

ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟ ΠΑΤΡΩΝ

ΓΕΝΙΚΗ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΥΠΗΡΕΣΙΩΝ, ΤΕΧΝΟΛΟΓΙΩΝ
ΠΛΗΡΟΦΟΡΙΚΗΣ ΚΑΙ ΕΠΙΚΟΙΝΩΝΙΩΝ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΜΕΛΕΤΩΝ ΚΑΙ ΕΚΤΕΛΕΣΗΣ ΕΡΓΩΝ
ΤΜΗΜΑ ΜΕΛΕΤΩΝ

ΕΡΓΟΛΑΒΙΑ : ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ ΝΕΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ ΕΣΤΙΑΤΟΡΙΟΥ-ΜΑΓΕΙΡΕΙΟΥ
ΤΗΣ ΦΟΙΤΗΤΙΚΗΣ ΕΣΤΙΑΣ ΤΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ ΠΑΤΡΩΝ

Κ.Α. :

ΣΤΑΔΙΟ ΜΕΛΕΤΗΣ : ΜΕΛΕΤΗ ΕΦΑΡΜΟΓΗΣ

ΕΙΔΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ : ΣΤΑΤΙΚΑ

ΘΕΜΑ ΤΕΥΧΟΥΣ :
ΤΕΥΧΟΣ ΣΤΑΤΙΚΩΝ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΩΝ
(ΚΤΙΡΙΟ 1)

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ : ΣΕΠΤΕΜΒΡΙΟΣ 2024

ΚΛΙΜΑΚΑ : 1 : 50

ΜΕΛΕΤΗΤΕΣ : ΠΑΝΑΓΙΩΤΗΣ ΛΕΒΙΘΟΠΟΥΛΟΣ ΠΟΛ. ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ Μ.Sc.
Σύμβουλοι : Πέτρος Κουφόπουλος, Αρχιτέκτων, Καθηγητής Παν. Πατρών
Παναγιώτης Παναγιωτόπουλος, Πολ. Μηχανικός ΕΜΠ
Proton Μελετητική (ΗΜ Εγκαταστάσεις)

ΑΝΑΘΕΩΡΗΣΕΙΣ :

ΕΘΕΩΡΗΘΗ
Ο ΤΜΗΜΑΤΑΡΧΗΣ ΤΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ

ΕΘΕΩΡΗΘΗ
Ο ΔΙΕΥΘΥΝΤΗΣ ΤΗΣ ΔΙΕΥΘΥΝΟΥΣΑΣ
ΤΙΣ ΜΕΛΕΤΕΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
ΥΠΟΓΡΑΦΗ - ΣΦΡΑΓΙΔΑ

ΑΡ. ΤΕΥΧΟΥΣ

T1

ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ ΝΕΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ ΕΣΤΙΑΤΟΡΙΟΥ-ΜΑΓΕΙΡΕΙΟΥ ΤΗΣ ΦΟΙΤΗΤΙΚΗΣ
ΕΣΤΙΑΣ ΤΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ ΠΑΤΡΩΝ

Στατική Μελέτη

Αντισεισμικός Κανονισμός: ΕΑΚ 2003
Κανονισμός Σκυροδέματος: ΕΚΩΣ2000 + ΦΕΚ447β

ΚΤΙΡΙΟ 1

Ο συντάξας μηχανικός
ΠΑΝΑΓΙΩΤΗΣ ΛΕΒΙΘΟΠΟΥΛΟΣ

Περιεχόμενα

1. Πρώτη σελίδα.....	1
2. Υπεύθυνη δήλωση.....	4
Υπεύθυνη δήλωση Μηχανικού.....	4
3. Περιληπτικά στοιχεία κτιρίου.....	5
Περιληπτικά στοιχεία.....	5
Συνδυασμοί φορτίσεων.....	6
4. Εκτίμηση φέρουσας ικανότητας εδάφους.....	7
Εκτίμηση Φέρουσας Ικανότητας εδάφους.....	7
5. Τεχνική έκθεση προγράμματος - Διαστασιολόγηση.....	8
Τεχνική Έκθεση.....	8
6. Δομικά στοιχεία από χάλυβα.....	14
Τεχνική έκθεση για κτίρια από Δομικό Χάλυβα.....	14
7. Απαίτηση ικανοτικού ελέγχου.....	17
Σεισμική ανάλυση.....	18
Τέμνουσα βάση.....	20
Βάρος κτιρίου.....	20
8. Πίνακας κοντών υποστυλωμάτων.....	21
Πίνακας Κοντών Υποστυλωμάτων.....	21
9. Πλάκες ορ. 0.....	22
10. Πλάκες ορ. 1.....	23
11. Πλάκες ορ. 2.....	30
12. Στοιχεία - δεδομένα κτιρίου.....	54
Δεδομένα κτιρίου.....	54
Όροφος -1.....	55
Όροφος 0.....	60
Όροφος 1.....	71
Όροφος 2.....	94
Συνδυασμοί φορτίσεων.....	139
13. Αποτελέσματα επίλυσης.....	140
Δεδομένα επίλυσης.....	140
Υπολογισμός ελαστικού πλαστικού άξονα.....	140
Μετάθεση κέντρου μάζας.....	140
Πίνακας μαζών ιδιομορφών και αθροίσματα.....	141
Ιδιοπερίοδοι - Φασματικές επιταχύνσεις.....	144
Συντεταγμένες πόλου στροφής σημαντικών ιδιομορφών.....	148
Φαινόμενα 2ας τάξης ανά φορέα.....	148
Πιθανοτικός προσδιορισμός συνδυασμού εντατικών μεγεθών.....	149
Φαινόμενα 2ας τάξης.....	149
Σεισμικός αρμός.....	149
Σχετική παραμόρφωση ορόφου.....	149
14. Δοκοί ορ. -1.....	151
15. Δοκοί ορ. 0.....	202
16. Δοκοί ορ. 1.....	276
17. Δοκοί ορ. 2.....	404
18. Υποστυλώματα ορ. 0.....	768
19. Υποστυλώματα ορ. 1.....	778
20. Υποστυλώματα ορ. 2.....	814
21. Συγκεντρωτικός πίνακας υποστυλωμάτων/πεσσών.....	858

22. Έλεγχοι μεταλλικών μελών..... 860

Συνοπτικοί έλεγχοι μεταλλικών μελών..... 860

Συνολική προμέτρηση μεταλλικών μελών..... 873

23. Έδαφος..... 874

Ολίσθηση φορέα..... 874

Φ.Ι. εδάφους φορέα..... 875

ΣΤΑΤΙΚΟΣ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ

ΥΠΕΥΘΥΝΗ ΔΗΛΩΣΗ

ΤΟΥ ΜΕΛΕΤΗΤΗ ΚΑΙ ΕΠΙΒΛΕΠΟΝΤΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΥ

ΤΩΝ ΣΤΑΤΙΚΩΝ ΕΡΓΩΝ

Ο υπογεγραμμένος ΠΑΝΑΓΙΩΤΗΣ ΛΕΒΙΘΟΠΟΥΛΟΣ Διπλωματούχος ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ βάσει του νόμιμου δικαιώματος ασκήσεως επαγγέλματος ΠΟΛΙΤΙΚΟΥ ΜΗΧΑΝΙΚΟΥ κάτοικος Οδός αριθ. τηλ. Αρ.Αστυνομικής ταυτότητας και χρονολογίας εκδόσεως εκδοθείσα υπό του παρ/τος Ασφαλείας ή Υπ/τος Χωρ/κης Αστυνομικό τμήμα . Αυξων αριθμός μητρώου του Πολεοδομικού γραφείου

ΔΗΛΩΝΩ ΥΠΕΥΘΥΝΑ

- A) Για την περίπτωση φέροντος οργανισμού από οπλισμένο σκυρόδεμα:
1. Οτι κατά την σύνταξη της μελέτης, συμμορφώθηκα πλήρως προς τον Ελληνικό Κανονισμό για την Μελέτη και Κατασκευή Εργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα (ΕΚΩΣ-2000, ΦΕΚ 1329β/6-11-2000), την συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Κανονισμού Οπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000, ΦΕΚ 447β, 5 Μαρτίου 2004, καθώς και προς τον Ελληνικό Αντισεισμικό Κανονισμό-έκδοση 2000 (ΕΑΚ 2000, ΦΕΚ 2184Β/20-12-1999, ΦΕΚ 423β/12-04-2001), την τροποποίηση και συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του "Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού", (ΦΕΚ 781β/18-06-2003), καθώς και την τροποποίηση διατάξεων του «Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού ΕΑΚ-2000» λόγω αναθεώρησης του Χάρτη Σεισμικής Επικινδυνότητας" (ΦΕΚ 1154β/12-08-2003).

2. Οτι αναλαμβάνω την πλήρη ευθύνη για την ακρίβεια των υπολογισμών.

3. Οτι θα προβώ στη έγκαιρη και επιμελημένη σύνταξη των σχεδίων λεπτομερειών.

4. Οτι θα συμμορφωθώ πλήρως κατά την κατασκευή προς τις διατάξεις του Ελληνικού Κανονισμού για την Μελέτη και Κατασκευή Εργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα (ΕΚΩΣ-2000, ΦΕΚ 1329β/6-11-2000), την συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Κανονισμού Οπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000, ΦΕΚ 447β, 5 Μαρτίου 2004 και τις διατάξεις του Κανονισμού Τεχνολογίας Σκυροδέματος (ΚΤΣ, ΦΕΚ 1561Β/02-06-2016).

5. Οτι συνεχώς θα παρακολουθώ και θα ελέγχω την ορθή και ακριβή τοποθέτηση των οπλισμών, την στατική επάρκεια των ξυλοτύπων, την σύμφωνη προς τη μελέτη και από κάθε άποψη επιμελημένη διεξαγωγή των εργασιών σκυροδετήσεως, έχοντας πλήρη και αμέριστη την ευθύνη επί πάντων των ζητημάτων τούτων.
- B) Για την περίπτωση φέροντος οργανισμού από υλικά διαφορετικά του οπλισμένου σκυροδέματος:
1. Οτι κατά την σύνταξη της μελέτης, συμμορφώθηκα πλήρως προς τον Ελληνικό Αντισεισμικό Κανονισμό-έκδοση 2000, την τροποποίηση και συμπλήρωση αυτού (ΕΑΚ 2000, ΦΕΚ 2184β/20-12-1999, ΦΕΚ 423β/12-04-2001, ΦΕΚ 781β/18-06-2003, ΦΕΚ 1154β/12-08-2003).

2. Οτι αναλαμβάνω την πλήρη ευθύνη για την ακρίβεια των υπολογισμών.

3. Οτι θα προβώ στη έγκαιρη και επιμελημένη σύνταξη των σχεδίων λεπτομερειών.

4. Οτι συμμορφώθηκα προς την Ε39941/22-10-67/Υ.Δ.Ε. και 769/12-1-65/Εγκ.Υ.Π.Α.

Ημερομηνία ΣΕΠΤΕΜΒΡΙΟΣ 2024

Ο μηχανικός
ΠΑΝΑΓΙΩΤΗΣ ΛΕΒΙΘΟΠΟΥΛΟΣ

ΠΕΡΙΛΗΠΤΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΟΜΗΜΑΤΟΣ

Διαστασιολόγηση με: Ευρωκώδικα 3 (EC-3(ENV 1993-1-1))
Συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Κανονισμού Οπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000, ΦΕΚ 447Β, 5 Μαρτίου 2004
Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός-έκδοση 2000, ΦΕΚ 2184-20 Δεκεμβρίου 1999.
Τροποποίηση και συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του ΕΑΚ 2000, ΦΕΚ 781 - 18 Ιουνίου 2003
Τροποποίηση διατάξεων του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού ΕΑΚ-2000
Λόγω αναθεώρησης του Χάρτη Σεισμικής Επικινδυνότητας,ΦΕΚ 1154-12 Αυγούστου 2003.
Επίλυση με βάση την Δυναμική Φασματική Μέθοδο:Με μετατόπιση μαζών.

Γενικά στοιχεία δομήματος

Αρ. ορόφων: 3

Στοιχεία Ανωδομής

Υλικά: Δομικός Χάλυβας: S 355
Αντοχές: Θραύσης Fu(Mpa): 510 [MPa] Διαρροής Fy(Mpa): 355 [MPa]

Συντελεστές Ασφαλείας

Υλικά: Δομικός χάλυβας γM0: 1.000 γM1: 1.000 γM2: 1.250
Υλικά: Σκυρόδεμα γc: 1.500 Χάλυβας γs: 1.150
Φορτία: Μόνιμα γg: 1.350 Κινητά γq: 1.500

Έλεγχοι λειτουργικότητας

Κατηγορία συνθηκών περιβάλλοντος : XC2 (ΚΤΣ 2016)

Στοιχεία Θεμελίωσης

Υλικά: Σκυρόδεμα: C25/30 Χάλυβας: B500C Συνδετήρες: B500C

Στοιχεία Εδάφους

Είδος εδάφους : Άργιλος πολύ υγρή
Δείκτης εδάφους : 28000.00 [kN/m²/m]
Υπολογισμός φέρουσας ικανότητας εδάφους : Απλοποιημένη μέθοδος (χρήση σεπ)
Επιτρεπόμενη τάση : 200.00 [kN/m²]
Γωνία τριβής στη βάση του θεμελίου δ : 30.00 [°]
Συντ. υπολογισμού παθητικής ώθησης : 0.300

Στοιχεία Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού-έκδοση 2003

Μέθοδος επίλυσης : Δυναμική με μετατόπιση μαζών
Ζώνη σεισμικής επικινδυνότητας : II (από σύνολο 3 ζωνών)
Συντελεστής σεισμικής επιτάχυνσης εδάφους α : 0.240
Κατηγορία σπουδαιότητας κτιρίου Σ : III (εκπαιδευτήρια, χώροι συνάθροισης κλπ)
Συντελεστής σπουδαιότητας γ : 1.150
Συντ. σεισμικής συμπεριφοράς qx : 1.500
Συντ. σεισμικής συμπεριφοράς qz : 1.500
Συντ. κατακόρυφης σεισμικής συμπεριφοράς qv : 1.750
Κατακόρυφη συνιστώσα σεισμού : Όχι
Απόσβεση ζ : 0.040
Πολλαπλασιαστικός συντελεστής φάσματος λ : 1.000
Αριθμός σεισμικών διευθύνσεων : 2
Κατηγορία εδάφους : B
Συντελεστής θεμελίωσης Θ : 1.000
Συντελεστής φασματικής ενίσχυσης β0 : 2.50

Φάσμα : Φάσμα σχεδιασμού
Εξασφάλιση ελαστοπλαστικού μηχανισμού (ΕΑΚ 4.1.4[5]) : Ναι

Υπολογισμός πλασματικού άξονα : Ναι

Στοιχεία ορόφων

Οροφος	Υψόμετρο οροφής [m]	Αριθμός κόμβων	Αριθμός υποστυλωμάτων	Αριθμός δοκών	Αριθμός πεδίων	Συντ. συνδυασμών ψ1	Συντ. συνδυασμών ψ2
Όροφος -1	0.00	75	0	90	0	0.500	0.300
Όροφος 0	2.30	118	28	142	0	0.700	0.500
Όροφος 1	4.18	189	72	272	0	0.700	0.500
Όροφος 2	8.73	370	84	663	0	0.700	0.500

Δράσεις Θερμοκρασίας (Πίνακας 815)

A/A	Όνομα δράσης	Δt [°C]
Φ3	ΔΤ+	30.0
Φ4	ΔΤ-	-25.0

ΣΥΓΚΕΝΤΡΩΤΙΚΟΣ ΠΙΝΑΚΑΣ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ

A/A	Όνομα	Συντομογραφία
Φ1	Μόνιμα φορτία	G
Φ2	Κινητά φορτία	Q
Φ3	ΔΤ+	
Φ4	ΔΤ-	

Συνδυασμοί φορτίσεων κτιρίου

Συνδυασμοί δράσεων (Πίνακας 816.1)

A/A	Όνομα	Σε περιβάλλουσα	Έλεγχος ρηγμάτωσης	Έλεγχος βέλους
ΣΦ1	1.35G + 1.50Q	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ2	1.00 * G + 1.00 * Q	Όχι	Ναι	Όχι
ΣΦ3	1.00 * G + 1.00 * Q	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ4	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (+ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ5	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (-ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ6	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (+ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ7	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (-ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ8	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (+ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ9	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (-ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ10	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (+ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ11	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (-ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι

Συνδυασμοί δράσεων (Πίνακας 816.2)

A/A	Όνομα	Περιγραφή συνδυασμού
ΣΦ1	1.35G + 1.50Q	1.35G+1.50Q
ΣΦ2 - Σ...	1.00 * G + 1.00 * Q	1.00G+1.00Q
ΣΦ4	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (+ΔΤ)	1.35G+1.50Q
ΣΦ5	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (-ΔΤ)	1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-
ΣΦ6	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (+ΔΤ)	1.00G+1.00Q
ΣΦ7	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (-ΔΤ)	1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-
ΣΦ8	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (+ΔΤ)	1.35G+1.05Q
ΣΦ9	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (-ΔΤ)	1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-
ΣΦ10	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (+ΔΤ)	1.00G+0.70Q
ΣΦ11	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (-ΔΤ)	1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-

ΕΡΓΟ :ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ ΝΕΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ ΕΣΤΙΑΤΟΡΙΟΥ-ΜΑΓΕΙΡΕΙΟΥ ΤΗΣ ΦΟΙΤΗΤΙΚΗΣ ΕΣΤΙΑΣ ΤΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ ΠΑΤΡΩΝ

ΙΔΙΟΚΤΗΤΗΣ :ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟ ΠΑΤΡΩΝ ΓΕΝΙΚΗ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΥΠΗΡΕΣΙΩΝ, ΤΕΧΝΟΛΟΓΙΩΝ ΠΛΗΡΟΦΟΡΙΚΗΣ ΚΑΙ ΕΠΙΚΟΙΝΩΝΙΩΝ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΜΕΛΕΤΩΝ ΚΑΙ ΕΚΤΕΛΕΣΗΣ ΕΡΓΩΝ ΤΜΗΜΑ ΜΕΛΕΤΩΝ

ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ :ΠΑΤΡΑ

ΕΚΤΙΜΗΣΗ ΦΕΡΟΥΣΑΣ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑΣ ΕΔΑΦΟΥΣ
(Παράρτημα Ζ.6 - Ε.Α.Κ. 2000)

Η φέρουσα ικανότητα του εδάφους, εκτιμάται με βάση υπάρχουσα εμπειρία από παρακείμενες κατασκευές,
θεμελιωμένες σε όμοιους εδαφικούς σχηματισμούς.

Στις παρακείμενες κατασκευές που υπάρχουν, έχει ληφθεί επιτρεπόμενη τάση ίση με:

$\sigma_E = 200 \text{ kPa}$

Οι κατασκευές αυτές δεν έχουν εμφανίσει αξιόλογες υποχωρήσεις και έχουν επειδείξει καλή συμπεριφορά
σε προγενέστερες σεισμικές δράσεις.

Η φέρουσα ικανότητα του θεμελίου εκτιμάται από την σχέση (Ζ.12)

$\frac{R_{fd}}{A'} = 2 * i * \sigma_E$

Ημερομηνία ΣΕΠΤΕΜΒΡΙΟΣ 2024

Ο μηχανικός
ΠΑΝΑΓΙΩΤΗΣ ΛΕΒΙΘΟΠΟΥΛΟΣ

ΠΑΡΑΔΟΧΕΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

ΚΤΙΡΙΟ ΑΠΟ ΟΠΛΙΣΜΕΝΟ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑ

ΕΑΚ-2003 - ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ ΜΕ ΜΕΤΑΤΟΠΙΣΗ ΜΑΖΩΝ

1. Εφαρμοζόμενοι Κανονισμοί

Κατά την σύνταξη της μελέτης του δομήματος που ακολουθεί έχουν εφαρμοσθεί οι παρακάτω κανονισμοί και διατάξεις.

1.1 Νέοι Κανονισμοί

- α) Ελληνικός Κανονισμός για τη Μελέτη και Κατασκευή Εργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα, ΦΕΚ 1329β - 6 Νοεμβρίου 2000.
- β) Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός-έκδοση 2000, ΦΕΚ 2184β - 20 Δεκεμβρίου 1999
 - I) Διόρθωση λαθών στον Ελληνικό Αντισεισμικό κανονισμό (ΕΑΚ-2000), ΦΕΚ 423β - 12 Απριλίου 2001
 - II) Τροποποίηση και συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του "Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού", ΦΕΚ 781β - 18 Ιουνίου 2003
 - III) Τροποποίηση διατάξεων του «Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού ΕΑΚ-2000» λόγω αναθεώρησης του Χάρτη Σεισμικής Επικινδυνότητας", ΦΕΚ 1154β - 12 Αυγούστου 2003

1.2 Άλλοι Σχετικοί Κανονισμοί και Διατάξεις

Ελληνικός Κανονισμός Φορτίσεων Δομικών Εργων, Β.Δ. ΦΕΚ 325α 31/12/1945.
Ελληνικός Κανονισμός Τεχνολογίας Σκυροδέματος 97, ΦΕΚ 315/Β/17-4-97, ΦΕΚ 479/Β/11-6-97, ΦΕΚ537/Β/1-5-02
Ελληνικός Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων οπλισμού σκυροδέματος (ΚΤΧ-00), ΦΕΚ 381/Β/24-3-00.
Έλεγχος τεχνικών χαρακτηριστικών χαλύβων οπλισμού σκυροδέματος, ΦΕΚ 649/Β/18-7-06.

1.3 Σχόλια επι τών Κανονισμών

Τα σχόλια επί των εις 1.1.α και 1.1.β αναφερομένων κανονισμών έχουν ληφθεί υπόψη κατά την σύνταξη της ανα χείρας μελέτης.

2. Υλικά

2.1 Τα υλικά που προδιαγράφονται από την μελέτη αναφέρονται πινακοποιημένα κατ' όροφο και δομικό στοιχείο στο τέλος της τεχνικής έκθεσης.

2.2 Συντελεστές Ασφαλείας Υλικών

Σκυρόδεμα $\gamma_c = 1.50$
Χάλυβας $\gamma_s = 1.15$ [ΕΚΩΣ2000] & 6.3.3 πιν. 6.5

2.3 Στην ανά χείρας μελέτη ο συμβολισμός του χάλυβα οπλισμού σκυροδέματος κατηγορίας S500, σύμφωνα με τις απαιτήσεις του προτύπου ΕΛΟΤ 971, είναι ταυτόσημος με τον συμβολισμό B500C, σύμφωνα με το πρότυπο ΕΛΟΤ 1421.

3. Μέθοδοι Υπολογισμού, Γενικές Αρχές

3.1 Προσομοίωση Δυσκαμψίας Φερόντων Στοιχείων

Το προσομοίωμα του δομήματος είναι πλαίσιο τριών διαστάσεων, εδραζόμενο επί ελαστικού εδάφους. Κατά συνέπεια η αλληλεπίδραση εδάφους - κατασκευής εισέρχεται εξ' αρχής στους υπολογισμούς και δεν απαιτείται εκ νέου διανομή των δράσεων λόγω εκκεντροτήτων των στοιχείων θεμελίωσης.

Λαμβάνονται υπ' όψιν έργα, από αξονικές & τέμνουσες δυνάμεις & ροπές κάμψης & ροπές στρέψης. Οι καμπτικές δυσκαμψίες των στοιχείων λαμβάνονται σύμφωνα με την &3.2.3[2] του ΕΑΚ-2000, δηλαδή η δυσκαμψία της γεωμετρικής διατομής για τα υποστυλώματα, ίση με τα 2/3 της αντίστοιχης τιμής για τα τοιχώματα, και για τα οριζόντια στοιχεία (δοκούς) ίση με το 1/2, ενώ η στρεπτική δυσκαμψία των δοκών λαμβάνεται ίση με το 1/10 της αντίστοιχης τιμής, όπως λεπτομερώς αναγράφεται στο κεφάλαιο "Δεδομένα κτιρίου" στους πίνακες 401.1, 402.1 για τις δοκούς και 201.1, 202.1 για τα κατακόρυφα στοιχεία.

3.2 Προσομοίωση Μαζών

Σημεία συγκέντρωσης μάζας ορίζονται γενικά οι κόμβοι του προσομοιώματος. Παραλείπονται οι μάζες που αντιστοιχούν στη θεμελίωση και απαλείφονται οι αντίστοιχοι βαθμοί ελευθερίας του συστήματος μιά και οι κόμβοι αυτοί είναι οριζόντια παγιωμένοι.

3.3 Ελευθερίες Κίνησης

Σε κάθε κόμβο αντιστοιχούν έξι βαθμοί ελευθερίας κίνησης, ενώ οι κόμβοι που αντιστοιχούν στη θεμελίωση θεωρούνται οριζόντια παγιωμένοι και έχουν τέσσερις βαθμούς ελευθερίας.

3.4 Επιλύσεις Προσομοιώματος

Οι επιλύσεις έγιναν με την ακριβή μέθοδο αντιστροφής του μητρώου ακαμψίας (κατά GAUSS) των μελών του χωρικού προσομοιώματος. Λαμβάνονται υπ' όψιν έργα από αξονικές, τέμνουσες δυνάμεις, ροπές κάμψης και ροπές στρέψης.

3.5 Δυναμική Ανάλυση του Δομήματος, Πλήθος Ιδιομορφών

Στην μελέτη που ακολουθεί αναλύεται το δόμημα με την δυναμική φασματική μέθοδο &3.3.2[ΕΑΚ-2000]. Το πλήθος των ιδιομορφών που αναλύονται έχει επιλεγεί ώστε να πληρούνται τα κριτήρια της &3.4.2[1] -[2] του [ΕΑΚ-2000], όπως λεπτομερώς αναφέρεται στο Κεφάλαιο "Αποτελέσματα Επίλυσης-Σεισμικοί συντελεστές" της παρούσας μελέτης.

3.6 Κατακόρυφη Σεισμική Διέγερση, Πρόβολοι - Φυτευτά υποστυλώματα.

Κατά τον υπολογισμό των πλακών - προβόλων, η συνεισφορά της κατακόρυφης συνιστώσας λαμβάνεται υπ' όψιν με την προσεγγιστική μεθοδολογία της &3.6 του [ΕΑΚ-2000], ενώ όταν υπάρχουν φυτευτά υποστυλώματα ή μεγάλοι πρόβολοι - δοκοί ακολουθείται η ακριβής διαδικασία της φασματικής και χωρικής επαλληλίας.

Εν τούτοις και όταν κρίνεται απαραίτητο η κατακόρυφη διέγερση λαμβάνεται υπ' όψη. Λεπτομέρειες αναγράφονται στο κεφάλαιο "Αποτελέσματα Επίλυσης - Σεισμικοί συντελεστές" της παρούσας μελέτης.

4. Κανονικότητα Δομήματος

Το αναλυόμενο δόμημα θεωρείται ως μη κανονικό κατά την έννοια της &3.5.1.[4] και εφαρμόζονται οι αντίστοιχες διατάξεις για τα μη κανονικά κτίρια, ως εκ τούτου οι αντίστοιχοι έλεγχοι παρέχονται.

5. Τυχηματικές Εκκεντρότητες Ορόφων

Το Κέντρο Μάζας κάθε ορόφου λαμβάνεται μετατεθειμένο κατά την τυχηματική εκκεντρότητα $e_i=0.05L_i$, όπου L_i η κάθετη προς την εκκεντρότητα διάσταση του κτιρίου. Με τον τρόπο αυτό προκύπτουν τέσσερις ανεξάρτητοι φορείς προς επίλυση, ΕΑΚ 2000 &3.3.1.

6. Οργανισμός Πλήρωσης - Ελεγχος ([ΕΑΚ-2000] &4.1.2.2)

Η μέγιστη γωνιακή παραμόρφωση του ορόφου (λαμβανόμενης υπόψη και της σχετικής στροφής των διαδοχικών πλακών περί κατακόρυφο άξονα) αναφέρεται πινακοποιημένη ανά εξεταζόμενη στάθμη στο Κεφάλαιο "Αποτελέσματα Επίλυσης - Σεισμικοί συντελεστές". Η αναγραφόμενη τιμή δ/h είναι πολλαπλασιασμένη με το λόγο $q/2.5$ ([ΕΑΚ-2000] 4.2.2.[2]).

7. Αντισεισμικός Αρμός - Μέγεθος ([ΕΑΚ-2000] &4.1.7.2 [2]-[3]-[4])

Το μέγεθος του αντισεισμικού αρμού εκτιμάται από το μέγεθος $S\delta=q*\Delta\epsilon_l$ που αναγράφεται στο Κεφάλαιο "Αποτελέσματα Επίλυσης-Σεισμικοί συντελεστές". Το μέγεθος $\Delta\epsilon_l$ παριστάνει την μέγιστη μετακίνηση της εξεταζόμενης πλάκας συμπεριλαμβανομένης και της επίδρασης της στροφής περί κατακόρυφο άξονα.

Σημείωση

Σε περίπτωση υπάρχουσας γειτονικής οικοδομής κατασκευασμένης χωρίς αντισεισμικό αρμό, το μέγεθος του αντισεισμικού αρμού εκτιμάται τελικά ως $S\delta*1.414$, ΕΑΚ 2000 διορθώσεις 12/4/2001 &4.1.7.2[3].

8. Επιρροές 2ας Τάξεως - Δείκτες Σχετικής Μεταθετότητας Θ

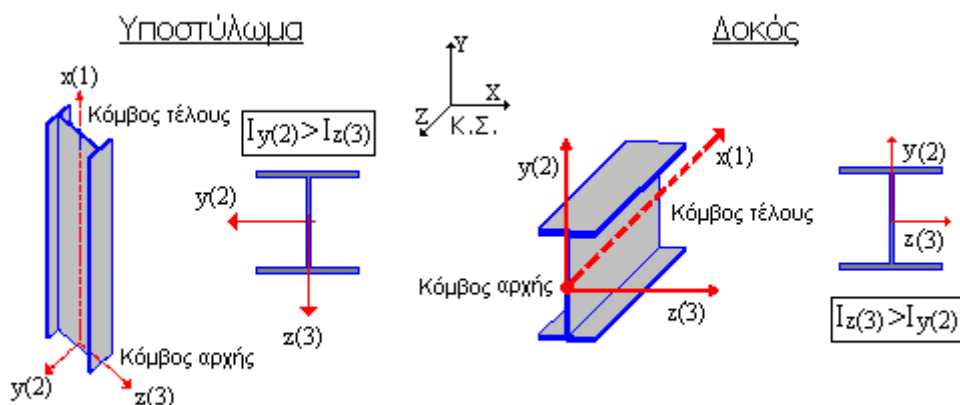
Υπολογίζονται και παρουσιάζονται με μορφή πίνακα οι δείκτες σχετικής μεταθετότητας του δομήματος Θ ανά όροφο και για κάθε εξεταζόμενη διεύθυνση της σεισμικής δράσης, στο Κεφάλαιο "Αποτελέσματα Επίλυσης-Σεισμικοί συντελεστές". Για τιμές του $\Theta > .1$ γίνεται επαύξηση της αντίστοιχης σεισμικής δράσης σύμφωνα με την &4.1.2.2.[3] του [ΕΑΚ-2000]. Το Θ δεν επιτρέπεται να υπερβαίνει την τιμή 0.20 σε καμία περίπτωση.

Σημείωση

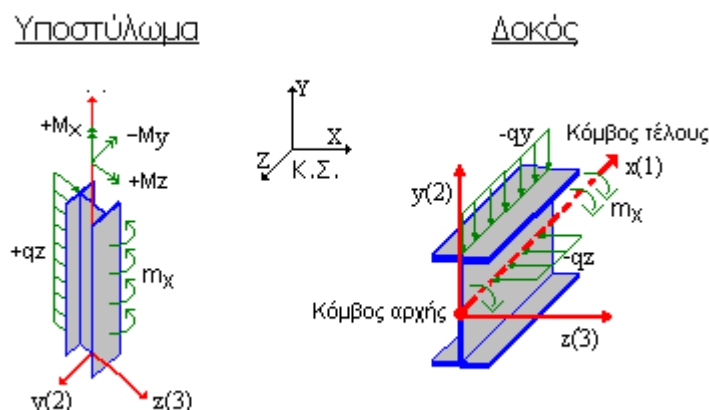
Στην εφαρμοζόμενη σχέση (4.2) του [ΕΑΚ-2000], η μετακίνηση Δ νοείται μετρούμενη στο επίπεδο του δυσμενέστερου περιμετρικού πλαισίου, και υπολογίζεται ως $\Delta=q*\Delta\epsilon_l$, σχ. (4.3)[ΕΑΚ-2000].

9. Ανάλυση του Δομήματος

9.1 Αξονες



9.2 Φορτίσεις



Γίνεται επίλυση του χωρικού προσομοιώματος για τις εξής φορτίσεις:

Φ1 Στατική Φόρτιση Μόνιμα φορτία ΦΟΡΤΙΣΗ G

Φ2 Στατική Φόρτιση Κινητά φορτία ΦΟΡΤΙΣΗ Q

ΣΦ1 Βασικός Συνδυασμός Δράσεων $S1 = S(\gamma_g * G + \gamma_q * Q)$
 $\gamma_g = 1.35$ $\gamma_q = 1.50$

Παρατήρηση

Ακολουθούν οι Λοιπές Φορτίσεις και οι Συνδυασμοί. Στον συνδυασμό ΣΦ2, περιέχεται ο έλεγχος λειτουργικότητας (αν υπάρχει ο συνδυασμός αυτός στον πίνακα 816). Μετά από αυτόν ακολουθούν οι λοιπές φορτίσεις όπως περιγράφονται στους πίνακες 808, 809, 815, και οι συνδυασμοί τους όπως περιγράφονται στον πίνακα 816. Έτσι στην περίπτωση 2 λοιπών φορτίσεων (π.χ. η μία είναι Θερμοκρασιακή μεταβολή πιν. 815) έχουμε τις παρακάτω φορτίσεις:

Φ3 1η Λοιπή φόρτιση, όπως περιγράφεται στον πιν. 809.
Φ4 2η Λοιπή φόρτιση, όπως περιγράφεται στον πιν. 815.
ΣΦ2 ΕΛΕΓΧΟΣ ΛΕΙΤΟΥΡΓΙΚΟΤΗΤΑΣ - ΡΗΓΜΑΤΩΣΗ (Δοκοί) ($G + Q$)
ΣΦ3 1ος Συνδυασμός, όπως περιγράφεται στον πιν. 816.
ΣΦ4 2ος Συνδυασμός, όπως περιγράφεται στον πιν. 816.
ΣΣ Σεισμικός Συνδυασμός

Με όμοιο τρόπο διατάσσεται ο πίνακας των φορτίσεων, όταν έχω διαφορετικό αριθμό λοιπών φορτίσεων.

9.3 Ιδιοπερίοδοι T - Φασματικές επιταχύνσεις $R_d(T)$

Οι τιμές των φασματικών επιταχύνσεων $R_d(T)$ ([ΕΑΚ-2000] &2.2.2.1) και των ιδιοπεριόδων T του δομήματος αναγράφονται αναλυτικά στο Κεφάλαιο "Αποτελέσματα Επίλυσης - Σεισμικοί συντελεστές. Στο ίδιο μέρος αναγράφονται και οι λοιπές παραδοχές για τη σεισμική ζώνη, σπουδαιότητα, κ.λ.π.

9.4 Σεισμικοί συνδυασμοί

Λαμβάνονται οι ακόλουθοι Σεισμικοί Συνδυασμοί $G + E_j + \psi_2 * Q$ [ΕΑΚ-2000] &4.1.2.1 (σχ. 4.1)

ΣΣ: +x Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 0° (μετακίνηση μάζας κατά + X)
ΣΣ: +y Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 90° (μετακίνηση μάζας κατά + X)
ΣΣ: +z Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 0° (μετακίνηση μάζας κατά + Z)
ΣΣ: +z Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 90° (μετακίνηση μάζας κατά + Z)
ΣΣ: -x Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 0° (μετακίνηση μάζας κατά - X)
ΣΣ: -y Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 90° (μετακίνηση μάζας κατά - X)
ΣΣ: -z Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 0° (μετακίνηση μάζας κατά - Z)
ΣΣ: -z Σεισμικός Συνδυασμός κατά διεύθυνση 90° (μετακίνηση μάζας κατά - Z)

ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ ΕΛΕΓΧΟΣ ΚΟΜΒΩΝ με φόρτιση τις ροπές αντοχής των ήδη οπλισμένων δοκών (γίνεται όπου απαιτείται).

Χρησιμοποιούνται οι προηγούμενοι συνδυασμοί σεισμικών φορτίσεων, όπου η σεισμική συνιστώσα πολλαπλασιάζεται με α_{cd}

Το Ψ καθορίζεται από το [ΕΑΚ-2000] &4.1.2.1 (πιν. 4.1)

Οι επιμέρους τιμές του Ψ αναγράφονται ανά όροφο στο Κεφάλαιο "Δεδομένα Κτιρίου", Στοιχεία Ορόφων.

ΕΚΤΥΠΩΝΟΝΤΑΙ ΤΑ ΕΝΤΑΤΙΚΑ ΜΕΓΕΘΗ, Η ΦΟΡΤΙΣΗ ΠΟΥ ΤΑ ΠΡΟΚΑΛΕΙ, ΟΙ ΑΠΑΙΤΟΥΜΕΝΟΙ ΟΠΛΙΣΜΟΙ κατά φόρτιση και τελικά οι μέγιστοι οπλισμοί και οι πυκνότεροι συνδετήρες από ΟΛΟΥΣ ΤΟΥΣ ΕΛΕΓΧΟΥΣ.

10. Καθορισμός Τοιχώματος {ΕΑΚ 2003 - ΦΕΚ 781Β/18-06-2003}.

Με το ΦΕΚ 781Β/18-06-2003 διαχωρίζεται η έννοια του αντισεισμικού τοιχώματος κατά ΕΑΚ και του τοιχώματος κατά ΕΚΩΣ.

1. Τοίχωμα κατά τον ΕΚΩΣ 2000

Σύμφωνα με την §18.5.1 του ΕΚΩΣ 2000, ένα κατακόρυφο στοιχείο θεωρείται τοίχωμα όταν ο λόγος των πλευρών του (l / b) > 4 (τοιχώμα ΕΚΩΣ). Οι ακραίες περιοχές των κρίσιμων περιοχών τοιχωμάτων ΕΚΩΣ με αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας διαμορφώνονται και οπλίζονται σαν περισιγμένα υποστυλώματα, σύμφωνα με την §18.5.3 β, ενώ ισχύουν οι §18.5.3α για τον κορμό και §18.5.2 για τις κρίσιμες περιοχές. Επίσης τηρούνται όλες οι υπόλοιπες διατάξεις της §18 για όσα τοιχώματα ΕΚΩΣ εμπίπτουν σε αυτές τις διατάξεις.

2. Τοίχωμα κατά τον ΕΑΚ 2003

Σύμφωνα με τον ΕΑΚ 2003 (ΦΕΚ 781β), για τα συνήθη ύψη ορόφων και δοκών οικοδομικών έργων, στοιχεία των οποίων η μεγάλη διάσταση έχει μήκος 1.5μ (για κτίριο που έχει ή προβλέπεται να αποκτήσει μέχρι και 4 υπέργειους ορόφους) ή 2.0μ (για κτίριο με περισσότερους από 4 ορόφους) θεωρούνται τοιχώματα (τοιχώματα ΕΑΚ). Τέτοια στοιχεία θεωρούνται τοιχώματα υπό την έννοια της §4.1.4.2[β] του ΕΑΚ ($n_v > 0.60$, απαλλαγή από ικανοτικούς ελέγχους) και της §18.4.4.2[β] του ΕΚΩΣ ($n_v > 0.75$, απαλλαγή από ειδικούς κανόνες περίσφιγξης), χωρίς περαιτέρω ελέγχους.

3. Ενδεχόμενο τοίχωμα κατά ΕΑΚ 2003

Σύμφωνα με τον ΕΑΚ 2003 (ΦΕΚ 781β), ένα κατακόρυφο στοιχείο με λόγο πλευρών (l / b) > 4 είναι δυνατό να είναι τοίχωμα αρκεί να παρουσιάζει υπό στατική οριζόντια φόρτιση, διάγραμμα ροπών καμπτικού προβόλου κατά κύριο λόγο και να εξασφαλίζεται η δημιουργία μίας μόνο πλαστικής άρθρωσης στη βάση του. Επειδή η εξασφάλιση της δημιουργίας της μίας και μοναδικής πλαστικής άρθρωσης μπορεί να επιτευχθεί με τη διαδικασία του ικανοτικού σχεδιασμού κατά τη διάρκεια της όπλισης, ένα τοίχωμα το οποίο έχει λόγο πλευρών (l / b) > 4 και το διάγραμμα ροπών του έχει τη μορφή ροπών καμπτικού προβόλου, αποτελεί ενδεχόμενο τοίχωμα κατά ΕΑΚ 2003. Κατά την εφαρμογή της απλοποιημένης φασματικής μεθόδου και για την εφαρμογή του εμπειρικού τύπου 3.13, §3.5.2 του ΕΑΚ 2000, όταν αυτός χρησιμοποιείται, στο λόγο ρ της επιφανείας των τοιχωμάτων προς τη συνολική επιφάνεια, ως τοιχώματα πρέπει να λογίζονται τα κατά ΕΑΚ 2003 τοιχώματα και τα ενδεχόμενα τοιχώματα, υπό την προϋπόθεση ότι αυτά θα ελεγχθούν ικανοτικά.

4. Σημείωση.

Τα τοιχώματα που συμμετέχουν στην τιμή του n_v , αναφέρονται στην οικεία παράγραφο ενώ ο καθορισμός του του τοιχώματος ως τοίχωμα - υποστυλώμα ή ενδεχόμενο τοίχωμα αναγράφεται στην επικεφαλίδα κάθε κατακόρυφου στοιχείου

11. Ικανοτικός Σχεδιασμός

11.1 Αποφυγή Σχηματισμού Πλαστικών Αρθρώσεων σε Υποστυλώματα-Ενδεχόμενα τοιχώματα.

(Αποφυγή σχηματισμού μηχανισμού ορόφου - Ικανοτικός Σχεδιασμός Κόμβων)

α) Υπολογίζονται τα κριτήρια για το υποχρεωτικό της εφαρμογής του ικανοτικού ελέγχου των κόμβων [ΕΑΚ-2000]&4.1.4

β) Υπολογίζονται τα αθροίσματα των ροπών υπεραντοχής των δοκών και διανέμονται στα συντρέχοντα υποστυλώματα σύμφωνα με τον συντελεστή ικανοτικής μεγέθυνσης α_{cd} ([ΕΑΚ-2000] σχ 4.5 & 4.6). Τέλος τα υποστυλώματα και τα ενδεχόμενα τοιχώματα σχεδιάζονται με την ως άνω προσυζητημένη ροπή.

γ) Τα αναφερόμενα πιό πάνω (§11.1.β) εφαρμόζονται για κάθε ενδεχόμενο τοίχωμα πάντα ανεξάρτητα της τιμής του n_v .

(Αποφυγή ψαθυρών μορφών αστοχίας - διατμητική αστοχία.)

Ο έλεγχος σε διάτμηση των στοιχείων του δομήματος (υποστυλώματα, δοκοί, τοιχώματα, συνδετήριες δοκοί, πεδιλοδοκοί) γίνεται σε κάθε περίπτωση με τα ικανοτικά εντατικά μεγέθη που προκύπτουν από την εφαρμογή του Παραρτήματος Β του [ΕΑΚ-2000]. Στις δοκούς, όταν απαιτείται, τοποθετείται διαδιαγώνιος οπλισμός, ο οποίος εκτείνεται μέχρι την αναγκαία θέση όπως αναλυτικά υπολογίζεται και περιγράφεται στις αντίστοιχες θέσεις των υπολογισμών των δοκών. Ακολουθείται γενικά η μεθοδολογία της §11.2 του [ΕΚΩΣ-2000], ενώ για τον συνδυασμό δράσεων με σεισμό §11.2.3.2[β] η διάκριση των περιπτώσεων που προκύπτουν από τις σχέσεις 11.14 και 11.15 επισημαίνεται με χ ή χχ (βλέπε πίνακα ειδικών συμβόλων πιο κάτω στην τεχνική έκθεση).

11.3 Ικανοτικός Σχεδιασμός Θεμελιώσεως

11.3.1 Θεμελιούμενα Στοιχεία

Οι σεισμικές συνιστώσες των εντατικών μεγεθών και των τάσεων εδάφους στις θέσεις θεμελιώσεως των κατακόρυφων στοιχείων προσαυξάνονται σύμφωνα με το άρθρο 4.1.4.2.[2] [ΕΑΚ-2000] και οπλίζονται ανάλογα.

12. Κοντά Υποστυλώματα

12.1 Γενικά Στοιχεία

Με το ΦΕΚ 447β(5/3/2004), το οποίο συμπληρώνει τον Ελληνικό Κανονισμό Ωπλισμένου Σκυροδέματος 2000.

12.2 Γενικές έννοιες και ορισμοί

- Φύσει κοντό υποστύλωμα είναι αυτό το οποίο λόγω της γεωμετρίας του, της θέσης του στο δομικό σύστημα και της εφαρμοζόμενης φόρτισης, παρουσιάζει μικρό λόγο διάτμησης.
- Θέσει κοντό υποστύλωμα είναι αυτό που δημιουργείται από την παρεμβολή δύσκαμπτων πετασμάτων πλήρωσης (από σκυρόδεμα ή από τοιχοποιία) στα φαντώματα μεταξύ των δοκών, π.χ. όταν οι τοίχοι πλήρωσεως ή τα τοιχώματα υπογείου που βρίσκονται σε επαφή με αυτό δε συνεχίζονται σε όλο το ύψος του ορόφου. Δεν δημιουργούνται θέσεις κοντά υποστυλώματα όταν λαμβάνονται ειδικά κατασκευαστικά μέτρα για τη διαμόρφωση αρμού μεταξύ τοίχων πλήρωσης και υποστυλωμάτων.

12.3 Απαιτήσεις για εξασφάλιση κοντού υποστυλώματος από αστοχία

Κατά το σχεδιασμό ενός υποστυλώματος, διαμορφώνεται τέτοιος οπλισμός, ο οποίος το εξασφαλίζει από τη δημιουργία πλαστικών αρθρώσεων. Αυτό είναι πιο επιτακτικό σε μέλος με ισχυρή τέμνουσα (μικρό λόγο διάτμησης). Έτσι, σε περίπτωση που πληρείται μία από τις δύο πιο κάτω συνθήκες, δεν απαιτούνται πρόσθετοι έλεγχοι.

- Όταν και στους δύο κόμβους στους οποίους συντρέχει το υποστύλωμα, εξασφαλίζεται μέσω ικανοτικών ελέγχων (ΕΑΚ2000 §4.1.4.1[1] έως [4]) ότι οι πλαστικές αρθρώσεις θα σχηματιστούν μόνο στις δοκούς.(ΕΚΩΣ §18.4.9.1 α.)
- Όταν και στις δύο ακραίες διατομές του υποστυλώματος ικανοποιείται η συνθήκη (ΕΚΩΣ §18.4.9.1 β): $M_v + (q/1.50) \cdot Med < MR_d$

12.4 Έλεγχοι του προγράμματος

Εκτυπώνεται ειδικός πίνακας κοντών υποστυλωμάτων (βλέπε και §4.2.4), στον οποίο εμφανίζονται όλα τα υποστυλώματα τα οποία:

I. Έχουν την παράμετρο «Κοντό υποστύλωμα = ναι»

II. Έχουν την παράμετρο «Κοντό υποστύλωμα = αυτόματο» και ο λόγος διάτμησης τους προκύπτει μικρότερος ή ίσος του 2.5.

Για τα υποστυλώματα αυτά προκύπτει πρόσθετος οπλισμός, ο οποίος εξαρτάται (μεταξύ άλλων) και από την παράμετρο «Εξασφάλιση κοντού υποστυλώματος». Σε περίπτωση που η διατομή του υποστυλώματος βρεθεί ανεπαρκής, το Fespa εμφανίζει μήνυμα σφάλματος για αλλαγή της διατομής του.

13. Περίσφιξη Υποστυλωμάτων

Στις κρίσιμες περιοχές των υποστυλωμάτων υπολογίζεται και τοποθετείται (όταν απαιτείται) ο αναγκαίος οπλισμός περίσφιξης σύμφωνα με την §18.4.4.2 [ΕΚΩΣ-2000]. Το μηχανικό ογκομετρικό ποσοστό περίσφιξης αναγράφεται μαζί με τις άλλες λεπτομέρειες του υπολογισμού των υποστυλωμάτων των ορόφων, στο Κεφάλαιο "Οπλισμοί Διάτμησης".

14. Οριακή Κατάσταση Αστοχίας από Παραμορφώσεις (Λυγισμός)

Για κάθε ευλόγιστο με την έννοια της §14.4.6 του [ΕΚΩΣ-2000] (σχέση 14.13) γίνονται οι έλεγχοι που απαιτούνται με την §14.13 και συγκεκριμένα χρησιμοποιείται η ακριβής μέθοδος υπολογισμού της §14.4.7 τόσο όταν πρόκειται για μονοαξονικό όσο και για διαξονικό λυγισμό.

15. Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας από Ρηγμάτωση

Ακολουθείται και ο απλοποιητικός έλεγχος, σύμφωνα με τη μεθοδολογία του ΕΚΩΣ 2000 §15.3.1, και ο πλήρης έλεγχος, κατά τον οποίο γίνεται αναλυτικός υπολογισμός ανοίγματος ρωγμών. Από τον τελευταίο έλεγχο προκύπτει και πρόσθετος οπλισμός δοκών αν το υπολογιζόμενο εύρος ρωγμής προκύψει μεγαλύτερο μιας ονομαστικής τιμής (0.3mm).

Σε κάθε περίπτωση ελέγχεται και τοποθετείται ο ελάχιστος οπλισμός για τον έλεγχο ρηγμάτωσης (όπως προκύπτει από την §15.5).

16. Επιφανειακές Θεμελιώσεις

16.1 Οι δράσεις σχεδιασμού των στοιχείων θεμελίωσης υπολογίζονται με βάση την υπεραντοχή του πλάστιμου στοιχείου της ανωδομής που εδράζεται στο στοιχείο θεμελίωσης (ΕΑΚ 2000 §5.5.2).

α) Πέδιλα

Οι υπολογιστικές δράσεις των πεδίων προσαυξάνονται σύμφωνα με τις σχέσεις 5.1 και 5.2 ή 5.2α του ΕΑΚ 2000, λαμβανοντας υπ'όψη την ροπή υπεραντοχής του θεμελιούμενου στοιχείου.

β) Συνδετήριοι Δοκοί

Οι σεισμικές συνιστώσες των υπολογιστικών δράσεων στις συνδετήριες δοκούς λαμβάνονται προσαυξημένες με ενιαία τιμή του $acd=1.35$ (ΕΑΚ 2000 §5.2.2.[4]).

γ) Πεδιλοδοκοί

Οι σεισμικές συνιστώσες των υπολογιστικών δράσεων στις πεδιλοδοκούς λαμβάνονται προσαυξημένες με ενιαία τιμή του $acd=1.35$ (ΕΑΚ 2000 §5.2.2.[4]).

16.2 Γίνεται αναλυτικός έλεγχος της φέρουσας ικανότητας έδρασης (οριακού φορτίου) στα μεν αργιλώδη εδάφη θεωρώντας φόρτιση υπό αστράγγιστες συνθήκες (ΕΑΚ 2000 §5.2.3.2α και Παράρτημα Ζ3), στα δε αμμώδη εδάφη θεωρώντας φόρτιση χωρίς ανάπτυξη υδατικών υπερπίεσεων πόρων (ΕΑΚ 2000 Παράρτημα Ζ3).

16.3 Επιπλέον γίνεται και έλεγχος έναντι αστοχίας σε ολίσθηση, σύμφωνα με ΕΑΚ 2000 §5.2.3.2β

16.4 Όλα τα μέλη επί ελαστικού εδάφους ελέγχονται στην οριακή κατάσταση αστοχίας υπό την επίδραση δράσεων σχεδιασμού και των σχετικών αντιδράσεων του εδάφους, που προκύπτουν από θεώρηση ελαστικού ημικώρου (Winkler), ΕΑΚ 2000 &5.2.3.2γ

17. Συνοπτική Περιγραφή της Ακολουθούμενης Μεθόδου

Συνοπτικά η δυναμική φασματική μέθοδος αντισεισμικού υπολογισμού ακολουθεί τα εξής βήματα:

1. Καθορισμός - επιλογή φάσματος σχεδιασμού που εξαρτάται από την τοποθεσία, την σπουδαιότητα του δομήματος, την κατηγορία εδάφους κ.λ.π.
2. Εξιδανίκευση του δομήματος και καθορισμός προσομοιώματος.
3. Προκύπτουν τέσσερις φορείς από τη μετάθεση του Κέντρου Μάζας κατά την τυχημαϊκή εκκεντρότητα (+x, +z, -x, -z).

Για κάθε έναν από τους 4 φορείς:

1. Υπολογισμός των μητρώων μάζας [M] και ακαμψίας [K].
2. Λύση του προβλήματος των ιδιομορφών για τον προσδιορισμό των πιο χαμηλόσυχων (υψηλότερες ιδιοπερίοδοι T_i)
3. Υπολογισμός της μέγιστης ιδιομορφικής απόκρισης για κάθε ιδιομορφή ως εξής:
 - α) Για κάθε ιδιοπερίοδο T_i ανάγνωση από το φάσμα σχεδιασμού των τεταγμένων επιτάχυνσης $R_d(T)$
 - β) Με βάση τα $R_d(T)$ υπολογισμός των ιδιομορφικών μετατοπίσεων.
 - γ) Υπολογισμός των ιδιομορφικών εντατικών μεγεθών.
4. Υπολογισμός των μεγίστων των εντατικών μεγεθών από τις ιδιομορφικές τους συνιστώσες (μέθοδος πλήρους τετραγωνικής επαλληλίας CQC).
5. Χωρική επαλληλία. Υπολογισμός των μεγίστων μετατοπίσεων και δυνάμεων για τις τρεις (ή τις δύο) συνιστώσες του σεισμικού κραδασμού (μέθοδος τετραγωνικής επαλληλίας SRSS) ΕΑΚ 2000 &3.4.4
6. Υπολογισμός των ταυτόχρονων (με τις μέγιστες) τιμών των εντατικών μεγεθών (Ελλειψη Gupta).
7. Γίνεται έλεγχος αν οι δύο πιο σημαντικές ιδιομορφές είναι κυρίως μεταφορικές, ΕΑΚ 2000 &4.1.4.2
8. Υπολογισμός των αναγκαίων οπλισμών ώστε να προκύψει ανθεκτική και πλάστιμη κατασκευή σε δύο φάσεις:
 - α) Ανθεκτική κατασκευή. Υπολογισμός οπλισμών που να παραλαμβάνουν τις εφελκυστικές τάσεις σε κάθε θέση του φορέα.
 - β) Πλάστιμη κατασκευή, σχεδιασμός πλαστικών αρθρώσεων. Τα δομικά μέλη οπλίζονται έτσι ώστε να προηγείται η καμπτική αστοχία της διατμητικής με υπολογισμό και διάταξη οπλισμών σε κάθε πιθανή θέση ψαθυρής αστοχίας, ενώ υπολογίζεται και τοποθετείται τόσος οπλισμός σε κάθε υποστυλώμα ώστε η αντοχή σε κάμψη των υποστυλωμάτων σε ένα κόμβο να είναι μεγαλύτερη από την αντοχή σε κάμψη των δοκών που συντρέχουν στον ίδιο κόμβο.

18. Επεξήγηση κωδικών συνδετήρων SIDENOR, στο FESPA

Η μορφή των κωδικών των συνδετήρων είναι της μορφής: SDWWWW/ZV/Y, όπου:

1. SD=τυποποιημένοι συνδετήρες SIDENOR
2. W=Διαστάσεις διατομής.
 - α. μήκος πλευράς κατά τον άξονα X
 - β. μήκος πλευράς κατά τον άξονα Z
3. Z,V=Τμήσεις συνδετήρα ανά διάσταση διατομής.
 - α. Z= αντιστοιχεί στην 1η διάσταση
 - β. V= αντιστοιχεί στην 2η διάσταση
 - γ. π.χ. Z=2(δίτητος), 3(τρίτητος), 4(τετράτητος), 6(εξάτητος).
4. Y=διάμετρος συνδετήρων, Φ8 ή Φ10.
5. Οι αποστάσεις μεταξύ των συνδετήρων είναι πάντα 10 εκ.

19. Παραδοχές Φορτίσεων

Αν δεν αναφέρεται άλλως στην λεπτομερή ανάλυση, εφαρμόζονται τα παρακάτω:

1. Μόνιμα Φορτία
 - 1.1 Ιδιο βάρος οπλισμένου σκυροδέματος 25,00 KN/m³
 - 1.2 Επικάλυψεις δαπέδων γενικά 1,00 KN/m²
 - 1.2.1 Επικαλύψεις με μάρμαρα 1,50 KN/m²
 - 1.2.1 Επικαλύψεις με ξύλα 0,50 KN/m²
 - 1.2.3 Επικαλύψεις με πλακίδια 1,30 KN/m²
 - 1.3 Επικάλυψεις δώματος 2,00 KN/m²
 - 1.4 Τοιχοποιία δρομική 2,10 KN/m²
 - 1.5 Τοιχοποιία μπατική 3,60 KN/m²
 - 1.6 Επιχωμάτωση 18,00 KN/m³
2. Μεταβλητά Φορτία
 - 2.1 Μεταβλητά φορτία πλακών γενικά 2,00 KN/m²
 - 2.2 Μεταβλητά φορτία εξωστών 5,00 KN/m²
 - 2.3 Μεταβλητά φορτία κλιμάκων γενικά 2,50 KN/m²

2.3.1 Κλίμακες κτιρίων κατοικιών	3,50 KN/m ²
2.3.2 Κλίμακες καταστημάτων - γραφείων	5,00 KN/m ²
2.4 Μεταβλητά φορτία χώρων στάθμευσης (garage)	5,00 KN/m ²
2.5 Μεταβλητά φορτία δώματος (άβατου)	0,50 KN/m ²
2.6 Μεταβλητά φορτία δώματος (βατού)	2,00 KN/m ²

20. Πίνακας ειδικών συμβόλων αποτελεσμάτων οπλισμών.

A/A	Σύμβολο	Έλεγχος	Σημασία
1.	Λ	Οπουδήποτε	Το υπόψιν στοιχείο απέτυχε στον έλεγχο.
2.	&	Zoellner	Διαδοκίδα ως ορθογωνική διατομή
3.	!	Λυγηρότητα	Υπέρβαση ορίων λυγηρότητας ΝΚΩΣ Παρ.6.2
4.	ΠΛ	Κάμψη προβόλου	Κρίσιμος είναι ο έλεγχος στην πλάκα.
5.	Πρ	Κάμψη προβόλου	Κρίσιμος είναι ο έλεγχος στον πρόβολο.
6.	*	ΚΑΜΨΗ στύλων	Ο έλεγχος έχει γίνει σε διαξονική κάμψη.
7.	* Γ	ΚΑΜΨΗ στύλων	Ο έλεγχος έχει γίνει σε διαξονική κάμψη, με οπλισμό στις γωνίες.
8.	* Π	ΚΑΜΨΗ στύλων	Ο έλεγχος έχει γίνει σε διαξονική κάμψη, με οπλισμό περιμετρικά.
9.	λ	ΚΑΜΨΗ στύλων	Ο έλεγχος έχει γίνει σε λυγισμό, με οπλισμό στις γωνίες
10.	ρ	ΚΑΜΨΗ στύλων	Μείωση του ελάχιστου ποσοστού οπλισμού του υποστυλώματος σύμφωνα με την (18.4.3 ΕΚΩΣ 2000)
11.	+	ΔΙΑΤΜΗΣΗ δοκών/στύλων	Στοιχείο υπό ανακυκλιζόμενη τέμνουσα και μικρό αξονικό φορτίο. Δεν απαιτείται διαδιαγώνιος οπλισμός.
12.	x	ΔΙΑΤΜΗΣΗ δοκών	Στοιχείο υπό ανακυκλιζόμενη τέμνουσα και μικρό αξονικό φορτίο. Απαιτείται (και τοποθετείται) διαδιαγώνιος οπλισμός που παραλαμβάνει το 50% της τέμνουσας.
13.	xx	ΔΙΑΤΜΗΣΗ δοκών	Στοιχείο υπό ανακυκλιζόμενη τέμνουσα και μικρό αξονικό φορτίο. Απαιτείται (και τοποθετείται) διαδιαγώνιος οπλισμός που παραλαμβάνει το 100% της τέμνουσας.
14.	π	ΔΙΑΤΜΗΣΗ στύλων	Ο οπλισμός έχει εξαχθεί με τούς κανόνες περισφίνξεως.
15.	!	ΠΕΔΙΛΑ ΠΕΔΙΛΟΔΟΚΟΙ	Υπέρβαση επιτρεπομένων τάσεων εδάφους.
16.	@	ΠΕΔΙΛΑ ΠΕΔΙΛΟΔΟΚΟΙ	Αρνητική τάση εδάφους.
17.	ΚΟΜΒΟΣ 0	ΚΑΜΨΗ δοκών	Σημείο μέγιστης ροπής της δοκού.

21. Βιβλιογραφία

1. Numerical methods in finite element analysis
2. Seismic design of reinforced concrete and masonry buildings
3. Dynamics of Structures
4. Ωπλισμένο σκυρόδεμα με βάση το νέο κανονισμό σκυροδέματος
5. Αντισεισμικές κατασκευές από σκυρόδεμα
6. Αντισεισμικές κατασκευές Ι
7. Earthquake-resistant concrete structures
8. Ο νέος αντισεισμικός κανονισμός και η δυναμική μέθοδος
9. FESPA for Windows - Το επίσημο εγχειρίδιο αναφοράς
10. FESPA 2 for Windows - Πρόσθετες οδηγίες χρήσης
11. Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός - Έκδοση 2000
12. Ελληνικός Κανονισμός για την μελέτη και την κατασκευή έργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα

ΠΑΡΑΔΟΧΕΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

ΚΤΙΡΙΟ ΑΠΟ ΔΟΜΙΚΟ ΧΑΛΥΒΑ

ΕΑΚ-2003

1. Εφαρμοζόμενοι Κανονισμοί

Κατά την σύνταξη της μελέτης του δομήματος που ακολουθεί έχουν εφαρμοσθεί οι παρακάτω κανονισμοί και διατάξεις.

1.1 Νέοι Κανονισμοί

- α) Ευρωκώδικας 3: Υπολογισμός Κατασκευών από Χάλυβα ENV 1993-1-1/1992.
- β) Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός-έκδοση 2000, ΦΕΚ 2184β - 20 Δεκεμβρίου 1999
 - I) Διόρθωση λαθών στον Ελληνικό Αντισεισμικό κανονισμό (ΕΑΚ-2000), ΦΕΚ 423β - 12 Απριλίου 2001
 - II) Τροποποίηση και συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του "Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού", ΦΕΚ 781β - 18 Ιουνίου 2003
 - III) Τροποποίηση διατάξεων του «Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού ΕΑΚ-2000» λόγω αναθεώρησης του Χάρτη Σεισμικής Επικινδυνότητας", ΦΕΚ 1154β - 12 Αυγούστου 2003

1.2 Άλλοι Σχετικοί Κανονισμοί και Διατάξεις

- a. Ευρωκώδικας 1: Βάσεις σχεδιασμού και δράσεων στις κατασκευές ENV 1991-1-1-1994.
- b. Ελληνικός κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος (ΕΚΩΣ-2000, ΦΕΚ 1329β - 6 Νοεμβρίου 2000
- c. Ελληνικός Κανονισμός Τεχνολογίας Σκυροδέματος 97, ΦΕΚ 315/Β/17-4-97.

1.3 Σχόλια επι τών Κανονισμών

Τα σχόλια επί των εις 1.1.β αναφερομένων κανονισμών έχουν ληφθεί υπ'όψη κατά την σύνταξη της ανα χείρας μελέτης.

2. Υλικά

Τα υλικά που προδιαγράφονται από την μελέτη αναφέρονται πινακοποιημένα κατ' όροφο και δομικό στοιχείο στο τέλος της τεχνικής εκθεσης.

α. Συντελεστές Ασφαλείας Υλικών

Ο μερικός συντελεστής ασφαλείας γ_M πρέπει να λαμβάνεται όπως παρακάτω:

αντοχή διατομής 1,2 ή 3	γ _{M0} = 1.10
αντοχή διατομής 4	γ _{M1} = 1.10
αντοχή μέλους σε λυγισμό	γ _{M1} = 1.10
αντοχή καθαρής διατομής στις θέσεις κοχλίων	γ _{M2} = 1.25

3. Μέθοδοι Υπολογισμού

3.1 Γενικά

Οι χαλύβδινες κατασκευές και τα στοιχεία τους διαστασιολογούνται έτσι ώστε να ικανοποιούνται οι βασικές απαιτήσεις σχεδιασμού για την οριακή κατάσταση αστοχίας. Όταν ελέγχεται η αντοχή των διατομών και μελών ενός φορέα, τότε το κάθε μέλος εξετάζεται σαν απομονωμένο από τον φορέα, με δυνάμεις και ροπές εφαρμοζόμενες σε κάθε άκρο του, όπως αυτές προσδιορίζονται από την ανάλυση του πλαισίου. Οι συνθήκες στήριξης σε κάθε άκρο, προσδιορίζονται θεωρώντας το μέλος ως μέρος του φορέα και είναι συνεπής με τον τρόπο της ανάλυσης και τον τρόπο της αστοχίας.

3.2 Εφελκόμενα μέλη

Τα εφελκόμενα μέλη ελέγχονται σε εφελκυσμό {&5.4.3 EC-3}

3.3 Θλιβόμενα μέλη

Τα θλιβόμενα μέλη ελέγχονται σε αξονική θλίψη {&5.4.4 EC-3}, και σε λυγισμό {&5.5.1 EC-3}

3.4 Κυρίως καμπτόμενα μέλη. (Δοκοί)

Τα μέλη που υπόκεινται σε κάμψη ελέγχονται σε εφελκυσμό {&5.4.3 EC-3}, σε αξονική θλίψη {&5.4.4 EC-3}, σε λυγισμό {&5.5.1 EC-3}, και σε ροπή κάμψης {&5.4.5 EC-3}, μονοαξονική ή διαξονική, με ταυτόχρονη παρουσία αξονικής δύναμης {&5.4.8 EC-3}. Η ταυτόχρονη παρουσία της τέμνουσας δύναμης λαμβάνεται υπόψη με την απομείωση της πλαστικής καμπτικής αντίστασης όπως ορίζεται στην {&5.4.7 EC-3}. Στην περίπτωση μίας μη πλευρικά εξασφαλισμένης δοκού γίνεται ο έλεγχος σε πλευρικό λυγισμό δοκών {&5.5.2 EC-3}. Τέλος όπου απαιτείται γίνεται ο έλεγχος σε διατμητικό λυγισμό {&5.6 EC-3}

3.5 Μέλη με συνδυασμό αξονικής δύναμης και ροπής. (Υποστυλώματα)

Τα μέλη που υπόκεινται σε συνδυασμό αξονικής δύναμης και ροπής ελέγχονται σε κάμψη και αξονική δύναμη {&5.4.8 EC-3}, κάμψη και αξονικό εφελκυσμό {&5.5.3 EC-3}, κάμψη και αξονική θλίψη {&5.5.4 EC-3}. Εφαρμόζονται τα κατάλληλα κριτήρια που ισχύουν για τα κυρίως καμπτόμενα μέλη, τα εφελκόμενα και τα θλιβόμενα μέλη.

4. Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας - Παραμορφώσεις

Ο έλεγχος της οριακής κατάστασης λειτουργικότητας γίνεται για τα κυρίως καμπτόμενα στοιχεία (δοκοί) του φορέα, καθώς και τα στοιχεία εκείνα που φέρουν την επικάλυψη του φορέα (τεγίδες στις στέγες). Ο υπολογισμός του κατακόρυφου βέλους κάμψης, το οποίο μπορεί να βλάψει την εμφάνιση του κτιρίου είναι σύμφωνα με τα όρια τα οποία συμφωνήθηκαν μεταξύ του πελάτη, του μελετητή, και της αρμόδιας αρχής. Τα όρια αυτά είναι σύμφωνα με αυτά της {&4.2.2(2) EC-3}. Ο έλεγχος γίνεται για όλες τις κατάλληλες φορτίσεις και τους συνδυασμούς αυτών όπως φαίνονται στους (Πιν. 816.1 & Πιν. 816.2 του αρχείου δεδομένων του χωρικού πλαισίου.)

5. Ικανοτικός Σχεδιασμός μεταλλικών στοιχείων

Τα δομικά μέλη οπλίζονται έτσι ώστε να προηγείται η καμπτική αστοχία της διατμητικής με υπολογισμό σε κάθε πιθανή θέση ψαθυρής αστοχίας.

5.1 Δοκοί

Γίνεται έλεγχος έναντι πλευρικού καμπτικού ή στρεπτοκαμπτικού λυγισμού των δοκών θεωρώντας ότι στο ένα άκρο έχει αναπτυχθεί καμπτική πλαστική άρθρωση.

Για την εξασφάλιση της ελάχιστης απαιτούμενης αντοχής και επαρκούς πλαστιμότητα στροφής ικανοποιούνται οι παρακάτω σχέσεις:

$$\begin{aligned} \cdot \frac{M_s}{M_{pd}} &\leq 1.00 \\ \cdot \frac{N_s}{N_{pd}} &\leq 0.15 \\ \cdot \left(\frac{V_0 + V_M}{V_{pd}} \right) &\leq 0.50 \end{aligned}$$

Οι συνδέσεις της δοκού στα υποστυλώματα ικανοποιούν τις απαιτήσεις της {ΕΑΚ2000 §Γ.3}, με θεώρηση της οριακής αντοχής σε κάμψη M_{pd} της διατομής πλαστικής άρθρωσης και τέμνουσα δύναμη ίση με $\{V_0 + V_M\}$ όπως αυτή ορίστηκε παραπάνω.

5.2 Υποστυλώματα

Τα υποστυλώματα ελέγχονται σε κάμψη με ορθή δύναμη σύμφωνα με την {ΕΑΚ2000 §4.1.4.1 - Ικανοτικός έλεγχος κόμβων}

Η δυσμενέστερη τέμνουσα του υποστυλώματος από τους σεισμικούς συνδυασμούς ικανοποιεί την παρακάτω σχέση:

$$\cdot \frac{V}{V_{pd}} \leq 0.50$$

Σε κόμβο σύνδεσης δοκού με υποστύλωμα, η τέμνουσα δύναμη φατνώματος κορμού το οποίο περιβάλλεται και στις 4 πλευρές του από πέλματα των συνδεόμενων στοιχείων ή από τις επεκτάσεις τους, ικανοποιεί την συνθήκη:

$$\cdot \frac{V}{V_{pd}} \leq 1.00$$

Συνδέσεις επέκτασης των υποστυλωμάτων σχεδιάζονται με αντοχή που υπερβαίνει εκείνη των συνδεόμενων στοιχείων.

5.3 Δικτυωτοί σύνδεσμοι χωρίς εκκεντρότητα

Σε δικτυωτούς συνδέσμους χωρίς εκκεντρότητα η ανάληψη των οριζόντιων δυνάμεων γίνεται κυρίως από ράβδους επιπονούμενες σε αξονική δύναμη. Πλάσιμα στοιχεία σε τέτοιους συνδέσμους είναι κατά κύριο λόγο οι εφελκυσμένες διαγώνιοι.

5.3.1 Διαγώνιοι Σύνδεσμοι

Οι οριζόντιες δυνάμεις εναλλασσόμενης φοράς αναλαμβάνονται μόνο από τις εκάστοτε εφελκυσμένες διαγώνιους, ενώ αγνοείται η συμμετοχή των θλιβόμενων διαγώνιων (που δεν ελέγχονται σε θλίψη). Οι διαγώνιοι αντίθετης δράσης μπορούν να βρίσκονται στο ίδιο φάτνωμα ή σε διαφορετικό φάτνωμα. Στην τελευταία περίπτωση το μέγεθος $A \cos \phi$, (όπου A η διατομή και ϕ η γωνία κλίσης της διαγωνίου ως προς την οριζόντια) δεν πρέπει να μεταβάλλεται περισσότερο από 10% μεταξύ 2 αντίθετων διαγωνίων του ίδιου ορόφου.

5.3.2 Σύνδεσμοι τύπου V ή Λ

Στον τύπο αυτό η συμμετοχή της θλιβόμενης διαγωνίου είναι απαραίτητη για την ανάληψη των οριζόντιων δυνάμεων. Οι διαγώνιοι μπορούν να έχουν μορφή V ή Λ και το κοινό σημείο τους βρίσκεται στο άνοιγμα του ζυγώματος χωρίς να διακόπτει την στατική του συνέχεια.

5.3.3 Διαγώνιοι

Οι διαγώνιοι ικανοποιούν την συνθήκη:

$$\frac{N_s}{N_{pd}} \leq 1.00$$

όπου:

N_s είναι η μέγιστη εφελκυστική δύναμη από τους σεισμικούς συνδυασμούς

N_{pd} είναι η υπολογιστική οριακή αντοχή σε εφελκυσμό

Σημείωση

Η ανηγμένη λυγνρότητα των διαγωνίων ελέγχεται ώστε να περιορίζεται από το 1.50

Η παραπάνω σχέση είναι ισχύουσα με λυγνρότητα $\lambda < 140$ για χάλυβα S235, $\lambda < 129$ για χάλυβα S275 και $\lambda < 114$ για χάλυβα S355, εφαρμόζεται σε και στην περίπτωση διαγωνίων συνδέσμων τύπου X στους οποίους η σεισμική τέμνουσα θεωρείται ότι αναλαμβάνεται εξ ολοκλήρου από τις εκάστοτε εφελκυσμένες διαγώνιους.

Η παραπάνω σχέση εφαρμόζεται ακόμη και την περίπτωση εφαρμογής της {ΕΑΚ2000 §4.1.4.[5]} κατά την οποία δεν απαιτείται η ικανοποίηση των κανόνων εφαρμογής του {ΕΑΚ2000-παρ. Γ}

5.3.4 Υποστυλώματα και δοκοί, που συμμετέχουν σε σύστημα δικτυωτών συνδέσμων χωρίς εκκεντρότητα

Τα υποστυλώματα και οι δοκοί κάθε ορόφου ελέγχονται σε λυγισμό υπό την επίδραση του σεισμικού συνδυασμού, αλλά με τα μεγέθη της σεισμικής έντασης πολλαπλασιασμένα επί συντελεστή ικανοτικής μεγέθυνσης:

$$a_{cd} = \frac{1.20 \cdot N_{pdi} - N_{vdi}}{N_{Edi}} \leq q$$

όπου:

N_{pdi} είναι η υπολογιστική αντοχή της εφελκυσμένης διαγωνίου του ορόφου,

N_{vdi} είναι η εφελκυστική δύναμη της ίδιας διαγωνίου υπό την επίδραση των μη σεισμικών δράσεων του σεισμικού συνδυασμού (κατά κανόνα $N_{vdi}=0$),

N_{Edi} είναι η εφελκυστική δύναμη της διαγωνίου μόνον υπό την σεισμική δράση του συνδυασμού.

Οι οριζόντιες δοκοί δικτυωτών συνδέσμων μορφής V ή Λ υπολογίζονται έτσι ώστε να παραλάβουν τα κατακόρυφα φορτία χωρίς να ληφθεί υπόψη η ενδιάμεση στήριξη από τις διαγώνιους.

5.4 Δικτυωτοί σύνδεσμοι με εκκεντρότητα

Το βασικό χαρακτηριστικό αυτών των συνδέσμων είναι ότι η σύνδεση του ενός ενός τουλάχιστον άκρου της κάθε διαγωνίου με το ζύγωμα γίνεται με εκκεντρότητα ως προς τον αντίστοιχο κόμβο (υποστυλώματος-ζυγώματος ή ετέρας διαγωνίου-ζυγώματος). Το τμήμα του ζυγώματος που αποτελεί την έκκεντρη σύζευξη ονομάζεται "δοκός σύζευξης" και υπόκειται σε μεγάλη διατμητική και καμπτική καταπόνηση από οριζόντια φορτία. Στο τμήμα αυτό συγκεντρώνονται οι απαιτήσεις πλαστιμότητας.

Οι δοκοί σύζευξης υπολογίζονται και μορφώνονται ώστε να παρέχουν επαρκή πλαστιμότητα. Τα άλλα στοιχεία (στύλοι, διαγώνιοι και υπόλοιπα τμήματα ζυγωμάτων) ελέγχονται με ικανοτικό σχεδιασμό, ώστε η διαρροή να περιορίζεται στις δοκούς σύζευξης.

5.4.1 Υποστυλώματα και διαγώνιοι, που συμμετέχουν σε σύστημα δικτυωτών συνδέσμων με εκκεντρότητα.

Ελέγχονται σε κάμψη και λυγισμό με τις δράσεις που καθορίζονται στην {ΕΑΚ2000 §5.3} με ικανοτικό συντελεστή:

$$a_{cd} = 1.20 \cdot \min \left(\frac{V_{pdi}}{V_{sdi}}, \frac{M_{pdi}}{M_{sdi}} \right)$$

όπου:

V_{sdi} , M_{sdi} είναι αντίστοιχα η τέμνουσα και η ροπή από τον σεισμικό συνδυασμό στην πλαστική άρθρωση (δοκό σύζευξης) του ίδιου ορόφου

Vpdi , Mpdι είναι οι αντίστοιχες οριακές αντοχές της διατομής της δοκού σύζευξης

5.5 Διαφράγματα - Οριζόντιοι δικτυωτοί σύνδεσμοι.

1. Τα διαφράγματα η οι οριζόντιοι δικτυωτοί σύνδεσμοι εξασφαλίζουν την μεταφορά των σεισμικών δυνάμεων στους κατακόρυφους φορείς (κατακόρυφους συνδέσμους ή/και πλαίσια) με επαρκή υπεραντοχή ώστε αφενός μεν να επιτυγχάνεται ο περιορισμός των πλαστικών αρθρώσεων στις προβλεπόμενες θέσεις, αφετέρου δε να υπάρχει η δυνατότητα ανακατανομής των δυνάμεων που είναι απαραίτητη, επειδή οι κατακόρυφοι φορείς δεν εισέρχονται σύγχρονα στο μετελαστικό στάδιο.
2. Η προηγούμενη απαίτηση καλύπτεται, ελέγχοντας τα μέλη των οριζόντιων συνδέσμων με τις δράσεις που προκύπτουν από τους σεισμικούς συνδυασμούς πολλαπλασιασμένες επί συντελεστή μεγέθυνσης $\alpha=1.50$

ΒΙΒΛΙΟΓΡΑΦΙΑ

1. Ευρωκώδικας 1 (ENV 1991-1-1)
2. Ευρωκώδικας 3 (ENV 1993-1-1/1992).
3. FESPA for Windows - Το επίσημο εγχειρίδιο αναφοράς
4. FESPA 4 for Windows - Πρόσθετες οδηγίες χρήσης
5. Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός - Έκδοση 2000
6. Βάγιας Ι., Ερμόπουλος Ι., Ιωαννίδης Γ., "Σιδηρές Κατασκευές", Τόμος Ι, Κλειδάριθμος 1997

Γενικοί έλεγχοι δομήματος.

Έλεγχοι απαίτησης Ικανοτικού σχεδιασμού κόμβων πλαισίων.

Υπολογισμός n_V βάσει: όλων των τοιχωμάτων ($n_V > 0.60$)

Έλεγχος επάρκειας τοιχωμάτων ΕΑΚ 2003 παρ. 4.1.4.2.β[2]

Φόρτιση: ΣΣ:+x		Φόρτιση: ΣΣ:+z		Φόρτιση: ΣΣ:-x		Φόρτιση: ΣΣ:-z	
$n_V X$	$n_V Z$	$n_V X$	$n_V Z$	$n_V X$	$n_V Z$	$n_V X$	$n_V Z$
0,189	0,000	0,190	0,000	0,181	0,000	0,183	0,000

Σημείωση

- * Το υψόμετρο βάσης του κτιρίου είναι: $H = 0,00$
- * Ο υπολογισμός του (n_V) γίνεται στους στύλους του ορόφου: 0

Ελήφθησαν υπόψη τα παρακάτω τοιχώματα:

$n_V X$	$n_V Z$
K48 + K49	

Έλεγχοι Δυστρεψίας Ορόφων - ΕΑΚ 2003 παρ. 4.1.4.2.β(3).(β) $\{r_m > r\}$

Οροφος [/]	Υψόμετρο βάσης	Υψόμετρο οροφής	r_{mI} [m]	>	r [m]	r_{mII} [m]	>	r [m]
2	4,00	8,73	11,10	?	17,20	17,15	?	17,20
1	2,30	4,18	11,09	?	13,40	20,13	>	13,40
0:nv	0,00	2,30	11,09	?	13,63	17,03	>	13,63

Έλεγχος δύο πρώτων σημαντικών Ιδιομορφών αν είναι κυρίως μεταφορικές: $(PM1 > I_s), (PM2 > I_s)$

ΕΑΚ 2003 παρ. 4.1.4.2.β(3).(γ)

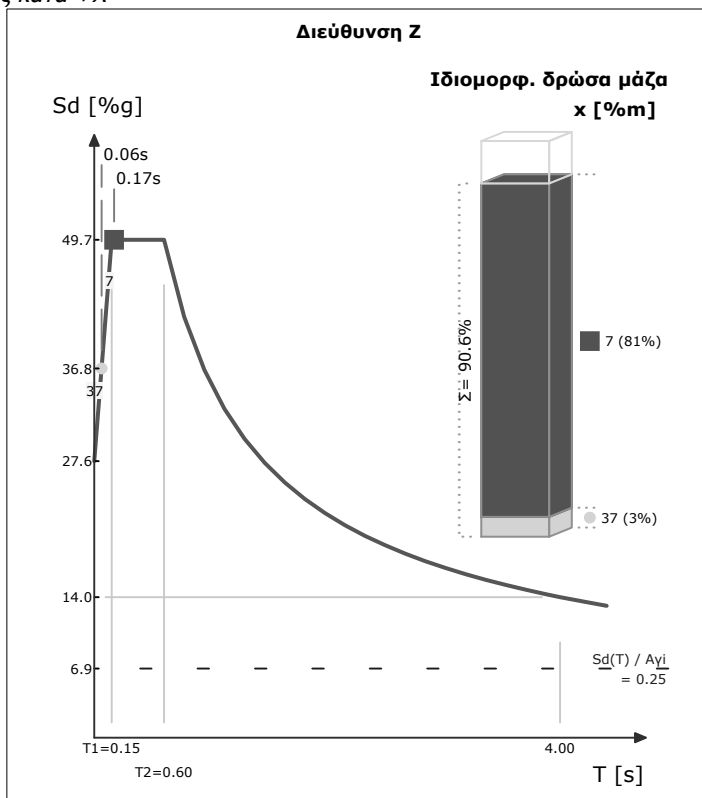
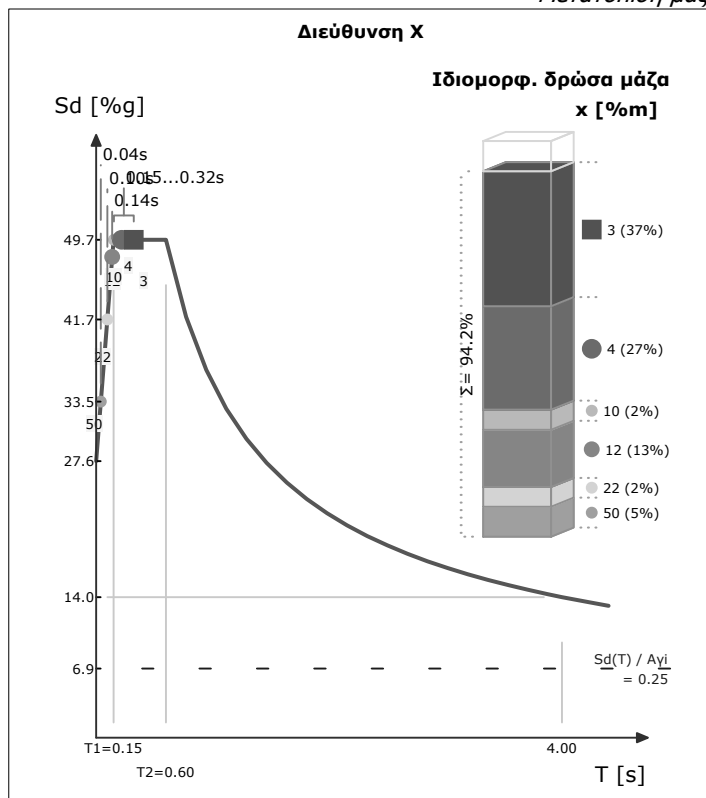
Επίπεδο	r	Μετ.Μάζας [+X]		Μετ.Μάζας [+Z]		Μετ.Μάζας [-X]		Μετ.Μάζας [-Z]	
		MP1	MP2	MP1	MP2	MP1	MP2	MP1	MP2
2	17,20	5,46?	99,99	5,46?	99,99	5,36?	99,99	5,38?	99,99
1	13,40	99,99	25,92	99,99	25,92	99,99	25,92	99,99	25,92
0:nv	13,63	99,99	99,99	99,99	99,99	99,99	99,99	99,99	99,99

* ==> όπου: ? = μη πληρούμενο κριτήριο

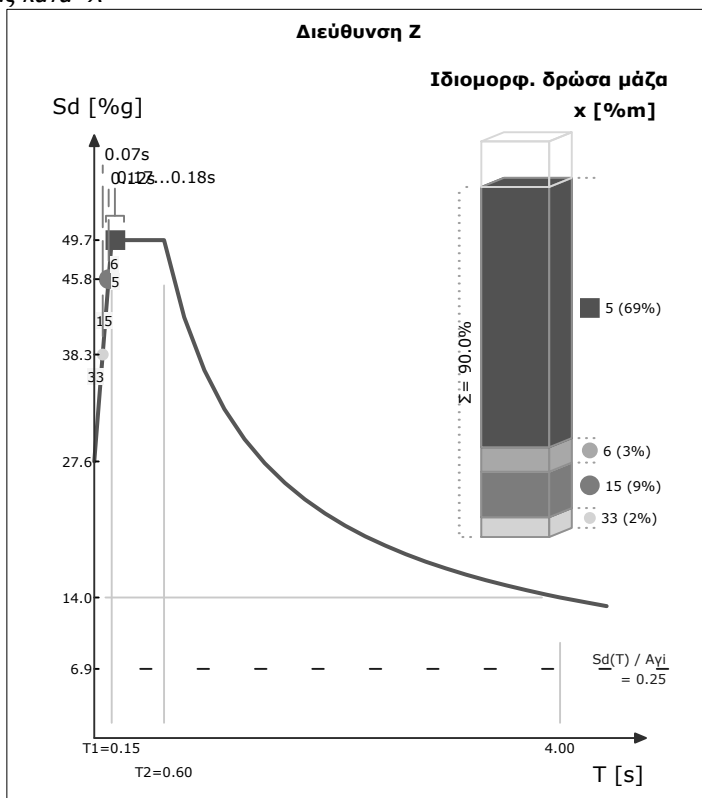
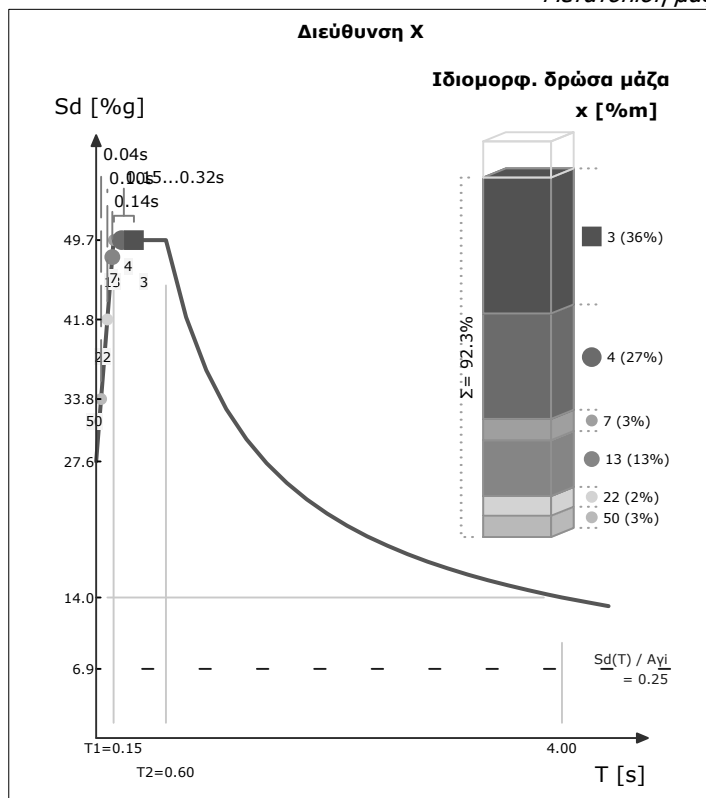
Σεισμική ανάλυση

Φάσμα σχεδιασμού [ΕΑΚ §2.3] - Ιδιοπερίοδοι

Μετατόπιση μάζας κατά +X



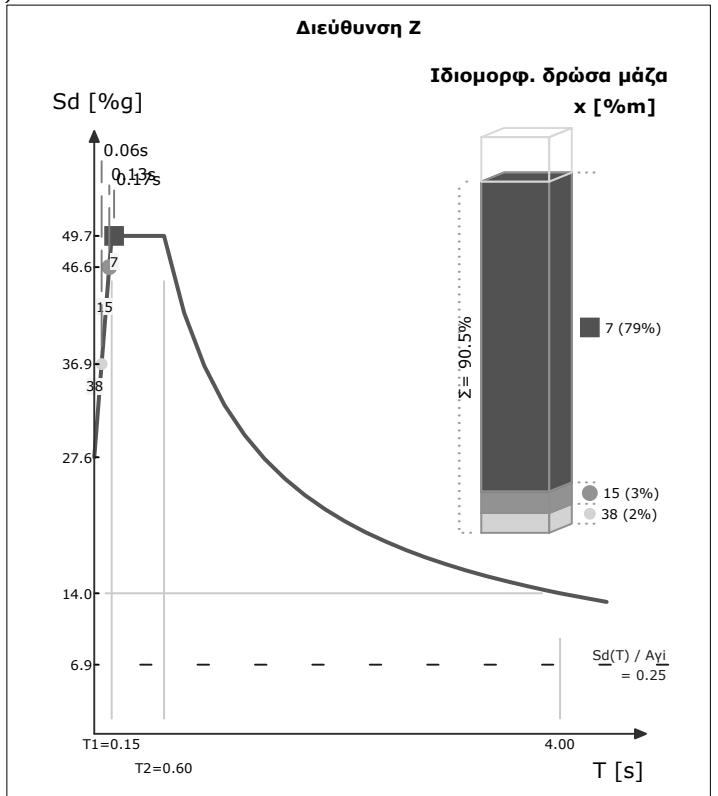
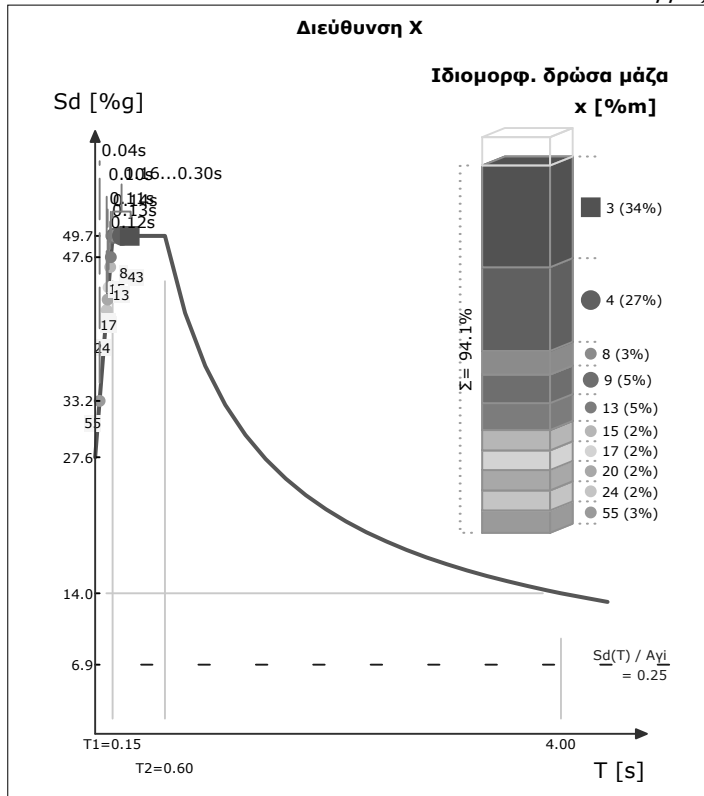
Μετατόπιση μάζας κατά -X



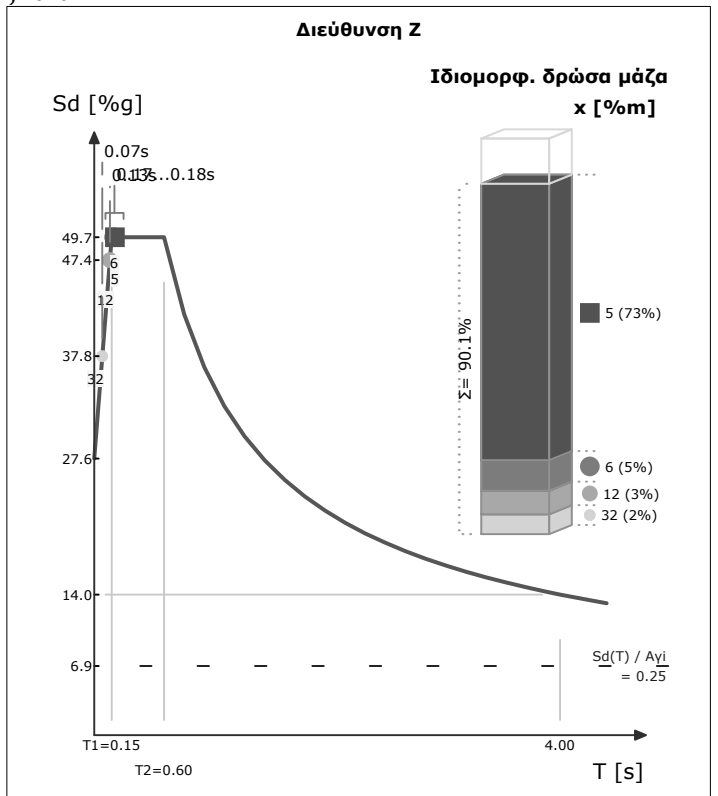
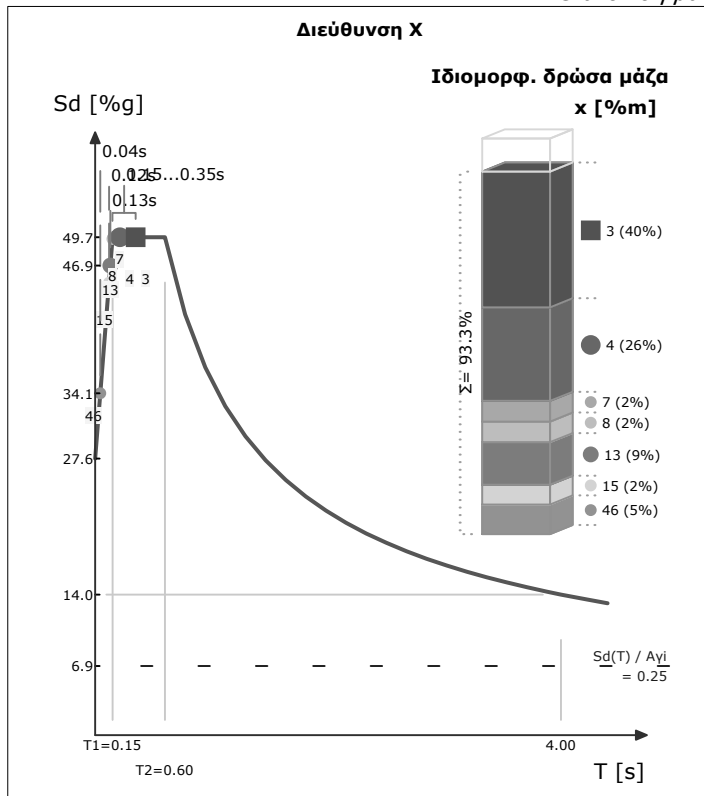
$$S_d(T_1 \leq T \leq T_2) = \frac{\eta \cdot \theta \cdot \beta_0 \cdot A \cdot \gamma_l}{q} = 49.7\%g \quad q_x = 1.50$$

$$S_d(T_1 \leq T \leq T_2) = \frac{\eta \cdot \theta \cdot \beta_0 \cdot A \cdot \gamma_l}{q} = 49.7\%g \quad q_z = 1.50$$

Μετατόπιση μάζας κατά +Z



Μετατόπιση μάζας κατά -Z



$$S_d(t_1 \leq t \leq t_2) = \frac{\eta \cdot \theta \cdot \beta_0 \cdot A \cdot Y_I}{q} = 49.7\%g \quad q_x = 1.50$$

$$S_d(t_1 \leq t \leq t_2) = \frac{\eta \cdot \theta \cdot \beta_0 \cdot A \cdot Y_I}{q} = 49.7\%g \quad q_z = 1.50$$

Τέμνουσα βάση

$F_b = CQC(F_{bk}), \quad F_{bk} = Sd(T_k) \cdot m_k$

Διεύθυνση σεισμού [μετατόπιση μάζας κατά]	Fb [kN]
X [+Z]	4024.43
X [-Z]	4252.72
Z [+X]	6903.89
Z [-X]	6115.28

Βάρος κτιρίου

Φόρτιση [/]	W [kN]
Μόνιμα φορτία	26078.95
Κινητά φορτία	5281.60
Μόνιμα φορτία + Κινητά φορτία	31360.55

Σημείωση:
Συμπεριλαμβάνεται και το βάρος της θεμελίωσης και του μισού μήκους των στηριγμένων υποστυλωμάτων.

Πίνακας Κοντών Υποστυλωμάτων

Πίνακας Κοντών Υποστυλωμάτων

Υποστυλωμα	Οροφος	Διατομή	Msd/Vsd	h[m]	as	Κοντό	Εξασφάλιση
K 54	0	34/147/34/64	1,31	1,47	0,89	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 54	1	34/147/34/64	0,97	1,47	0,66	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 54	2	34/147/34/64	2,32	1,47	1,58	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 56	0	34/134	1,17	1,34	0,88	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 56	1	34/134	0,82	1,34	0,61	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 56	2	34/134	2,35	1,34	1,75	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 57	0	34/129/34/64	1,16	1,29	0,90	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 57	1	34/129/34/64	1,14	1,29	0,88	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 57	2	34/129/34/64	2,30	1,29	1,79	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 58	0	34/64	0,96	0,64	1,50	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 58	1	34/64	1,03	0,64	1,60	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 58	2	34/64	4,07	0,64	6,36	Οχι	
K 64	1	34/109	1,88	1,09	1,72	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 64	2	34/109	2,90	1,09	2,66	Οχι	
K 65	1	34/45	1,34	0,45	2,98	Οχι	
K 65	2	34/45	1,51	0,45	3,36	Οχι	
K 73	0	25/45/25/45	1,23	0,45	2,74	Οχι	
K 74	0	25/45/25/45	1,16	0,45	2,57	Οχι	
K 75	0	25/50	1,14	0,50	2,27	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 76	1	34/128	1,96	1,28	1,53	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 76	2	34/128	1,73	1,28	1,35	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 78	1	34/128	1,78	1,28	1,39	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 78	2	34/128	1,75	1,28	1,37	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 88	0	25/50	1,09	0,50	2,18	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 89	0	34/135	1,34	1,35	0,99	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 89	1	34/135	1,05	1,35	0,78	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 89	2	34/135	2,28	1,35	1,69	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 90	0	34/125	1,28	1,25	1,02	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 90	1	34/125	1,08	1,25	0,87	Ναι	q/1.5 = 1,00
K 90	2	34/125	2,34	1,25	1,87	Ναι	q/1.5 = 1,00

Επίλυση πλακών θου ορόφου

Στατικό σύστημα πλακών : Επιφανειακός φορέας.
Υπολογισμοί οπλισμών κατά τον Ελληνικό Κανονισμό Ωπλισμένου Σκυροδέματος (έκδοση 2000).
Ο υπολογισμός των εντατικών μεγεθών των πλακών έγινε με την μέθοδο Pieper-Martins
Υπολογισμός κοινού οικοδομικού έργου - Χωρίς ανάγκη Δυσμενών Φορτίσεων

Ποιότητες υλικών πλακών

Πλάκα [/]	Σκυροδεμα [/]	fck [Mpa]	Ecm [Gpa]	fctm [Mpa]	fyk [Mpa]
1	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
2	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
3	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
4	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
5	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0

Διαστάσεις - φορτία πλακών. g..= Μόνιμα φορτία, q..= Κινητά φορτία

Πλάκα [/]	lx [m]	ly [m]	h [m]	h _p [m]	d1 [m]	I.B. [kPa]	gk [kPa]	qk [kPa]	Gk [kN/m]	Qk [kN/m]	mGk [kNm/m]	mQk [kNm/m]	Ptot [kPa]
1	3,70	2,72	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
2	6,94	0,76	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
3	3,32	0,40	0,150	0,150	0,025	3,75	2,50	5,00	-15,00	0,00	0,00	0,00	15,94
4	3,70	5,76	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
5	2,00	5,62	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρις	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
1	0	0	0	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
2	-1	5	0	0	Τριέρειστη	3
3	-1	-1	-1	2	Πρόβολος	0
4	5	0	0	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
5	2	4	0	-1	Τριέρειστη	3

Απλή έδραση = 0, Ελεύθερη παρειά = -1

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα [/]	Τύπος [/]	Διε	dx d d [m]	mfx max mr max mer [kNm]	asx asr aser [cm²]	asx' asr' aser' [cm²]	dz [m]	mfz [kNm]	asz [cm²]	asz' [cm²]
1	4	x-z	0,115	3,68	0,75	0,00	0,125	7,54	1,43	0,00
2	3	x-z	0,115	7,13	1,47	0,00	0,125	30,78	6,16	0,00
		παρ	0,125	39,85	8,19	0,00				
4	4	x-z	0,125	13,95	2,68	0,00	0,115	5,01	1,03	0,00
5	3	x-z	0,125	15,43	2,97	0,00	0,115	4,13	0,85	0,00
		παρ	0,125	18,00	3,49	0,00				
		στη	0,125	23,38	4,59	0,00				

Στις πλάκες zoellner ή sandwich, τα εντατικά μεγέθη και οι οπλισμοί έχουν αναχθεί ανά διαδοκίδα

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [/]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
1	Φ8/20		Φ8/20					
2	Φ8/20		Φ10/12					
3		Φ8/25						
4	Φ8/18		Φ8/20					
5	Φ8/16		Φ8/20		4Φ12	3Φ14		

Ροές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [/]	Πλάκα [/]	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Msd [kNm]	ase [cm²]	ase' [cm²]	Ανω	Κάτω
2 (Δε)	5 (Αρ)	0,115	42,34	18,48	42,34	9,78	0,00	Πρ + Φ12/13	
3 (Κα)	2 (Αν)	0,125	6,34	0,00	4,76	2,51	!	!	
3	Πρόβολος	0,125	-8,17	-8,17	-8,17	0,00	!	!	Κάτω απ.0,93cm²
4 (Αρ)	5 (Δε)	0,125	24,56	18,48	21,52	4,21	0,00	!	+ Φ8/20

! = Τα εντατικά μεγέθη για την διαστασιολόγηση έχουν αυξηθεί λόγω σεισμικής φόρτισης

Επίλυση πλακών 1ου ορόφου

Στατικό σύστημα πλακών : Επιφανειακός φορέας.

Υπολογισμοί οπλισμών κατά τον Ελληνικό Κανονισμό Ωπλισμένου Σκυροδέματος (έκδοση 2000).

Ο υπολογισμός των εντατικών μεγεθών των πλακών έγινε με την μέθοδο Pieper-Martins

Υπολογισμός κοινού οικοδομικού έργου - Χωρίς ανάγκη Δυσμενών Φορτίσεων

Ποιότητες υλικών πλακών

Πλάκα [/]	Σκυροδεμα [/]	fck [Mpa]	Ecm [Gpa]	fctm [Mpa]	fyk [Mpa]
1	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
2	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
6	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
7	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
8	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
9	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
10	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
11	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
12	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
13	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
14	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
15	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
16	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
17	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
18	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
19	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
20	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
21	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
22	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
23	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
24	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
25	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
26	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
27	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
28	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
29	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
30	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
31	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
32	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
33	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
34	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
35	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
36	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
37	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
38	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
39	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
40	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
41	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
42	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
43	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
44	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
45	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
46	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
47	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
48	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
49	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
50	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
51	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
52	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
53	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
54	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
55	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
56	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
57	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
58	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
59	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
60	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
61	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
62	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
63	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
64	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
65	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
66	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
67	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
68	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
69	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
78	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
79	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
80	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0

Διαστάσεις - φορτία πλακών. g..= Μόνιμα φορτία, q..= Κινητά φορτία

Πλάκα [/]	lx [m]	lz [m]	h [m]	hn [m]	d1 [m]	I.B. [kPa]	gk [kPa]	qk [kPa]	Gk [kN/m]	Qk [kN/m]	mGk [kNm/m]	mQk [kNm/m]	Ptot [kPa]
1	2,00	2,52	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
2	2,00	4,82	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
6	0,99	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
7	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
8	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
9	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
10	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
11	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
12	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
13	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
14	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
15	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
16	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
17	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
18	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
19	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
20	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
21	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
22	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
23	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
24	1,00	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
25	0,99	1,03	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
26	0,99	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
27	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
28	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
29	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
30	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
31	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
32	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
33	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
34	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
35	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
36	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
37	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
38	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
39	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
40	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
41	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
42	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
43	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
44	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
45	0,99	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
46	0,99	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
47	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
48	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
49	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
50	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
51	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
52	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
53	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
54	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
55	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
56	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
57	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
58	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
59	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
60	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
61	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
62	1,00	6,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
63	1,00	6,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
64	1,00	6,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
65	0,99	6,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
66	0,99	3,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
67	1,00	3,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
68	1,00	3,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
69	0,89	3,10	0,100	--	0,025	2,50	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	14,25
78	2,40	3,91	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
79	2,40	4,20	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94
80	6,94	1,05	0,150	--	0,025	3,75	2,50	5,00	0,00	0,00	0,00	0,00	15,94

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρισ	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
1	69	80	51	-1	Τριέρειστη	3
2	80	0	-1	-1	Αμφιέρειστη στηριζόμενη σε απέναντι πλευρές	2
6	0	7	0	26	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
7	6	8	0	27	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρις	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
8	7	9	0	28	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
9	8	10	0	29	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
10	9	11	0	30	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
11	10	12	0	31	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
12	11	13	0	32	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
13	12	14	0	33	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
14	13	15	0	34	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
15	14	16	0	35	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
16	15	17	0	36	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
17	16	18	0	37	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
18	17	19	0	38	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
19	18	20	0	39	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
20	19	21	0	40	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
21	20	22	0	41	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
22	21	23	0	42	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
23	22	24	0	43	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
24	23	25	0	44	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
25	24	0	0	45	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
26	0	27	6	46	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
27	26	28	7	47	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
28	27	29	8	48	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
29	28	30	9	49	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
30	29	31	10	50	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
31	30	32	11	51	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
32	31	33	12	52	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
33	32	34	13	53	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
34	33	35	14	54	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
35	34	36	15	55	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
36	35	37	16	56	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
37	36	38	17	57	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
38	37	39	18	58	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
39	38	40	19	59	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
40	39	41	20	60	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
41	40	42	21	61	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
42	41	43	22	62	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
43	42	44	23	63	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
44	43	45	24	64	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
45	44	0	25	65	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
46	0	47	26	66	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
47	46	48	27	67	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
48	47	49	28	68	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
49	48	50	29	69	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
50	49	51	30	1	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
51	50	52	31	1	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
52	51	53	32	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
53	52	54	33	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
54	53	55	34	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
55	54	56	35	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
56	55	57	36	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
57	56	58	37	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
58	57	59	38	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
59	58	60	39	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
60	59	61	40	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
61	60	62	41	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
62	61	63	42	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
63	62	64	43	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
64	63	65	44	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
65	64	0	45	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
66	0	67	46	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
67	66	68	47	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
68	67	69	48	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
69	68	1	49	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
78	0	0	-1	-1	Αμφιέριστη στηριζόμενη σε απέναντι πλευρές	2
79	0	0	-1	-1	Αμφιέριστη στηριζόμενη σε απέναντι πλευρές	2
80	1	2	0	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4

Απλή έδραση = 0, Ελεύθερη παρειά = -1

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα	Τύπος	Διε	dx d d	mfx max mr max mer	asx asr aser	asx' asr' aser'	dz	mfz	asz	asz'
[/]	[/]		[m]	[kNm]	[cm ²]	[cm ²]	[m]	[kNm]	[cm ²]	[cm ²]
1	3	x-z παρ στη	0,125 0,125 0,125	3,90 4,95 6,72	0,73 0,93 1,27	0,00 0,00 0,00	0,115	1,06	0,22	0,00
2	2	x-z	0,125	6,23	1,18	0,00	0,115	0,31	0,06	0,00
6	4	x-z	0,075	0,47	0,15	0,00	0,065	0,43	0,15	0,00

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα	Τύπος	Διε	dx d d	mf max mr max mer		asx asr aser	asx' asr' aser'	dz	mfz		asz	asz'	
[/]	[/]		[m]	[kNm]		[cm²]	[cm²]	[m]	[kNm]		[cm²]	[cm²]	
7	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
8	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
9	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
10	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
11	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
12	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
13	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
14	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
15	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
16	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
17	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
18	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
19	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
20	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
21	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
22	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
23	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
24	4	x-z	0,075	0,45		0,14	0,00	0,065	0,39		0,14	0,00	
25	4	x-z	0,075	0,47		0,15	0,00	0,065	0,43		0,15	0,00	
26	4	x-z	0,075	1,05		0,33	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
27	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
28	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
29	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
30	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
31	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
32	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
33	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
34	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
35	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
36	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
37	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
38	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
39	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
40	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
41	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
42	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
43	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
44	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
45	4	x-z	0,075	1,05		0,33	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
46	4	x-z	0,075	1,05		0,33	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
47	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
48	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
49	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
50	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,24		0,09	0,00	
51	4	x-z	0,075	0,97		0,30	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
52	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
53	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
54	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
55	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
56	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
57	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
58	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
59	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
60	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
61	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
62	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
63	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
64	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
65	4	x-z	0,075	1,06		0,33	0,00	0,065	0,29		0,10	0,00	
66	4	x-z	0,075	1,06		0,33	0,00	0,065	0,29		0,10	0,00	
67	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
68	4	x-z	0,075	0,98		0,31	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
69	4	x-z	0,075	0,77		0,24	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
78	2	x-z	0,125	11,48		2,19	0,00	0,115	0,57		0,12	0,00	
79	2	x-z	0,125	11,48		2,19	0,00	0,115	0,57		0,12	0,00	
80	4	x-z	0,115	0,42		0,09	0,00	0,125	1,54		0,29	0,00	

Στις πλάκες zoellner ή sandwich, τα εντατικά μεγέθη και οι οπλισμοί έχουν αναχθεί ανά διαδοκίδα

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [Λ]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
1	Φ8/20		Φ8/20		2Φ8	2Φ10		
2	Φ8/20		Φ8/25					
6	Φ8/15		Φ8/15					

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [\\]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
7	Φ8/15		Φ8/15					
8	Φ8/15		Φ8/15					
9	Φ8/15		Φ8/15					
10	Φ8/15		Φ8/15					
11	Φ8/15		Φ8/15					
12	Φ8/15		Φ8/15					
13	Φ8/15		Φ8/15					
14	Φ8/15		Φ8/15					
15	Φ8/15		Φ8/15					
16	Φ8/15		Φ8/15					
17	Φ8/15		Φ8/15					
18	Φ8/15		Φ8/15					
19	Φ8/15		Φ8/15					
20	Φ8/15		Φ8/15					
21	Φ8/15		Φ8/15					
22	Φ8/15		Φ8/15					
23	Φ8/15		Φ8/15					
24	Φ8/15		Φ8/15					
25	Φ8/15		Φ8/15					
26	Φ8/15		Φ8/25					
27	Φ8/15		Φ8/25					
28	Φ8/15		Φ8/25					
29	Φ8/15		Φ8/25					
30	Φ8/15		Φ8/25					
31	Φ8/15		Φ8/25					
32	Φ8/15		Φ8/25					
33	Φ8/15		Φ8/25					
34	Φ8/15		Φ8/25					
35	Φ8/15		Φ8/25					
36	Φ8/15		Φ8/25					
37	Φ8/15		Φ8/25					
38	Φ8/15		Φ8/25					
39	Φ8/15		Φ8/25					
40	Φ8/15		Φ8/25					
41	Φ8/15		Φ8/25					
42	Φ8/15		Φ8/25					
43	Φ8/15		Φ8/25					
44	Φ8/15		Φ8/25					
45	Φ8/15		Φ8/25					
46	Φ8/15		Φ8/25					
47	Φ8/15		Φ8/25					
48	Φ8/15		Φ8/25					
49	Φ8/15		Φ8/25					
50	Φ8/15		Φ8/25					
51	Φ8/15		Φ8/25					
52	Φ8/15		Φ8/25					
53	Φ8/15		Φ8/25					
54	Φ8/15		Φ8/25					
55	Φ8/15		Φ8/25					
56	Φ8/15		Φ8/25					
57	Φ8/15		Φ8/25					
58	Φ8/15		Φ8/25					
59	Φ8/15		Φ8/25					
60	Φ8/15		Φ8/25					
61	Φ8/15		Φ8/25					
62	Φ8/15		Φ8/25					
63	Φ8/15		Φ8/25					
64	Φ8/15		Φ8/25					
65	Φ8/15		Φ8/25					
66	Φ8/15		Φ8/25					
67	Φ8/15		Φ8/25					
68	Φ8/15		Φ8/25					
69	Φ8/15		Φ8/25					
78	Φ8/20		Φ8/25					
79	Φ8/20		Φ8/25					
80	Φ8/25		Φ8/20					

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [/]	Πλάκα [/]	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Msδ [kNm]	ase [cm²]		ase' [cm²]		Ανω	Κάτω	
1 (Αρ)	69 (Δε)	0,075	4,80	0,94	3,60	1,14		0,00				
1 (Δε)	80 (Αρ)	0,115	4,80	2,08	3,60	0,74		0,00				
1 (Αν)	51 (Κα)	0,065	3,63	0,82	3,24	1,19		0,00	Πλ	+ Φ8/42		
2 (Αρ)	80 (Δε)	0,115	7,97	2,08	5,98	1,23		0,00				
6 (Δε)	7 (Αρ)	0,075	1,04	0,91	0,97	0,30		0,00				
6 (Κα)	26 (Αν)	0,065	1,01	1,14	1,07	0,39		0,00				

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [']	Πλάκα [']	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Msδ [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
7 (Δε)	8 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
7 (Κα)	27 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
8 (Δε)	9 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
8 (Κα)	28 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
9 (Δε)	10 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
9 (Κα)	29 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
10 (Δε)	11 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
10 (Κα)	30 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
11 (Δε)	12 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
11 (Κα)	31 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
12 (Δε)	13 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
12 (Κα)	32 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
13 (Δε)	14 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
13 (Κα)	33 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
14 (Δε)	15 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
14 (Κα)	34 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
15 (Δε)	16 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
15 (Κα)	35 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
16 (Δε)	17 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
16 (Κα)	36 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
17 (Δε)	18 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
17 (Κα)	37 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
18 (Δε)	19 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
18 (Κα)	38 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
19 (Δε)	20 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
19 (Κα)	39 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
20 (Δε)	21 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
20 (Κα)	40 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
21 (Δε)	22 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
21 (Κα)	41 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
22 (Δε)	23 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
22 (Κα)	42 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
23 (Δε)	24 (Αρ)	0,075	0,91	0,91	0,91	0,29		0,00				
23 (Κα)	43 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
24 (Δε)	25 (Αρ)	0,075	0,91	1,04	0,97	0,30		0,00				
24 (Κα)	44 (Αν)	0,065	0,79	0,81	0,80	0,29		0,00				
25 (Κα)	45 (Αν)	0,065	1,01	1,14	1,07	0,39		0,00				
26 (Δε)	27 (Αρ)	0,075	1,59	1,19	1,39	0,44		0,00				
26 (Κα)	46 (Αν)	0,065	1,14	1,14	1,14	0,41		0,00		+ Φ8/50		
27 (Δε)	28 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
27 (Κα)	47 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
28 (Δε)	29 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
28 (Κα)	48 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
29 (Δε)	30 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
29 (Κα)	49 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
30 (Δε)	31 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
30 (Κα)	50 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
31 (Δε)	32 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
31 (Κα)	51 (Αν)	0,065	0,81	0,82	0,82	0,30		0,00		+ Φ8/50		
32 (Δε)	33 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
32 (Κα)	52 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
33 (Δε)	34 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
33 (Κα)	53 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
34 (Δε)	35 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
34 (Κα)	54 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
35 (Δε)	36 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
35 (Κα)	55 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
36 (Δε)	37 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
36 (Κα)	56 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
37 (Δε)	38 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
37 (Κα)	57 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
38 (Δε)	39 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
38 (Κα)	58 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
39 (Δε)	40 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
39 (Κα)	59 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
40 (Δε)	41 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
40 (Κα)	60 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
41 (Δε)	42 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
41 (Κα)	61 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
42 (Δε)	43 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
42 (Κα)	62 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
43 (Δε)	44 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
43 (Κα)	63 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
44 (Δε)	45 (Αρ)	0,075	1,19	1,59	1,39	0,44		0,00				
44 (Κα)	64 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
45 (Κα)	65 (Αν)	0,065	1,14	1,15	1,14	0,41		0,00		+ Φ8/50		

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [/]	Πλάκα [/]	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Msd [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
46 (Δε)	47 (Αρ)	0,075	1,59	1,19	1,39	0,44		0,00				
46 (Κα)	66 (Αν)	0,065	1,14	1,15	1,14	0,41		0,00		+ Φ8/50		
47 (Δε)	48 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
47 (Κα)	67 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
48 (Δε)	49 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
48 (Κα)	68 (Αν)	0,065	0,81	0,81	0,81	0,29		0,00		+ Φ8/50		
49 (Δε)	50 (Αρ)	0,075	1,19	1,18	1,19	0,37		0,00				
49 (Κα)	69 (Αν)	0,065	0,81	0,64	0,73	0,26		0,00		+ Φ8/50		
50 (Δε)	51 (Αρ)	0,075	1,18	1,19	1,19	0,37		0,00				
50 (Κα)	1 (Αν)	0,065	0,81	3,63	3,24	1,19		0,00	Πλ	+ Φ8/42		
51 (Δε)	52 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
52 (Δε)	53 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
53 (Δε)	54 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
54 (Δε)	55 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
55 (Δε)	56 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
56 (Δε)	57 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
57 (Δε)	58 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
58 (Δε)	59 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
59 (Δε)	60 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
60 (Δε)	61 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
61 (Δε)	62 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
62 (Δε)	63 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
63 (Δε)	64 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
64 (Δε)	65 (Αρ)	0,075	1,19	1,67	1,43	0,45		0,00				
66 (Δε)	67 (Αρ)	0,075	1,67	1,19	1,43	0,45		0,00				
67 (Δε)	68 (Αρ)	0,075	1,19	1,19	1,19	0,37		0,00				
68 (Δε)	69 (Αρ)	0,075	1,19	0,94	1,06	0,33		0,00				

Επίλυση πλακών 2ου ορόφου

Στατικό σύστημα πλακών : Επιφανειακός φορέας.

Υπολογισμοί οπλισμών κατά τον Ελληνικό Κανονισμό Ωπλισμένου Σκυροδέματος (έκδοση 2000).

Ο υπολογισμός των εντατικών μεγεθών των πλακών έγινε με την μέθοδο Pieper-Martins

Υπολογισμός κοινού οικοδομικού έργου - Χωρίς ανάγκη Δυσμενών Φορτίσεων

Ποιότητες υλικών πλακών

Πλάκα [/]	Σκυροδεμα [/]	fck [Mpa]	Ecm [Gpa]	fctm [Mpa]	fyk [Mpa]
1	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
2	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
3	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
4	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
5	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
6	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
7	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
8	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
9	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
10	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
11	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
12	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
13	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
14	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
15	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
16	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
17	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
18	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
19	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
20	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
21	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
22	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
23	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
24	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
25	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
26	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
27	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
28	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
29	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
30	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
31	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
32	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
33	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
34	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
35	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
36	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
37	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
38	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
39	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
40	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
41	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
42	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
43	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
44	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
45	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
46	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
47	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
48	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
49	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
50	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
51	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
52	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
53	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
54	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
55	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
56	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
57	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
58	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
59	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
60	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
61	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
62	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
63	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
64	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
65	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
66	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
67	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
68	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
69	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
70	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0

Ποιότητες υλικών πλακών

Πλάκα [/]	Σκυρόδεμα [/]	fck [Mpa]	Ecm [Gpa]	fctm [Mpa]	fyk [Mpa]
71	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
72	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
73	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
74	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
75	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
76	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
77	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
78	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
79	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
80	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
81	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
82	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
83	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
84	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
85	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
86	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
87	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
88	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
89	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
90	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
91	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
92	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
93	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
94	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
95	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
96	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
97	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
98	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
99	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
100	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
101	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
102	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
103	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
104	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
105	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
106	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
107	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
108	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
109	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
110	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
111	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
112	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
113	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
114	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
115	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
116	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
117	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
118	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
119	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
120	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
121	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
122	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
123	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
124	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
125	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
126	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
127	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
128	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
129	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
130	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
131	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
132	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
133	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
134	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
135	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
136	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
137	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
138	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
139	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
140	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
141	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
142	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
143	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
144	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
145	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
146	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0

Ποιότητες υλικών πλακών

Πλάκα [/]	Σκυρόδεμα [/]	fck [Mpa]	Ecm [Gpa]	fctm [Mpa]	fyk [Mpa]
147	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
148	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
149	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
150	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
151	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
152	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
153	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
154	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
155	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
156	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
157	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
158	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
159	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
160	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
161	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
162	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
163	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
164	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
165	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
166	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
167	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
168	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
169	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
170	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
171	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
172	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
173	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
174	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
175	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
176	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
177	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
178	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
179	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
180	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
181	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
182	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
183	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
184	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
185	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
186	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
187	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
188	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
189	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
190	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
191	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
192	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
193	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
194	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
195	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
196	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
197	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
198	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
199	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
200	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
201	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
202	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
203	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
204	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
205	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
206	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
207	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
208	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
209	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
210	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
211	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
212	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
213	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
214	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
215	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
216	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
217	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
218	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
219	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
220	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
221	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
222	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0

Ποιότητες υλικών πλακών

Πλάκα [/]	Σκυρόδεμα [/]	fck [Mpa]	Ec _m [Gpa]	fct _m [Mpa]	f _{yk} [Mpa]
223	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
224	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
225	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
226	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
227	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
228	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
229	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
230	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
231	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
232	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
233	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
234	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
235	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
236	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
237	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
238	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
239	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
240	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
241	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
242	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
243	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
244	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
245	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
246	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
247	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
248	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
249	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
250	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
251	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
252	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
253	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
254	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
255	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
256	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
257	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0
258	C25/30	25,0	30,5	2,56	500,0

Διαστάσεις - φορτία πλακών. g_{..}= Μόνιμα φορτία, q_{..}= Κινητά φορτία

Πλάκα [/]	l _x [m]	l _z [m]	h [m]	h _η [m]	d ₁ [m]	I.B. [kPa]	g _k [kPa]	q _k [kPa]	G _k [kN/m]	Q _k [kN/m]	mG _k [kNm/m]	mQ _k [kNm/m]	P _{tot} [kPa]
1	2,00	5,62	0,150	--	0,025	3,75	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	11,44
2	2,00	5,62	0,150	--	0,025	3,75	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	11,44
3	1,09	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
4	1,05	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
5	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
6	1,05	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
7	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
8	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
9	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
10	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
11	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
12	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
13	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
14	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
15	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
16	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
17	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
18	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
19	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
20	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
21	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
22	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
23	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
24	1,00	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
25	1,05	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
26	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
27	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
28	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
29	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
30	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
31	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
32	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
33	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
34	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
35	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
36	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75

Διαστάσεις - φορτία πλάκων. g..= Μόνιμα φορτία, q..= Κινητά φορτία

Πλάκα [/]	lx [m]	ly [m]	h [m]	hn [m]	d1 [m]	I.B. [kPa]	gk [kPa]	qk [kPa]	Gk [kN/m]	Qk [kN/m]	mGk [kNm/m]	mQk [kNm/m]	Ptot [kPa]
37	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
38	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
39	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
40	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
41	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
42	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
43	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
44	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
45	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
46	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
47	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
48	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
49	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
50	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
51	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
52	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
53	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
54	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
55	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
56	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
57	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
58	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
59	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
60	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
61	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
62	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
63	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
64	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
65	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
66	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
67	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
68	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
69	0,89	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
70	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
71	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
72	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
73	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
74	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
75	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
76	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
77	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
78	2,40	5,62	0,150	--	0,025	3,75	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	11,44
79	2,40	5,62	0,150	--	0,025	3,75	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	11,44
80	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
81	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
82	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
83	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
84	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
85	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
86	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
87	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
88	1,00	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
89	1,05	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
90	1,09	1,09	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
91	1,09	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
92	1,09	2,05	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
93	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
94	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
95	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
96	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
97	0,89	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
98	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
99	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
100	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
101	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
102	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
103	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
104	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
105	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
106	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
107	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
108	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
109	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
110	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
111	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
112	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75

Διαστάσεις - φορτία πλακών. $g_{..}$ = Μόνιμα φορτία, $q_{..}$ = Κινητά φορτία

Πλάκα	lx	lz	h	hn	d1	I.B.	gk	qk	Gk	Qk	mGk	mQk	Ptot
[/]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[kPa]	[kPa]	[kPa]	[kN/m]	[kN/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kPa]
113	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
114	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
115	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
116	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
117	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
118	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
119	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
120	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
121	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
122	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
123	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
124	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
125	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
126	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
127	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
128	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
129	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
130	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
131	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
132	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
133	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
134	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
135	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
136	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
137	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
138	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
139	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
140	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
141	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
142	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
143	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
144	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
145	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
146	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
147	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
148	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
149	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
150	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
151	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
152	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
153	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
154	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
155	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
156	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
157	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
158	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
159	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
160	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
161	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
162	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
163	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
164	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
165	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
166	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
167	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
168	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
169	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
170	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
171	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
172	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
173	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
174	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
175	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
176	1,00	5,90	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
177	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
178	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
179	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
180	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
181	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
182	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
183	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
184	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
185	1,00	5,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
186	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
187	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
188	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75

Διαστάσεις - φορτία πλάκων. g..= Μόνιμα φορτία, q..= Κινητά φορτία

Πλάκα [/]	lx [m]	lz [m]	h [m]	hn [m]	d1 [m]	I.B. [kPa]	gk [kPa]	qk [kPa]	Gk [kN/m]	Qk [kN/m]	mGk [kNm/m]	mQk [kNm/m]	Ptot [kPa]
189	1,05	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
190	1,09	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
191	1,15	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
192	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
193	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
194	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
195	0,89	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
196	1,11	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
197	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
198	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
199	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
200	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
201	1,11	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
202	0,89	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
203	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
204	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
205	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
206	1,15	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
207	1,15	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
208	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
209	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
210	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
211	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
212	1,00	2,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
213	1,00	2,89	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
214	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
215	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
216	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
217	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
218	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
219	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
220	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
221	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
222	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
223	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
224	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
225	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
226	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
227	1,00	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
228	1,15	3,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
229	1,15	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
230	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
231	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
232	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
233	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
234	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
235	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
236	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
237	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
238	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
239	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
240	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
241	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
242	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
243	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
244	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
245	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
246	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
247	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
248	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
249	1,00	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
250	1,15	1,15	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
251	0,51	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
252	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
253	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
254	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
255	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
256	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
257	1,00	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75
258	0,51	6,00	0,100	--	0,025	2,50	2,50	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	9,75

Συνδεσμολογία πλάκων

Πλάκα	Αρισ	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
1	69	251	51	109	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
2	258	97	60	118	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
3	0	4	0	91	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρις	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
4	3	5	0	6	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
5	4	70	0	7	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
6	91	7	4	26	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
7	6	8	5	27	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
8	7	9	70	28	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
9	8	10	71	29	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
10	9	11	72	30	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
11	10	12	73	31	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
12	11	13	74	32	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
13	12	14	75	33	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
14	13	15	76	34	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
15	14	16	77	35	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
16	15	17	80	36	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
17	16	18	81	37	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
18	17	19	82	38	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
19	18	20	83	39	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
20	19	21	84	40	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
21	20	22	85	41	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
22	21	23	86	42	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
23	22	24	87	43	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
24	23	25	88	44	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
25	24	92	89	45	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
26	102	27	6	46	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
27	26	28	7	47	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
28	27	29	8	48	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
29	28	30	9	49	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
30	29	31	10	50	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
31	30	32	11	51	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
32	31	33	12	52	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
33	32	34	13	53	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
34	33	35	14	54	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
35	34	36	15	55	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
36	35	37	16	56	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
37	36	38	17	57	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
38	37	39	18	58	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
39	38	40	19	59	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
40	39	41	20	60	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
41	40	42	21	61	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
42	41	43	22	62	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
43	42	44	23	63	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
44	43	45	24	64	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
45	44	93	25	65	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
46	94	47	26	66	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
47	46	48	27	67	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
48	47	49	28	68	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
49	48	50	29	69	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
50	49	51	30	1	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
51	50	52	31	1	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
52	51	53	32	251	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
53	52	54	33	252	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
54	53	55	34	253	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
55	54	56	35	254	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
56	55	57	36	255	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
57	56	58	37	256	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
58	57	59	38	257	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
59	58	60	39	258	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
60	59	61	40	2	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
61	60	62	41	2	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
62	61	63	42	97	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
63	62	64	43	98	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
64	63	65	44	99	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
65	64	95	45	100	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
66	96	67	46	104	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
67	66	68	47	105	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
68	67	69	48	106	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
69	68	1	49	107	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
70	5	71	0	8	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
71	70	72	0	9	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
72	71	73	0	10	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
73	72	74	0	11	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
74	73	75	0	12	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
75	74	76	0	13	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
76	75	77	0	14	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
77	76	80	0	15	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
78	195	196	175	213	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
79	201	202	184	222	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
80	77	81	0	16	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρις	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
81	80	82	0	17	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
82	81	83	0	18	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
83	82	84	0	19	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
84	83	85	0	20	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
85	84	86	0	21	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
86	85	87	0	22	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
87	86	88	0	23	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
88	87	89	0	24	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
89	88	90	0	25	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
90	89	0	0	92	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
91	0	6	3	102	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
92	25	0	90	93	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
93	45	0	92	95	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
94	0	46	102	96	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
95	65	0	93	101	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
96	0	66	94	103	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
97	2	98	62	120	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
98	97	99	63	121	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
99	98	100	64	122	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
100	99	101	65	123	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
101	100	0	95	124	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
102	0	26	91	94	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
103	0	104	96	125	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
104	103	105	66	126	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
105	104	106	67	127	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
106	105	107	68	128	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
107	106	108	69	129	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
108	107	109	1	130	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
109	108	110	1	131	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
110	109	111	251	132	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
111	110	112	252	133	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
112	111	113	253	134	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
113	112	114	254	135	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
114	113	115	255	136	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
115	114	116	256	137	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
116	115	117	257	138	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
117	116	118	258	139	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
118	117	119	2	140	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
119	118	120	2	141	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
120	119	121	97	142	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
121	120	122	98	143	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
122	121	123	99	144	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
123	122	124	100	145	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
124	123	0	101	146	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
125	0	126	103	147	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
126	125	127	104	148	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
127	126	128	105	149	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
128	127	129	106	150	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
129	128	130	107	151	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
130	129	131	108	152	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
131	130	132	109	153	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
132	131	133	110	154	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
133	132	134	111	155	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
134	133	135	112	156	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
135	134	136	113	157	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
136	135	137	114	158	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
137	136	138	115	159	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
138	137	139	116	160	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
139	138	140	117	161	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
140	139	141	118	162	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
141	140	142	119	163	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
142	141	143	120	164	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
143	142	144	121	165	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
144	143	145	122	166	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
145	144	146	123	167	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
146	145	0	124	168	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
147	0	148	125	169	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
148	147	149	126	170	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
149	148	150	127	171	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
150	149	151	128	172	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
151	150	152	129	173	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
152	151	153	130	174	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
153	152	154	131	175	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
154	153	155	132	176	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
155	154	156	133	177	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
156	155	157	134	178	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
157	156	158	135	179	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρις	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
158	157	159	136	180	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
159	158	160	137	181	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
160	159	161	138	182	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
161	160	162	139	183	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
162	161	163	140	184	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
163	162	164	141	185	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
164	163	165	142	186	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
165	164	166	143	187	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
166	165	167	144	188	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
167	166	168	145	189	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
168	167	0	146	190	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
169	0	170	147	191	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
170	169	171	148	192	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
171	170	172	149	193	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
172	171	173	150	194	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
173	172	174	151	195	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
174	173	175	152	78	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
175	174	176	153	78	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
176	175	177	154	78	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
177	176	178	155	196	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
178	177	179	156	197	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
179	178	180	157	198	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
180	179	181	158	199	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
181	180	182	159	200	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
182	181	183	160	201	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
183	182	184	161	79	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
184	183	185	162	79	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
185	184	186	163	79	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
186	185	187	164	202	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
187	186	188	165	203	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
188	187	189	166	204	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
189	188	190	167	205	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
190	189	0	168	206	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
191	0	192	169	207	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
192	191	193	170	208	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
193	192	194	171	209	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
194	193	195	172	210	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
195	194	78	173	211	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
196	78	197	177	215	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
197	196	198	178	216	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
198	197	199	179	217	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
199	198	200	180	218	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
200	199	201	181	219	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
201	200	79	182	220	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
202	79	203	186	224	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
203	202	204	187	225	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
204	203	205	188	226	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
205	204	206	189	227	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
206	205	0	190	228	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
207	0	208	191	229	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
208	207	209	192	230	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
209	208	210	193	231	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
210	209	211	194	232	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
211	210	212	195	233	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
212	211	213	78	234	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
213	212	214	78	235	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
214	213	215	78	236	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
215	214	216	196	237	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
216	215	217	197	238	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
217	216	218	198	239	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
218	217	219	199	240	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
219	218	220	200	241	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
220	219	221	201	242	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
221	220	222	79	243	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
222	221	223	79	244	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
223	222	224	79	245	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
224	223	225	202	246	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
225	224	226	203	247	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
226	225	227	204	248	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
227	226	228	205	249	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
228	227	0	206	250	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
229	0	230	207	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
230	229	231	208	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
231	230	232	209	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
232	231	233	210	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
233	232	234	211	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
234	233	235	212	0	Τετραέρειστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4

Συνδεσμολογία πλακών

Πλάκα	Αρις	Δεξιά	Άνω	Κάτω	Χαρακτηρισμός	Τύπος
235	234	236	213	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
236	235	237	214	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
237	236	238	215	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
238	237	239	216	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
239	238	240	217	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
240	239	241	218	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
241	240	242	219	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
242	241	243	220	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
243	242	244	221	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
244	243	245	222	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
245	244	246	223	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
246	245	247	224	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
247	246	248	225	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
248	247	249	226	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
249	248	250	227	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
250	249	0	228	0	Τετραέριστη οπλισμένη κατά δύο διευθύνσεις	4
251	1	252	52	110	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
252	251	253	53	111	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
253	252	254	54	112	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
254	253	255	55	113	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
255	254	256	56	114	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
256	255	257	57	115	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
257	256	258	58	116	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4
258	257	2	59	117	Τετραέριστη οπλισμένη κατά μία διεύθυνση	4

Απλή έδραση = 0, Ελεύθερη παρεία = -1

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα [/]	Τύπος [/]	Διε	dx [m]	mfx [kNm]	asx [cm ²]	asx' [cm ²]	dz [m]	mfz [kNm]	asz [cm ²]	asz' [cm ²]
1	4	x-z	0,125	3,11	0,59	0,00	0,115	0,79	0,16	0,00
2	4	x-z	0,125	3,11	0,59	0,00	0,115	0,79	0,16	0,00
3	4	x-z	0,075	0,36	0,11	0,00	0,065	0,36	0,13	0,00
4	4	x-z	0,075	0,34	0,11	0,00	0,065	0,29	0,11	0,00
5	4	x-z	0,075	0,34	0,11	0,00	0,065	0,26	0,09	0,00
6	4	x-z	0,075	0,73	0,23	0,00	0,065	0,19	0,07	0,00
7	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
8	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
9	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
10	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
11	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
12	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
13	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
14	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
15	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
16	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
17	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
18	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
19	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
20	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
21	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
22	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
23	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
24	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
25	4	x-z	0,075	0,73	0,23	0,00	0,065	0,19	0,07	0,00
26	4	x-z	0,075	0,74	0,23	0,00	0,065	0,19	0,07	0,00
27	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
28	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
29	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
30	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
31	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
32	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
33	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
34	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
35	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
36	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
37	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
38	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
39	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
40	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
41	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
42	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
43	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
44	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
45	4	x-z	0,075	0,74	0,23	0,00	0,065	0,19	0,07	0,00
46	4	x-z	0,075	0,74	0,23	0,00	0,065	0,19	0,07	0,00
47	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00
48	4	x-z	0,075	0,66	0,21	0,00	0,065	0,17	0,06	0,00

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα [/]	Τύπος [/]	Διε	dx [m]	mfx [kNm]		asx [cm ²]	asx' [cm ²]	dz [m]	mfz [kNm]		asz [cm ²]	asz' [cm ²]	
49	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
50	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
51	4	x-z	0,075	0,67		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
52	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
53	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
54	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
55	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
56	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
57	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
58	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
59	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
60	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
61	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
62	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
63	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
64	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
65	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
66	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
67	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
68	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
69	4	x-z	0,075	0,53		0,16	0,00	0,065	0,13		0,05	0,00	
70	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
71	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
72	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
73	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
74	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
75	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
76	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
77	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
78	4	x-z	0,125	4,48		0,85	0,00	0,115	1,13		0,23	0,00	
79	4	x-z	0,125	4,48		0,85	0,00	0,115	1,13		0,23	0,00	
80	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
81	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
82	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
83	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
84	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
85	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
86	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
87	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
88	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,26		0,09	0,00	
89	4	x-z	0,075	0,34		0,11	0,00	0,065	0,29		0,11	0,00	
90	4	x-z	0,075	0,36		0,11	0,00	0,065	0,36		0,13	0,00	
91	4	x-z	0,075	0,83		0,26	0,00	0,065	0,21		0,08	0,00	
92	4	x-z	0,075	0,83		0,26	0,00	0,065	0,21		0,08	0,00	
93	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
94	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
95	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
96	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
97	4	x-z	0,075	0,53		0,16	0,00	0,065	0,13		0,05	0,00	
98	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
99	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
100	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
101	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
102	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
103	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
104	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
105	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
106	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
107	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
108	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
109	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
110	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
111	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
112	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
113	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
114	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
115	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
116	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
117	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
118	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
119	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
120	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
121	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
122	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
123	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
124	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα [/]	Τύπος [/]	Διε	dx [m]	mfx [kNm]		asx [cm ²]	asx' [cm ²]	dz [m]	mfz [kNm]		asz [cm ²]	asz' [cm ²]	
125	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
126	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
127	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
128	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
129	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
130	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
131	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
132	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
133	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
134	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
135	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
136	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
137	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
138	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
139	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
140	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
141	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
142	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
143	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
144	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
145	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
146	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
147	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
148	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
149	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
150	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
151	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
152	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
153	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
154	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
155	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
156	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
157	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
158	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
159	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
160	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
161	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
162	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
163	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
164	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
165	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
166	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
167	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
168	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
169	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
170	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
171	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
172	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
173	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
174	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
175	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
176	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
177	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
178	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
179	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
180	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
181	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
182	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
183	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
184	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
185	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
186	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
187	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
188	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
189	4	x-z	0,075	0,74		0,23	0,00	0,065	0,19		0,07	0,00	
190	4	x-z	0,075	0,87		0,27	0,00	0,065	0,20		0,07	0,00	
191	4	x-z	0,075	0,96		0,30	0,00	0,065	0,22		0,08	0,00	
192	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
193	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
194	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
195	4	x-z	0,075	0,53		0,16	0,00	0,065	0,13		0,05	0,00	
196	4	x-z	0,075	0,82		0,26	0,00	0,065	0,21		0,07	0,00	
197	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
198	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
199	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
200	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	

Εντατικά μεγέθη - Οπλισμοί πλακών

Πλάκα [/]	Τύπος [/]	Διε	dx [m]	mfx [kNm]		asx [cm ²]	asx' [cm ²]	dz [m]	mfz [kNm]		asz [cm ²]	asz' [cm ²]	
201	4	x-z	0,075	0,82		0,26	0,00	0,065	0,21		0,07	0,00	
202	4	x-z	0,075	0,53		0,16	0,00	0,065	0,13		0,05	0,00	
203	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
204	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
205	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
206	4	x-z	0,075	0,96		0,30	0,00	0,065	0,22		0,08	0,00	
207	4	x-z	0,075	0,96		0,30	0,00	0,065	0,22		0,08	0,00	
208	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
209	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
210	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
211	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
212	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
213	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
214	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
215	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
216	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
217	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
218	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
219	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
220	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
221	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
222	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
223	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
224	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
225	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
226	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
227	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
228	4	x-z	0,075	0,96		0,30	0,00	0,065	0,22		0,08	0,00	
229	4	x-z	0,065	0,39		0,14	0,00	0,075	0,39		0,12	0,00	
230	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
231	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
232	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
233	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
234	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
235	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
236	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
237	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
238	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
239	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
240	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
241	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
242	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
243	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
244	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
245	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
246	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
247	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
248	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
249	4	x-z	0,075	0,37		0,12	0,00	0,065	0,25		0,09	0,00	
250	4	x-z	0,065	0,39		0,14	0,00	0,075	0,39		0,12	0,00	
251	4	x-z	0,075	0,17		0,05	0,00	0,065	0,04		0,02	0,00	
252	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
253	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
254	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
255	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
256	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
257	4	x-z	0,075	0,66		0,21	0,00	0,065	0,17		0,06	0,00	
258	4	x-z	0,075	0,17		0,05	0,00	0,065	0,04		0,02	0,00	

Στις πλάκες zoellner ή sandwich, τα εντατικά μεγέθη και οι οπλισμοί έχουν αναχθεί ανά διαδοκίδα

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [/]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
1	Φ8/20		Φ8/25					
2	Φ8/20		Φ8/25					
3	Φ8/15		Φ8/15					
4	Φ8/15		Φ8/15					
5	Φ8/15		Φ8/15					
6	Φ8/15		Φ8/15					
7	Φ8/15		Φ8/25					
8	Φ8/15		Φ8/25					
9	Φ8/15		Φ8/25					
10	Φ8/15		Φ8/25					
11	Φ8/15		Φ8/25					
12	Φ8/15		Φ8/25					
13	Φ8/15		Φ8/25					

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [\]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
14	Φ8/15		Φ8/25					
15	Φ8/15		Φ8/25					
16	Φ8/15		Φ8/25					
17	Φ8/15		Φ8/25					
18	Φ8/15		Φ8/25					
19	Φ8/15		Φ8/25					
20	Φ8/15		Φ8/25					
21	Φ8/15		Φ8/25					
22	Φ8/15		Φ8/25					
23	Φ8/15		Φ8/25					
24	Φ8/15		Φ8/25					
25	Φ8/15		Φ8/15					
26	Φ8/15		Φ8/25					
27	Φ8/15		Φ8/25					
28	Φ8/15		Φ8/25					
29	Φ8/15		Φ8/25					
30	Φ8/15		Φ8/25					
31	Φ8/15		Φ8/25					
32	Φ8/15		Φ8/25					
33	Φ8/15		Φ8/25					
34	Φ8/15		Φ8/25					
35	Φ8/15		Φ8/25					
36	Φ8/15		Φ8/25					
37	Φ8/15		Φ8/25					
38	Φ8/15		Φ8/25					
39	Φ8/15		Φ8/25					
40	Φ8/15		Φ8/25					
41	Φ8/15		Φ8/25					
42	Φ8/15		Φ8/25					
43	Φ8/15		Φ8/25					
44	Φ8/15		Φ8/25					
45	Φ8/15		Φ8/25					
46	Φ8/15		Φ8/25					
47	Φ8/15		Φ8/25					
48	Φ8/15		Φ8/25					
49	Φ8/15		Φ8/25					
50	Φ8/15		Φ8/25					
51	Φ8/15		Φ8/25					
52	Φ8/15		Φ8/25					
53	Φ8/15		Φ8/25					
54	Φ8/15		Φ8/25					
55	Φ8/15		Φ8/25					
56	Φ8/15		Φ8/25					
57	Φ8/15		Φ8/25					
58	Φ8/15		Φ8/25					
59	Φ8/15		Φ8/25					
60	Φ8/15		Φ8/25					
61	Φ8/15		Φ8/25					
62	Φ8/15		Φ8/25					
63	Φ8/15		Φ8/25					
64	Φ8/15		Φ8/25					
65	Φ8/15		Φ8/25					
66	Φ8/15		Φ8/25					
67	Φ8/15		Φ8/25					
68	Φ8/15		Φ8/25					
69	Φ8/15		Φ8/25					
70	Φ8/15		Φ8/15					
71	Φ8/15		Φ8/15					
72	Φ8/15		Φ8/15					
73	Φ8/15		Φ8/15					
74	Φ8/15		Φ8/15					
75	Φ8/15		Φ8/15					
76	Φ8/15		Φ8/15					
77	Φ8/15		Φ8/15					
78	Φ8/20		Φ8/25					
79	Φ8/20		Φ8/25					
80	Φ8/15		Φ8/15					
81	Φ8/15		Φ8/15					
82	Φ8/15		Φ8/15					
83	Φ8/15		Φ8/15					
84	Φ8/15		Φ8/15					
85	Φ8/15		Φ8/15					
86	Φ8/15		Φ8/15					
87	Φ8/15		Φ8/15					
88	Φ8/15		Φ8/15					
89	Φ8/15		Φ8/15					

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [Λ]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
90	Φ8/15		Φ8/15					
91	Φ8/15		Φ8/15					
92	Φ8/15		Φ8/15					
93	Φ8/15		Φ8/25					
94	Φ8/15		Φ8/25					
95	Φ8/15		Φ8/25					
96	Φ8/15		Φ8/25					
97	Φ8/15		Φ8/25					
98	Φ8/15		Φ8/25					
99	Φ8/15		Φ8/25					
100	Φ8/15		Φ8/25					
101	Φ8/15		Φ8/25					
102	Φ8/15		Φ8/25					
103	Φ8/15		Φ8/25					
104	Φ8/15		Φ8/25					
105	Φ8/15		Φ8/25					
106	Φ8/15		Φ8/25					
107	Φ8/15		Φ8/25					
108	Φ8/15		Φ8/25					
109	Φ8/15		Φ8/25					
110	Φ8/15		Φ8/25					
111	Φ8/15		Φ8/25					
112	Φ8/15		Φ8/25					
113	Φ8/15		Φ8/25					
114	Φ8/15		Φ8/25					
115	Φ8/15		Φ8/25					
116	Φ8/15		Φ8/25					
117	Φ8/15		Φ8/25					
118	Φ8/15		Φ8/25					
119	Φ8/15		Φ8/25					
120	Φ8/15		Φ8/25					
121	Φ8/15		Φ8/25					
122	Φ8/15		Φ8/25					
123	Φ8/15		Φ8/25					
124	Φ8/15		Φ8/25					
125	Φ8/15		Φ8/25					
126	Φ8/15		Φ8/25					
127	Φ8/15		Φ8/25					
128	Φ8/15		Φ8/25					
129	Φ8/15		Φ8/25					
130	Φ8/15		Φ8/25					
131	Φ8/15		Φ8/25					
132	Φ8/15		Φ8/25					
133	Φ8/15		Φ8/25					
134	Φ8/15		Φ8/25					
135	Φ8/15		Φ8/25					
136	Φ8/15		Φ8/25					
137	Φ8/15		Φ8/25					
138	Φ8/15		Φ8/25					
139	Φ8/15		Φ8/25					
140	Φ8/15		Φ8/25					
141	Φ8/15		Φ8/25					
142	Φ8/15		Φ8/25					
143	Φ8/15		Φ8/25					
144	Φ8/15		Φ8/25					
145	Φ8/15		Φ8/25					
146	Φ8/15		Φ8/25					
147	Φ8/15		Φ8/25					
148	Φ8/15		Φ8/25					
149	Φ8/15		Φ8/25					
150	Φ8/15		Φ8/25					
151	Φ8/15		Φ8/25					
152	Φ8/15		Φ8/25					
153	Φ8/15		Φ8/25					
154	Φ8/15		Φ8/25					
155	Φ8/15		Φ8/25					
156	Φ8/15		Φ8/25					
157	Φ8/15		Φ8/25					
158	Φ8/15		Φ8/25					
159	Φ8/15		Φ8/25					
160	Φ8/15		Φ8/25					
161	Φ8/15		Φ8/25					
162	Φ8/15		Φ8/25					
163	Φ8/15		Φ8/25					
164	Φ8/15		Φ8/25					
165	Φ8/15		Φ8/25					

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [Λ]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
166	Φ8/15		Φ8/25					
167	Φ8/15		Φ8/25					
168	Φ8/15		Φ8/25					
169	Φ8/15		Φ8/25					
170	Φ8/15		Φ8/25					
171	Φ8/15		Φ8/25					
172	Φ8/15		Φ8/25					
173	Φ8/15		Φ8/25					
174	Φ8/15		Φ8/25					
175	Φ8/15		Φ8/25					
176	Φ8/15		Φ8/25					
177	Φ8/15		Φ8/25					
178	Φ8/15		Φ8/25					
179	Φ8/15		Φ8/25					
180	Φ8/15		Φ8/25					
181	Φ8/15		Φ8/25					
182	Φ8/15		Φ8/25					
183	Φ8/15		Φ8/25					
184	Φ8/15		Φ8/25					
185	Φ8/15		Φ8/25					
186	Φ8/15		Φ8/25					
187	Φ8/15		Φ8/25					
188	Φ8/15		Φ8/25					
189	Φ8/15		Φ8/25					
190	Φ8/15		Φ8/25					
191	Φ8/15		Φ8/25					
192	Φ8/15		Φ8/25					
193	Φ8/15		Φ8/25					
194	Φ8/15		Φ8/25					
195	Φ8/15		Φ8/25					
196	Φ8/15		Φ8/25					
197	Φ8/15		Φ8/25					
198	Φ8/15		Φ8/25					
199	Φ8/15		Φ8/25					
200	Φ8/15		Φ8/25					
201	Φ8/15		Φ8/25					
202	Φ8/15		Φ8/25					
203	Φ8/15		Φ8/25					
204	Φ8/15		Φ8/25					
205	Φ8/15		Φ8/25					
206	Φ8/15		Φ8/25					
207	Φ8/15		Φ8/25					
208	Φ8/15		Φ8/25					
209	Φ8/15		Φ8/25					
210	Φ8/15		Φ8/25					
211	Φ8/15		Φ8/25					
212	Φ8/15		Φ8/25					
213	Φ8/15		Φ8/25					
214	Φ8/15		Φ8/25					
215	Φ8/15		Φ8/25					
216	Φ8/15		Φ8/25					
217	Φ8/15		Φ8/25					
218	Φ8/15		Φ8/25					
219	Φ8/15		Φ8/25					
220	Φ8/15		Φ8/25					
221	Φ8/15		Φ8/25					
222	Φ8/15		Φ8/25					
223	Φ8/15		Φ8/25					
224	Φ8/15		Φ8/25					
225	Φ8/15		Φ8/25					
226	Φ8/15		Φ8/25					
227	Φ8/15		Φ8/25					
228	Φ8/15		Φ8/25					
229	Φ8/15		Φ8/15					
230	Φ8/15		Φ8/15					
231	Φ8/15		Φ8/15					
232	Φ8/15		Φ8/15					
233	Φ8/15		Φ8/15					
234	Φ8/15		Φ8/15					
235	Φ8/15		Φ8/15					
236	Φ8/15		Φ8/15					
237	Φ8/15		Φ8/15					
238	Φ8/15		Φ8/15					
239	Φ8/15		Φ8/15					
240	Φ8/15		Φ8/15					
241	Φ8/15		Φ8/15					

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού πλακών

Πλάκα [Λ]	Διεύθυνση Κάτω	x Άνω	Διεύθυνση Κάτω	z Άνω	Ελεύθερη Κάτω	παρειά Άνω	Οπλισ Κάτω	συστροφής Άνω
242	Φ8/15		Φ8/15					
243	Φ8/15		Φ8/15					
244	Φ8/15		Φ8/15					
245	Φ8/15		Φ8/15					
246	Φ8/15		Φ8/15					
247	Φ8/15		Φ8/15					
248	Φ8/15		Φ8/15					
249	Φ8/15		Φ8/15					
250	Φ8/15		Φ8/15					
251	Φ8/15		Φ8/25					
252	Φ8/15		Φ8/25					
253	Φ8/15		Φ8/25					
254	Φ8/15		Φ8/25					
255	Φ8/15		Φ8/25					
256	Φ8/15		Φ8/25					
257	Φ8/15		Φ8/25					
258	Φ8/15		Φ8/25					

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [Λ]	Πλάκα [Λ]	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Msδ [kNm]	ase [cm²]		ase' [cm²]		Άνω	Κάτω	
1 (Αρ)	69 (Δε)	0,075	3,81	0,64	2,86	0,90		0,00				
1 (Δε)	251 (Αρ)	0,075	3,81	0,21	2,86	0,90		0,00				
1 (Αν)	51 (Κα)	0,065	2,61	0,56	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
1 (Κα)	109 (Αν)	0,065	2,61	0,56	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
2 (Αρ)	258 (Δε)	0,075	3,81	0,21	2,86	0,90		0,00				
2 (Δε)	97 (Αρ)	0,075	3,81	0,64	2,86	0,90		0,00				
2 (Αν)	60 (Κα)	0,065	2,61	0,56	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
2 (Κα)	118 (Αν)	0,065	2,61	0,56	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
3 (Δε)	4 (Αρ)	0,075	0,81	0,70	0,75	0,24		0,00				
3 (Κα)	91 (Αν)	0,065	0,81	0,94	0,88	0,32		0,00				
4 (Δε)	5 (Αρ)	0,075	0,70	0,65	0,68	0,21		0,00				
4 (Κα)	6 (Αν)	0,065	0,60	0,62	0,61	0,22		0,00				
5 (Δε)	70 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
5 (Κα)	7 (Αν)	0,065	0,55	0,56	0,55	0,20		0,00				
6 (Αρ)	91 (Δε)	0,075	0,90	1,28	1,09	0,34		0,00				
6 (Δε)	7 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
6 (Κα)	26 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00				
7 (Δε)	8 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
7 (Κα)	27 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
8 (Δε)	9 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
8 (Αν)	70 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
8 (Κα)	28 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
9 (Δε)	10 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
9 (Αν)	71 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
9 (Κα)	29 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
10 (Δε)	11 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
10 (Αν)	72 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
10 (Κα)	30 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
11 (Δε)	12 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
11 (Αν)	73 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
11 (Κα)	31 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
12 (Δε)	13 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
12 (Αν)	74 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
12 (Κα)	32 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
13 (Δε)	14 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
13 (Αν)	75 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
13 (Κα)	33 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
14 (Δε)	15 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
14 (Αν)	76 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
14 (Κα)	34 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
15 (Δε)	16 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
15 (Αν)	77 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
15 (Κα)	35 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
16 (Δε)	17 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
16 (Αν)	80 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
16 (Κα)	36 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
17 (Δε)	18 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
17 (Αν)	81 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
17 (Κα)	37 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
18 (Δε)	19 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
18 (Αν)	82 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
18 (Κα)	38 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
19 (Δε)	20 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
19 (Αν)	83 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
19 (Κα)	39 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [']	Πλάκα [']	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Msd [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
20 (Δε)	21 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
20 (Αν)	84 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
20 (Κα)	40 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
21 (Δε)	22 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
21 (Αν)	85 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
21 (Κα)	41 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
22 (Δε)	23 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
22 (Αν)	86 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
22 (Κα)	42 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
23 (Δε)	24 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
23 (Αν)	87 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
23 (Κα)	43 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
24 (Δε)	25 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
24 (Αν)	88 (Κα)	0,065	0,56	0,55	0,55	0,20		0,00				
24 (Κα)	44 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
25 (Δε)	92 (Αρ)	0,075	0,90	1,28	1,09	0,34		0,00				
25 (Αν)	89 (Κα)	0,065	0,62	0,60	0,61	0,22		0,00				
25 (Κα)	45 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00				
26 (Αρ)	102 (Δε)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
26 (Δε)	27 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
26 (Κα)	46 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
27 (Δε)	28 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
27 (Κα)	47 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
28 (Δε)	29 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
28 (Κα)	48 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
29 (Δε)	30 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
29 (Κα)	49 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
30 (Δε)	31 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
30 (Κα)	50 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
31 (Δε)	32 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
31 (Κα)	51 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
32 (Δε)	33 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
32 (Κα)	52 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
33 (Δε)	34 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
33 (Κα)	53 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
34 (Δε)	35 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
34 (Κα)	54 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
35 (Δε)	36 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
35 (Κα)	55 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
36 (Δε)	37 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
36 (Κα)	56 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
37 (Δε)	38 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
37 (Κα)	57 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
38 (Δε)	39 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
38 (Κα)	58 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
39 (Δε)	40 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
39 (Κα)	59 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
40 (Δε)	41 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
40 (Κα)	60 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
41 (Δε)	42 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
41 (Κα)	61 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
42 (Δε)	43 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
42 (Κα)	62 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
43 (Δε)	44 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
43 (Κα)	63 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
44 (Δε)	45 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
44 (Κα)	64 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
45 (Δε)	93 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
45 (Κα)	65 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
46 (Αρ)	94 (Δε)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
46 (Δε)	47 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
46 (Κα)	66 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
47 (Δε)	48 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
47 (Κα)	67 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
48 (Δε)	49 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
48 (Κα)	68 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
49 (Δε)	50 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
49 (Κα)	69 (Αν)	0,065	0,56	0,44	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
50 (Δε)	51 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
50 (Κα)	1 (Αν)	0,065	0,56	2,61	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
51 (Δε)	52 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
52 (Δε)	53 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
52 (Κα)	251 (Αν)	0,065	0,56	0,14	0,42	0,15		0,00		+ Φ8/50		
53 (Δε)	54 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
53 (Κα)	252 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
54 (Δε)	55 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [/]	Πλάκα [/]	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Ms3 [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
54 (Κα)	253 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
55 (Δε)	56 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
55 (Κα)	254 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
56 (Δε)	57 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
56 (Κα)	255 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
57 (Δε)	58 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
57 (Κα)	256 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
58 (Δε)	59 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
58 (Κα)	257 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
59 (Δε)	60 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
59 (Κα)	258 (Αν)	0,065	0,56	0,14	0,42	0,15		0,00		+ Φ8/50		
60 (Δε)	61 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
61 (Δε)	62 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
61 (Κα)	2 (Αν)	0,065	0,56	2,61	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
62 (Δε)	63 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
62 (Κα)	97 (Αν)	0,065	0,56	0,44	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
63 (Δε)	64 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
63 (Κα)	98 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
64 (Δε)	65 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
64 (Κα)	99 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
65 (Δε)	95 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
65 (Κα)	100 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
66 (Αρ)	96 (Δε)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
66 (Δε)	67 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
66 (Κα)	104 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
67 (Δε)	68 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
67 (Κα)	105 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
68 (Δε)	69 (Αρ)	0,075	0,81	0,64	0,73	0,23		0,00				
68 (Κα)	106 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
69 (Κα)	107 (Αν)	0,065	0,44	0,56	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
70 (Δε)	71 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
71 (Δε)	72 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
72 (Δε)	73 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
73 (Δε)	74 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
74 (Δε)	75 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
75 (Δε)	76 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
76 (Δε)	77 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
77 (Δε)	80 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
78 (Αρ)	195 (Δε)	0,075	5,49	0,64	4,12	1,31		0,00				
78 (Δε)	196 (Αρ)	0,075	5,49	1,00	4,12	1,31		0,00				
78 (Αν)	175 (Κα)	0,065	3,76	0,56	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
78 (Κα)	213 (Αν)	0,065	3,76	0,56	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
79 (Αρ)	201 (Δε)	0,075	5,49	1,00	4,12	1,31		0,00				
79 (Δε)	202 (Αρ)	0,075	5,49	0,64	4,12	1,31		0,00				
79 (Αν)	184 (Κα)	0,065	3,76	0,56	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
79 (Κα)	222 (Αν)	0,065	3,76	0,56	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
80 (Δε)	81 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
81 (Δε)	82 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
82 (Δε)	83 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
83 (Δε)	84 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
84 (Δε)	85 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
85 (Δε)	86 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
86 (Δε)	87 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
87 (Δε)	88 (Αρ)	0,075	0,65	0,65	0,65	0,20		0,00				
88 (Δε)	89 (Αρ)	0,075	0,65	0,70	0,68	0,21		0,00				
89 (Δε)	90 (Αρ)	0,075	0,70	0,81	0,75	0,24		0,00				
90 (Κα)	92 (Αν)	0,065	0,81	0,94	0,88	0,32		0,00				
91 (Κα)	102 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00				
92 (Κα)	93 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00				
93 (Κα)	95 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
94 (Αν)	102 (Κα)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
94 (Κα)	96 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
95 (Κα)	101 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
96 (Κα)	103 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
97 (Δε)	98 (Αρ)	0,075	0,64	0,81	0,73	0,23		0,00				
97 (Κα)	120 (Αν)	0,065	0,44	0,56	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
98 (Δε)	99 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
98 (Κα)	121 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
99 (Δε)	100 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
99 (Κα)	122 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
100 (Δε)	101 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
100 (Κα)	123 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
101 (Κα)	124 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
103 (Δε)	104 (Αρ)	0,075	1,32	0,90	1,11	0,35		0,00				
103 (Κα)	125 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
104 (Δε)	105 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				

Ροές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [']	Πλάκα [']	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Ms3 [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
104 (Κα)	126 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
105 (Δε)	106 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
105 (Κα)	127 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
106 (Δε)	107 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
106 (Κα)	128 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
107 (Δε)	108 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
107 (Κα)	129 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
108 (Δε)	109 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
108 (Αν)	1 (Κα)	0,065	0,56	2,61	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
108 (Κα)	130 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
109 (Δε)	110 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
109 (Κα)	131 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
110 (Δε)	111 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
110 (Αν)	251 (Κα)	0,065	0,56	0,14	0,42	0,15		0,00		+ Φ8/50		
110 (Κα)	132 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
111 (Δε)	112 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
111 (Αν)	252 (Κα)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
111 (Κα)	133 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
112 (Δε)	113 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
112 (Αν)	253 (Κα)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
112 (Κα)	134 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
113 (Δε)	114 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
113 (Αν)	254 (Κα)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
113 (Κα)	135 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
114 (Δε)	115 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
114 (Αν)	255 (Κα)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
114 (Κα)	136 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
115 (Δε)	116 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
115 (Αν)	256 (Κα)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
115 (Κα)	137 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
116 (Δε)	117 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
116 (Αν)	257 (Κα)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
116 (Κα)	138 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
117 (Δε)	118 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
117 (Αν)	258 (Κα)	0,065	0,56	0,14	0,42	0,15		0,00		+ Φ8/50		
117 (Κα)	139 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
118 (Δε)	119 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
118 (Κα)	140 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
119 (Δε)	120 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
119 (Αν)	2 (Κα)	0,065	0,56	2,61	1,96	0,71		0,00		+ Φ8/50		
119 (Κα)	141 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
120 (Δε)	121 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
120 (Κα)	142 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
121 (Δε)	122 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
121 (Κα)	143 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
122 (Δε)	123 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
122 (Κα)	144 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
123 (Δε)	124 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
123 (Κα)	145 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
124 (Κα)	146 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
125 (Δε)	126 (Αρ)	0,075	1,32	0,90	1,11	0,35		0,00				
125 (Κα)	147 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
126 (Δε)	127 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
126 (Κα)	148 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
127 (Δε)	128 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
127 (Κα)	149 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
128 (Δε)	129 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
128 (Κα)	150 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
129 (Δε)	130 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
129 (Κα)	151 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
130 (Δε)	131 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
130 (Κα)	152 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
131 (Δε)	132 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
131 (Κα)	153 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
132 (Δε)	133 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
132 (Κα)	154 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
133 (Δε)	134 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
133 (Κα)	155 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
134 (Δε)	135 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
134 (Κα)	156 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
135 (Δε)	136 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
135 (Κα)	157 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
136 (Δε)	137 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
136 (Κα)	158 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
137 (Δε)	138 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
137 (Κα)	159 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		

Ρομές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [']	Πλάκα [']	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Ms3 [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
138 (Δε)	139 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
138 (Κα)	160 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
139 (Δε)	140 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
139 (Κα)	161 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
140 (Δε)	141 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
140 (Κα)	162 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
141 (Δε)	142 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
141 (Κα)	163 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
142 (Δε)	143 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
142 (Κα)	164 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
143 (Δε)	144 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
143 (Κα)	165 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
144 (Δε)	145 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
144 (Κα)	166 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
145 (Δε)	146 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
145 (Κα)	167 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
146 (Κα)	168 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
147 (Δε)	148 (Αρ)	0,075	1,32	0,90	1,11	0,35		0,00				
147 (Κα)	169 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
148 (Δε)	149 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
148 (Κα)	170 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
149 (Δε)	150 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
149 (Κα)	171 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
150 (Δε)	151 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
150 (Κα)	172 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
151 (Δε)	152 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
151 (Κα)	173 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
152 (Δε)	153 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
152 (Κα)	174 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
153 (Δε)	154 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
153 (Κα)	175 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
154 (Δε)	155 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
154 (Κα)	176 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
155 (Δε)	156 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
155 (Κα)	177 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
156 (Δε)	157 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
156 (Κα)	178 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
157 (Δε)	158 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
157 (Κα)	179 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
158 (Δε)	159 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
158 (Κα)	180 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
159 (Δε)	160 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
159 (Κα)	181 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
160 (Δε)	161 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
160 (Κα)	182 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
161 (Δε)	162 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
161 (Κα)	183 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
162 (Δε)	163 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
162 (Κα)	184 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
163 (Δε)	164 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
163 (Κα)	185 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
164 (Δε)	165 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
164 (Κα)	186 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
165 (Δε)	166 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
165 (Κα)	187 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
166 (Δε)	167 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
166 (Κα)	188 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
167 (Δε)	168 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
167 (Κα)	189 (Αν)	0,065	0,62	0,62	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
168 (Κα)	190 (Αν)	0,065	0,94	0,94	0,94	0,34		0,00		+ Φ8/50		
169 (Δε)	170 (Αρ)	0,075	1,32	0,90	1,11	0,35		0,00				
169 (Κα)	191 (Αν)	0,065	0,94	1,04	0,99	0,36		0,00		+ Φ8/50		
170 (Δε)	171 (Αρ)	0,075	0,90	0,81	0,86	0,27		0,00				
170 (Κα)	192 (Αν)	0,065	0,62	0,56	0,59	0,21		0,00		+ Φ8/50		
171 (Δε)	172 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
171 (Κα)	193 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
172 (Δε)	173 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
172 (Κα)	194 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
173 (Δε)	174 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
173 (Κα)	195 (Αν)	0,065	0,56	0,44	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
174 (Δε)	175 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
174 (Κα)	78 (Αν)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
175 (Δε)	176 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
176 (Δε)	177 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
176 (Κα)	78 (Αν)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
177 (Δε)	178 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [']	Πλάκα [']	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Ms3 [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
177 (Κα)	196 (Αν)	0,065	0,56	0,69	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
178 (Δε)	179 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
178 (Κα)	197 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
179 (Δε)	180 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
179 (Κα)	198 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
180 (Δε)	181 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
180 (Κα)	199 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
181 (Δε)	182 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
181 (Κα)	200 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
182 (Δε)	183 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
182 (Κα)	201 (Αν)	0,065	0,56	0,69	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
183 (Δε)	184 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
183 (Κα)	79 (Αν)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
184 (Δε)	185 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
185 (Δε)	186 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
185 (Κα)	79 (Αν)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
186 (Δε)	187 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
186 (Κα)	202 (Αν)	0,065	0,56	0,44	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
187 (Δε)	188 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
187 (Κα)	203 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
188 (Δε)	189 (Αρ)	0,075	0,81	0,90	0,86	0,27		0,00				
188 (Κα)	204 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
189 (Δε)	190 (Αρ)	0,075	0,90	1,32	1,11	0,35		0,00				
189 (Κα)	205 (Αν)	0,065	0,62	0,56	0,59	0,21		0,00		+ Φ8/50		
190 (Κα)	206 (Αν)	0,065	0,94	1,04	0,99	0,36		0,00		+ Φ8/50		
191 (Δε)	192 (Αρ)	0,075	1,45	0,81	1,13	0,36		0,00				
191 (Κα)	207 (Αν)	0,065	1,04	1,04	1,04	0,38		0,00		+ Φ8/50		
192 (Δε)	193 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
192 (Κα)	208 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
193 (Δε)	194 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
193 (Κα)	209 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
194 (Δε)	195 (Αρ)	0,075	0,81	0,64	0,73	0,23		0,00				
194 (Κα)	210 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
195 (Κα)	211 (Αν)	0,065	0,44	0,56	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
196 (Δε)	197 (Αρ)	0,075	1,00	0,81	0,91	0,28		0,00				
196 (Κα)	215 (Αν)	0,065	0,69	0,56	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
197 (Δε)	198 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
197 (Κα)	216 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
198 (Δε)	199 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
198 (Κα)	217 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
199 (Δε)	200 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
199 (Κα)	218 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
200 (Δε)	201 (Αρ)	0,075	0,81	1,00	0,91	0,28		0,00				
200 (Κα)	219 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
201 (Κα)	220 (Αν)	0,065	0,69	0,56	0,62	0,22		0,00		+ Φ8/50		
202 (Δε)	203 (Αρ)	0,075	0,64	0,81	0,73	0,23		0,00				
202 (Κα)	224 (Αν)	0,065	0,44	0,56	0,50	0,18		0,00		+ Φ8/50		
203 (Δε)	204 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
203 (Κα)	225 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
204 (Δε)	205 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
204 (Κα)	226 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
205 (Δε)	206 (Αρ)	0,075	0,81	1,45	1,13	0,36		0,00				
205 (Κα)	227 (Αν)	0,065	0,56	0,56	0,56	0,20		0,00		+ Φ8/50		
206 (Κα)	228 (Αν)	0,065	1,04	1,04	1,04	0,38		0,00		+ Φ8/50		
207 (Δε)	208 (Αρ)	0,075	1,45	0,81	1,13	0,36		0,00				
207 (Κα)	229 (Αν)	0,065	1,04	0,89	0,97	0,35		0,00				
208 (Δε)	209 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
208 (Κα)	230 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
209 (Δε)	210 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
209 (Κα)	231 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
210 (Δε)	211 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
210 (Κα)	232 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
211 (Δε)	212 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
211 (Κα)	233 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
212 (Δε)	213 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
212 (Αν)	78 (Κα)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
212 (Κα)	234 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
213 (Δε)	214 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
213 (Κα)	235 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
214 (Δε)	215 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
214 (Αν)	78 (Κα)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
214 (Κα)	236 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
215 (Δε)	216 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
215 (Κα)	237 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
216 (Δε)	217 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
216 (Κα)	238 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				

Ροπές και οπλισμοί στηρίξεων

Πλάκα [/]	Πλάκα [/]	d [m]	Ms1 [kNm]	Ms2 [kNm]	Ms3 [kNm]	ase [cm ²]		ase' [cm ²]		Ανω	Κάτω	
217 (Δε)	218 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
217 (Κα)	239 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
218 (Δε)	219 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
218 (Κα)	240 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
219 (Δε)	220 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
219 (Κα)	241 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
220 (Δε)	221 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
220 (Κα)	242 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
221 (Δε)	222 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
221 (Αν)	79 (Κα)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
221 (Κα)	243 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
222 (Δε)	223 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
222 (Κα)	244 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
223 (Δε)	224 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
223 (Αν)	79 (Κα)	0,065	0,56	3,76	2,82	1,04		0,00		+ Φ8/48		
223 (Κα)	245 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
224 (Δε)	225 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
224 (Κα)	246 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
225 (Δε)	226 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
225 (Κα)	247 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
226 (Δε)	227 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
226 (Κα)	248 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
227 (Δε)	228 (Αρ)	0,075	0,81	1,45	1,13	0,36		0,00				
227 (Κα)	249 (Αν)	0,065	0,56	0,55	0,56	0,20		0,00				
228 (Κα)	250 (Αν)	0,065	1,04	0,89	0,97	0,35		0,00				
229 (Δε)	230 (Αρ)	0,065	0,89	0,68	0,79	0,29		0,00				
230 (Δε)	231 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
231 (Δε)	232 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
232 (Δε)	233 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
233 (Δε)	234 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
234 (Δε)	235 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
235 (Δε)	236 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
236 (Δε)	237 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
237 (Δε)	238 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
238 (Δε)	239 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
239 (Δε)	240 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
240 (Δε)	241 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
241 (Δε)	242 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
242 (Δε)	243 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
243 (Δε)	244 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
244 (Δε)	245 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
245 (Δε)	246 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
246 (Δε)	247 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
247 (Δε)	248 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
248 (Δε)	249 (Αρ)	0,075	0,68	0,68	0,68	0,21		0,00				
249 (Δε)	250 (Αρ)	0,065	0,68	0,89	0,79	0,29		0,00				
251 (Δε)	252 (Αρ)	0,075	0,21	0,81	0,61	0,19		0,00				
252 (Δε)	253 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
253 (Δε)	254 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
254 (Δε)	255 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
255 (Δε)	256 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
256 (Δε)	257 (Αρ)	0,075	0,81	0,81	0,81	0,25		0,00				
257 (Δε)	258 (Αρ)	0,075	0,81	0,21	0,61	0,19		0,00				

ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΧΩΡΙΚΟΥ ΠΛΑΙΣΙΟΥ

Διαστασιολόγηση με: Ευρωκώδικα 3 (EC-3(ENV 1993-1-1))
Συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Κανονισμού Οπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000, ΦΕΚ 447Β, 5 Μαρτίου 2004
Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός-έκδοση 2000, ΦΕΚ 2184-20 Δεκεμβρίου 1999.
Τροποποίηση και συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του ΕΑΚ 2000, ΦΕΚ 781 - 18 Ιουνίου 2003
Τροποποίηση διατάξεων του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού ΕΑΚ-2000
λόγω αναθεώρησης του Χάρτη Σεισμικής Επικινδυνότητας,ΦΕΚ 1154-12 Αυγούστου 2003.
Επίλυση με βάση την Δυναμική Φασματική Μέθοδο:Με μετατόπιση μαζών.

Γενικά στοιχεία δομήματος

Αρ. ορόφων: 3

Στοιχεία Ανωδομής

Υλικά: Δομικός Χάλυβας: S 355
Αντοχές: Θραύσης $F_u(Mpa)$: 510 [MPa] Διαρροής $F_y(Mpa)$: 355 [MPa]

Συντελεστές Ασφαλείας

Υλικά: Δομικός χάλυβας γ_{M0} : 1.000 γ_{M1} : 1.000 γ_{M2} : 1.250
Υλικά: Σκυρόδεμα γ_c : 1.500 Χάλυβας γ_s : 1.150
Φορτία: Μόνιμα γ_g : 1.350 Κινητά γ_q : 1.500

Έλεγχοι λειτουργικότητας

Κατηγορία συνθηκών περιβάλλοντος : 2

Στοιχεία Θεμελίωσης

Υλικά: Σκυρόδεμα: C25/30 Χάλυβας: B500C Συνδετήρες: B500C

Στοιχεία Εδάφους

Είδος εδάφους : Άργιλος πολύ υγρή
Δείκτης εδάφους : 28000.00 [kN/m²/m]
Υπολογισμός φέρουσας ικανότητας εδάφους : Απλοποιημένη μέθοδος (χρήση σεπ)
Επιτρεπόμενη τάση : 200.00 [kN/m²]
Γωνία τριβής στη βάση του θεμελίου δ : 30.00 [°]
Συντ. υπολογισμού παθητικής ώθησης : 0.300

Στοιχεία Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού-έκδοση 2003

Μέθοδος επίλυσης : Δυναμική με μετατόπιση μαζών
Ζώνη σεισμικής επικινδυνότητας : II (από σύνολο 3 ζωνών)
Συντελεστής σεισμικής επιτάχυνσης εδάφους a : 0.240
Κατηγορία σπουδαιότητας κτιρίου Σ : III (εκπαιδευτήρια, χώροι συνάθροισης κλπ)
Συντελεστής σπουδαιότητας γ : 1.150
Συντ. σεισμικής συμπεριφοράς q_x : 1.500
Συντ. σεισμικής συμπεριφοράς q_z : 1.500
Συντ. κατακόρυφης σεισμικής συμπεριφοράς q_n : 1.750
Κατακόρυφη συνιστώσα σεισμού : Όχι
Απόσβεση ζ : 0.040
Πολλαπλασιαστικός συντελεστής φάσματος λ : 1.000
Αριθμός σεισμικών διευθύνσεων : 2
Κατηγορία εδάφους : B
Συντελεστής θεμελίωσης Θ : 1.000
Συντελεστής φασματικής ενίσχυσης β_0 : 2.50

Φάσμα : Φάσμα σχεδιασμού
Εξασφάλιση ελαστοπλαστικού μηχανισμού (ΕΑΚ 4.1.4[5]) : Ναι

Υπολογισμός πλασματικού άξονα : Ναι

Στοιχεία ορόφων

Οροφος	Υψόμετρο οροφής [m]	Αριθμός κόμβων	Αριθμός υποστυλωμάτων	Αριθμός δοκών	Αριθμός πεδίων	Συντ. συνδυασμών ψ_1	Συντ. συνδυασμών ψ_2
Όροφος -1	0.00	75	0	90	0	0.500	0.300
Όροφος 0	2.30	118	28	142	0	0.700	0.500
Όροφος 1	4.18	189	72	272	0	0.700	0.500
Όροφος 2	8.73	370	84	663	0	0.700	0.500

Δεδομένα: Όροφος -1

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
1	-20.150	0.000	-13.850	0	0
2	-18.150	0.000	-13.850	0	0
3	-16.150	0.000	-13.850	0	0
4	-13.150	0.000	-13.850	0	0
5	-10.150	0.000	-13.850	0	0
6	-7.150	0.000	-13.850	0	0
7	-4.150	0.000	-13.850	0	0
8	-2.150	0.000	-13.850	0	0
9	-0.150	0.000	-13.850	0	0
10	-20.150	0.000	-11.850	0	0
11	-16.150	0.000	-11.850	0	0
12	-4.150	0.000	-11.850	0	0
13	-0.150	0.000	-11.850	0	0
14	-20.150	0.000	-8.850	0	0
15	-0.150	0.000	-8.850	0	0
16	-20.150	0.000	-5.850	0	0
17	-16.150	0.000	-5.850	0	0
18	-4.150	0.000	-5.850	0	0
19	-0.150	0.000	-5.850	0	0
20	-20.150	0.000	-2.850	0	0
21	-0.150	0.000	-2.850	0	0
22	-20.150	0.000	0.150	0	0
23	-0.150	0.000	0.150	0	0
24	-20.150	0.000	3.150	0	0
25	-20.150	0.000	6.150	0	0
48	-14.960	0.000	0.170	0	0
49	-5.340	0.000	0.170	0	0
52	-16.130	0.000	0.680	0	0
53	-16.082	0.000	5.562	0	0
54	-13.844	0.000	5.661	0	0
55	-6.456	0.000	5.661	0	0
56	-4.170	0.000	0.670	0	0
57	-4.230	0.000	5.745	0	0
58	-16.130	0.000	3.180	0	0
59	-4.170	0.000	3.225	0	0
73	-20.056	0.000	6.106	0	0
74	-0.244	0.000	6.106	0	0
75	-0.175	0.000	0.250	0	0
88	-20.125	0.000	3.330	0	0
89	-13.790	0.000	0.675	0	0
90	-6.510	0.000	0.625	0	0
300	-16.150	0.000	0.150	0	0
301	-16.110	0.000	1.310	0	0
302	-13.810	0.000	0.150	0	0
303	-13.810	0.000	6.150	0	0
304	-16.210	0.000	6.110	0	0
305	-16.110	0.000	4.670	0	0
306	-6.490	0.000	0.150	0	0
307	-4.150	0.000	0.150	0	0
308	-6.490	0.000	6.150	0	0
309	-4.190	0.000	1.290	0	0
310	-4.190	0.000	2.390	0	0
311	-4.190	0.000	4.060	0	0
312	-4.190	0.000	5.060	0	0
313	-4.150	0.000	6.150	0	0
330	-10.150	0.000	6.135	0	0
331	-13.810	0.000	5.144	0	0
332	-6.490	0.000	5.144	0	0
333	-0.175	0.000	3.155	0	0
334	-11.810	0.000	5.144	0	0
335	-8.490	0.000	5.144	0	0
341	-6.510	0.000	1.250	0	0
350	-13.790	0.000	1.350	0	0
400	-20.125	0.000	4.715	0	0
401	-18.050	0.000	6.175	0	0
402	-11.885	0.000	6.175	0	0
403	-8.415	0.000	6.175	0	0
404	-2.250	0.000	6.175	0	0
405	-0.175	0.000	4.502	0	0
406	-0.175	0.000	1.827	0	0
407	-16.130	0.000	4.060	0	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
408	-4.170	0.000	4.560	0	0
409	-4.170	0.000	1.840	0	0
412	-13.790	0.000	3.090	0	0
415	-6.510	0.000	3.041	0	0

Διαστάσεις διατομών δοκών (Πίνακας 401.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	bw [m]	h [m]	beff [m]	hf1 [m]	beff1 [m]	hf2 [m]	Επικ... συνδ... cnot [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	4.000	1.100	0.400	0.400	0.000	0.040	1.000
6.1 - 9.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	4.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.040	1.000
1.1 - 2.8		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	1.400	1.100	0.400	0.400	0.000	0.040	1.000
11.1 - 11.5		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	1.400	1.100	0.400	0.800	0.000	0.040	1.000
12.1 - 13.3		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	1.400	1.100	0.400	0.400	0.000	0.040	1.000
14.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.340	1.400	1.100	0.400	0.380	0.000	0.040	1.000
15.1 - 19.3		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	1.400	1.100	0.400	0.400	0.000	0.040	1.000
24.1 - 25.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	1.400	1.100	0.400	0.400	0.000	0.040	1.000
4.1 - 8.1		Ναι	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.340	1.800	1.400	0.350	0.600	0.000	0.040	1.000

*Τυπικ.: 3.1 - 10.10, 20.1 - 23.2, 26.1 - 30.2

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		1.52	1.28	1.28	6.257E-2	5.247E-2	4.846E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
6.1 - 9.2		1.20	1.01	1.01	3.430E-2	9.000E-3	3.200E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
1.1 - 2.8		0.74	0.63	0.63	3.636E-3	4.662E-2	5.914E-2	0.00	0.00	0.30	Ναι
11.1 - 13.3		0.74	0.63	0.63	3.636E-3	4.662E-2	5.914E-2	0.00	0.00	0.30	Ναι
14.1		0.78	0.66	0.66	4.096E-3	4.764E-2	6.409E-2	0.00	0.00	0.34	Ναι
15.1 - 19.3		0.74	0.63	0.63	3.636E-3	4.662E-2	5.914E-2	0.00	0.00	0.30	Ναι
24.1 - 25.1		0.74	0.63	0.63	3.636E-3	4.662E-2	5.914E-2	0.00	0.00	0.30	Ναι
4.1 - 8.1		0.98	0.83	0.83	4.369E-3	8.478E-2	1.452E-1	0.00	0.00	0.49	Ναι

*Τυπικ.: 3.1 - 10.10, 20.1 - 23.2, 26.1 - 30.2

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	0.000E+0	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι
6.1 - 9.2		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 1.1 - 8.1

Στοιχεία εδάφους δοκών (Πίνακας 404)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Επί ελαστικού εδάφους	Ks [kN/m²/m]	Kg [kN/m²]	σεπ [kN/m²]	δ [°]	Συντελεστής υπολογισμού Παθητικής ώθησης	Βάθος θεμελίων D [m]
Τυπικ.*		Ναι	28000.00	30800.00	200.00	30.00	0.300	3.00
6.1		Ναι	28000.00	8400.00	200.00	30.00	0.300	3.00
6.2 - 6.6		Όχι	28000.00	0.00	200.00	30.00	0.300	0.00
9.1		Ναι	28000.00	8400.00	200.00	30.00	0.300	3.00
9.2		Όχι	28000.00	0.00	200.00	30.00	0.300	0.00
4.1 - 8.1		Ναι	28000.00	39200.00	200.00	30.00	0.300	0.00

*Τυπικ.: 1.1 - 30.2

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτίπωση αποτελεσμάτων χρονοιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	Με Εκτίπωση	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αξονικής δυσκαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
6.1 - 9.2		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
3.1 - 7.2		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
9.3 - 9.6		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
10.1 - 10...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
20.1 - 23...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
26.1 - 30...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
4.1 - 8.1		Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000

*Τυπικ.: 1.1 - 2.8, 11.1 - 19.3, 24.1, 25.1

Ακαμπτές απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δΧ αρχής [m]	δΥ αρχής [m]	δΖ αρχής [m]	Συντελεστής zi	δΧ τέλους [m]	δΥ τέλους [m]	δΖ τέλους [m]	Συντελεστής zj	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
1.1		0.000	0.000	-0.070	1.000	0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
1.2 - 1.3		0.000	0.000	-0.060	1.000	0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
1.4 - 1.5		-0.000	0.000	-0.060	1.000	0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
1.6		-0.000	0.000	-0.060	1.000	-0.000	0.000	0.100	1.000	Ναι
2.1		0.100	0.000	0.000	1.000	-0.060	0.000	-0.000	1.000	Ναι
2.2		0.060	0.000	0.000	1.000	-0.060	0.000	-0.000	1.000	Ναι
2.3 - 2.7		0.060	0.000	0.000	1.000	-0.060	0.000	0.000	1.000	Ναι
2.8		0.060	0.000	0.000	1.000	-0.100	0.000	-0.000	1.000	Ναι
11.1		-0.000	0.000	-0.150	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
11.2 - 11.4		0.000	0.000	-0.060	1.000	0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
11.5		-0.000	0.000	-0.060	1.000	0.000	0.000	0.100	1.000	Ναι
12.1		0.100	0.000	-0.000	1.000	-0.300	0.000	-0.000	1.000	Ναι
12.2		0.300	0.000	-0.000	1.000	-0.300	0.000	-0.000	1.000	Ναι
12.3		0.300	0.000	-0.000	1.000	-0.100	0.000	0.000	1.000	Ναι
13.1		0.100	0.000	0.000	1.000	-0.300	0.000	-0.000	1.000	Ναι
13.2		0.300	0.000	-0.000	1.000	-0.300	0.000	-0.000	1.000	Ναι
13.3		0.300	0.000	-0.000	1.000	-0.100	0.000	-0.000	1.000	Ναι
14.1		-0.000	0.000	-0.320	1.000	-0.020	0.000	0.050	1.000	Ναι
15.1		-0.040	0.000	-0.150	1.000	-0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
15.2		-0.040	0.000	-0.008	1.000	-0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
15.3		-0.040	0.000	-0.008	1.000	-0.040	0.000	0.100	1.000	Ναι
16.1		0.040	0.000	-0.150	1.000	0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
16.2		0.040	0.000	-0.008	1.000	0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
16.3		0.040	0.000	-0.008	1.000	0.040	0.000	0.100	1.000	Ναι
17.1		0.100	0.000	0.040	1.000	-0.150	0.000	0.040	1.000	Ναι
18.1		0.190	0.000	0.040	1.000	-0.190	0.000	0.040	1.000	Ναι
19.1		0.190	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
19.3		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.190	0.000	0.000	1.000	Ναι
24.1		0.150	0.000	0.080	1.000	-0.170	0.000	0.050	1.000	Ναι
25.1		0.150	0.000	0.040	1.000	-0.125	0.000	-0.060	1.000	Ναι
4.1		0.550	0.000	0.020	1.000	-0.450	0.000	-0.020	1.000	Ναι
8.1		0.450	0.000	-0.020	1.000	-0.490	0.000	-0.020	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 6.1 - 9.2, 3.1 - 10.10, 19.2, 20.1 - 23.2, 26.1 - 30.2

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ενισχυμένη ζώνη	Ροπή ανοίγματος >= ροπή της μονοπάκτου	Βελτιστοποίηση οπλισμού στηρίξεων	Διάτμ. γRd αρχής	Διάτμ. γRd τέλους	Δισδιαγώνιος οπλισμός
Τυπικ.*		Όχι	Όχι	Ναι	1.000	1.000	45 μοίρες
1.1 - 2.8		Όχι	Όχι	Όχι	1.000	1.000	45 μοίρες
11.1 - 19...		Όχι	Όχι	Όχι	1.000	1.000	45 μοίρες
24.1 - 25...		Όχι	Όχι	Όχι	1.000	1.000	45 μοίρες
4.1 - 8.1		Όχι	Όχι	Όχι	1.200	1.200	45 μοίρες

*Τυπικ.: 6.1 - 9.2, 3.1 - 10.10, 20.1 - 23.2, 26.1 - 30.2

Δυνατότητες μετατόπισης στηρίξεων (Πίνακας 501)

Κόμβος	Τύπος	Dx	Dy	Dz	Φx	Φy	Φz
Τυπικ.*	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη

*Τυπικ.: 1 - 415

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*ν[X] αρχής [m]	*ν[Z] αρχής [m]	*ν[X] τέλους [m]	*ν[Z] τέλους [m]
6.1	303 (-1)	54	303 (-1)	54 (-1)	303 (-1)	54 (-1)			-13.81	6.15	-13.84	5.66
6.2	54 (-1)	331	54 (-1)	331 (-1)	54 (-1)	331 (-1)			-13.84	5.66	-13.81	5.14
6.3	331 (-1)	412	331 (-1)	412 (-1)	331 (-1)	412 (-1)			-13.81	5.14	-13.79	3.09
6.4	412 (-1)	350	412 (-1)	350 (-1)	412 (-1)	350 (-1)			-13.79	3.09	-13.79	1.35
6.5	350 (-1)	89	350 (-1)	89 (-1)	350 (-1)	89 (-1)			-13.79	1.35	-13.79	0.68
6.6	89 (-1)	302	89 (-1)	302 (-1)	89 (-1)	302 (-1)			-13.79	0.68	-13.81	0.15
9.1	308 (-1)	55	308 (-1)	55 (-1)	308 (-1)	55 (-1)			-6.49	6.15	-6.46	5.66
9.2	55 (-1)	332	55 (-1)	332 (-1)	55 (-1)	332 (-1)			-6.46	5.66	-6.49	5.14
1.1	24 (-1)	22	24 (-1)	22 (-1)	24 (-1)	22 (-1)			-20.15	3.08	-20.15	0.21
1.2	22 (-1)	20	22 (-1)	20 (-1)	22 (-1)	20 (-1)			-20.15	0.09	-20.15	-2.79
1.3	20 (-1)	16	20 (-1)	16 (-1)	20 (-1)	16 (-1)			-20.15	-2.91	-20.15	-5.79
1.4	16 (-1)	14	16 (-1)	14 (-1)	16 (-1)	14 (-1)			-20.15	-5.91	-20.15	-8.79
1.5	14 (-1)	10	14 (-1)	10 (-1)	14 (-1)	10 (-1)			-20.15	-8.91	-20.15	-11.79
1.6	10 (-1)	1	10 (-1)	1 (-1)	10 (-1)	1 (-1)			-20.15	-11.91	-20.15	-13.75
2.1	1 (-1)	2	1 (-1)	2 (-1)	1 (-1)	2 (-1)			-20.05	-13.85	-18.21	-13.85
2.2	2 (-1)	3	2 (-1)	3 (-1)	2 (-1)	3 (-1)			-18.09	-13.85	-16.21	-13.85
2.3	3 (-1)	4	3 (-1)	4 (-1)	3 (-1)	4 (-1)			-16.09	-13.85	-13.21	-13.85

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Y	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Y	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Z	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
2.4	4 (-1)	5	4 (-1)	5 (-1)	4 (-1)	5 (-1)			-13.09	-13.85	-10.21	-13.85
2.5	5 (-1)	6	5 (-1)	6 (-1)	5 (-1)	6 (-1)			-10.09	-13.85	-7.21	-13.85
2.6	6 (-1)	7	6 (-1)	7 (-1)	6 (-1)	7 (-1)			-7.09	-13.85	-4.21	-13.85
2.7	7 (-1)	8	7 (-1)	8 (-1)	7 (-1)	8 (-1)			-4.09	-13.85	-2.21	-13.85
2.8	8 (-1)	9	8 (-1)	9 (-1)	8 (-1)	9 (-1)			-2.09	-13.85	-0.25	-13.85
3.1	300 (-1)	48	300 (-1)	48 (-1)	300 (-1)	48 (-1)			-16.15	0.15	-14.96	0.17
3.2	48 (-1)	302	48 (-1)	302 (-1)	48 (-1)	302 (-1)			-14.96	0.17	-13.81	0.15
5.1	304 (-1)	53	304 (-1)	53 (-1)	304 (-1)	53 (-1)			-16.21	6.11	-16.08	5.56
5.2	53 (-1)	305	53 (-1)	305 (-1)	53 (-1)	305 (-1)			-16.08	5.56	-16.11	4.67
5.3	305 (-1)	407	305 (-1)	407 (-1)	305 (-1)	407 (-1)			-16.11	4.67	-16.13	4.06
5.4	407 (-1)	58	407 (-1)	58 (-1)	407 (-1)	58 (-1)			-16.13	4.06	-16.13	3.18
7.1	306 (-1)	49	306 (-1)	49 (-1)	306 (-1)	49 (-1)			-6.49	0.15	-5.34	0.17
7.2	49 (-1)	307	49 (-1)	307 (-1)	49 (-1)	307 (-1)			-5.34	0.17	-4.15	0.15
9.3	332 (-1)	415	332 (-1)	415 (-1)	332 (-1)	415 (-1)			-6.49	5.14	-6.51	3.04
9.4	415 (-1)	341	415 (-1)	341 (-1)	415 (-1)	341 (-1)			-6.51	3.04	-6.51	1.25
9.5	341 (-1)	90	341 (-1)	90 (-1)	341 (-1)	90 (-1)			-6.51	1.25	-6.51	0.63
9.6	90 (-1)	306	90 (-1)	306 (-1)	90 (-1)	306 (-1)			-6.51	0.63	-6.49	0.15
10.1	313 (-1)	57	313 (-1)	57 (-1)	313 (-1)	57 (-1)			-4.15	6.15	-4.23	5.74
10.2	57 (-1)	312	57 (-1)	312 (-1)	57 (-1)	312 (-1)			-4.23	5.74	-4.19	5.06
10.3	312 (-1)	408	312 (-1)	408 (-1)	312 (-1)	408 (-1)			-4.19	5.06	-4.17	4.56
10.4	408 (-1)	311	408 (-1)	311 (-1)	408 (-1)	311 (-1)			-4.17	4.56	-4.19	4.06
10.5	311 (-1)	59	311 (-1)	59 (-1)	311 (-1)	59 (-1)			-4.19	4.06	-4.17	3.23
10.6	59 (-1)	310	59 (-1)	310 (-1)	59 (-1)	310 (-1)			-4.17	3.23	-4.19	2.39
10.7	310 (-1)	409	310 (-1)	409 (-1)	310 (-1)	409 (-1)			-4.19	2.39	-4.17	1.84
10.8	409 (-1)	309	409 (-1)	309 (-1)	409 (-1)	309 (-1)			-4.17	1.84	-4.19	1.29
10.9	309 (-1)	56	309 (-1)	56 (-1)	309 (-1)	56 (-1)			-4.19	1.29	-4.17	0.67
10.10	56 (-1)	307	56 (-1)	307 (-1)	56 (-1)	307 (-1)			-4.17	0.67	-4.15	0.15
11.1	23 (-1)	21	23 (-1)	21 (-1)	23 (-1)	21 (-1)			-0.15	0.00	-0.15	-2.79
11.2	21 (-1)	19	21 (-1)	19 (-1)	21 (-1)	19 (-1)			-0.15	-2.91	-0.15	-5.79
11.3	19 (-1)	15	19 (-1)	15 (-1)	19 (-1)	15 (-1)			-0.15	-5.91	-0.15	-8.79
11.4	15 (-1)	13	15 (-1)	13 (-1)	15 (-1)	13 (-1)			-0.15	-8.91	-0.15	-11.79
11.5	13 (-1)	9	13 (-1)	9 (-1)	13 (-1)	9 (-1)			-0.15	-11.91	-0.15	-13.75
12.1	16 (-1)	17	16 (-1)	17 (-1)	16 (-1)	17 (-1)			-20.05	-5.85	-16.45	-5.85
12.2	17 (-1)	18	17 (-1)	18 (-1)	17 (-1)	18 (-1)			-15.85	-5.85	-4.45	-5.85
12.3	18 (-1)	19	18 (-1)	19 (-1)	18 (-1)	19 (-1)			-3.85	-5.85	-0.25	-5.85
13.1	10 (-1)	11	10 (-1)	11 (-1)	10 (-1)	11 (-1)			-20.05	-11.85	-16.45	-11.85
13.2	11 (-1)	12	11 (-1)	12 (-1)	11 (-1)	12 (-1)			-15.85	-11.85	-4.45	-11.85
13.3	12 (-1)	13	12 (-1)	13 (-1)	12 (-1)	13 (-1)			-3.85	-11.85	-0.25	-11.85
14.1	58 (-1)	301	58 (-1)	301 (-1)	58 (-1)	301 (-1)			-16.13	2.86	-16.13	1.36
15.1	307 (-1)	18	307 (-1)	18 (-1)	307 (-1)	18 (-1)			-4.19	0.00	-4.19	-5.84
15.2	18 (-1)	12	18 (-1)	12 (-1)	18 (-1)	12 (-1)			-4.19	-5.86	-4.19	-11.84
15.3	12 (-1)	7	12 (-1)	7 (-1)	12 (-1)	7 (-1)			-4.19	-11.86	-4.19	-13.75
16.1	300 (-1)	17	300 (-1)	17 (-1)	300 (-1)	17 (-1)			-16.11	0.00	-16.11	-5.84
16.2	17 (-1)	11	17 (-1)	11 (-1)	17 (-1)	11 (-1)			-16.11	-5.86	-16.11	-11.84
16.3	11 (-1)	3	11 (-1)	3 (-1)	11 (-1)	3 (-1)			-16.11	-11.86	-16.11	-13.75
17.1	22 (-1)	300	22 (-1)	300 (-1)	22 (-1)	300 (-1)			-20.05	0.19	-16.30	0.19
18.1	302 (-1)	306	302 (-1)	306 (-1)	302 (-1)	306 (-1)			-13.62	0.19	-6.68	0.19
19.1	331 (-1)	334	331 (-1)	332 (-1)	331 (-1)	332 (-1)			-13.62	5.14	-11.81	5.14
19.2	334 (-1)	335	331 (-1)	332 (-1)	331 (-1)	332 (-1)			-11.81	5.14	-8.49	5.14
19.3	335 (-1)	332	331 (-1)	332 (-1)	331 (-1)	332 (-1)			-8.49	5.14	-6.68	5.14
20.1	25 (-1)	73	25 (-1)	73 (-1)	25 (-1)	73 (-1)			-20.15	6.15	-20.06	6.11
20.2	73 (-1)	400	73 (-1)	400 (-1)	73 (-1)	400 (-1)			-20.06	6.11	-20.12	4.72
20.3	400 (-1)	88	400 (-1)	88 (-1)	400 (-1)	88 (-1)			-20.12	4.72	-20.12	3.33
20.4	88 (-1)	24	88 (-1)	24 (-1)	88 (-1)	24 (-1)			-20.12	3.33	-20.15	3.15
21.1	73 (-1)	401	73 (-1)	401 (-1)	73 (-1)	401 (-1)			-20.06	6.11	-18.05	6.18
21.2	401 (-1)	304	401 (-1)	304 (-1)	401 (-1)	304 (-1)			-18.05	6.18	-16.21	6.11
22.1	303 (-1)	402	303 (-1)	402 (-1)	303 (-1)	402 (-1)			-13.81	6.15	-11.88	6.18
22.2	402 (-1)	330	402 (-1)	330 (-1)	402 (-1)	330 (-1)			-11.88	6.18	-10.15	6.14
22.3	330 (-1)	403	330 (-1)	403 (-1)	330 (-1)	403 (-1)			-10.15	6.14	-8.41	6.18
22.4	403 (-1)	308	403 (-1)	308 (-1)	403 (-1)	308 (-1)			-8.41	6.18	-6.49	6.15
23.1	313 (-1)	404	313 (-1)	404 (-1)	313 (-1)	404 (-1)			-4.15	6.15	-2.25	6.18
23.2	404 (-1)	74	404 (-1)	74 (-1)	404 (-1)	74 (-1)			-2.25	6.18	-0.24	6.11
24.1	24 (-1)	58	24 (-1)	58 (-1)	24 (-1)	58 (-1)			-20.00	3.23	-16.30	3.23
25.1	307 (-1)	75	307 (-1)	75 (-1)	307 (-1)	75 (-1)			-4.00	0.19	-0.30	0.19
26.1	74 (-1)	405	74 (-1)	405 (-1)	74 (-1)	405 (-1)			-0.24	6.11	-0.17	4.50
26.2	405 (-1)	333	405 (-1)	333 (-1)	405 (-1)	333 (-1)			-0.17	4.50	-0.17	3.15
26.3	333 (-1)	406	333 (-1)	406 (-1)	333 (-1)	406 (-1)			-0.17	3.15	-0.17	1.83
26.4	406 (-1)	75	406 (-1)	75 (-1)	406 (-1)	75 (-1)			-0.17	1.83	-0.17	0.25
26.5	75 (-1)	23	75 (-1)	23 (-1)	75 (-1)	23 (-1)			-0.17	0.25	-0.15	0.15
30.1	301 (-1)	52	301 (-1)	52 (-1)	301 (-1)	52 (-1)			-16.11	1.31	-16.13	0.68
30.2	52 (-1)	300	52 (-1)	300 (-1)	52 (-1)	300 (-1)			-16.13	0.68	-16.15	0.15
4.1	304 (-1)	303	304 (-1)	303 (-1)	304 (-1)	303 (-1)			-15.66	6.13	-14.26	6.13
8.1	308 (-1)	313	308 (-1)	313 (-1)	308 (-1)	313 (-1)			-6.04	6.13	-4.64	6.13

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
6.1 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	303 (-1)	54	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	54 (-1)	331	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.3 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	331 (-1)	412	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.4 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	412 (-1)	350	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.5 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	350 (-1)	89	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.6 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	89 (-1)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.1 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	308 (-1)	55	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.2 30/400	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	55 (-1)	332	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	24 (-1)	22	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	22 (-1)	20	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	20 (-1)	16	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.4 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	16 (-1)	14	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.5 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	14 (-1)	10	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.6 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	10 (-1)	1	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	1 (-1)	2	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	2 (-1)	3	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	3 (-1)	4	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.4 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	4 (-1)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.5 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	5 (-1)	6	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.6 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	6 (-1)	7	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.7 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	7 (-1)	8	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.8 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	8 (-1)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	300 (-1)	48	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	48 (-1)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	304 (-1)	53	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	53 (-1)	305	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	305 (-1)	407	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	407 (-1)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	306 (-1)	49	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	49 (-1)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	332 (-1)	415	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	415 (-1)	341	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	341 (-1)	90	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	90 (-1)	306	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	313 (-1)	57	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	57 (-1)	312	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	312 (-1)	408	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	408 (-1)	311	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	311 (-1)	59	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	59 (-1)	310	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.7 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	310 (-1)	409	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.8 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	409 (-1)	309	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.9 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	309 (-1)	56	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.10 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	56 (-1)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	23 (-1)	21	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	21 (-1)	19	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	19 (-1)	15	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.4 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	15 (-1)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.5 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	13 (-1)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	16 (-1)	17	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	17 (-1)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	18 (-1)	19	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	10 (-1)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	11 (-1)	12	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	12 (-1)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.1 34/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	58 (-1)	301	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	307 (-1)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	18 (-1)	12	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	12 (-1)	7	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	300 (-1)	17	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	17 (-1)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	11 (-1)	3	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	22 (-1)	300	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	302 (-1)	306	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	331 (-1)	334	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.2 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	334 (-1)	335	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.3 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	335 (-1)	332	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	25 (-1)	73	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	73 (-1)	400	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	400 (-1)	88	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	88 (-1)	24	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
21.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	73 (-1)	401	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
21.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	401 (-1)	304	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	303 (-1)	402	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	402 (-1)	330	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
22.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	330 (-1)	403	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	403 (-1)	308	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
23.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	313 (-1)	404	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
23.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	404 (-1)	74	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
24.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	24 (-1)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
25.1 30/140/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	307 (-1)	75	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	74 (-1)	405	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	405 (-1)	333	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	333 (-1)	406	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	406 (-1)	75	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	75 (-1)	23	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
30.1 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	301 (-1)	52	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
30.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	52 (-1)	300	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.1 34/180/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	304 (-1)	303	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 34/180/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	308 (-1)	313	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	-14.000	0.000	0.000
6.1 - 9.2	0.000	0.000	0.000	0.000

*Τυπικ.: 1.1 - 8.1

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	-2.000	0.000	0.000
6.1 - 9.2	0.000	0.000	0.000	0.000
9.3 - 9.6	0.000	0.000	0.000	0.000

*Τυπικ.: 1.1 - 7.2, 10.1 - 8.1

Δεδομένα: Όροφος 0

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [m]	d [m]	b1 [m]	b3 [m]	d1 [m]	d3 [m]	Επικ... συνδ... cnom [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
48 - 49		Ναι	Ορθογωνική	0.00	2.680	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
52		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.360	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
53		Ναι	Γάμα2	0.00	1.680	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
54		Ναι	Γάμα3	0.00	0.640	1.470	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
55		Ναι	Γάμα2	0.00	1.470	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
56		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
57		Ναι	Γάμα3	0.00	0.640	1.290	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
58		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.640	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
59		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.770	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
73		Ναι	Γάμα2	0.00	0.450	0.450	0.250	0.250	0.000	0.000	0.035	1.000
74		Ναι	Γάμα3	0.00	0.450	0.450	0.250	0.250	0.000	0.000	0.035	1.000
75 - 88		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.250	0.500	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
89		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.350	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
90		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.250	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
400		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.250	2.270	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
401		Ναι	Ορθογωνική	0.00	3.500	0.250	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
402 - 403		Ναι	Ορθογωνική	0.00	3.470	0.250	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
404		Ναι	Ορθογωνική	0.00	3.500	0.250	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
405		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.250	2.695	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
406		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.250	2.655	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
407		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.120	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
408		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.900	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
409		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
412		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	3.480	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
415		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	3.581	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
48 - 49		0.91	0.77	0.77	3.231E-3	3.654E-1	5.881E-3	90.00	0.00	0.91	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
52		0.46	0.39	0.39	1.501E-3	4.775E-2	2.984E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
53		0.67	0.57	0.57	3.404E-3	1.181E-1	8.706E-3	6.57	0.00	0.67	Ναι
54		0.60	0.51	0.51	3.096E-3	8.056E-2	8.067E-3	171.78	0.00	0.60	Ναι
55		0.60	0.51	0.51	3.096E-3	8.056E-2	8.067E-3	8.22	0.00	0.60	Ναι
56		0.46	0.39	0.39	1.475E-3	4.568E-2	2.941E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
57		0.54	0.46	0.46	2.832E-3	5.545E-2	7.491E-3	169.71	0.00	0.54	Ναι
58		0.22	0.18	0.18	5.597E-4	7.427E-3	2.096E-3	0.00	0.00	0.22	Ναι
59		0.60	0.51	0.51	2.038E-3	1.053E-1	3.884E-3	0.00	0.00	0.60	Ναι
73		0.16	0.14	0.14	5.250E-4	3.284E-3	1.726E-3	45.00	0.00	0.16	Ναι
74		0.16	0.14	0.14	5.250E-4	3.284E-3	1.726E-3	135.00	0.00	0.16	Ναι
75 - 88		0.13	0.11	0.11	1.788E-4	2.604E-3	6.510E-4	0.00	0.00	0.13	Ναι
89		0.46	0.39	0.39	1.488E-3	4.671E-2	2.963E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
90		0.42	0.36	0.36	1.357E-3	3.708E-2	2.743E-3	0.00	0.00	0.42	Ναι
400		0.57	0.48	0.48	1.100E-3	2.437E-1	2.956E-3	0.00	0.00	0.57	Ναι
401		0.88	0.74	0.74	1.741E-3	5.985E-1	3.053E-3	90.00	0.00	0.88	Ναι
402 - 403		0.87	0.73	0.73	1.725E-3	5.832E-1	3.027E-3	90.00	0.00	0.87	Ναι
404		0.88	0.74	0.74	1.741E-3	5.985E-1	3.053E-3	90.00	0.00	0.88	Ναι
405		0.67	0.57	0.57	1.322E-3	4.078E-1	3.509E-3	0.00	0.00	0.67	Ναι
406		0.66	0.56	0.56	1.301E-3	2.612E-1	2.316E-3	0.00	0.00	0.66	Ναι
407		0.38	0.32	0.32	1.187E-3	3.981E-2	3.668E-3	0.00	0.00	0.38	Ναι
408		0.31	0.26	0.26	8.990E-4	2.065E-2	2.948E-3	0.00	0.00	0.31	Ναι
409		0.34	0.29	0.29	1.030E-3	2.833E-2	3.275E-3	0.00	0.00	0.34	Ναι
412		1.18	1.00	1.00	4.279E-3	8.000E-1	7.637E-3	0.00	0.00	1.18	Ναι
415		1.22	1.03	1.03	4.411E-3	8.717E-1	7.858E-3	0.00	0.00	1.22	Ναι

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος ως κυρίου υλικού	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 48 - 415

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Ικανοτικός κόμβων	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κόμβου	Περιορισμός (acd) από q
48		-14.960	2.300	0.170	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
49		-5.340	2.300	0.170	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
52		-16.130	2.300	0.680	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
53		-16.082	2.300	5.562	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
54		-13.844	2.300	5.661	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
55		-6.456	2.300	5.661	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
56		-4.170	2.300	0.670	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
57		-4.230	2.300	5.745	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
58		-16.130	2.300	3.180	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
59		-4.170	2.300	3.225	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
73		-20.056	2.300	6.106	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
74		-0.244	2.300	6.106	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
75		-0.175	2.300	0.250	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
88		-20.125	2.300	3.330	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
89		-13.790	2.300	0.675	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
90		-6.510	2.300	0.625	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
400		-20.125	2.300	4.715	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
401		-18.050	2.300	6.175	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
402		-11.885	2.300	6.175	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
403		-8.415	2.300	6.175	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
404		-2.250	2.300	6.175	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
405		-0.175	2.300	4.502	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
406		-0.175	2.300	1.827	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
407		-16.130	2.300	4.060	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
408		-4.170	2.300	4.560	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
409		-4.170	2.300	1.840	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
412		-13.790	2.300	3.090	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
415		-6.510	2.300	3.041	1	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό

Στατικά - γενικά υποστυλωμάτων (Πίνακας 205.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Τρόπος οπλισμού	Τοίχωμα ΕΑΚ2003	Τοίχωμα ΕΚΩΣ2000	Ομάδα τοιχωμάτων	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσμ...
Τυπικ.* 48		Διαστασιολόγηση Διαστασιολόγηση	Όχι Αυτόματο	Όχι Αυτόματο		0 1	Όχι Ναι	Όχι Ναι	Όχι Ναι

Στατικά - γενικά υποστυλωμάτων (Πίνακας 205.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Τρόπος οπλισμού	Τοίχωμα ΕΑΚ2003	Τοίχωμα ΕΚΩΣ2000	Ομάδα τοιχωμάτων	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσμ...
49		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
52		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
53		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
54		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Όχι	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
55		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
56		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
57 - 59		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
73 - 88		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
89		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Όχι	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
90		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι

*Τυπικ.: 400 - 415

Άκαμπτες απολήξεις υποστυλωμάτων (Πίνακας 206)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δΧ κάτω [m]	δΥ κάτω [m]	δΖ κάτω [m]	Συντελεστής zj	δΧ άνω [m]	δΥ άνω [m]	δΖ άνω [m]	Συντελεστής zi	Αυτόματη κατακορύφωση με οριζόντιες άκαμπτες απολήξεις
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
53 - 57		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
58		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
73 - 74		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
75 - 88		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
89 - 90		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
407 - 409		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 48 - 52, 59, 400 - 406, 412, 415

Σκυρόδεμα (Πίνακας 208)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Κοντό υποστύλωμα	Εξασφάλιση κοντού υποστ/τος	Περίσφιγξη	Κάτω άκαμπτο τμήμα Ητ [m]	Ικανοτικός διάτμησης	Διάτμηση γRd άνω	Διάτμηση γRd κάτω	Ενεργό μήκος ley [m]	Ενεργό μήκος lez [m]
Τυπικ.*		Ναι	Αυτόματο	Με προσαύ...	Αυτόματο	0.00	Αυτόματο	1.000	1.000	0.00	0.00

*Τυπικ.: 48 - 415

Διάμετροι οπλισμού πλευράς υποστυλωμάτων (Πίνακας 210.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	08mm	10mm	12mm	14mm	16mm	18mm	20mm	22mm	25mm	28mm	32mm
Τυπικ.*		Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 48 - 415

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
23	-0.150	2.300	0.150	1	0
24	-20.150	2.300	3.150	1	0
25	-20.150	2.300	6.150	1	0
26	-20.150	2.300	12.150	1	0
27	-16.150	2.300	12.150	1	0
28	-4.150	2.300	12.150	1	0
29	-20.150	2.300	15.150	1	0
30	-20.150	2.300	18.150	1	0
31	-16.150	2.300	18.150	1	0
32	-4.150	2.300	18.150	1	0
33	-20.150	2.300	21.150	1	0
34	-20.150	2.300	24.150	1	0
35	-16.150	2.300	24.150	1	0
36	-4.150	2.300	24.150	1	0
37	-20.150	2.300	27.150	1	0
38	-20.150	2.300	30.150	1	0
40	-20.150	2.300	33.150	1	0
41	-0.150	2.300	33.150	1	0
42	-20.150	2.300	36.150	1	0
43	-0.150	2.300	36.150	1	0
44	-16.150	2.300	39.150	1	0
45	-13.370	2.300	39.150	1	0
46	-6.930	2.300	39.150	1	0
47	-4.150	2.300	39.150	1	0
61	-14.760	2.300	36.130	1	0
63	-5.540	2.300	36.130	1	0
64	-16.130	2.300	35.755	1	0
65	-16.130	2.300	34.085	1	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
66	-16.084	2.300	30.791	1	0
67	-0.150	2.300	3.150	1	0
68	-0.150	2.300	6.150	1	0
69	-4.170	2.300	35.580	1	0
70	-4.199	2.300	31.360	1	0
72	-20.150	2.300	9.150	1	0
76	-13.390	2.300	35.660	1	0
77	-13.411	2.300	31.957	1	0
78	-6.910	2.300	35.660	1	0
79	-6.889	2.300	31.957	1	0
80	-0.150	2.300	9.150	1	0
82	-0.150	2.300	15.150	1	0
84	-0.150	2.300	21.150	1	0
85	-0.150	2.300	24.150	1	0
86	-0.150	2.300	27.150	1	0
87	-0.150	2.300	28.650	1	0
91	-0.150	2.300	30.150	1	0
300	-16.110	2.300	0.090	1	0
301	-16.110	2.300	1.310	1	0
302	-13.710	2.300	0.190	1	0
303	-13.810	2.300	6.210	1	0
304	-16.210	2.300	6.110	1	0
305	-16.110	2.300	4.670	1	0
306	-6.590	2.300	0.190	1	0
307	-4.090	2.300	0.190	1	0
308	-6.490	2.300	6.210	1	0
309	-4.190	2.300	1.290	1	0
310	-4.190	2.300	2.390	1	0
311	-4.190	2.300	4.060	1	0
312	-4.190	2.300	5.060	1	0
313	-4.190	2.300	6.210	1	0
320	-20.150	2.300	39.150	1	0
321	-0.150	2.300	39.150	1	0
322	-16.150	2.300	30.150	1	0
323	-13.370	2.300	30.150	1	0
324	-6.930	2.300	30.150	1	0
325	-4.150	2.300	30.150	1	0
327	-4.169	2.300	32.959	1	0
328	-4.170	2.300	34.860	1	0
329	-4.150	2.300	36.150	1	0
330	-10.150	2.300	6.135	1	0
331	-13.810	2.300	5.144	1	0
332	-6.490	2.300	5.144	1	0
334	-11.810	2.300	5.144	1	0
335	-8.490	2.300	5.144	1	0
336	-6.930	2.300	36.150	1	0
337	-6.890	2.300	35.020	1	0
338	-6.890	2.300	34.170	1	0
339	-16.109	2.300	31.786	1	0
340	-13.410	2.300	34.170	1	0
341	-13.410	2.300	35.020	1	0
342	-13.370	2.300	36.150	1	0
343	-16.150	2.300	36.150	1	0
344	-16.110	2.300	35.210	1	0
350	-13.790	2.300	1.350	1	0
351	-6.510	2.300	1.250	1	0
360	-0.150	2.300	18.150	1	0
361	-0.150	2.300	12.150	1	0
410	-13.390	2.300	34.595	1	0
411	-6.910	2.300	34.595	1	0
413	-14.760	2.300	30.170	1	0
414	-5.540	2.300	30.170	1	0

Διαστάσεις διατομών δοκών (Πίνακας 401.1)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	Αυτ... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	bw [m]	h [m]	beff [m]	hf1 [m]	beff1 [m]	hf2 [m]	Επικ... συνδ... cnotm [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκάς	0.00	0.300	2.000	1.400	0.350	0.600	0.000	0.040	1.000
3.1 - 4.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
5.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκάς	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
5.2 - 5.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκάς	0.00	0.300	3.000	0.450	0.150	0.150	0.000	0.035	1.000
5.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκάς	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
6.1 - 6.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
7.1 - 7.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκάς	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
8.1 - 9.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000

Διαστάσεις διατομών δοκών (Πίνακας 401.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτ... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	bw [m]	h [m]	b _{eff} [m]	h _{f1} [m]	b _{eff1} [m]	h _{f2} [m]	Επικ... συνδ... cnota [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
10.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
10.2 - 10.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
10.4 - 10.7		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.550	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
10.8 - 10.9		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
10.10		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
14.2 - 14.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	1.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
19.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	0.400	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
19.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	0.600	0.150	0.200	0.000	0.035	1.000
19.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	0.400	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
20.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
20.2 - 20.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
20.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.300	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
21.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.150	0.200	0.000	0.035	1.000
21.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.450	0.150	0.150	0.000	0.035	1.000
22.1 - 22.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
23.1 - 23.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.450	0.150	0.150	0.000	0.035	1.000
24.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	0.900	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
25.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	1.000	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
26.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.450	0.150	0.150	0.000	0.035	1.000
26.2 - 26.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.550	0.150	0.250	0.000	0.035	1.000
26.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.450	0.150	0.150	0.000	0.035	1.000
26.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.300	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
29.1 - 30.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
15.2 - 28.7		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.300	4.000	1.100	0.400	0.400	0.000	0.040	1.000

*Τυπικ.: 1.1 - 35.4

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		0.98	0.83	0.83	3.904E-3	8.375E-2	1.818E-1	0.00	0.00	0.49	Ναι
3.1 - 4.6		0.90	0.76	0.76	2.530E-2	6.750E-3	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.2 - 5.3		0.92	0.78	0.78	2.930E-2	7.552E+1	1.439E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.4		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
6.1 - 6.6		0.90	0.76	0.76	2.530E-2	6.750E-3	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
7.1 - 7.2		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
8.1 - 9.1		0.14	0.11	0.11	2.555E-4	1.310E-3	9.065E-4	0.00	0.00	0.14	Ναι
10.1		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.2 - 10.3		0.93	0.79	0.79	2.936E-2	7.975E+1	1.468E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.4 - 10.7		0.94	0.79	0.79	2.942E-2	8.492E+1	1.496E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.8 - 10.9		0.93	0.79	0.79	2.936E-2	7.975E+1	1.468E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.10		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.2 - 14.6		0.30	0.25	0.25	7.300E-3	2.250E-3	5.000E+0	0.00	0.00	0.00	Ναι
19.1		0.16	0.14	0.14	4.032E-4	1.588E+1	1.785E-3	0.00	0.00	0.10	Ναι
19.2		0.19	0.16	0.16	4.284E-4	3.487E+1	2.135E-3	0.00	0.00	0.10	Ναι
19.3		0.16	0.14	0.14	4.032E-4	1.588E+1	1.785E-3	0.00	0.00	0.10	Ναι
20.1		0.90	0.76	0.76	2.530E-2	6.750E-3	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
20.2 - 20.3		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
20.4		0.90	0.76	0.76	2.911E-2	6.750E+1	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
21.1		0.93	0.79	0.79	2.936E-2	7.975E+1	1.468E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
21.2		0.92	0.78	0.78	2.930E-2	7.552E+1	1.439E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
22.1 - 22.4		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
23.1 - 23.2		0.92	0.78	0.78	2.930E-2	7.552E+1	1.439E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
24.1		0.22	0.19	0.19	3.176E-4	9.568E+1	2.232E-3	0.00	0.00	0.09	Ναι
25.1		0.24	0.20	0.20	3.302E-4	1.296E+2	2.314E-3	0.00	0.00	0.09	Ναι
26.1		0.92	0.78	0.78	2.930E-2	7.552E+1	1.439E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
26.2 - 26.3		0.94	0.79	0.79	2.942E-2	8.492E+1	1.496E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
26.4		0.92	0.78	0.78	2.930E-2	7.552E+1	1.439E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
26.5		0.90	0.76	0.76	2.911E-2	6.750E+1	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
29.1 - 30.2		0.90	0.76	0.76	2.530E-2	6.750E-3	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
15.2 - 28.7		1.52	1.28	1.28	6.257E-2	5.247E-2	4.846E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 1.1 - 35.4

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	0.000E+0	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι
3.1 - 30.2		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 15.2 - 35.4

Στοιχεία εδάφους δοκών (Πίνακας 404)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Επί ελαστικού εδάφους	Ks [kN/m ² /m]	Kg [kN/m ²]	σεπ [kN/m ²]	δ [°]	Συντελεστής υπολογισμού Παθητικής ώθησης	Βάθος θεμελίων D [m]
Τυπικ.*		Όχι	28000.00	0.00	200.00	30.00	0.300	3.00
15.2 - 28.7		Ναι	28000.00	30800.00	200.00	30.00	0.300	3.00
1.1 - 35.4		Ναι	28000.00	39200.00	200.00	30.00	0.300	3.00

*Τυπικ.: 3.1 - 30.2

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοϊστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	Με Εκτύπωση	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αξονικής δυσκαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
8.1 - 9.1		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
19.1 - 19...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
24.1 - 25...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
1.1 - 35.4		Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000

*Τυπικ.: 3.1 - 7.2, 10.1 - 14.6, 20.1 - 23.2, 26.1 - 28.7

Ακαμπτές απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δΧ αρχής [m]	δΥ αρχής [m]	δΖ αρχής [m]	Συντελεστής zi	δΧ τέλους [m]	δΥ τέλους [m]	δΖ τέλους [m]	Συντελεστής zj	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.1		0.550	0.000	0.020	1.000	-0.450	0.000	-0.080	1.000	Ναι
9.1		0.450	0.000	-0.080	1.000	-0.450	0.000	-0.080	1.000	Ναι
19.1		0.190	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
19.3		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.190	0.000	0.000	1.000	Ναι
24.1		0.125	0.000	-0.125	1.000	-0.170	0.000	0.025	1.000	Ναι
25.1		0.090	0.000	-0.025	1.000	-0.125	0.000	-0.085	1.000	Ναι
1.1		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	0.097	1.000	Ναι
1.2		-0.000	0.000	-0.097	1.000	-0.000	0.000	0.097	1.000	Ναι
1.3		-0.000	0.000	-0.097	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
1.4 - 1.10		-0.000	0.000	-0.060	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
1.11		-0.000	0.000	-0.060	1.000	-0.094	0.000	0.194	1.000	Ναι
2.1		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.097	1.000	Ναι
2.2		0.000	0.000	-0.097	1.000	0.000	0.000	0.097	1.000	Ναι
2.3		0.000	0.000	-0.097	1.000	0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
2.4		0.000	0.000	-0.060	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
2.5 - 2.6		-0.000	0.000	-0.060	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
2.7		-0.000	0.000	-0.060	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
2.8		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
2.9		-0.000	0.000	-0.060	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
2.10		0.000	0.000	-0.000	1.000	-0.000	0.000	0.060	1.000	Ναι
2.11		-0.000	0.000	-0.060	1.000	0.094	0.000	0.194	1.000	Ναι
11.1		0.100	0.000	-0.000	1.000	-0.300	0.000	0.000	1.000	Ναι
11.2		0.300	0.000	0.000	1.000	-0.300	0.000	-0.000	1.000	Ναι
11.3		0.300	0.000	-0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
12.1		0.100	0.000	0.000	1.000	-0.300	0.000	0.000	1.000	Ναι
12.2		0.300	0.000	0.000	1.000	-0.300	0.000	0.000	1.000	Ναι
12.3		0.300	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
13.1		0.100	0.000	0.000	1.000	-0.300	0.000	0.000	1.000	Ναι
13.2		0.300	0.000	0.000	1.000	-0.300	0.000	0.000	1.000	Ναι
13.3		0.300	0.000	0.000	1.000	-0.100	0.000	-0.000	1.000	Ναι
14.1		0.100	0.000	0.040	1.000	-0.150	0.000	0.040	1.000	Ναι
14.4		0.150	0.000	0.040	1.000	-0.150	0.000	0.040	1.000	Ναι
14.7		0.150	0.000	0.040	1.000	-0.100	0.000	0.040	1.000	Ναι
15.1		0.089	0.000	-0.040	1.000	-0.150	0.000	-0.040	1.000	Ναι
15.4		0.150	0.000	-0.040	1.000	-0.150	0.000	-0.040	1.000	Ναι
15.7		0.150	0.000	-0.040	1.000	-0.086	0.000	-0.040	1.000	Ναι
16.1		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.095	0.000	0.000	1.000	Ναι
16.2		0.098	0.000	-0.000	1.000	-0.095	0.000	-0.000	1.000	Ναι
16.3		0.098	0.000	0.000	1.000	-0.095	0.000	-0.000	1.000	Ναι
16.4		0.098	0.000	-0.000	1.000	-0.095	0.000	0.000	1.000	Ναι
16.5		0.098	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
17.1		0.040	0.000	-0.088	1.000	0.040	0.000	0.150	1.000	Ναι
17.4		-0.040	0.000	-0.000	1.000	-0.020	0.000	0.225	1.000	Ναι
17.5		-0.020	0.000	-0.225	1.000	-0.041	0.000	0.004	1.000	Ναι
17.8		0.040	0.000	-0.150	1.000	0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
17.9 - 17.10		0.040	0.000	-0.008	1.000	0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
17.11		0.040	0.000	-0.008	1.000	0.100	0.000	0.190	1.000	Ναι
18.1		-0.040	0.000	-0.087	1.000	-0.040	0.000	0.150	1.000	Ναι
18.4		0.020	0.000	0.000	1.000	0.019	0.000	0.001	1.000	Ναι
27.1		-0.040	0.000	-0.087	1.000	-0.040	0.000	0.150	1.000	Ναι
28.1		0.040	0.000	-0.088	1.000	0.040	0.000	0.150	1.000	Ναι
35.1		-0.040	0.000	-0.150	1.000	-0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι

Ακαμπτες απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δΧ αρχής [m]	δΥ αρχής [m]	δΖ αρχής [m]	Συντελεστής zi	δΧ τέλους [m]	δΥ τέλους [m]	δΖ τέλους [m]	Συντελεστής zj	Αυτόματος υπολογισμός
35.2 - 35.3		-0.040	0.000	-0.008	1.000	-0.040	0.000	0.008	1.000	Ναι
35.4		-0.040	0.000	-0.008	1.000	0.000	0.000	0.090	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 3.1 - 7.2, 10.1 - 14.6, 19.2, 20.1 - 23.2, 26.1 - 28.7

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ενισχυμένη ζώνη	Ροπή ανοίγματος >= ροπή της μονοπάκτου	Βελτιστοποίηση οπλισμού στηρίξεων	Διάτμ. γRd αρχής	Διάτμ. γRd τέλους	Δισδιαγώνιος οπλισμός
Τυπικ.*			Όχι	Όχι	Ναι	1.000	45 μοίρες
1.1 - 35.4			Όχι	Όχι	Όχι	1.200	45 μοίρες

*Τυπικ.: 3.1 - 28.7

Δυνατότητες μετατόπισης στηρίξεων (Πίνακας 501)

Κόμβος	Τύπος	Dx	Dy	Dz	Φx	Φy	Φz
Τυπικ.*	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
23 - 25	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
48 - 59	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
67 - 68	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
73 - 75	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
87 - 90	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
300 - 313	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
330 - 335	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
350 - 351	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
400 - 409	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
412 - 415	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη

*Τυπικ.: 26 - 47, 61 - 66, 69 - 72, 76 - 86, 91, 320 - 329, 336 - 344, 360, 361,

410, 411

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Ζ
48	48	48 (-1)	48 (-1)	48 (0)	48 (-1)	48 (1)
49	49	49 (-1)	49 (-1)	49 (0)	49 (-1)	49 (0)
52	52	52 (-1)	52 (-1)	52 (0)	52 (-1)	52 (1)
53	53	53 (-1)	53 (-1)	53 (0)	53 (-1)	53 (0)
54	54	54 (-1)	54 (-1)	54 (0)	54 (-1)	54 (2)
55	55	55 (-1)	55 (-1)	55 (0)	55 (-1)	55 (1)
56	56	56 (-1)	56 (-1)	56 (0)	56 (-1)	56 (0)
57	57	57 (-1)	57 (-1)	57 (0)	57 (-1)	57 (0)
58	58	58 (-1)	58 (-1)	58 (0)	58 (-1)	58 (0)
59	59	59 (-1)	59 (-1)	59 (0)	59 (-1)	59 (0)
73	73	73 (-1)	73 (-1)	73 (0)	73 (-1)	73 (0)
74	74	74 (-1)	74 (-1)	74 (0)	74 (-1)	74 (0)
75	75	75 (-1)	75 (-1)	75 (0)	75 (-1)	75 (0)
88	88	88 (-1)	88 (-1)	88 (0)	88 (-1)	88 (0)
89	89	89 (-1)	89 (-1)	89 (0)	89 (-1)	89 (2)
90	90	90 (-1)	90 (-1)	90 (0)	90 (-1)	90 (1)
400	400	400 (-...)	400 (-1)	400 (0)	400 (-1)	400 (0)
401	401	401 (-...)	401 (-1)	401 (0)	401 (-1)	401 (0)
402	402	402 (-...)	402 (-1)	402 (0)	402 (-1)	402 (0)
403	403	403 (-...)	403 (-1)	403 (0)	403 (-1)	403 (0)
404	404	404 (-...)	404 (-1)	404 (0)	404 (-1)	404 (0)
405	405	405 (-...)	405 (-1)	405 (0)	405 (-1)	405 (0)
406	406	406 (-...)	406 (-1)	406 (0)	406 (-1)	406 (0)
407	407	407 (-...)	407 (-1)	407 (0)	407 (-1)	407 (0)
408	408	408 (-...)	408 (-1)	408 (0)	408 (-1)	408 (0)
409	409	409 (-...)	409 (-1)	409 (0)	409 (-1)	409 (0)
412	412	412 (-...)	412 (-1)	412 (0)	412 (-1)	412 (2)
415	415	415 (-...)	415 (-1)	415 (0)	415 (-1)	415 (1)

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
3.1	300 (0)	48	300 (0)	48 (0)	300 (0)	48 (0)			-16.11	0.09	-14.96	0.17
3.2	48 (0)	302	48 (0)	302 (0)	48 (0)	302 (0)			-14.96	0.17	-13.71	0.19
4.1	303 (0)	54	303 (0)	54 (0)	303 (0)	54 (0)			-13.81	6.21	-13.84	5.66
4.2	54 (0)	331	54 (0)	331 (0)	54 (0)	331 (0)			-13.84	5.66	-13.81	5.14
4.3	331 (0)	412	331 (0)	412 (0)	331 (0)	412 (0)			-13.81	5.14	-13.79	3.09

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*ν[X] αρχής [m]	*ν[Z] αρχής [m]	*ν[X] τέλους [m]	*ν[Z] τέλους [m]
4.4	412 (0)	350	412 (0)	350 (0)	412 (0)	350 (0)			-13.79	3.09	-13.79	1.35
4.5	350 (0)	89	350 (0)	89 (0)	350 (0)	89 (0)			-13.79	1.35	-13.79	0.68
4.6	89 (0)	302	89 (0)	302 (0)	89 (0)	302 (0)			-13.79	0.68	-13.71	0.19
5.1	304 (0)	53	304 (0)	53 (0)	304 (0)	53 (0)		1-2	-16.21	6.11	-16.08	5.56
5.2	53 (0)	305	53 (0)	305 (0)	53 (0)	305 (0)		1-2	-16.08	5.56	-16.11	4.67
5.3	305 (0)	407	305 (0)	407 (0)	305 (0)	407 (0)		1-2	-16.11	4.67	-16.13	4.06
5.4	407 (0)	58	407 (0)	58 (0)	407 (0)	58 (0)		1-2	-16.13	4.06	-16.13	3.18
6.1	308 (0)	55	308 (0)	55 (0)	308 (0)	55 (0)			-6.49	6.21	-6.46	5.66
6.2	55 (0)	332	55 (0)	332 (0)	55 (0)	332 (0)			-6.46	5.66	-6.49	5.14
6.3	332 (0)	415	332 (0)	415 (0)	332 (0)	415 (0)			-6.49	5.14	-6.51	3.04
6.4	415 (0)	351	415 (0)	351 (0)	415 (0)	351 (0)			-6.51	3.04	-6.51	1.25
6.5	351 (0)	90	351 (0)	90 (0)	351 (0)	90 (0)			-6.51	1.25	-6.51	0.63
6.6	90 (0)	306	90 (0)	306 (0)	90 (0)	306 (0)			-6.51	0.63	-6.59	0.19
7.1	306 (0)	49	306 (0)	49 (0)	306 (0)	49 (0)	5-3		-6.59	0.19	-5.34	0.17
7.2	49 (0)	307	49 (0)	307 (0)	49 (0)	307 (0)	5-3		-5.34	0.17	-4.09	0.19
8.1	304 (0)	303	304 (0)	303 (0)	304 (0)	303 (0)			-15.66	6.13	-14.26	6.13
9.1	308 (0)	313	308 (0)	313 (0)	308 (0)	313 (0)			-6.04	6.13	-4.64	6.13
10.1	313 (0)	57	313 (0)	57 (0)	313 (0)	57 (0)	4-1	5-2	-4.19	6.21	-4.23	5.74
10.2	57 (0)	312	57 (0)	312 (0)	57 (0)	312 (0)	4-1	5-2	-4.23	5.74	-4.19	5.06
10.3	312 (0)	408	312 (0)	408 (0)	312 (0)	408 (0)	4-1	5-2	-4.19	5.06	-4.17	4.56
10.4	408 (0)	311	408 (0)	311 (0)	408 (0)	311 (0)	4-1	5-2	-4.17	4.56	-4.19	4.06
10.5	311 (0)	59	311 (0)	59 (0)	311 (0)	59 (0)	4-1	5-2	-4.19	4.06	-4.17	3.23
10.6	59 (0)	310	59 (0)	310 (0)	59 (0)	310 (0)	4-1	5-2	-4.17	3.23	-4.19	2.39
10.7	310 (0)	409	310 (0)	409 (0)	310 (0)	409 (0)	4-1	5-2	-4.19	2.39	-4.17	1.84
10.8	409 (0)	309	409 (0)	309 (0)	409 (0)	309 (0)	4-1	5-2	-4.17	1.84	-4.19	1.29
10.9	309 (0)	56	309 (0)	56 (0)	309 (0)	56 (0)	4-1	5-2	-4.19	1.29	-4.17	0.67
10.10	56 (0)	307	56 (0)	307 (0)	56 (0)	307 (0)	4-1	5-2	-4.17	0.67	-4.09	0.19
14.2	322 (0)	413	322 (0)	413 (0)	322 (0)	413 (0)			-16.15	30.15	-14.76	30.17
14.3	413 (0)	323	413 (0)	323 (0)	413 (0)	323 (0)			-14.76	30.17	-13.37	30.15
14.5	324 (0)	414	324 (0)	414 (0)	324 (0)	414 (0)			-6.93	30.15	-5.54	30.17
14.6	414 (0)	325	414 (0)	325 (0)	414 (0)	325 (0)			-5.54	30.17	-4.15	30.15
19.1	331 (0)	334	331 (0)	332 (0)	331 (0)	332 (0)	2-3		-13.62	5.14	-11.81	5.14
19.2	334 (0)	335	331 (0)	332 (0)	331 (0)	332 (0)	2-3	3-4	-11.81	5.14	-8.49	5.14
19.3	335 (0)	332	331 (0)	332 (0)	331 (0)	332 (0)	2-3		-8.49	5.14	-6.68	5.14
20.1	25 (0)	73	25 (0)	73 (0)	25 (0)	73 (0)			-20.15	6.15	-20.06	6.11
20.2	73 (0)	400	73 (0)	400 (0)	73 (0)	400 (0)	1-1		-20.06	6.11	-20.12	4.72
20.3	400 (0)	88	400 (0)	88 (0)	400 (0)	88 (0)	1-1		-20.12	4.72	-20.12	3.33
20.4	88 (0)	24	88 (0)	24 (0)	88 (0)	24 (0)	1-1		-20.12	3.33	-20.15	3.15
21.1	73 (0)	401	73 (0)	401 (0)	73 (0)	401 (0)		1-4	-20.06	6.11	-18.05	6.18
21.2	401 (0)	304	401 (0)	304 (0)	401 (0)	304 (0)		1-4	-18.05	6.18	-16.21	6.11
22.1	303 (0)	402	303 (0)	402 (0)	303 (0)	402 (0)		2-4	-13.81	6.21	-11.88	6.18
22.2	402 (0)	330	402 (0)	330 (0)	402 (0)	330 (0)		2-4	-11.88	6.18	-10.15	6.14
22.3	330 (0)	403	330 (0)	403 (0)	330 (0)	403 (0)		2-4	-10.15	6.14	-8.41	6.18
22.4	403 (0)	308	403 (0)	308 (0)	403 (0)	308 (0)		2-4	-8.41	6.18	-6.49	6.21
23.1	313 (0)	404	313 (0)	404 (0)	313 (0)	404 (0)		4-4	-4.19	6.21	-2.25	6.18
23.2	404 (0)	74	404 (0)	74 (0)	404 (0)	74 (0)		4-4	-2.25	6.18	-0.24	6.11
24.1	88 (0)	58	88 (0)	58 (0)	88 (0)	58 (0)	1-3		-20.00	3.21	-16.30	3.21
25.1	307 (0)	75	307 (0)	75 (0)	307 (0)	75 (0)	4-3		-4.00	0.17	-0.30	0.17
26.1	74 (0)	405	74 (0)	405 (0)	74 (0)	405 (0)		4-2	-0.24	6.11	-0.17	4.50
26.2	405 (0)	67	405 (0)	67 (0)	405 (0)	67 (0)		4-2	-0.17	4.50	-0.15	3.15
26.3	67 (0)	406	67 (0)	406 (0)	67 (0)	406 (0)		4-2	-0.15	3.15	-0.17	1.83
26.4	406 (0)	75	406 (0)	75 (0)	406 (0)	75 (0)		4-2	-0.17	1.83	-0.17	0.25
26.5	75 (0)	23	75 (0)	23 (0)	75 (0)	23 (0)		4-2	-0.17	0.25	-0.15	0.15
29.1	74 (0)	68	74 (0)	68 (0)	74 (0)	68 (0)			-0.24	6.11	-0.15	6.15
30.1	301 (0)	52	301 (0)	52 (0)	301 (0)	52 (0)			-16.11	1.31	-16.13	0.68
30.2	52 (0)	300	52 (0)	300 (0)	52 (0)	300 (0)			-16.13	0.68	-16.11	0.09
15.2	343 (0)	61	343 (0)	61 (0)	343 (0)	61 (0)			-16.15	36.15	-14.76	36.13
15.3	61 (0)	342	61 (0)	342 (0)	61 (0)	342 (0)			-14.76	36.13	-13.37	36.15
15.5	336 (0)	63	336 (0)	63 (0)	336 (0)	63 (0)			-6.93	36.15	-5.54	36.13
15.6	63 (0)	329	63 (0)	329 (0)	63 (0)	329 (0)			-5.54	36.13	-4.15	36.15
17.2	343 (0)	64	343 (0)	64 (0)	343 (0)	64 (0)			-16.15	36.15	-16.13	35.76
17.3	64 (0)	344	64 (0)	344 (0)	64 (0)	344 (0)			-16.13	35.76	-16.11	35.21
17.6	339 (0)	66	339 (0)	66 (0)	339 (0)	66 (0)			-16.11	31.79	-16.08	30.79
17.7	66 (0)	322	66 (0)	322 (0)	66 (0)	322 (0)			-16.08	30.79	-16.15	30.15
18.2	329 (0)	69	329 (0)	69 (0)	329 (0)	69 (0)			-4.15	36.15	-4.17	35.58
18.3	69 (0)	328	69 (0)	328 (0)	69 (0)	328 (0)			-4.17	35.58	-4.17	34.86
18.5	327 (0)	70	327 (0)	70 (0)	327 (0)	70 (0)			-4.17	32.96	-4.20	31.36
18.6	70 (0)	325	70 (0)	325 (0)	70 (0)	325 (0)			-4.20	31.36	-4.15	30.15
27.2	342 (0)	76	342 (0)	76 (0)	342 (0)	76 (0)			-13.37	36.15	-13.39	35.66
27.3	76 (0)	341	76 (0)	341 (0)	76 (0)	341 (0)			-13.39	35.66	-13.41	35.02
27.4	341 (0)	410	341 (0)	410 (0)	341 (0)	410 (0)			-13.41	35.02	-13.39	34.60
27.5	410 (0)	340	410 (0)	340 (0)	410 (0)	340 (0)			-13.39	34.60	-13.41	34.17
27.6	340 (0)	77	340 (0)	77 (0)	340 (0)	77 (0)			-13.41	34.17	-13.41	31.96
27.7	77 (0)	323	77 (0)	323 (0)	77 (0)	323 (0)			-13.41	31.96	-13.37	30.15

Συνδεδσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Y	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Y	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Z	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*ν[X] αρχής [m]	*ν[Z] αρχής [m]	*ν[X] τέλους [m]	*ν[Z] τέλους [m]
28.2	336 (0)	78	336 (0)	78 (0)	336 (0)	78 (0)			-6.93	36.15	-6.91	35.66
28.3	78 (0)	337	78 (0)	337 (0)	78 (0)	337 (0)			-6.91	35.66	-6.89	35.02
28.4	337 (0)	411	337 (0)	411 (0)	337 (0)	411 (0)			-6.89	35.02	-6.91	34.60
28.5	411 (0)	338	411 (0)	338 (0)	411 (0)	338 (0)			-6.91	34.60	-6.89	34.17
28.6	338 (0)	79	338 (0)	79 (0)	338 (0)	79 (0)			-6.89	34.17	-6.89	31.96
28.7	79 (0)	324	79 (0)	324 (0)	79 (0)	324 (0)			-6.89	31.96	-6.93	30.15
1.1	320 (0)	42	320 (0)	42 (0)	320 (0)	42 (0)			-20.15	39.15	-20.15	36.25
1.2	42 (0)	40	42 (0)	40 (0)	42 (0)	40 (0)			-20.15	36.05	-20.15	33.25
1.3	40 (0)	38	40 (0)	38 (0)	40 (0)	38 (0)			-20.15	33.05	-20.15	30.21
1.4	38 (0)	37	38 (0)	37 (0)	38 (0)	37 (0)			-20.15	30.09	-20.15	27.21
1.5	37 (0)	34	37 (0)	34 (0)	37 (0)	34 (0)			-20.15	27.09	-20.15	24.21
1.6	34 (0)	33	34 (0)	33 (0)	34 (0)	33 (0)			-20.15	24.09	-20.15	21.21
1.7	33 (0)	30	33 (0)	30 (0)	33 (0)	30 (0)			-20.15	21.09	-20.15	18.21
1.8	30 (0)	29	30 (0)	29 (0)	30 (0)	29 (0)			-20.15	18.09	-20.15	15.21
1.9	29 (0)	26	29 (0)	26 (0)	29 (0)	26 (0)			-20.15	15.09	-20.15	12.21
1.10	26 (0)	72	26 (0)	72 (0)	26 (0)	72 (0)			-20.15	12.09	-20.15	9.21
1.11	72 (0)	73	72 (0)	73 (0)	72 (0)	73 (0)			-20.15	9.09	-20.15	6.30
2.1	321 (0)	43	321 (0)	43 (0)	321 (0)	43 (0)			-0.15	39.15	-0.15	36.25
2.2	43 (0)	41	43 (0)	41 (0)	43 (0)	41 (0)			-0.15	36.05	-0.15	33.25
2.3	41 (0)	91	41 (0)	91 (0)	41 (0)	91 (0)			-0.15	33.05	-0.15	30.21
2.4	91 (0)	86	91 (0)	86 (0)	91 (0)	86 (0)			-0.15	30.09	-0.15	27.21
2.5	86 (0)	85	86 (0)	85 (0)	86 (0)	85 (0)			-0.15	27.09	-0.15	24.21
2.6	85 (0)	84	85 (0)	84 (0)	85 (0)	84 (0)			-0.15	24.09	-0.15	21.21
2.7	84 (0)	360	84 (0)	360 (0)	84 (0)	360 (0)			-0.15	21.09	-0.15	18.15
2.8	360 (0)	82	360 (0)	82 (0)	360 (0)	82 (0)			-0.15	18.15	-0.15	15.21
2.9	82 (0)	361	82 (0)	361 (0)	82 (0)	361 (0)			-0.15	15.09	-0.15	12.15
2.10	361 (0)	80	361 (0)	80 (0)	361 (0)	80 (0)			-0.15	12.15	-0.15	9.21
2.11	80 (0)	74	80 (0)	74 (0)	80 (0)	74 (0)			-0.15	9.09	-0.15	6.30
11.1	26 (0)	27	26 (0)	27 (0)	26 (0)	27 (0)			-20.05	12.15	-16.45	12.15
11.2	27 (0)	28	27 (0)	28 (0)	27 (0)	28 (0)			-15.85	12.15	-4.45	12.15
11.3	28 (0)	361	28 (0)	361 (0)	28 (0)	361 (0)			-3.85	12.15	-0.30	12.15
12.1	30 (0)	31	30 (0)	31 (0)	30 (0)	31 (0)			-20.05	18.15	-16.45	18.15
12.2	31 (0)	32	31 (0)	32 (0)	31 (0)	32 (0)			-15.85	18.15	-4.45	18.15
12.3	32 (0)	360	32 (0)	360 (0)	32 (0)	360 (0)			-3.85	18.15	-0.30	18.15
13.1	34 (0)	35	34 (0)	35 (0)	34 (0)	35 (0)			-20.05	24.15	-16.45	24.15
13.2	35 (0)	36	35 (0)	36 (0)	35 (0)	36 (0)			-15.85	24.15	-4.45	24.15
13.3	36 (0)	85	36 (0)	85 (0)	36 (0)	85 (0)			-3.85	24.15	-0.25	24.15
14.1	38 (0)	322	38 (0)	322 (0)	38 (0)	322 (0)			-20.05	30.19	-16.30	30.19
14.4	323 (0)	324	323 (0)	324 (0)	323 (0)	324 (0)			-13.22	30.19	-7.08	30.19
14.7	325 (0)	91	325 (0)	91 (0)	325 (0)	91 (0)			-4.00	30.19	-0.25	30.19
15.1	42 (0)	343	42 (0)	343 (0)	42 (0)	343 (0)			-20.06	36.11	-16.30	36.11
15.4	342 (0)	336	342 (0)	336 (0)	342 (0)	336 (0)			-13.22	36.11	-7.08	36.11
15.7	329 (0)	43	329 (0)	43 (0)	329 (0)	43 (0)			-4.00	36.11	-0.24	36.11
16.1	320 (0)	44	320 (0)	44 (0)	320 (0)	44 (0)			-20.15	39.15	-16.25	39.15
16.2	44 (0)	45	44 (0)	45 (0)	44 (0)	45 (0)			-16.05	39.15	-13.47	39.15
16.3	45 (0)	46	45 (0)	46 (0)	45 (0)	46 (0)			-13.27	39.15	-7.03	39.15
16.4	46 (0)	47	46 (0)	47 (0)	46 (0)	47 (0)			-6.83	39.15	-4.25	39.15
16.5	47 (0)	321	47 (0)	321 (0)	47 (0)	321 (0)			-4.05	39.15	-0.15	39.15
17.1	44 (0)	343	44 (0)	343 (0)	44 (0)	343 (0)			-16.11	39.06	-16.11	36.30
17.4	344 (0)	65	344 (0)	65 (0)	344 (0)	65 (0)			-16.15	35.21	-16.15	34.31
17.5	65 (0)	339	65 (0)	339 (0)	65 (0)	339 (0)			-16.15	33.86	-16.15	31.79
17.8	322 (0)	35	322 (0)	35 (0)	322 (0)	35 (0)			-16.11	30.00	-16.11	24.16
17.9	35 (0)	31	35 (0)	31 (0)	35 (0)	31 (0)			-16.11	24.14	-16.11	18.16
17.10	31 (0)	27	31 (0)	27 (0)	31 (0)	27 (0)			-16.11	18.14	-16.11	12.16
17.11	27 (0)	304	27 (0)	304 (0)	27 (0)	304 (0)			-16.11	12.14	-16.11	6.30
18.1	47 (0)	329	47 (0)	329 (0)	47 (0)	329 (0)			-4.19	39.06	-4.19	36.30
18.4	328 (0)	327	328 (0)	327 (0)	328 (0)	327 (0)			-4.15	34.86	-4.15	32.96
27.1	45 (0)	342	45 (0)	342 (0)	45 (0)	342 (0)			-13.41	39.06	-13.41	36.30
28.1	46 (0)	336	46 (0)	336 (0)	46 (0)	336 (0)			-6.89	39.06	-6.89	36.30
35.1	325 (0)	36	325 (0)	36 (0)	325 (0)	36 (0)			-4.19	30.00	-4.19	24.16
35.2	36 (0)	32	36 (0)	32 (0)	36 (0)	32 (0)			-4.19	24.14	-4.19	18.16
35.3	32 (0)	28	32 (0)	28 (0)	32 (0)	28 (0)			-4.19	18.14	-4.19	12.16
35.4	28 (0)	313	28 (0)	313 (0)	28 (0)	313 (0)			-4.19	12.14	-4.19	6.30

Στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 704)

Όνομα	Διατομή	X [m]	Y [m]	Z [m]	Κόμβος άνω	Κόμβος κάτω	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ	Ομάδα δ
48	268/34	-14.960	2.300	0.170	48	48 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
49	268/34	-5.340	2.300	0.170	49	49 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
52	34/136	-16.130	2.300	0.680	52	52 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
53	34/64/34/168	-16.082	2.300	5.562	53	53 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
54	34/147/34/64	-13.844	2.300	5.661	54	54 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
55	34/64/34/147	-6.456	2.300	5.661	55	55 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1

Στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 704)

Όνομα	Διατομή	X [m]	Y [m]	Z [m]	Κόμβος άνω	Κόμβος κάτω	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ	Ομάδα δ
56	34/134	-4.170	2.300	0.670	56	56 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
57	34/129/34/64	-4.230	2.300	5.745	57	57 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
58	34/64	-16.130	2.300	3.180	58	58 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
59	34/177	-4.170	2.300	3.225	59	59 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
73	25/45/25/45	-20.056	2.300	6.106	73	73 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
74	25/45/25/45	-0.244	2.300	6.106	74	74 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
75	25/50	-0.175	2.300	0.250	75	75 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
88	25/50	-20.125	2.300	3.330	88	88 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
89	34/135	-13.790	2.300	0.675	89	89 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
90	34/125	-6.510	2.300	0.625	90	90 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
400	25/227	-20.125	2.300	4.715	400	400 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
401	350/25	-18.050	2.300	6.175	401	401 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
402	347/25	-11.885	2.300	6.175	402	402 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
403	347/25	-8.415	2.300	6.175	403	403 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
404	350/25	-2.250	2.300	6.175	404	404 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
405	25/270	-0.175	2.300	4.502	405	405 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
406	25/266	-0.175	2.300	1.827	406	406 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
407	34/112	-16.130	2.300	4.060	407	407 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
408	34/90	-4.170	2.300	4.560	408	408 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
409	34/100	-4.170	2.300	1.840	409	409 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
412	34/348	-13.790	2.300	3.090	412	412 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
415	34/358	-6.510	2.300	3.041	415	415 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
3.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	300 (0)	48	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	48 (0)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	303 (0)	54	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	54 (0)	331	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.3 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	331 (0)	412	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.4 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	412 (0)	350	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.5 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	350 (0)	89	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.6 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	89 (0)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	304 (0)	53	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	53 (0)	305	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.3 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	305 (0)	407	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.4 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	407 (0)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	308 (0)	55	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	55 (0)	332	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.3 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	332 (0)	415	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.4 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	415 (0)	351	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.5 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	351 (0)	90	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.6 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	90 (0)	306	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.1 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	306 (0)	49	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	49 (0)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	304 (0)	303	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	308 (0)	313	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.1 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	313 (0)	57	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.2 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	57 (0)	312	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.3 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	312 (0)	408	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.4 30/300/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	408 (0)	311	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.5 30/300/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	311 (0)	59	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.6 30/300/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	59 (0)	310	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.7 30/300/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	310 (0)	409	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.8 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	409 (0)	309	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.9 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	309 (0)	56	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.10 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	56 (0)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.2 30/100	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	322 (0)	413	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.3 30/100	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	413 (0)	323	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.5 30/100	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	324 (0)	414	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.6 30/100	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	414 (0)	325	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.1 30/50/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	331 (0)	334	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.2 30/50/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	334 (0)	335	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.3 30/50/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	335 (0)	332	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	25 (0)	73	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.2 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	73 (0)	400	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.3 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	400 (0)	88	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.4 30/300/30/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	88 (0)	24	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
21.1 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	73 (0)	401	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
21.2 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	401 (0)	304	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.1 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	303 (0)	402	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.2 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	402 (0)	330	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.3 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	330 (0)	403	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
22.4 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	403 (0)	308	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
23.1 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	313 (0)	404	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
23.2 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	404 (0)	74	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
24.1 25/50/90/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	88 (0)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
25.1 25/50/100/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	307 (0)	75	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.1 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	74 (0)	405	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.2 30/300/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	405 (0)	67	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.3 30/300/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	67 (0)	406	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.4 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	406 (0)	75	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.5 30/300/30/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	75 (0)	23	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	74 (0)	68	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
30.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	301 (0)	52	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
30.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	52 (0)	300	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	343 (0)	61	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	61 (0)	342	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	336 (0)	63	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	63 (0)	329	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	343 (0)	64	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	64 (0)	344	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	339 (0)	66	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.7 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	66 (0)	322	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	329 (0)	69	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	69 (0)	328	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	327 (0)	70	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	70 (0)	325	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	342 (0)	76	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	76 (0)	341	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	341 (0)	410	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	410 (0)	340	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	340 (0)	77	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.7 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	77 (0)	323	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.2 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	336 (0)	78	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.3 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	78 (0)	337	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.4 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	337 (0)	411	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.5 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	411 (0)	338	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.6 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	338 (0)	79	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.7 30/400/110/40	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	79 (0)	324	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	320 (0)	42	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	42 (0)	40	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	40 (0)	38	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	38 (0)	37	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.5 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	37 (0)	34	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.6 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	34 (0)	33	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.7 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	33 (0)	30	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.8 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	30 (0)	29	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.9 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	29 (0)	26	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.10 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	26 (0)	72	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.11 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	72 (0)	73	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	321 (0)	43	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	43 (0)	41	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	41 (0)	91	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	91 (0)	86	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.5 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	86 (0)	85	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.6 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	85 (0)	84	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.7 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	84 (0)	360	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.8 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	360 (0)	82	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.9 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	82 (0)	361	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.10 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	361 (0)	80	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.11 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	80 (0)	74	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	26 (0)	27	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	27 (0)	28	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	28 (0)	361	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	30 (0)	31	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	31 (0)	32	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	32 (0)	360	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	34 (0)	35	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	35 (0)	36	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	36 (0)	85	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	38 (0)	322	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	323 (0)	324	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.7 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	325 (0)	91	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	42 (0)	343	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	342 (0)	336	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.7 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	329 (0)	43	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	320 (0)	44	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
16.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	44 (0)	45	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	45 (0)	46	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	46 (0)	47	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.5 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	47 (0)	321	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	44 (0)	343	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	344 (0)	65	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.5 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	65 (0)	339	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.8 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	322 (0)	35	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.9 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	35 (0)	31	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.10 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	31 (0)	27	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.11 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	27 (0)	304	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	47 (0)	329	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	328 (0)	327	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	45 (0)	342	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	46 (0)	336	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
35.1 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	325 (0)	36	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
35.2 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	36 (0)	32	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
35.3 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	32 (0)	28	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
35.4 30/200/140/35	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	28 (0)	313	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	-14.000	0.000	-0.000
3.1 - 4.6	0.000	0.000	0.000	-0.000
5.1 - 5.4	0.000	0.000	0.000	-4.250
6.1 - 6.6	0.000	0.000	0.000	-0.000
7.1 - 7.2	0.000	0.000	0.000	-5.554
8.1 - 9.1	0.000	-9.000	0.000	-0.000
10.1 - 10.10	0.000	0.000	0.000	-19.207
14.2 - 14.6	0.000	0.000	0.000	-0.000
19.1	0.000	-15.000	0.000	-9.460
19.2	0.000	-3.000	0.000	3.019
19.3	0.000	-15.000	0.000	-9.460
20.1	0.000	0.000	0.000	-0.000
20.2 - 20.4	0.000	0.000	0.000	-4.250
21.1 - 21.2	0.000	0.000	0.000	-5.376
22.1 - 22.4	0.000	0.000	0.000	-9.460
23.1 - 23.2	0.000	0.000	0.000	-4.233
24.1	0.000	0.000	0.000	-5.376
25.1	0.000	0.000	0.000	-4.233
26.1 - 26.5	0.000	0.000	0.000	-6.475
29.1 - 30.2	0.000	0.000	0.000	-0.000

*Τυπικ.: 15.2 - 35.4

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	-2.000	0.000	-0.000
3.1 - 4.6	0.000	0.000	0.000	-0.000
5.1 - 5.4	0.000	0.000	0.000	-3.400
6.1 - 6.6	0.000	0.000	0.000	-0.000
7.1 - 7.2	0.000	0.000	0.000	-4.443
8.1 - 9.1	0.000	0.000	0.000	-0.000
10.1 - 10.10	0.000	0.000	0.000	-15.365
19.1	0.000	0.000	0.000	-7.568
19.2	0.000	0.000	0.000	-9.585
19.3	0.000	0.000	0.000	-7.568
20.1	0.000	0.000	0.000	-0.000
20.2 - 20.4	0.000	0.000	0.000	-3.400
21.1 - 21.2	0.000	0.000	0.000	-4.300
22.1 - 22.4	0.000	0.000	0.000	-7.568
23.1 - 23.2	0.000	0.000	0.000	-3.386
24.1	0.000	0.000	0.000	-4.300
25.1	0.000	0.000	0.000	-3.386
26.1 - 26.5	0.000	0.000	0.000	-5.180
29.1 - 28.7	0.000	0.000	0.000	-0.000

*Τυπικ.: 14.2 - 14.6, 1.1 - 35.4

Δεδομένα: Όροφος 1

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάννα...	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [m]	d [m]	b1 [m]	b3 [m]	d1 [m]	d3 [m]	Επικ... συνδ... cnom [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
48 - 49		Ναι	Ορθογωνική	0.00	2.680	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
52		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.360	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
53		Ναι	Γάμα2	0.00	1.680	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
54		Ναι	Γάμα3	0.00	0.640	1.470	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
55		Ναι	Γάμα2	0.00	1.470	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
56		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
57		Ναι	Γάμα3	0.00	0.640	1.290	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
58		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.640	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
59		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.770	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
61 - 63		Ναι	Ορθογωνική	0.00	3.080	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
64		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.090	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
65		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.450	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
66		Ναι	Γάμα1	0.00	0.640	1.790	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
69		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.440	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
70		Ναι	Γάμα4	0.00	2.960	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
76		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.280	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
77		Ναι	Γάμα4	0.00	4.170	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
78		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.280	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
79		Ναι	Γάμα1	0.00	0.640	4.170	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
89		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.350	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
90		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.250	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
410 - 411		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.850	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
412		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	3.600	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
413 - 414		Ναι	Ορθογωνική	0.00	1.800	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
415		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	3.700	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000

Διαστάσεις χαλύβδινων διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάννα...	Κατηγορία διατομής	Όνομα Διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [mm]	h [mm]	tw [mm]	tf [mm]
Τυπικ.*		Ναι	RHS	RHS200X120X8	90.00	120.00	200.00	8.00	8.00
1		Ναι	SHS	SHS200X8	0.00	200.00	200.00	8.00	8.00
2 - 8		Ναι	RHS	RHS200X120X8	0.00	120.00	200.00	8.00	8.00
9		Ναι	SHS	SHS200X8	0.00	200.00	200.00	8.00	8.00
11 - 12		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00
17 - 18		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00

*Τυπικ.: 10, 13 - 16, 19 - 91

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
48 - 49		0.91	0.77	0.77	3.231E-3	3.654E-1	5.881E-3	90.00	0.00	0.91	Ναι
52		0.46	0.39	0.39	1.501E-3	4.775E-2	2.984E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
53		0.67	0.57	0.57	3.404E-3	1.181E-1	8.706E-3	6.57	0.00	0.67	Ναι
54		0.60	0.51	0.51	3.096E-3	8.056E-2	8.067E-3	171.78	0.00	0.60	Ναι
55		0.60	0.51	0.51	3.096E-3	8.056E-2	8.067E-3	8.22	0.00	0.60	Ναι
56		0.46	0.39	0.39	1.475E-3	4.568E-2	2.941E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
57		0.54	0.46	0.46	2.832E-3	5.545E-2	7.491E-3	169.71	0.00	0.54	Ναι
58		0.22	0.18	0.18	5.597E-4	7.427E-3	2.096E-3	0.00	0.00	0.22	Ναι
59		0.60	0.51	0.51	2.038E-3	1.053E-1	3.884E-3	0.00	0.00	0.60	Ναι
61 - 63		1.05	0.88	0.88	3.755E-3	5.547E-1	6.759E-3	90.00	0.00	1.05	Ναι
64		0.37	0.31	0.31	1.148E-3	3.669E-2	3.570E-3	0.00	0.00	0.37	Ναι
65		0.15	0.13	0.13	3.165E-4	2.582E-3	1.474E-3	0.00	0.00	0.15	Ναι
66		0.71	0.60	0.60	3.566E-3	1.417E-1	9.030E-3	174.09	0.00	0.71	Ναι
69		0.49	0.41	0.41	1.606E-3	5.668E-2	3.160E-3	0.00	0.00	0.49	Ναι
70		1.11	0.94	0.94	5.282E-3	6.006E-1	1.221E-2	2.54	0.00	1.11	Ναι
76		0.44	0.37	0.37	1.396E-3	3.981E-2	2.809E-3	0.00	0.00	0.44	Ναι
77		1.52	1.28	1.28	7.058E-3	1.612E+0	1.524E-2	1.40	0.00	1.52	Ναι
78		0.44	0.37	0.37	1.396E-3	3.981E-2	2.809E-3	0.00	0.00	0.44	Ναι
79		1.52	1.28	1.28	7.058E-3	1.612E+0	1.524E-2	178.60	0.00	1.52	Ναι
89		0.46	0.39	0.39	1.488E-3	4.671E-2	2.963E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
90		0.42	0.36	0.36	1.357E-3	3.708E-2	2.743E-3	0.00	0.00	0.42	Ναι
410 - 411		0.29	0.24	0.24	8.336E-4	1.740E-2	2.784E-3	0.00	0.00	0.29	Ναι
412		1.22	1.03	1.03	4.436E-3	8.857E-1	7.900E-3	0.00	0.00	1.22	Ναι
413 - 414		0.61	0.52	0.52	2.078E-3	1.107E-1	3.950E-3	90.00	0.00	0.61	Ναι
415		1.26	1.06	1.06	4.567E-3	9.616E-1	8.120E-3	0.00	0.00	1.26	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία χαλύβδινων υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.4.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [cm²]	A2 [cm²]	A3 [cm²]	I1 [cm^4]	I2 [cm^4]	I3 [cm^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		47.60	12.97	27.97	2.501e+3	2.490e+3	1.114e+3	90.00	90.00	0.00	Ναι
1		60.80	25.85	25.85	5.778e+3	3.709e+3	3.709e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
2 - 8		47.60	12.97	27.97	2.501e+3	2.490e+3	1.114e+3	0.00	0.00	0.00	Ναι
9		60.80	25.85	25.85	5.778e+3	3.709e+3	3.709e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
11 - 12		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι
17 - 18		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι

*Τυπικ.: 10, 13 - 16, 19 - 91

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	W2 [cm³]	Wpl2 [cm³]	i2 [cm]	W3 [cm³]	Wpl3 [cm³]	i3 [cm]
Τυπικ.*		249.00	309.00	7.23	186.00	216.00	4.84
1		371.00	436.00	7.81	371.00	436.00	7.81
9		371.00	436.00	7.81	371.00	436.00	7.81
11 - 12		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08
17 - 18		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08

*Τυπικ.: 2 - 8, 10, 13 - 16, 19 - 91

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος ως κυρίου υλικού	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 48 - 415

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα δομικού χάλυβα	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού Δομικού χάλυβα
Τυπικ.*		2.1e+08	8.1e+07	1.200E-5	78.50	7.85	Δομικός Χάλυβας	S 355	Ναι

*Τυπικ.: 1 - 91

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Ικανοτικός κόμβων	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κόμβου	Περιορισμός (acd) από q
1		-20.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
2		-18.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
3		-16.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
4		-13.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
5		-10.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
6		-7.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
7		-4.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
8		-2.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
9		-0.150	4.180	-13.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
10		-20.150	4.180	-11.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
11		-16.150	4.180	-11.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
12		-4.150	4.180	-11.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
13		-0.150	4.180	-11.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
14		-20.150	4.180	-8.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
15		-0.150	4.180	-8.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
16		-20.150	4.180	-5.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
17		-16.150	4.180	-5.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
18		-4.150	4.180	-5.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
19		-0.150	4.180	-5.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
20		-20.150	4.180	-2.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
21		-0.150	4.180	-2.850	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
22		-20.150	4.180	0.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
23		-0.150	4.180	0.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
24		-20.150	4.180	3.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
25		-20.150	5.630	6.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
26		-20.150	5.630	12.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
29		-20.150	5.630	15.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
30		-20.150	5.630	18.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
33		-20.150	5.630	21.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
34		-20.150	5.630	24.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
37		-20.150	5.630	27.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Ικανοτικός κόμβων	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κόμβου	Περιορισμός (acd) από q
38		-20.150	5.630	30.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
39		-0.150	5.630	30.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
48		-14.960	4.180	0.170	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
49		-5.340	4.180	0.170	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
52		-16.130	4.180	0.680	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
53		-16.082	4.180	5.562	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
54		-13.844	4.180	5.661	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
55		-6.456	4.180	5.661	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
56		-4.170	4.180	0.670	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
57		-4.230	4.180	5.745	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
58		-16.130	4.180	3.180	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
59		-4.170	4.180	3.225	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
61		-14.760	5.630	36.130	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
63		-5.540	5.630	36.130	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
64		-16.130	5.630	35.755	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
65		-16.130	5.630	34.085	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
66		-16.084	5.630	30.791	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
67		-0.150	5.630	3.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
68		-0.150	5.630	6.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
69		-4.170	5.630	35.580	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
70		-4.199	5.630	31.360	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
72		-20.150	5.630	9.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
76		-13.390	5.630	35.660	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
77		-13.411	5.630	31.957	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
78		-6.910	5.630	35.660	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
79		-6.889	5.630	31.957	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
80		-0.150	5.630	9.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
82		-0.150	5.630	15.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
84		-0.150	5.630	21.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
85		-0.150	5.630	24.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
86		-0.150	5.630	27.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
87		-0.150	3.900	28.650	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
89		-13.790	4.180	0.675	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
90		-6.510	4.180	0.625	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
91		-0.150	3.900	30.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
410		-13.390	5.630	34.595	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
411		-6.910	5.630	34.595	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
412		-13.790	4.180	3.150	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
413		-14.760	5.630	30.170	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
414		-5.540	5.630	30.170	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
415		-6.510	4.180	3.100	21	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό

Στατικά - γενικά υποστυλωμάτων (Πίνακας 205.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Τρόπος οπλισμού	Τοίχωμα ΕΑΚ2003	Τοίχωμα ΕΚΩΣ2000	Ομάδα τοιχωμάτων	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ...	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοϊστορίας	Αναλυτικά αποτελέσμ...
Τυπικ.*		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
48		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
49		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
52		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
53		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
54		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Όχι	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
55		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
56		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
57 - 59		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
61		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	4	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
63		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	6	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
64		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	4	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
65 - 66		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
69		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	6	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
70		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
76		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	4	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
77		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
78		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	6	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
79		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
89		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Όχι	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
90		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
410 - 412		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι
413		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι
414 - 415		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 1 - 39, 67, 68, 72, 80 - 87, 91,

Ακαμπτές απολήξεις υποστυλωμάτων (Πίνακας 206)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δX κάτω [m]	δY κάτω [m]	δZ κάτω [m]	Συντελεστής zj	δX άνω [m]	δY άνω [m]	δZ άνω [m]	Συντελεστής zi	Αυτόματη κατακόρυφωση με οριζόντιες άκαμπτες απολήξεις
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
39		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
49		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
53 - 54		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
55		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
56 - 57		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
58		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
59		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
64		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
65		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.700	0.000	1.000	Ναι
66		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
70		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
76 - 79		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
89		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
90		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
410 - 411		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.300	0.000	1.000	Ναι
412		-0.000	0.000	0.060	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
415		-0.000	0.000	0.060	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 1 - 38, 48, 52, 61, 63, 67 - 69, 72, 80 - 87, 91, 413, 414

Ελαστικές αρθρώσεις υποστυλωμάτων (Πίνακας 207)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ελαστική άρθρωση αρχής y (2)	Συντ. ελαστικότητας αρχής γ(2)	Ελαστική άρθρωση τέλους γ (2)	Συντ. ελαστικότητας τέλους γ(2)	Ελαστική άρθρωση αρχής z (3)	Συντ. ελαστικότητας αρχής z(3)	Ελαστική άρθρωση τέλους z (3)	Συντ. ελαστικότητας τέλους z(3)
Τυπικ.*		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
1 - 9		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
10		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
13 - 16		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
19 - 24		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
25 - 38		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
67 - 68		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
72		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
80 - 86		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
87		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
91		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000

*Τυπικ.: 11, 12, 17, 18, 39 - 66, 69, 70, 76 - 79, 89, 90, 410 - 415

Σκυρόδεμα (Πίνακας 208)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Κοντό υποστύλωμα	Εξασφάλιση κοντού υποστ/τος	Περίσφιγξη	Κάτω άκαμπτο τμήμα Ht [m]	Ικανοτικός διάτμησης	Διάτμηση γRd άνω	Διάτμηση γRd κάτω	Ενεργό μήκος ley [m]	Ενεργό μήκος lez [m]
Τυπικ.*		Ναι	Αυτόματο	Με προσαύ...	Αυτόματο	0.00	Αυτόματο	1.000	1.000	0.00	0.00

*Τυπικ.: 1 - 415

Διάμετροι οπλισμού πλευράς υποστυλωμάτων (Πίνακας 210.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	08mm	10mm	12mm	14mm	16mm	18mm	20mm	22mm	25mm	28mm	32mm
Τυπικ.*		Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 1 - 415

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
81	-0.150	5.630	12.150	21	0
83	-0.150	5.630	18.150	21	0
300	-16.150	4.180	0.150	21	0
301	-16.110	4.180	1.310	21	0
302	-13.810	4.180	0.150	21	0
303	-13.810	4.180	6.210	21	0
304	-16.210	4.180	6.110	21	0
305	-16.110	4.180	4.670	21	0
306	-6.490	4.180	0.150	21	0
307	-4.150	4.180	0.150	21	0
308	-6.490	4.180	6.210	21	0
309	-4.190	4.180	1.290	21	0
310	-4.190	4.180	2.390	21	0
311	-4.190	4.180	4.060	21	0
312	-4.190	4.180	5.060	21	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
313	-4.190	4.180	6.210	21	0
314	-16.210	5.630	36.110	21	0
315	-13.410	5.630	36.150	21	0
316	-13.410	5.630	30.150	21	0
317	-16.150	5.630	30.150	21	0
318	-16.109	5.630	31.781	21	0
321	-16.110	5.630	35.210	21	0
322	-6.890	5.630	30.150	21	0
323	-4.150	5.630	30.150	21	0
324	-6.890	5.630	36.150	21	0
327	-4.167	5.630	32.961	21	0
328	-4.170	5.630	34.860	21	0
329	-4.190	5.630	36.210	21	0
330	-20.095	4.180	-12.845	21	0
331	-19.150	4.180	-12.845	21	0
332	-18.150	4.180	-12.845	21	0
333	-17.150	4.180	-12.845	21	0
334	-16.150	4.180	-12.845	21	0
335	-15.150	4.180	-12.845	21	0
336	-14.150	4.180	-12.845	21	0
337	-13.150	4.180	-12.845	21	0
338	-12.150	4.180	-12.845	21	0
339	-11.150	4.180	-12.845	21	0
340	-10.150	4.180	-12.845	21	0
341	-9.150	4.180	-12.845	21	0
342	-8.150	4.180	-12.845	21	0
343	-7.150	4.180	-12.845	21	0
344	-6.150	4.180	-12.845	21	0
345	-5.150	4.180	-12.845	21	0
346	-4.150	4.180	-12.845	21	0
347	-3.150	4.180	-12.845	21	0
348	-2.150	4.180	-12.845	21	0
349	-1.150	4.180	-12.845	21	0
350	-0.150	4.180	-12.845	21	0
351	-1.150	4.180	-11.850	21	0
352	-2.150	4.180	-11.850	21	0
353	-3.150	4.180	-11.850	21	0
354	-5.150	4.180	-11.850	21	0
355	-6.150	4.180	-11.850	21	0
356	-7.150	4.180	-11.850	21	0
357	-8.150	4.180	-11.850	21	0
358	-9.150	4.180	-11.850	21	0
359	-10.150	4.180	-11.850	21	0
360	-11.150	4.180	-11.850	21	0
361	-12.150	4.180	-11.850	21	0
362	-13.150	4.180	-11.850	21	0
363	-14.150	4.180	-11.850	21	0
364	-15.150	4.180	-11.850	21	0
365	-17.150	4.180	-11.850	21	0
366	-18.150	4.180	-11.850	21	0
367	-19.150	4.180	-11.850	21	0
368	-19.150	4.180	-5.850	21	0
369	-18.150	4.180	-5.850	21	0
370	-17.150	4.180	-5.850	21	0
371	-15.150	4.180	-5.850	21	0
372	-14.150	4.180	-5.850	21	0
373	-13.150	4.180	-5.850	21	0
374	-12.150	4.180	-5.850	21	0
375	-11.150	4.180	-5.850	21	0
376	-10.150	4.180	-5.850	21	0
377	-9.150	4.180	-5.850	21	0
378	-8.150	4.180	-5.850	21	0
379	-7.150	4.180	-5.850	21	0
380	-6.150	4.180	-5.850	21	0
381	-5.150	4.180	-5.850	21	0
382	-3.150	4.180	-5.850	21	0
383	-2.150	4.180	-5.850	21	0
384	-1.150	4.180	-5.850	21	0
385	-19.150	4.180	0.150	21	0
386	-18.150	4.180	0.150	21	0
387	-17.150	4.180	0.150	21	0
388	-13.150	4.180	0.150	21	0
389	-12.150	4.180	0.150	21	0
390	-11.150	4.180	0.150	21	0
391	-10.150	4.180	0.150	21	0
392	-9.150	4.180	0.150	21	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
393	-8.150	4.180	0.150	21	0
394	-7.150	4.180	0.150	21	0
395	-3.150	4.180	0.150	21	0
396	-2.150	4.180	0.150	21	0
397	-1.150	4.180	0.150	21	0
398	-19.150	4.180	3.150	21	0
399	-18.150	4.180	3.150	21	0
500	-17.150	4.180	3.150	21	0
501	-15.152	4.180	0.173	21	0
502	-14.150	4.180	0.190	21	0
503	-6.150	4.180	0.190	21	0
504	-5.150	4.180	0.190	21	0
505	-6.510	4.180	4.950	21	0
506	-6.490	4.180	1.250	21	0
510	-13.790	4.180	1.350	21	0
511	-13.790	4.180	4.950	21	0
512	-6.490	4.180	1.804	21	0
513	-13.810	4.180	1.798	21	0
514	-13.410	5.630	35.020	21	0
515	-13.410	5.630	34.170	21	0
516	-6.890	5.630	34.170	21	0
517	-6.890	5.630	35.020	21	0
518	-13.810	4.180	0.450	21	0
519	-6.490	4.180	0.450	21	0
520	-1.360	4.180	-13.860	21	0
521	-1.360	4.180	-12.845	21	0

Διαστάσεις διατομών δοκών (Πίνακας 401.1)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	bw [m]	h [m]	beff [m]	hf1 [m]	beff1 [m]	hf2 [m]	Επικ... συνδ... σπομ [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.300	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
1.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	1.300	0.300	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
3.1 - 3.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.140	0.100	0.000	0.035	1.000
7.1 - 7.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.100	0.100	0.000	0.035	1.000
9.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
9.2 - 9.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
9.5 - 9.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.150	0.200	0.000	0.035	1.000
9.7		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
9.8		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
10.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
10.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.150	0.300	0.000	0.035	1.000
10.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.400	0.800	0.150	0.450	0.000	0.035	1.000
10.4 - 10.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.150	0.300	0.000	0.035	1.000
10.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.400	0.800	0.150	0.450	0.000	0.035	1.000
10.7		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.150	0.300	0.000	0.035	1.000
10.8		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.100	0.000	0.000	0.035	1.000
13.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.450	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
13.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.700	0.550	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
13.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.700	0.800	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
13.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.650	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
14.2 - 14.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
14.4 - 14.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.150	0.300	0.000	0.035	1.000
14.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.150	0.200	0.000	0.035	1.000
17.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
17.2 - 17.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
17.4 - 17.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
17.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.150	0.000	0.000	0.035	1.000
18.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
18.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.150	0.500	0.000	0.035	1.000
18.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.500	0.950	0.150	0.600	0.000	0.035	1.000
18.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.150	0.500	0.000	0.035	1.000
18.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.150	0.100	0.000	0.035	1.000
33.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	0.500	0.150	0.200	0.000	0.035	1.000
47.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.500	1.000	0.140	0.300	0.000	0.035	1.000
47.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.130	0.250	0.000	0.035	1.000
47.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
66.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	0.500	0.150	0.200	0.000	0.035	1.000
412.1 - 415.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
4.1		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	1.880	1.000	0.130	0.300	0.000	0.035	1.000
8.1		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	2.800	0.850	0.130	0.300	0.000	0.035	1.000

*Τυπικ.: 5.1 - 6.8, 11.1 - 13.1, 13.6, 14.1, 15.1 - 16.2

Διαστάσεις χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 401.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Όνομα Διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [mm]	h [mm]	tw [mm]	tf [mm]	beff=be1+ be2 [mm]	Συν. πλάτος αρ. be1 [mm]	hn [mm]
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	910.00	500.00	100.00
2.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB220	0.00	220.00	220.00	9.50	16.00	766.00	383.00	100.00
2.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
2.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
2.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
2.5 - 2.16		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1512.00	515.00	100.00
2.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
2.18		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
2.19		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
2.20 - 19.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB220	0.00	220.00	220.00	9.50	16.00	764.00	382.00	100.00
19.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
19.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
19.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
19.5 - 19.16		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1994.00	997.00	100.00
19.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
19.18		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
19.19		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
19.20		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB220	0.00	220.00	220.00	9.50	16.00	764.00	382.00	100.00
20.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB220	0.00	220.00	220.00	9.50	16.00	796.00	398.00	100.00
20.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	656.00	328.00	100.00
20.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	656.00	328.00	100.00
20.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	796.00	398.00	100.00
21.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB220	0.00	220.00	220.00	9.50	16.00	508.00	398.00	100.00
21.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	478.00	328.00	100.00
21.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	478.00	328.00	100.00
21.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	548.00	398.00	100.00
22.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	896.00	746.00	100.00
22.2 - 22.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	764.00	614.00	100.00
22.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	896.00	746.00	100.00
23.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	548.00	398.00	100.00
23.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	478.00	328.00	100.00
23.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	478.00	328.00	100.00
23.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB220	0.00	220.00	220.00	9.50	16.00	508.00	398.00	100.00
24.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	849.00	500.00	100.00
24.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	850.00	500.00	100.00
24.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	148.00	74.00	100.00
25.1 - 25.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	850.00	500.00	100.00
25.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	148.00	74.00	100.00
26.1 - 26.21		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	425.00	0.00	100.00
27.1 - 27.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	252.00	0.00	100.00
27.6		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	82.00	0.00	100.00
28.1 - 28.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	905.00	495.00	100.00
30.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	855.00	500.00	100.00
31.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	910.00	499.00	100.00
32.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	911.00	501.00	100.00
45.1 - 45.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	905.00	500.00	100.00
46.1 - 46.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	342.00	252.00	100.00
46.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	172.00	82.00	100.00
48.1 - 68.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	0.00	0.00	0.00
55.1 - 65.1		Ναι	Ράβδος δικτυώματος	SHS150X8	0.00	150.00	150.00	8.00	8.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 29.1 - 29.4, 30.2 - 30.4, 31.2, 31.3, 32.2 - 44.3

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		0.90	0.76	0.76	2.530E-2	6.750E-3	1.350E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
1.1		0.39	0.33	0.33	9.999E-4	5.492E-2	1.463E-3	0.00	0.00	0.39	Ναι
3.1 - 3.4		0.93	0.78	0.78	2.934E-2	7.893E+1	1.461E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
7.1 - 7.4		0.91	0.77	0.77	2.938E-2	7.058E+1	1.392E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.2 - 9.4		0.94	0.80	0.80	2.948E-2	9.112E+1	1.524E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.5 - 9.6		0.97	0.82	0.82	2.974E-2	1.281E+2	1.631E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.7		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.8 - 10.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.2		0.94	0.80	0.80	2.948E-2	9.112E+1	1.524E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.3		0.20	0.17	0.17	2.991E-4	7.219E+1	1.329E-3	0.00	0.00	0.09	Ναι
10.4 - 10.5		0.94	0.80	0.80	2.948E-2	9.112E+1	1.524E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.6		0.20	0.17	0.17	2.991E-4	7.219E+1	1.329E-3	0.00	0.00	0.09	Ναι
10.7		0.94	0.80	0.80	2.948E-2	9.112E+1	1.524E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.8		0.90	0.76	0.76	2.936E-2	6.882E+1	1.371E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
13.2		0.92	0.78	0.78	2.930E-2	7.552E+1	1.439E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
13.3		0.27	0.23	0.23	8.763E-4	3.881E+1	5.940E-3	0.00	0.00	0.19	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
13.4		0.31	0.26	0.26	9.078E-4	8.201E+1	6.946E-3	0.00	0.00	0.19	Ναι
13.5		0.95	0.80	0.80	2.955E-2	9.845E+1	1.552E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.2 - 14.3		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.4 - 14.5		0.94	0.80	0.80	2.948E-2	9.112E+1	1.524E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.6		0.93	0.79	0.79	2.936E-2	7.975E+1	1.468E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.2 - 17.3		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.4 - 17.5		0.94	0.80	0.80	2.948E-2	9.112E+1	1.524E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.6		0.93	0.79	0.79	2.936E-2	7.975E+1	1.468E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
18.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
18.2		0.97	0.82	0.82	2.974E-2	1.281E+2	1.631E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
18.3		0.26	0.22	0.22	6.333E-4	1.186E+2	2.767E-3	0.00	0.00	0.12	Ναι
18.4		0.97	0.82	0.82	2.974E-2	1.281E+2	1.631E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
18.5		0.91	0.77	0.77	2.923E-2	7.213E+1	1.410E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
33.1		0.18	0.15	0.15	4.158E-4	2.350E+1	1.973E-3	0.00	0.00	0.10	Ναι
47.1		0.26	0.22	0.22	6.307E-4	1.285E+2	2.816E-3	0.00	0.00	0.12	Ναι
47.2		0.96	0.82	0.82	2.959E-2	1.200E+2	1.600E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
47.3		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
66.1		0.18	0.15	0.15	4.158E-4	2.350E+1	1.973E-3	0.00	0.00	0.10	Ναι
412.1 - 415.1		0.14	0.11	0.11	2.555E-4	1.310E-3	9.065E-4	0.00	0.00	0.14	Ναι
4.1		0.72	0.61	0.61	2.650E-3	1.656E-2	1.232E-1	0.00	0.00	0.60	Ναι
8.1		1.02	0.86	0.86	3.988E-3	1.540E-2	3.663E-1	0.00	0.00	0.91	Ναι

*Τυπικ.: 5.1 - 6.8, 11.1 - 13.1, 13.6, 14.1, 15.1 - 16.2

Αδρανειακά στοιχεία χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [cm²]	Ay(2) [cm²]	Az(3) [cm²]	Ix(1) [cm^4]	Iy(2) [cm^4]	Iz(3) [cm^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		45.25	8.89	28.51	1.480e+1	9.246e+2	2.510e+3	0.00	0.00	0.00	Ναι
2.1		91.04	17.82	58.73	7.657e+1	2.843e+3	8.091e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
2.2		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
2.3		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
2.4 - 2.17		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
2.18		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
2.19		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
2.20 - 19.1		91.04	17.82	58.73	7.657e+1	2.843e+3	8.091e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
19.2		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
19.3		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
19.4 - 19.17		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
19.18		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
19.19		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
19.20 - 20.1		91.04	17.82	58.73	7.657e+1	2.843e+3	8.091e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
20.2		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
20.3		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
20.4		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
21.1		91.04	17.82	58.73	7.657e+1	2.843e+3	8.091e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
21.2		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
21.3		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
21.4 - 23.1		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
23.2		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
23.3		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
23.4		91.04	17.82	58.73	7.657e+1	2.843e+3	8.091e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
24.1 - 24.2		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
25.1 - 25.2		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
55.1 - 65.1		44.80	19.17	19.17	2.351e+3	1.491e+3	1.491e+3	0.00	0.00	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 24.3, 25.3 - 68.1

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Wy(2) [cm³]	Wply(2) [cm³]	iy(2) [cm]	Wz(3) [cm³]	Wplz(3) [cm³]	iz(3) [cm]
Τυπικ.*		102.70	156.50	4.52	293.60	324.90	7.45
2.1		258.50	393.90	5.59	735.50	827.00	9.43
2.2		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
2.3		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
2.4 - 2.17		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
2.18		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
2.19		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
2.20 - 19.1		258.50	393.90	5.59	735.50	827.00	9.43
19.2		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
19.3		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
19.4 - 19.17		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
19.18		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Wy(2) [cm³]	Wply(2) [cm³]	iy(2) [cm]	Wz(3) [cm³]	Wplz(3) [cm³]	iz(3) [cm]
19.19		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
19.20 - 20.1		258.50	393.90	5.59	735.50	827.00	9.43
20.2		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
20.3		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
20.4		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
21.1		258.50	393.90	5.59	735.50	827.00	9.43
21.2		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
21.3		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
21.4 - 23.1		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
23.2		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
23.3		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
23.4		258.50	393.90	5.59	735.50	827.00	9.43
24.1 - 24.2		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
25.1 - 25.2		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
55.1 - 65.1		199.00	237.00	5.77	199.00	237.00	5.77

*Τυπικ.: 24.3, 25.3 - 68.1

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 1.1 - 8.1

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα δομικού χάλυβα	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού Δομικού χάλυβα
Τυπικ.*		2.1e+08	8.1e+07	1.200E-5	78.50	7.85	Δομικός Χάλυβας	S 355	Ναι

*Τυπικ.: 2.1 - 65.1

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοϊστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	Με Εκτύπωση	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αξονικής δυσκαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
1.1		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
3.1 - 10.2		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
10.3		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
10.4 - 10...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
10.6		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
10.7 - 13...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
13.3 - 13...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
13.5 - 18...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
18.3		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
18.4 - 18...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
33.1 - 47...		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
47.2 - 47...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
66.1		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
412.1 - 4...		Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
4.1 - 8.1		Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000

*Τυπικ.: 2.1 - 65.1

Ακαμπτές απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δX αρχής [m]	δY αρχής [m]	δZ αρχής [m]	Συντελεστής zi	δX τέλους [m]	δY τέλους [m]	δZ τέλους [m]	Συντελεστής zj	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Όχι
1.1		0.170	0.000	-0.075	1.000	-0.170	0.000	-0.075	1.000	Ναι
3.1 - 10.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
10.3		0.020	0.000	-0.050	1.000	0.020	0.000	0.050	1.000	Ναι
10.4 - 10.5		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
10.6		0.020	0.000	-0.050	1.000	0.020	0.000	0.050	1.000	Ναι
10.7 - 13.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
13.3		-0.020	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.225	1.000	Ναι
13.4		0.000	0.000	-0.225	1.000	-0.021	0.000	0.009	1.000	Ναι
13.5 - 18.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
18.3		0.000	0.000	-0.000	1.000	-0.003	0.000	-0.001	1.000	Ναι
18.4 - 18.5		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
33.1		0.190	0.000	-0.000	1.000	-0.190	0.000	-0.006	1.000	Ναι

Ακαμπτές απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	ΔΧ αρχής [m]	ΔΥ αρχής [m]	ΔΖ αρχής [m]	Συντελεστής zi	ΔΧ τέλους [m]	ΔΥ τέλους [m]	ΔΖ τέλους [m]	Συντελεστής zj	Αυτόματος υπολογισμός
47.1		0.000	0.000	-0.320	1.000	-0.020	0.000	0.050	1.000	Ναι
47.2 - 47.3		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
66.1		0.190	0.000	0.000	1.000	-0.190	0.000	0.000	1.000	Ναι
412.1		-0.450	0.000	-0.019	1.000	0.550	0.000	0.023	1.000	Ναι
413.1		0.550	0.000	0.052	1.000	-0.450	0.000	-0.012	1.000	Ναι
414.1		-0.450	0.000	-0.080	1.000	0.450	0.000	-0.080	1.000	Ναι
415.1		0.450	0.000	-0.080	1.000	-0.450	0.000	-0.080	1.000	Ναι
4.1		0.550	0.000	0.020	1.000	-0.450	0.000	-0.080	1.000	Ναι
8.1		0.450	0.000	-0.080	1.000	-0.450	0.000	-0.080	1.000	Ναι
55.1 - 65.1		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	Όχι

*Τυπικ.: 2.1 - 68.1

Ελαστικές αρθρώσεις δοκών (Πίνακας 407)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ελαστική άρθρωση αρχής y (2)	Συντ. ελαστικότητας αρχής y(2)	Ελαστική άρθρωση τέλους y (2)	Συντ. ελαστικότητας τέλους y(2)	Ελαστική άρθρωση αρχής z (3)	Συντ. ελαστικότητας αρχής z(3)	Ελαστική άρθρωση τέλους z (3)	Συντ. ελαστικότητας τέλους z(3)
Τυπικ.*		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
412.1 - 415.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
2.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
2.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.5		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.16		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.17		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.20		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
19.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
19.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.5		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.16		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.17		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.20		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
20.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
20.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
21.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
21.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
22.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
22.8		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
23.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
23.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
24.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
24.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
24.3		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
25.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
25.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
25.3		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
28.1 - 36.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
37.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
37.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
37.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
38.2 - 45.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
48.1 - 49.1		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
50.1 - 52.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
53.1 - 53.3		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
53.4		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
53.5		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
53.6		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
53.7		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
53.8 - 54.1		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
62.1		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
63.1 - 63.7		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
63.8		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
63.9 - 64.1		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
67.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
68.1		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
55.1 - 65.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000

*Τυπικ.: 1.1 - 66.1, 4.1, 8.1, 2.2, 2.3, 2.6 - 2.15, 2.18, 2.19, 19.2, 19.3, 19.6 - 19.15, 19.18, 19.19, 20.2, 20.3, 21.2, 21.3, 22.2 - 22.7, 23.2, 23.3, 26.1 - 27.6, 46.1 - 46.5

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ενισχυμένη ζώνη	Ροπή ανοίγματος >= ροπή της μονοπάκτου	Βελτιστοποίηση οπλισμού στηρίξεων	Διάτμ. γRd αρχής	Διάτμ. γRd τέλους	Δισδιαγώνιος οπλισμός
Τυπικ.* 4.1 - 8.1		Όχι Όχι	Όχι Όχι	Ναι Όχι	1.000 1.000	1.000 1.000	45 μοίρες 45 μοίρες

*Τυπικ.: 1.1 - 415.1

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Ζ
1	1	1 (-1)	1 (-1)	1 (1)	1 (-1)	1 (1)
2	2	2 (-1)	2 (-1)	2 (1)	2 (-1)	2 (1)
3	3	3 (-1)	3 (-1)	3 (1)	3 (-1)	3 (1)
4	4	4 (-1)	4 (-1)	4 (1)	4 (-1)	4 (1)
5	5	5 (-1)	5 (-1)	5 (1)	5 (-1)	5 (1)
6	6	6 (-1)	6 (-1)	6 (1)	6 (-1)	6 (1)
7	7	7 (-1)	7 (-1)	7 (1)	7 (-1)	7 (1)
8	8	8 (-1)	8 (-1)	8 (1)	8 (-1)	8 (1)
9	9	9 (-1)	9 (-1)	9 (1)	9 (-1)	9 (1)
10	10	10 (-1)	10 (-1)	10 (1)	10 (-1)	10 (1)
11	11	11 (-1)	11 (-1)	11 (1)	11 (-1)	11 (1)
12	12	12 (-1)	12 (-1)	12 (1)	12 (-1)	12 (1)
13	13	13 (-1)	13 (-1)	13 (1)	13 (-1)	13 (1)
14	14	14 (-1)	14 (-1)	14 (1)	14 (-1)	14 (1)
15	15	15 (-1)	15 (-1)	15 (1)	15 (-1)	15 (1)
16	16	16 (-1)	16 (-1)	16 (1)	16 (-1)	16 (1)
17	17	17 (-1)	17 (-1)	17 (1)	17 (-1)	17 (1)
18	18	18 (-1)	18 (-1)	18 (1)	18 (-1)	18 (1)
19	19	19 (-1)	19 (-1)	19 (1)	19 (-1)	19 (1)
20	20	20 (-1)	20 (-1)	20 (1)	20 (-1)	20 (1)
21	21	21 (-1)	21 (-1)	21 (1)	21 (-1)	21 (1)
22	22	22 (-1)	22 (-1)	22 (1)	22 (-1)	22 (1)
23	23	23 (0)	23 (0)	23 (1)	23 (0)	23 (1)
24	24	24 (0)	24 (0)	24 (1)	24 (0)	24 (1)
25	25	25 (0)	25 (0)	25 (1)	25 (0)	25 (1)
26	26	26 (0)	26 (0)	26 (1)	26 (0)	26 (1)
29	29	29 (0)	29 (0)	29 (1)	29 (0)	29 (1)
30	30	30 (0)	30 (0)	30 (1)	30 (0)	30 (1)
33	33	33 (0)	33 (0)	33 (1)	33 (0)	33 (1)
34	34	34 (0)	34 (0)	34 (1)	34 (0)	34 (1)
37	37	37 (0)	37 (0)	37 (1)	37 (0)	37 (1)
38	38	38 (0)	38 (0)	38 (1)	38 (0)	38 (1)
39	39	91 (1)	91 (0)	39 (1)	91 (0)	39 (1)
48	48	48 (0)	48 (0)	48 (1)	48 (-1)	48 (1)
49	49	49 (0)	49 (0)	49 (1)	49 (0)	49 (1)
52	52	52 (0)	52 (0)	52 (1)	52 (-1)	52 (1)
53	53	53 (0)	53 (0)	53 (1)	53 (0)	53 (2)
54	54	54 (0)	54 (0)	54 (1)	54 (-1)	54 (2)
55	55	55 (0)	55 (0)	55 (1)	55 (-1)	55 (1)
56	56	56 (0)	56 (0)	56 (1)	56 (0)	56 (1)
57	57	57 (0)	57 (0)	57 (1)	57 (0)	57 (1)
58	58	58 (0)	58 (0)	58 (1)	58 (0)	58 (1)
59	59	59 (0)	59 (0)	59 (1)	59 (0)	59 (1)
61	61	61 (0)	61 (0)	61 (1)	61 (0)	61 (2)
63	63	63 (0)	63 (0)	63 (1)	63 (0)	63 (2)
64	64	64 (0)	64 (0)	64 (1)	64 (0)	64 (1)
65	65	65 (0)	65 (0)	65 (1)	65 (0)	65 (1)
66	66	66 (0)	66 (0)	66 (1)	66 (0)	66 (1)
67	67	67 (0)	67 (0)	67 (1)	67 (0)	67 (1)
68	68	68 (0)	68 (0)	68 (1)	68 (0)	68 (1)
69	69	69 (0)	69 (0)	69 (1)	69 (0)	69 (1)
70	70	70 (0)	70 (0)	70 (1)	70 (0)	70 (1)
72	72	72 (0)	72 (0)	72 (1)	72 (0)	72 (1)
76	76	76 (0)	76 (0)	76 (1)	76 (0)	76 (1)
77	77	77 (0)	77 (0)	77 (1)	77 (0)	77 (1)
78	78	78 (0)	78 (0)	78 (1)	78 (0)	78 (1)
79	79	79 (0)	79 (0)	79 (1)	79 (0)	79 (1)
80	80	80 (0)	80 (0)	80 (1)	80 (0)	80 (1)
82	82	82 (0)	82 (0)	82 (1)	82 (0)	82 (1)
84	84	84 (0)	84 (0)	84 (1)	84 (0)	84 (1)
85	85	85 (0)	85 (0)	85 (1)	85 (0)	85 (1)
86	86	86 (0)	86 (0)	86 (1)	86 (0)	86 (1)
87	87	87 (0)	87 (0)	87 (1)	87 (0)	87 (1)
89	89	89 (0)	89 (0)	89 (1)	89 (-1)	89 (2)

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Ζ
90	90	90 (0)	90 (0)	90 (1)	90 (-1)	90 (1)
91	91	91 (0)	91 (0)	39 (1)	91 (0)	39 (1)
410	410	410 (0)	410 (0)	410 (1)	410 (0)	410 (1)
411	411	411 (0)	411 (0)	411 (1)	411 (0)	411 (1)
412	412	412 (0)	412 (0)	412 (1)	412 (-1)	412 (2)
413	413	413 (0)	413 (0)	413 (1)	413 (0)	413 (2)
414	414	414 (0)	414 (0)	414 (1)	414 (0)	414 (2)
415	415	415 (0)	415 (0)	415 (1)	415 (-1)	415 (1)

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*ν[X] αρχής [m]	*ν[Z] αρχής [m]	*ν[X] τέλους [m]	*ν[Z] τέλους [m]
1.1	410 (1)	411	410 (1)	411 (1)	410 (1)	411 (1)			-13.22	34.52	-7.08	34.52
3.1	300 (1)	501	300 (1)	501 (1)	300 (1)	501 (1)	1-3	50-4	-16.15	0.15	-15.15	0.17
3.2	501 (1)	48	501 (1)	48 (1)	501 (1)	48 (1)	1-3	51-4	-15.15	0.17	-14.96	0.17
3.3	48 (1)	502	48 (1)	502 (1)	48 (1)	502 (1)	1-3	51-4	-14.96	0.17	-14.15	0.19
3.4	502 (1)	302	502 (1)	302 (1)	502 (1)	302 (1)	1-3	52-4	-14.15	0.19	-13.81	0.15
5.1	304 (1)	53	304 (1)	53 (1)	304 (1)	53 (1)			-16.21	6.11	-16.08	5.56
5.2	53 (1)	305	53 (1)	305 (1)	53 (1)	305 (1)			-16.08	5.56	-16.11	4.67
6.1	303 (1)	54	303 (1)	54 (1)	303 (1)	54 (1)			-13.81	6.21	-13.84	5.66
6.2	54 (1)	511	54 (1)	511 (1)	54 (1)	511 (1)			-13.84	5.66	-13.79	4.95
6.3	511 (1)	412	511 (1)	412 (1)	511 (1)	412 (1)			-13.79	4.95	-13.79	3.15
6.4	412 (1)	513	412 (1)	513 (1)	412 (1)	513 (1)			-13.79	3.15	-13.81	1.80
6.5	513 (1)	510	513 (1)	510 (1)	513 (1)	510 (1)			-13.81	1.80	-13.79	1.35
6.6	510 (1)	89	510 (1)	89 (1)	510 (1)	89 (1)			-13.79	1.35	-13.79	0.68
6.7	89 (1)	518	89 (1)	518 (1)	89 (1)	518 (1)			-13.79	0.68	-13.81	0.45
6.8	518 (1)	302	518 (1)	302 (1)	518 (1)	302 (1)			-13.81	0.45	-13.81	0.15
7.1	306 (1)	503	306 (1)	503 (1)	306 (1)	503 (1)		59-4	-6.49	0.15	-6.15	0.19
7.2	503 (1)	49	503 (1)	49 (1)	503 (1)	49 (1)		60-4	-6.15	0.19	-5.34	0.17
7.3	49 (1)	504	49 (1)	504 (1)	49 (1)	504 (1)		60-4	-5.34	0.17	-5.15	0.19
7.4	504 (1)	307	504 (1)	307 (1)	504 (1)	307 (1)		61-4	-5.15	0.19	-4.15	0.15
9.1	308 (1)	55	308 (1)	55 (1)	308 (1)	55 (1)	2-1		-6.49	6.21	-6.46	5.66
9.2	55 (1)	505	55 (1)	505 (1)	55 (1)	505 (1)	2-1		-6.46	5.66	-6.51	4.95
9.3	505 (1)	415	505 (1)	415 (1)	505 (1)	415 (1)	2-1		-6.51	4.95	-6.51	3.10
9.4	415 (1)	512	415 (1)	512 (1)	415 (1)	512 (1)	2-1		-6.51	3.10	-6.49	1.80
9.5	512 (1)	506	512 (1)	506 (1)	512 (1)	506 (1)	2-1	80-2	-6.49	1.80	-6.49	1.25
9.6	506 (1)	90	506 (1)	90 (1)	506 (1)	90 (1)	2-1	80-2	-6.49	1.25	-6.51	0.63
9.7	90 (1)	519	90 (1)	519 (1)	90 (1)	519 (1)	2-1	80-2	-6.51	0.63	-6.49	0.45
9.8	519 (1)	306	519 (1)	306 (1)	519 (1)	306 (1)	2-1		-6.49	0.45	-6.49	0.15
10.1	313 (1)	57	313 (1)	57 (1)	313 (1)	57 (1)		2-2	-4.19	6.21	-4.23	5.74
10.2	57 (1)	312	57 (1)	312 (1)	57 (1)	312 (1)		2-2	-4.23	5.74	-4.19	5.06
10.3	312 (1)	311	312 (1)	311 (1)	312 (1)	311 (1)		2-2	-4.17	5.01	-4.17	4.11
10.4	311 (1)	59	311 (1)	59 (1)	311 (1)	59 (1)		2-2	-4.19	4.06	-4.17	3.23
10.5	59 (1)	310	59 (1)	310 (1)	59 (1)	310 (1)		2-2	-4.17	3.23	-4.19	2.39
10.6	310 (1)	309	310 (1)	309 (1)	310 (1)	309 (1)		2-2	-4.17	2.34	-4.17	1.34
10.7	309 (1)	56	309 (1)	56 (1)	309 (1)	56 (1)		2-2	-4.19	1.29	-4.17	0.67
10.8	56 (1)	307	56 (1)	307 (1)	56 (1)	307 (1)	62-1		-4.17	0.67	-4.15	0.15
11.1	317 (1)	413	317 (1)	413 (1)	317 (1)	413 (1)			-16.15	30.15	-14.76	30.17
11.2	413 (1)	316	413 (1)	316 (1)	413 (1)	316 (1)			-14.76	30.17	-13.41	30.15
12.1	314 (1)	61	314 (1)	61 (1)	314 (1)	61 (1)			-16.21	36.11	-14.76	36.13
12.2	61 (1)	315	61 (1)	315 (1)	61 (1)	315 (1)			-14.76	36.13	-13.41	36.15
13.1	314 (1)	64	314 (1)	64 (1)	314 (1)	64 (1)			-16.21	36.11	-16.13	35.76
13.2	64 (1)	321	64 (1)	321 (1)	64 (1)	321 (1)	78-1		-16.13	35.76	-16.11	35.21
13.3	321 (1)	65	321 (1)	65 (1)	321 (1)	65 (1)	78-1		-16.13	35.21	-16.13	34.31
13.4	65 (1)	318	65 (1)	318 (1)	65 (1)	318 (1)	78-1		-16.13	33.86	-16.13	31.79
13.5	318 (1)	66	318 (1)	66 (1)	318 (1)	66 (1)	78-1		-16.11	31.78	-16.08	30.79
13.6	66 (1)	317	66 (1)	317 (1)	66 (1)	317 (1)			-16.08	30.79	-16.15	30.15
14.1	315 (1)	76	315 (1)	76 (1)	315 (1)	76 (1)			-13.41	36.15	-13.39	35.66
14.2	76 (1)	514	76 (1)	514 (1)	76 (1)	514 (1)		78-2	-13.39	35.66	-13.41	35.02
14.3	514 (1)	410	514 (1)	410 (1)	514 (1)	410 (1)		78-2	-13.41	35.02	-13.39	34.60
14.4	410 (1)	515	410 (1)	515 (1)	410 (1)	515 (1)		78-2	-13.39	34.60	-13.41	34.17
14.5	515 (1)	77	515 (1)	77 (1)	515 (1)	77 (1)		78-2	-13.41	34.17	-13.41	31.96
14.6	77 (1)	316	77 (1)	316 (1)	77 (1)	316 (1)		78-2	-13.41	31.96	-13.41	30.15
15.1	322 (1)	414	322 (1)	414 (1)	322 (1)	414 (1)			-6.89	30.15	-5.54	30.17
15.2	414 (1)	323	414 (1)	323 (1)	414 (1)	323 (1)			-5.54	30.17	-4.15	30.15
16.1	324 (1)	63	324 (1)	63 (1)	324 (1)	63 (1)			-6.89	36.15	-5.54	36.13
16.2	63 (1)	329	63 (1)	329 (1)	63 (1)	329 (1)			-5.54	36.13	-4.19	36.21
17.1	324 (1)	78	324 (1)	78 (1)	324 (1)	78 (1)	79-1		-6.89	36.15	-6.91	35.66
17.2	78 (1)	517	78 (1)	517 (1)	78 (1)	517 (1)	79-1		-6.91	35.66	-6.89	35.02
17.3	517 (1)	411	517 (1)	411 (1)	517 (1)	411 (1)	79-1		-6.89	35.02	-6.91	34.60
17.4	411 (1)	516	411 (1)	516 (1)	411 (1)	516 (1)	79-1		-6.91	34.60	-6.89	34.17
17.5	516 (1)	79	516 (1)	79 (1)	516 (1)	79 (1)	79-1		-6.89	34.17	-6.89	31.96

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
17.6	79 (1)	322	79 (1)	322 (1)	79 (1)	322 (1)	79-1		-6.89	31.96	-6.89	30.15
18.1	329 (1)	69	329 (1)	69 (1)	329 (1)	69 (1)		79-2	-4.19	36.21	-4.17	35.58
18.2	69 (1)	328	69 (1)	328 (1)	69 (1)	328 (1)		79-2	-4.17	35.58	-4.17	34.86
18.3	328 (1)	327	328 (1)	327 (1)	328 (1)	327 (1)		79-2	-4.17	34.86	-4.17	32.96
18.4	327 (1)	70	327 (1)	70 (1)	327 (1)	70 (1)		79-2	-4.17	32.96	-4.20	31.36
18.5	70 (1)	323	70 (1)	323 (1)	70 (1)	323 (1)		79-2	-4.20	31.36	-4.15	30.15
33.1	513 (1)	512	513 (1)	512 (1)	513 (1)	512 (1)		80-4	-13.62	1.80	-6.68	1.80
47.1	58 (1)	301	58 (1)	301 (1)	58 (1)	301 (1)	1-1	69-2	-16.13	2.86	-16.13	1.36
47.2	301 (1)	52	301 (1)	52 (1)	301 (1)	52 (1)	1-1	69-2	-16.11	1.31	-16.13	0.68
47.3	52 (1)	300	52 (1)	300 (1)	52 (1)	300 (1)	1-1	69-2	-16.13	0.68	-16.15	0.15
66.1	518 (1)	519	518 (1)	519 (1)	518 (1)	519 (1)		80-3	-13.62	0.45	-6.68	0.45
412.1	303 (0)	304	303 (0)	304 (1)	303 (0)	304 (1)			-14.26	6.19	-15.66	6.13
413.1	304 (0)	303	304 (0)	303 (1)	304 (0)	303 (1)			-15.66	6.16	-14.26	6.20
414.1	313 (0)	308	313 (0)	308 (1)	313 (0)	308 (1)			-4.64	6.13	-6.04	6.13
415.1	308 (0)	313	308 (0)	313 (1)	308 (0)	313 (1)			-6.04	6.13	-4.64	6.13
4.1	304 (1)	303	304 (1)	303 (1)	304 (1)	303 (1)			-15.66	6.13	-14.26	6.13
8.1	308 (1)	313	308 (1)	313 (1)	308 (1)	313 (1)			-6.04	6.13	-4.64	6.13
2.1	10 (1)	367	10 (1)	367 (1)	10 (1)	11 (1)	26-3	6-4	-20.05	-11.85	-19.15	-11.85
2.2	367 (1)	366	367 (1)	366 (1)	10 (1)	11 (1)	27-3	7-4	-19.15	-11.85	-18.15	-11.85
2.3	366 (1)	365	366 (1)	365 (1)	10 (1)	11 (1)	28-3	8-4	-18.15	-11.85	-17.15	-11.85
2.4	365 (1)	11	365 (1)	11 (1)	10 (1)	11 (1)	29-3	9-4	-17.15	-11.85	-16.45	-11.85
2.5	11 (1)	364	11 (1)	364 (1)	11 (1)	12 (1)	30-3	10-4	-15.85	-11.85	-15.15	-11.85
2.6	364 (1)	363	364 (1)	363 (1)	11 (1)	12 (1)	31-3	11-4	-15.15	-11.85	-14.15	-11.85
2.7	363 (1)	362	363 (1)	362 (1)	11 (1)	12 (1)	32-3	12-4	-14.15	-11.85	-13.15	-11.85
2.8	362 (1)	361	362 (1)	361 (1)	11 (1)	12 (1)	33-3	13-4	-13.15	-11.85	-12.15	-11.85
2.9	361 (1)	360	361 (1)	360 (1)	11 (1)	12 (1)	34-3	14-4	-12.15	-11.85	-11.15	-11.85
2.10	360 (1)	359	360 (1)	359 (1)	11 (1)	12 (1)	35-3	15-4	-11.15	-11.85	-10.15	-11.85
2.11	359 (1)	358	359 (1)	358 (1)	11 (1)	12 (1)	36-3	16-4	-10.15	-11.85	-9.15	-11.85
2.12	358 (1)	357	358 (1)	357 (1)	11 (1)	12 (1)	37-3	17-4	-9.15	-11.85	-8.15	-11.85
2.13	357 (1)	356	357 (1)	356 (1)	11 (1)	12 (1)	38-3	18-4	-8.15	-11.85	-7.15	-11.85
2.14	356 (1)	355	356 (1)	355 (1)	11 (1)	12 (1)	39-3	19-4	-7.15	-11.85	-6.15	-11.85
2.15	355 (1)	354	355 (1)	354 (1)	11 (1)	12 (1)	40-3	20-4	-6.15	-11.85	-5.15	-11.85
2.16	354 (1)	12	354 (1)	12 (1)	11 (1)	12 (1)	41-3	21-4	-5.15	-11.85	-4.45	-11.85
2.17	12 (1)	353	12 (1)	353 (1)	12 (1)	13 (1)	42-3	22-4	-3.85	-11.85	-3.15	-11.85
2.18	353 (1)	352	353 (1)	352 (1)	12 (1)	13 (1)	43-3	23-4	-3.15	-11.85	-2.15	-11.85
2.19	352 (1)	351	352 (1)	351 (1)	12 (1)	13 (1)	44-3	24-4	-2.15	-11.85	-1.15	-11.85
2.20	351 (1)	13	351 (1)	13 (1)	12 (1)	13 (1)	45-3	25-4	-1.15	-11.85	-0.25	-11.85
19.1	16 (1)	368	16 (1)	368 (1)	16 (1)	17 (1)	46-3	26-4	-20.05	-5.85	-19.15	-5.85
19.2	368 (1)	369	368 (1)	369 (1)	16 (1)	17 (1)	47-3	27-4	-19.15	-5.85	-18.15	-5.85
19.3	369 (1)	370	369 (1)	370 (1)	16 (1)	17 (1)	48-3	28-4	-18.15	-5.85	-17.15	-5.85
19.4	370 (1)	17	370 (1)	17 (1)	16 (1)	17 (1)	49-3	29-4	-17.15	-5.85	-16.45	-5.85
19.5	17 (1)	371	17 (1)	371 (1)	17 (1)	18 (1)	50-3	30-4	-15.85	-5.85	-15.15	-5.85
19.6	371 (1)	372	371 (1)	372 (1)	17 (1)	18 (1)	51-3	31-4	-15.15	-5.85	-14.15	-5.85
19.7	372 (1)	373	372 (1)	373 (1)	17 (1)	18 (1)	52-3	32-4	-14.15	-5.85	-13.15	-5.85
19.8	373 (1)	374	373 (1)	374 (1)	17 (1)	18 (1)	53-3	33-4	-13.15	-5.85	-12.15	-5.85
19.9	374 (1)	375	374 (1)	375 (1)	17 (1)	18 (1)	54-3	34-4	-12.15	-5.85	-11.15	-5.85
19.10	375 (1)	376	375 (1)	376 (1)	17 (1)	18 (1)	55-3	35-4	-11.15	-5.85	-10.15	-5.85
19.11	376 (1)	377	376 (1)	377 (1)	17 (1)	18 (1)	56-3	36-4	-10.15	-5.85	-9.15	-5.85
19.12	377 (1)	378	377 (1)	378 (1)	17 (1)	18 (1)	57-3	37-4	-9.15	-5.85	-8.15	-5.85
19.13	378 (1)	379	378 (1)	379 (1)	17 (1)	18 (1)	58-3	38-4	-8.15	-5.85	-7.15	-5.85
19.14	379 (1)	380	379 (1)	380 (1)	17 (1)	18 (1)	59-3	39-4	-7.15	-5.85	-6.15	-5.85
19.15	380 (1)	381	380 (1)	381 (1)	17 (1)	18 (1)	60-3	40-4	-6.15	-5.85	-5.15	-5.85
19.16	381 (1)	18	381 (1)	18 (1)	17 (1)	18 (1)	61-3	41-4	-5.15	-5.85	-4.45	-5.85
19.17	18 (1)	382	18 (1)	382 (1)	18 (1)	19 (1)	62-3	42-4	-3.85	-5.85	-3.15	-5.85
19.18	382 (1)	383	382 (1)	383 (1)	18 (1)	19 (1)	63-3	43-4	-3.15	-5.85	-2.15	-5.85
19.19	383 (1)	384	383 (1)	384 (1)	18 (1)	19 (1)	64-3	44-4	-2.15	-5.85	-1.15	-5.85
19.20	384 (1)	19	384 (1)	19 (1)	18 (1)	19 (1)	65-3	45-4	-1.15	-5.85	-0.25	-5.85
20.1	22 (1)	385	22 (1)	385 (1)	22 (1)	300 (1)	66-3	46-4	-20.05	0.15	-19.15	0.15
20.2	385 (1)	386	385 (1)	386 (1)	22 (1)	300 (1)	67-3	47-4	-19.15	0.15	-18.15	0.15
20.3	386 (1)	387	386 (1)	387 (1)	22 (1)	300 (1)	68-3	48-4	-18.15	0.15	-17.15	0.15
20.4	387 (1)	300	387 (1)	300 (1)	22 (1)	300 (1)	69-3	49-4	-17.15	0.15	-16.30	0.15
21.1	24 (1)	398	24 (1)	398 (1)	24 (1)	58 (1)		66-4	-20.05	3.15	-19.15	3.15
21.2	398 (1)	399	398 (1)	399 (1)	24 (1)	58 (1)		67-4	-19.15	3.15	-18.15	3.15
21.3	399 (1)	500	399 (1)	500 (1)	24 (1)	58 (1)		68-4	-18.15	3.15	-17.15	3.15
21.4	500 (1)	58	500 (1)	58 (1)	24 (1)	58 (1)		69-4	-17.15	3.15	-16.30	3.15
22.1	302 (1)	388	302 (1)	388 (1)	302 (1)	306 (1)		52-4	-13.66	0.15	-13.15	0.15
22.2	388 (1)	389	388 (1)	389 (1)	302 (1)	306 (1)		53-4	-13.15	0.15	-12.15	0.15
22.3	389 (1)	390	389 (1)	390 (1)	302 (1)	306 (1)		54-4	-12.15	0.15	-11.15	0.15
22.4	390 (1)	391	390 (1)	391 (1)	302 (1)	306 (1)		55-4	-11.15	0.15	-10.15	0.15
22.5	391 (1)	392	391 (1)	392 (1)	302 (1)	306 (1)		56-4	-10.15	0.15	-9.15	0.15
22.6	392 (1)	393	392 (1)	393 (1)	302 (1)	306 (1)		57-4	-9.15	0.15	-8.15	0.15
22.7	393 (1)	394	393 (1)	394 (1)	302 (1)	306 (1)		58-4	-8.15	0.15	-7.15	0.15
22.8	394 (1)	306	394 (1)	306 (1)	302 (1)	306 (1)		59-4	-7.15	0.15	-6.64	0.15
23.1	307 (1)	395	307 (1)	395 (1)	307 (1)	23 (1)		62-4	-4.00	0.15	-3.15	0.15

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
23.2	395 (1)	396	395 (1)	396 (1)	307 (1)	23 (1)		63-4	-3.15	0.15	-2.15	0.15
23.3	396 (1)	397	396 (1)	397 (1)	307 (1)	23 (1)		64-4	-2.15	0.15	-1.15	0.15
23.4	397 (1)	23	397 (1)	23 (1)	307 (1)	23 (1)		65-4	-1.15	0.15	-0.25	0.15
24.1	300 (1)	17	300 (1)	17 (1)	300 (1)	17 (1)	50-1	49-2	-16.15	0.00	-16.15	-5.84
24.2	17 (1)	11	17 (1)	11 (1)	17 (1)	11 (1)	30-1	29-2	-16.15	-5.86	-16.15	-11.84
24.3	11 (1)	334	11 (1)	334 (1)	11 (1)	334 (1)	10-1	9-2	-16.15	-11.86	-16.15	-12.70
25.1	307 (1)	18	307 (1)	18 (1)	307 (1)	18 (1)	62-1	61-2	-4.15	0.00	-4.15	-5.84
25.2	18 (1)	12	18 (1)	12 (1)	18 (1)	12 (1)	42-1	41-2	-4.15	-5.86	-4.15	-11.84
25.3	12 (1)	346	12 (1)	346 (1)	12 (1)	346 (1)	22-1	21-2	-4.15	-11.86	-4.15	-12.70
26.1	330 (1)	331	330 (1)	331 (1)	330 (1)	350 (1)	6-3		-20.15	-12.79	-19.15	-12.79
26.2	331 (1)	332	331 (1)	332 (1)	330 (1)	350 (1)	7-3		-19.15	-12.79	-18.15	-12.79
26.3	332 (1)	333	332 (1)	333 (1)	330 (1)	350 (1)	8-3		-18.15	-12.79	-17.15	-12.79
26.4	333 (1)	334	333 (1)	334 (1)	330 (1)	350 (1)	9-3		-17.15	-12.79	-16.15	-12.79
26.5	334 (1)	335	334 (1)	335 (1)	330 (1)	350 (1)	10-3		-16.15	-12.79	-15.15	-12.79
26.6	335 (1)	336	335 (1)	336 (1)	330 (1)	350 (1)	11-3		-15.15	-12.79	-14.15	-12.79
26.7	336 (1)	337	336 (1)	337 (1)	330 (1)	350 (1)	12-3		-14.15	-12.79	-13.15	-12.79
26.8	337 (1)	338	337 (1)	338 (1)	330 (1)	350 (1)	13-3		-13.15	-12.79	-12.15	-12.79
26.9	338 (1)	339	338 (1)	339 (1)	330 (1)	350 (1)	14-3		-12.15	-12.79	-11.15	-12.79
26.10	339 (1)	340	339 (1)	340 (1)	330 (1)	350 (1)	15-3		-11.15	-12.79	-10.15	-12.79
26.11	340 (1)	341	340 (1)	341 (1)	330 (1)	350 (1)	16-3		-10.15	-12.79	-9.15	-12.79
26.12	341 (1)	342	341 (1)	342 (1)	330 (1)	350 (1)	17-3		-9.15	-12.79	-8.15	-12.79
26.13	342 (1)	343	342 (1)	343 (1)	330 (1)	350 (1)	18-3		-8.15	-12.79	-7.15	-12.79
26.14	343 (1)	344	343 (1)	344 (1)	330 (1)	350 (1)	19-3		-7.15	-12.79	-6.15	-12.79
26.15	344 (1)	345	344 (1)	345 (1)	330 (1)	350 (1)	20-3		-6.15	-12.79	-5.15	-12.79
26.16	345 (1)	346	345 (1)	346 (1)	330 (1)	350 (1)	21-3		-5.15	-12.79	-4.15	-12.79
26.17	346 (1)	347	346 (1)	347 (1)	330 (1)	350 (1)	22-3		-4.15	-12.79	-3.15	-12.79
26.18	347 (1)	348	347 (1)	348 (1)	330 (1)	350 (1)	23-3		-3.15	-12.79	-2.15	-12.79
26.19	348 (1)	521	348 (1)	521 (1)	330 (1)	350 (1)	24-3		-2.15	-12.79	-1.36	-12.79
26.20	521 (1)	349	521 (1)	349 (1)	330 (1)	350 (1)	24-3		-1.36	-12.79	-1.15	-12.79
26.21	349 (1)	350	349 (1)	350 (1)	330 (1)	350 (1)	25-3		-1.15	-12.79	-0.15	-12.79
27.1	24 (1)	22	24 (1)	22 (1)	24 (1)	22 (1)	66-1		-20.16	3.09	-20.16	0.21
27.2	22 (1)	20	22 (1)	20 (1)	22 (1)	20 (1)	46-1		-20.16	0.09	-20.16	-2.79
27.3	20 (1)	16	20 (1)	16 (1)	20 (1)	16 (1)	46-1		-20.16	-2.91	-20.16	-5.79
27.4	16 (1)	14	16 (1)	14 (1)	20 (1)	14 (1)	26-1		-20.16	-5.91	-20.16	-8.79
27.5	14 (1)	10	14 (1)	10 (1)	14 (1)	10 (1)	26-1		-20.16	-8.91	-20.16	-11.79
27.6	10 (1)	330	10 (1)	330 (1)	10 (1)	330 (1)	6-1		-20.16	-11.91	-20.16	-12.84
28.1	398 (1)	385	398 (1)	385 (1)	398 (1)	385 (1)	67-1	66-2	-19.15	3.04	-19.15	0.26
28.2	385 (1)	368	385 (1)	368 (1)	385 (1)	368 (1)	47-1	46-2	-19.15	0.04	-19.15	-5.74
28.3	368 (1)	367	368 (1)	367 (1)	368 (1)	367 (1)	27-1	26-2	-19.15	-5.96	-19.15	-11.74
28.4	367 (1)	331	367 (1)	331 (1)	367 (1)	331 (1)	7-1	6-2	-19.15	-11.96	-19.15	-12.70
29.1	399 (1)	386	399 (1)	386 (1)	399 (1)	386 (1)	68-1	67-2	-18.15	3.00	-18.15	0.30
29.2	386 (1)	369	386 (1)	369 (1)	386 (1)	369 (1)	48-1	47-2	-18.15	0.00	-18.15	-5.70
29.3	369 (1)	366	369 (1)	366 (1)	369 (1)	366 (1)	28-1	27-2	-18.15	-6.00	-18.15	-11.70
29.4	366 (1)	332	366 (1)	332 (1)	366 (1)	332 (1)	8-1	7-2	-18.15	-12.00	-18.15	-12.70
30.1	500 (1)	387	500 (1)	387 (1)	500 (1)	387 (1)	69-1	68-2	-17.15	3.00	-17.15	0.30
30.2	387 (1)	370	387 (1)	370 (1)	387 (1)	370 (1)	49-1	48-2	-17.15	0.00	-17.15	-5.70
30.3	370 (1)	365	370 (1)	365 (1)	370 (1)	365 (1)	29-1	28-2	-17.15	-6.00	-17.15	-11.70
30.4	365 (1)	333	365 (1)	333 (1)	365 (1)	333 (1)	9-1	8-2	-17.15	-12.00	-17.15	-12.70
31.1	501 (1)	371	501 (1)	371 (1)	501 (1)	371 (1)	51-1	50-2	-15.15	0.00	-15.15	-5.70
31.2	371 (1)	364	371 (1)	364 (1)	371 (1)	364 (1)	31-1	30-2	-15.15	-6.00	-15.15	-11.70
31.3	364 (1)	335	364 (1)	335 (1)	364 (1)	335 (1)	11-1	10-2	-15.15	-12.00	-15.15	-12.70
32.1	502 (1)	372	502 (1)	372 (1)	502 (1)	372 (1)	52-1	51-2	-14.15	0.00	-14.15	-5.70
32.2	372 (1)	363	372 (1)	363 (1)	372 (1)	363 (1)	32-1	31-2	-14.15	-6.00	-14.15	-11.70
32.3	363 (1)	336	363 (1)	336 (1)	363 (1)	336 (1)	12-1	11-2	-14.15	-12.00	-14.15	-12.70
34.2	388 (1)	373	388 (1)	373 (1)	388 (1)	373 (1)	53-1	52-2	-13.15	0.00	-13.15	-5.70
34.3	373 (1)	362	373 (1)	362 (1)	373 (1)	362 (1)	33-1	32-2	-13.15	-6.00	-13.15	-11.70
34.4	362 (1)	337	362 (1)	337 (1)	362 (1)	337 (1)	13-1	12-2	-13.15	-12.00	-13.15	-12.70
35.2	389 (1)	374	389 (1)	374 (1)	389 (1)	374 (1)	54-1	53-2	-12.15	0.00	-12.15	-5.70
35.3	374 (1)	361	374 (1)	361 (1)	374 (1)	361 (1)	34-1	33-2	-12.15	-6.00	-12.15	-11.70
35.4	361 (1)	338	361 (1)	338 (1)	361 (1)	338 (1)	14-1	13-2	-12.15	-12.00	-12.15	-12.70
36.2	390 (1)	375	390 (1)	375 (1)	390 (1)	375 (1)	55-1	54-2	-11.15	0.00	-11.15	-5.70
36.3	375 (1)	360	375 (1)	360 (1)	375 (1)	360 (1)	35-1	34-2	-11.15	-6.00	-11.15	-11.70
36.4	360 (1)	339	360 (1)	339 (1)	360 (1)	339 (1)	15-1	14-2	-11.15	-12.00	-11.15	-12.70
37.2	391 (1)	376	391 (1)	376 (1)	391 (1)	376 (1)	56-1	55-2	-10.15	0.00	-10.15	-5.70
37.3	376 (1)	359	376 (1)	359 (1)	376 (1)	359 (1)	36-1	35-2	-10.15	-6.00	-10.15	-11.70
37.4	359 (1)	340	359 (1)	340 (1)	359 (1)	340 (1)	16-1	15-2	-10.15	-12.00	-10.15	-12.70
38.2	392 (1)	377	392 (1)	377 (1)	392 (1)	377 (1)	57-1	56-2	-9.15	0.00	-9.15	-5.70
38.3	377 (1)	358	377 (1)	358 (1)	377 (1)	358 (1)	37-1	36-2	-9.15	-6.00	-9.15	-11.70
38.4	358 (1)	341	358 (1)	341 (1)	358 (1)	341 (1)	17-1	16-2	-9.15	-12.00	-9.15	-12.70
39.2	393 (1)	378	393 (1)	378 (1)	393 (1)	378 (1)	58-1	57-2	-8.15	0.00	-8.15	-5.70
39.3	378 (1)	357	378 (1)	357 (1)	378 (1)	357 (1)	38-1	37-2	-8.15	-6.00	-8.15	-11.70
39.4	357 (1)	342	357 (1)	342 (1)	357 (1)	342 (1)	18-1	17-2	-8.15	-12.00	-8.15	-12.70
40.2	394 (1)	379	394 (1)	379 (1)	394 (1)	379 (1)	59-1	58-2	-7.15	0.00	-7.15	-5.70
40.3	379 (1)	356	379 (1)	356 (1)	379 (1)	356 (1)	39-1	38-2	-7.15	-6.00	-7.15	-11.70

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Y	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Y	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Z	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
40.4	356 (1)	343	356 (1)	343 (1)	356 (1)	343 (1)	19-1	18-2	-7.15	-12.00	-7.15	-12.70
41.1	503 (1)	380	503 (1)	380 (1)	503 (1)	380 (1)	60-1	59-2	-6.15	0.00	-6.15	-5.70
41.2	380 (1)	355	380 (1)	355 (1)	380 (1)	355 (1)	40-1	39-2	-6.15	-6.00	-6.15	-11.70
41.3	355 (1)	344	355 (1)	344 (1)	355 (1)	344 (1)	20-1	19-2	-6.15	-12.00	-6.15	-12.70
42.1	504 (1)	381	504 (1)	381 (1)	504 (1)	381 (1)	61-1	60-2	-5.15	0.00	-5.15	-5.70
42.2	381 (1)	354	381 (1)	354 (1)	381 (1)	354 (1)	41-1	40-2	-5.15	-6.00	-5.15	-11.70
42.3	354 (1)	345	354 (1)	345 (1)	354 (1)	345 (1)	21-1	20-2	-5.15	-12.00	-5.15	-12.70
43.1	395 (1)	382	395 (1)	382 (1)	395 (1)	382 (1)	63-1	62-2	-3.15	0.00	-3.15	-5.70
43.2	382 (1)	353	382 (1)	353 (1)	382 (1)	353 (1)	43-1	42-2	-3.15	-6.00	-3.15	-11.70
43.3	353 (1)	347	353 (1)	347 (1)	353 (1)	347 (1)	23-1	22-2	-3.15	-12.00	-3.15	-12.70
44.1	396 (1)	383	396 (1)	383 (1)	396 (1)	383 (1)	64-1	63-2	-2.15	0.00	-2.15	-5.70
44.2	383 (1)	352	383 (1)	352 (1)	383 (1)	352 (1)	44-1	43-2	-2.15	-6.00	-2.15	-11.70
44.3	352 (1)	348	352 (1)	348 (1)	352 (1)	348 (1)	24-1	23-2	-2.15	-12.00	-2.15	-12.70
45.1	397 (1)	384	397 (1)	384 (1)	397 (1)	384 (1)	65-1	64-2	-1.15	0.00	-1.15	-5.70
45.2	384 (1)	351	384 (1)	351 (1)	384 (1)	351 (1)	45-1	44-2	-1.15	-6.00	-1.15	-11.70
45.3	351 (1)	349	351 (1)	349 (1)	351 (1)	349 (1)	25-1	24-2	-1.15	-12.00	-1.15	-12.70
46.1	23 (1)	21	23 (1)	21 (1)	23 (1)	21 (1)		65-2	-0.14	0.09	-0.14	-2.79
46.2	21 (1)	19	21 (1)	19 (1)	21 (1)	19 (1)		65-2	-0.14	-2.91	-0.14	-5.79
46.3	19 (1)	15	19 (1)	15 (1)	19 (1)	15 (1)		45-2	-0.14	-5.91	-0.14	-8.79
46.4	15 (1)	13	15 (1)	13 (1)	15 (1)	13 (1)		45-2	-0.14	-8.91	-0.14	-11.79
46.5	13 (1)	350	13 (1)	350 (1)	13 (1)	350 (1)		25-2	-0.14	-11.91	-0.14	-12.84
48.1	38 (1)	37	38 (1)	37 (1)	38 (1)	37 (1)			-20.16	30.09	-20.16	27.21
48.2	37 (1)	34	37 (1)	34 (1)	37 (1)	34 (1)			-20.16	27.09	-20.16	24.21
48.3	34 (1)	33	34 (1)	33 (1)	34 (1)	33 (1)			-20.16	24.09	-20.16	21.21
48.4	33 (1)	30	33 (1)	30 (1)	33 (1)	30 (1)			-20.16	21.09	-20.16	18.21
48.5	30 (1)	29	30 (1)	29 (1)	30 (1)	29 (1)			-20.16	18.09	-20.16	15.21
48.6	29 (1)	26	29 (1)	26 (1)	29 (1)	26 (1)			-20.16	15.09	-20.16	12.21
48.7	26 (1)	72	26 (1)	72 (1)	26 (1)	72 (1)			-20.16	12.09	-20.16	9.21
48.8	72 (1)	25	72 (1)	25 (1)	72 (1)	25 (1)			-20.16	9.09	-20.16	6.21
49.1	25 (1)	24	25 (1)	24 (1)	25 (1)	24 (1)			-20.16	6.09	-20.16	3.21
50.1	38 (1)	317	38 (1)	317 (1)	38 (1)	317 (1)			-20.05	30.15	-16.30	30.15
51.1	316 (1)	322	316 (1)	322 (1)	316 (1)	322 (1)			-13.22	30.15	-7.08	30.15
52.1	323 (1)	39	323 (1)	39 (1)	323 (1)	39 (1)			-4.00	30.15	-0.25	30.15
53.1	39 (1)	86	39 (1)	86 (1)	39 (1)	86 (1)			-0.14	30.09	-0.14	27.21
53.2	86 (1)	85	86 (1)	85 (1)	86 (1)	85 (1)			-0.14	27.09	-0.14	24.21
53.3	85 (1)	84	85 (1)	84 (1)	85 (1)	84 (1)			-0.14	24.09	-0.14	21.21
53.4	84 (1)	83	84 (1)	83 (1)	84 (1)	82 (1)			-0.14	21.09	-0.14	18.21
53.5	83 (1)	82	83 (1)	82 (1)	84 (1)	82 (1)			-0.14	18.09	-0.14	15.21
53.6	82 (1)	81	82 (1)	81 (1)	82 (1)	80 (1)			-0.14	15.09	-0.14	12.21
53.7	81 (1)	80	81 (1)	80 (1)	82 (1)	80 (1)			-0.14	12.09	-0.14	9.21
53.8	80 (1)	68	80 (1)	68 (1)	80 (1)	68 (1)			-0.14	9.09	-0.14	6.21
53.9	68 (1)	67	68 (1)	67 (1)	68 (1)	67 (1)			-0.14	6.09	-0.14	3.21
54.1	67 (1)	23	67 (1)	23 (1)	67 (1)	23 (1)			-0.14	3.09	-0.14	0.21
62.1	330 (1)	1	330 (1)	1 (1)	330 (1)	1 (1)			-20.16	-12.85	-20.16	-13.75
63.1	1 (1)	2	1 (1)	2 (1)	1 (1)	2 (1)			-20.05	-13.86	-18.21	-13.86
63.2	2 (1)	3	2 (1)	3 (1)	2 (1)	3 (1)			-18.09	-13.86	-16.21	-13.86
63.3	3 (1)	4	3 (1)	4 (1)	3 (1)	4 (1)			-16.09	-13.86	-13.21	-13.86
63.4	4 (1)	5	4 (1)	5 (1)	4 (1)	5 (1)			-13.09	-13.86	-10.21	-13.86
63.5	5 (1)	6	5 (1)	6 (1)	5 (1)	6 (1)			-10.09	-13.86	-7.21	-13.86
63.6	6 (1)	7	6 (1)	7 (1)	6 (1)	7 (1)			-7.09	-13.86	-4.21	-13.86
63.7	7 (1)	8	7 (1)	8 (1)	7 (1)	8 (1)			-4.09	-13.86	-2.21	-13.86
63.8	8 (1)	520	8 (1)	520 (1)	8 (1)	9 (1)			-2.09	-13.86	-1.36	-13.86
63.9	520 (1)	9	520 (1)	9 (1)	8 (1)	9 (1)			-1.36	-13.86	-0.25	-13.86
64.1	350 (1)	9	350 (1)	9 (1)	350 (1)	9 (1)			-0.14	-12.84	-0.14	-13.75
67.1	521 (1)	520	521 (1)	520 (1)	521 (1)	520 (1)			-1.36	-12.88	-1.36	-13.77
68.1	91 (1)	87	91 (1)	87 (1)	91 (1)	87 (1)			-0.13	30.09	-0.14	28.71
55.1	16 (-1)	20	16 (-1)	20 (1)	16 (-1)	20 (1)			-20.15	-5.79	-20.15	-2.91
56.1	22 (-1)	20	22 (-1)	20 (1)	22 (-1)	20 (1)			-20.15	0.09	-20.15	-2.79
57.1	19 (-1)	21	19 (-1)	21 (1)	19 (-1)	21 (1)			-0.15	-5.79	-0.15	-2.91
58.1	75 (-1)	21	75 (-1)	21 (1)	75 (-1)	21 (1)			-0.15	0.00	-0.15	-2.79
59.1	38 (0)	37	38 (0)	37 (1)	38 (0)	37 (1)			-20.18	30.09	-20.18	27.21
60.1	34 (0)	37	34 (0)	37 (1)	34 (0)	37 (1)			-20.18	24.21	-20.18	27.09
61.1	85 (0)	86	85 (0)	86 (1)	85 (0)	86 (1)			-0.15	24.21	-0.15	27.09
65.1	87 (1)	86	87 (1)	86 (1)	87 (1)	86 (1)			-0.15	28.59	-0.15	27.21

Στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 704)

Όνομα	Διατομή	X [m]	Y [m]	Z [m]	Κόμβος άνω	Κόμβος κάτω	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ	Ομάδα δ
1	SHS200X8	-20.150	4.180	-13.850	1	1 (-1)	0.00	Δ.X.	Ναι	Όχι	21
2	RHS200X120X8	-18.150	4.180	-13.850	2	2 (-1)	0.00	Δ.X.	Ναι	Όχι	21
3	RHS200X120X8	-16.150	4.180	-13.850	3	3 (-1)	0.00	Δ.X.	Ναι	Όχι	21
4	RHS200X120X8	-13.150	4.180	-13.850	4	4 (-1)	0.00	Δ.X.	Ναι	Όχι	21
5	RHS200X120X8	-10.150	4.180	-13.850	5	5 (-1)	0.00	Δ.X.	Ναι	Όχι	21

Στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 704)

Όνομα	Διατομή	X [m]	Y [m]	Z [m]	Κόμβος άνω	Κόμβος κάτω	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ	Ομάδα δ
6	RHS200X120X8	-7.150	4.180	-13.850	6	6 (-1)	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
7	RHS200X120X8	-4.150	4.180	-13.850	7	7 (-1)	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
8	RHS200X120X8	-2.150	4.180	-13.850	8	8 (-1)	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
9	SHS200X8	-0.150	4.180	-13.850	9	9 (-1)	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
10	RHS200X120X8	-20.150	4.180	-11.850	10	10 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
11	HEB600	-16.150	4.180	-11.850	11	11 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	21
12	HEB600	-4.150	4.180	-11.850	12	12 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	21
13	RHS200X120X8	-0.150	4.180	-11.850	13	13 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
14	RHS200X120X8	-20.150	4.180	-8.850	14	14 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
15	RHS200X120X8	-0.150	4.180	-8.850	15	15 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
16	RHS200X120X8	-20.150	4.180	-5.850	16	16 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
17	HEB600	-16.150	4.180	-5.850	17	17 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	21
18	HEB600	-4.150	4.180	-5.850	18	18 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	21
19	RHS200X120X8	-0.150	4.180	-5.850	19	19 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
20	RHS200X120X8	-20.150	4.180	-2.850	20	20 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
21	RHS200X120X8	-0.150	4.180	-2.850	21	21 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
22	RHS200X120X8	-20.150	4.180	0.150	22	22 (-1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
23	RHS200X120X8	-0.150	4.180	0.150	23	23 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
24	RHS200X120X8	-20.150	4.180	3.150	24	24 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
25	RHS200X120X8	-20.150	5.630	6.150	25	25 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
26	RHS200X120X8	-20.150	5.630	12.150	26	26 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
29	RHS200X120X8	-20.150	5.630	15.150	29	29 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
30	RHS200X120X8	-20.150	5.630	18.150	30	30 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
33	RHS200X120X8	-20.150	5.630	21.150	33	33 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
34	RHS200X120X8	-20.150	5.630	24.150	34	34 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
37	RHS200X120X8	-20.150	5.630	27.150	37	37 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
38	RHS200X120X8	-20.150	5.630	30.150	38	38 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
39	RHS200X120X8	-0.150	5.630	30.150	39	91 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	21
48	268/34	-14.960	4.180	0.170	48	48 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
49	268/34	-5.340	4.180	0.170	49	49 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
52	34/136	-16.130	4.180	0.680	52	52 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
53	34/64/34/168	-16.082	4.180	5.562	53	53 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
54	34/147/34/64	-13.844	4.180	5.661	54	54 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
55	34/64/34/147	-6.456	4.180	5.661	55	55 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
56	34/134	-4.170	4.180	0.670	56	56 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
57	34/129/34/64	-4.230	4.180	5.745	57	57 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
58	34/64	-16.130	4.180	3.180	58	58 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
59	34/177	-4.170	4.180	3.225	59	59 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
61	308/34	-14.760	5.630	36.130	61	61 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
63	308/34	-5.540	5.630	36.130	63	63 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
64	34/109	-16.130	5.630	35.755	64	64 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
65	34/45	-16.130	5.630	34.085	65	65 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
66	34/179/34/64	-16.084	5.630	30.791	66	66 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
67	RHS200X120X8	-0.150	5.630	3.150	67	67 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
68	RHS200X120X8	-0.150	5.630	6.150	68	68 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
69	34/144	-4.170	5.630	35.580	69	69 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
70	34/64/34/296	-4.199	5.630	31.360	70	70 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
72	RHS200X120X8	-20.150	5.630	9.150	72	72 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
76	34/128	-13.390	5.630	35.660	76	76 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
77	34/64/34/417	-13.411	5.630	31.957	77	77 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
78	34/128	-6.910	5.630	35.660	78	78 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
79	34/417/34/64	-6.889	5.630	31.957	79	79 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
80	RHS200X120X8	-0.150	5.630	9.150	80	80 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
82	RHS200X120X8	-0.150	5.630	15.150	82	82 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
84	RHS200X120X8	-0.150	5.630	21.150	84	84 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
85	RHS200X120X8	-0.150	5.630	24.150	85	85 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
86	RHS200X120X8	-0.150	5.630	27.150	86	86 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
87	RHS200X120X8	-0.150	3.900	28.650	87	87 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	21
89	34/135	-13.790	4.180	0.675	89	89 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
90	34/125	-6.510	4.180	0.625	90	90 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
91	RHS200X120X8	-0.150	3.900	30.150	91	91 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι	21
410	34/85	-13.390	5.630	34.595	410	410 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
411	34/85	-6.910	5.630	34.595	411	411 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
412	34/360	-13.790	4.180	3.150	412	412 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
413	180/34	-14.760	5.630	30.170	413	413 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
414	180/34	-5.540	5.630	30.170	414	414 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21
415	34/370	-6.510	4.180	3.100	415	415 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	21

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
1.1 130/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	410 (1)	411	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.1 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	300 (1)	501	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διστομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
3.2 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	501 (1)	48	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.3 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	48 (1)	502	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.4 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	502 (1)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	304 (1)	53	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	53 (1)	305	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	303 (1)	54	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	54 (1)	511	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.3 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	511 (1)	412	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.4 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	412 (1)	513	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.5 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	513 (1)	510	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.6 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	510 (1)	89	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.7 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	89 (1)	518	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.8 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	518 (1)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.1 30/300/40/10	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	306 (1)	503	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 30/300/40/10	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	503 (1)	49	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.3 30/300/40/10	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	49 (1)	504	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.4 30/300/40/10	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	504 (1)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	308 (1)	55	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.2 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	55 (1)	505	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.3 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	505 (1)	415	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.4 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	415 (1)	512	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.5 30/300/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	512 (1)	506	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.6 30/300/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	506 (1)	90	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.7 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	90 (1)	519	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.8 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	519 (1)	306	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	313 (1)	57	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.2 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	57 (1)	312	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.3 34/40/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	312 (1)	311	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.4 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	311 (1)	59	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.5 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	59 (1)	310	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.6 34/40/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	310 (1)	309	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.7 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	309 (1)	56	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.8 30/300/35/10	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	56 (1)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	317 (1)	413	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	413 (1)	316	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	314 (1)	61	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	61 (1)	315	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	314 (1)	64	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.2 30/300/45/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	64 (1)	321	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.3 34/70/55/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	321 (1)	65	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.4 34/70/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	65 (1)	318	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.5 30/300/65/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	318 (1)	66	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.6 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	66 (1)	317	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	315 (1)	76	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.2 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	76 (1)	514	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.3 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	514 (1)	410	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.4 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	410 (1)	515	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.5 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	515 (1)	77	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.6 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	77 (1)	316	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	322 (1)	414	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	414 (1)	323	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.1 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	324 (1)	63	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.2 30/300	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	63 (1)	329	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	324 (1)	78	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.2 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	78 (1)	517	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.3 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	517 (1)	411	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.4 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	411 (1)	516	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.5 30/300/60/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	516 (1)	79	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.6 30/300/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	79 (1)	322	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	329 (1)	69	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.2 30/300/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	69 (1)	328	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.3 34/50/95/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	328 (1)	327	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.4 30/300/80/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	327 (1)	70	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.5 30/300/40/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	70 (1)	323	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
33.1 30/50/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	513 (1)	512	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
47.1 34/50/100/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	58 (1)	301	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
47.2 30/300/80/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	301 (1)	52	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
47.3 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	52 (1)	300	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
66.1 30/50/50/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	518 (1)	519	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
412.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	303 (0)	304	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
413.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	304 (0)	303	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
414.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	313 (0)	308	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
415.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	308 (0)	313	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
4.1 34/188/100/13	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	304 (1)	303	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 34/280/85/13	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	308 (1)	313	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
2.1 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	10 (1)	367	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
2.2 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	367 (1)	366	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	366 (1)	365	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	365 (1)	11	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
2.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	11 (1)	364	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
2.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	364 (1)	363	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	363 (1)	362	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	362 (1)	361	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	361 (1)	360	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	360 (1)	359	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	359 (1)	358	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	358 (1)	357	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	357 (1)	356	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	356 (1)	355	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	355 (1)	354	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	354 (1)	12	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
2.17 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	12 (1)	353	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
2.18 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	353 (1)	352	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.19 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	352 (1)	351	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.20 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	351 (1)	13	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
19.1 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	16 (1)	368	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
19.2 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	368 (1)	369	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	369 (1)	370	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	370 (1)	17	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
19.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	17 (1)	371	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
19.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	371 (1)	372	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	372 (1)	373	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	373 (1)	374	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	374 (1)	375	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	375 (1)	376	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	376 (1)	377	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	377 (1)	378	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	378 (1)	379	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	379 (1)	380	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	380 (1)	381	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	381 (1)	18	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
19.17 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	18 (1)	382	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
19.18 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	382 (1)	383	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.19 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	383 (1)	384	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.20 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	384 (1)	19	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
20.1 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	22 (1)	385	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
20.2 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	385 (1)	386	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
20.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	386 (1)	387	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
20.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	387 (1)	300	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
21.1 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	24 (1)	398	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
21.2 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	398 (1)	399	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
21.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	399 (1)	500	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
21.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	500 (1)	58	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
22.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	302 (1)	388	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
22.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	388 (1)	389	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.3 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	389 (1)	390	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	390 (1)	391	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	391 (1)	392	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	392 (1)	393	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	393 (1)	394	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	394 (1)	306	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
23.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	307 (1)	395	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
23.2 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	395 (1)	396	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
23.3 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	396 (1)	397	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
23.4 HEB220	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	397 (1)	23	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
24.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	300 (1)	17	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
24.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	17 (1)	11	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
24.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	11 (1)	334	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
25.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	307 (1)	18	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
25.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	18 (1)	12	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
25.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	12 (1)	346	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
26.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	330 (1)	331	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	331 (1)	332	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	332 (1)	333	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	333 (1)	334	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	334 (1)	335	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	335 (1)	336	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	336 (1)	337	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	337 (1)	338	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.9 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	338 (1)	339	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
26.10 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	339 (1)	340	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.11 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	340 (1)	341	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.12 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	341 (1)	342	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.13 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	342 (1)	343	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.14 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	343 (1)	344	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.15 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	344 (1)	345	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.16 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	345 (1)	346	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.17 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	346 (1)	347	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.18 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	347 (1)	348	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.19 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	348 (1)	521	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.20 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	521 (1)	349	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.21 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	349 (1)	350	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	24 (1)	22	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	22 (1)	20	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	20 (1)	16	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	16 (1)	14	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	14 (1)	10	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	10 (1)	330	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
28.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	398 (1)	385	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	385 (1)	368	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	368 (1)	367	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	367 (1)	331	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	399 (1)	386	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	386 (1)	369	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	369 (1)	366	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	366 (1)	332	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	500 (1)	387	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	387 (1)	370	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	370 (1)	365	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	365 (1)	333	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	501 (1)	371	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	371 (1)	364	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	364 (1)	335	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	502 (1)	372	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	372 (1)	363	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	363 (1)	336	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
34.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	388 (1)	373	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
34.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	373 (1)	362	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
34.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	362 (1)	337	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
35.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	389 (1)	374	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
35.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	374 (1)	361	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
35.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	361 (1)	338	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	390 (1)	375	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	375 (1)	360	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	360 (1)	339	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	391 (1)	376	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	376 (1)	359	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	359 (1)	340	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
38.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	392 (1)	377	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
38.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	377 (1)	358	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
38.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	358 (1)	341	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	393 (1)	378	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	378 (1)	357	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	357 (1)	342	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	394 (1)	379	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	379 (1)	356	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	356 (1)	343	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	503 (1)	380	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	380 (1)	355	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	355 (1)	344	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	504 (1)	381	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	381 (1)	354	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	354 (1)	345	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	395 (1)	382	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	382 (1)	353	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	353 (1)	347	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	396 (1)	383	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	383 (1)	352	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	352 (1)	348	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	397 (1)	384	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	384 (1)	351	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	351 (1)	349	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
46.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	23 (1)	21	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	21 (1)	19	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	19 (1)	15	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
46.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	15 (1)	13	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	13 (1)	350	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
48.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	38 (1)	37	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	37 (1)	34	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	34 (1)	33	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	33 (1)	30	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	30 (1)	29	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	29 (1)	26	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	26 (1)	72	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
48.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	72 (1)	25	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
49.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	25 (1)	24	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
50.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	38 (1)	317	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
51.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	316 (1)	322	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
52.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	323 (1)	39	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
53.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	39 (1)	86	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
53.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	86 (1)	85	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
53.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	85 (1)	84	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
53.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	84 (1)	83	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
53.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	83 (1)	82	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
53.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	82 (1)	81	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
53.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	81 (1)	80	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
53.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	80 (1)	68	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
53.9 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	68 (1)	67	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
54.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	67 (1)	23	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
62.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	330 (1)	1	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
63.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	1 (1)	2	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	2 (1)	3	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	3 (1)	4	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	4 (1)	5	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	5 (1)	6	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	6 (1)	7	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	7 (1)	8	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
63.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	8 (1)	520	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
63.9 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	520 (1)	9	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
64.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	350 (1)	9	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
67.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	521 (1)	520	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
68.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	91 (1)	87	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
55.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	16 (-1)	20	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
56.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	22 (-1)	20	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
57.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	19 (-1)	21	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
58.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	75 (-1)	21	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
59.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	38 (0)	37	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
60.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	34 (0)	37	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
61.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	85 (0)	86	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
65.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	87 (1)	86	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	-0.000
1.1	0.000	-9.000	0.000	-0.000
3.1	0.000	0.000	0.000	-5.106
3.2 - 3.3	0.000	0.000	0.000	-5.109
3.4	0.000	0.000	0.000	-4.579
7.1 - 7.4	0.000	0.000	0.000	-0.722
9.1 - 9.4	0.000	0.000	0.000	-7.812
9.5 - 9.7	0.000	0.000	0.000	-10.647
9.8	0.000	0.000	0.000	-7.812
10.1 - 10.2	0.000	0.000	0.000	-4.687
10.3	0.000	-9.000	0.000	-4.687
10.4 - 10.5	0.000	0.000	0.000	-4.687
10.6	0.000	-9.000	0.000	-4.687
10.7	0.000	0.000	0.000	-4.687
10.8	0.000	0.000	0.000	-2.338
13.2	0.000	0.000	0.000	-7.500
13.3 - 13.4	0.000	-9.000	0.000	-7.500
13.5	0.000	0.000	0.000	-7.500
14.2 - 14.6	0.000	0.000	0.000	-7.500
17.1 - 18.2	0.000	0.000	0.000	-7.500
18.3	0.000	-9.000	0.000	-7.500
18.4 - 18.5	0.000	0.000	0.000	-7.500
33.1	0.000	-20.000	0.000	-2.846
47.1	0.000	-9.000	0.000	-6.120

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
47.2 - 47.3	0.000	0.000	0.000	-6.120
66.1	0.000	-9.000	0.000	-2.846
4.1 - 8.1	0.000	-9.000	0.000	-0.000
2.1	0.000	0.000	0.000	-3.141
2.2 - 2.19	0.000	0.000	0.000	-2.500
2.20 - 19.1	0.000	0.000	0.000	-3.141
19.2 - 19.4	0.000	0.000	0.000	-2.500
19.5	0.000	0.000	0.000	-2.498
19.6	0.000	0.000	0.000	-2.502
19.7 - 19.19	0.000	0.000	0.000	-2.500
19.20 - 20.1	0.000	0.000	0.000	-3.141
20.2 - 20.3	0.000	0.000	0.000	-2.500
20.4	0.000	0.000	0.000	-2.363
21.1	0.000	0.000	0.000	-0.907
21.2 - 21.3	0.000	0.000	0.000	-0.722
21.4	0.000	0.000	0.000	-0.642
22.1 - 23.3	0.000	0.000	0.000	-0.722
23.4	0.000	0.000	0.000	-0.907
24.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
24.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
24.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
25.1	0.000	0.000	0.000	-4.671
25.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
25.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
26.1	0.000	0.000	0.000	-0.907
26.2 - 26.20	0.000	0.000	0.000	-0.722
26.21	0.000	-2.000	0.000	-0.907
27.1	0.000	0.000	0.000	-1.524
27.2 - 27.5	0.000	0.000	0.000	-1.624
27.6	0.000	0.000	0.000	-0.941
28.1	0.000	0.000	0.000	-4.821
28.2 - 28.3	0.000	0.000	0.000	-5.104
28.4	0.000	0.000	0.000	-3.173
29.1	0.000	0.000	0.000	-4.364
29.2 - 29.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
29.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
30.1	0.000	0.000	0.000	-4.155
30.2 - 30.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
30.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
31.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
31.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
31.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
32.1	0.000	0.000	0.000	-4.627
32.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
32.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
34.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
34.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
34.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
35.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
35.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
35.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
36.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
36.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
36.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
37.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
37.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
37.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
38.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
38.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
38.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
39.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
39.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
39.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
40.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
40.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
40.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
41.1	0.000	0.000	0.000	-4.668
41.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
41.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
42.1	0.000	0.000	0.000	-4.665
42.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
42.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
43.1	0.000	0.000	0.000	-4.677
43.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
43.3	0.000	0.000	0.000	-3.086

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
44.1	0.000	0.000	0.000	-4.677
44.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
44.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
45.1	0.000	0.000	0.000	-5.225
45.2	0.000	0.000	0.000	-5.104
45.3	0.000	0.000	0.000	-3.173
46.1 - 46.2	0.000	0.000	0.000	-1.666
46.3 - 46.4	0.000	0.000	0.000	-1.624
46.5	0.000	0.000	0.000	-0.941
63.9 - 64.1	0.000	-2.000	0.000	-0.000
67.1	0.000	-15.000	0.000	-0.000

*Τυπικ.: 5.1 - 6.8, 11.1 - 13.1, 13.6, 14.1, 15.1 - 16.2, 412.1 - 415.1, 48.1 - 63.8, 68.1 - 65.1

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	-0.000
3.1	0.000	0.000	0.000	-4.334
3.2 - 3.3	0.000	0.000	0.000	-4.338
3.4	0.000	0.000	0.000	-3.808
7.1 - 7.4	0.000	0.000	0.000	-0.722
9.1 - 9.4	0.000	0.000	0.000	-6.250
9.5 - 9.7	0.000	0.000	0.000	-8.518
9.8	0.000	0.000	0.000	-6.250
10.1 - 10.7	0.000	0.000	0.000	-3.750
10.8	0.000	0.000	0.000	-2.338
13.2 - 13.5	0.000	0.000	0.000	-6.000
14.2 - 14.6	0.000	0.000	0.000	-6.000
17.1 - 18.5	0.000	0.000	0.000	-6.000
33.1	0.000	0.000	0.000	-2.276
47.1 - 47.3	0.000	0.000	0.000	-5.291
66.1	0.000	0.000	0.000	-2.276
2.1	0.000	0.000	0.000	-3.141
2.2 - 2.19	0.000	0.000	0.000	-2.500
2.20 - 19.1	0.000	0.000	0.000	-3.141
19.2 - 19.4	0.000	0.000	0.000	-2.500
19.5	0.000	0.000	0.000	-2.498
19.6	0.000	0.000	0.000	-2.502
19.7 - 19.19	0.000	0.000	0.000	-2.500
19.20 - 20.1	0.000	0.000	0.000	-3.141
20.2 - 20.3	0.000	0.000	0.000	-2.500
20.4	0.000	0.000	0.000	-2.363
21.1	0.000	0.000	0.000	-0.907
21.2 - 21.3	0.000	0.000	0.000	-0.722
21.4	0.000	0.000	0.000	-0.642
22.1 - 23.3	0.000	0.000	0.000	-0.722
23.4	0.000	0.000	0.000	-0.907
24.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
24.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
24.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
25.1	0.000	0.000	0.000	-4.671
25.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
25.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
26.1	0.000	0.000	0.000	-0.907
26.2 - 26.20	0.000	0.000	0.000	-0.722
26.21	0.000	0.000	0.000	-0.907
27.1	0.000	0.000	0.000	-1.524
27.2 - 27.5	0.000	0.000	0.000	-1.624
27.6	0.000	0.000	0.000	-0.941
28.1	0.000	0.000	0.000	-4.821
28.2 - 28.3	0.000	0.000	0.000	-5.104
28.4	0.000	0.000	0.000	-3.173
29.1	0.000	0.000	0.000	-4.364
29.2 - 29.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
29.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
30.1	0.000	0.000	0.000	-4.155
30.2 - 30.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
30.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
31.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
31.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
31.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
32.1	0.000	0.000	0.000	-4.627

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
32.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
32.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
34.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
34.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
34.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
35.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
35.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
35.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
36.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
36.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
36.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
37.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
37.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
37.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
38.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
38.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
38.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
39.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
39.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
39.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
40.2	0.000	0.000	0.000	-4.671
40.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
40.4	0.000	0.000	0.000	-3.086
41.1	0.000	0.000	0.000	-4.668
41.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
41.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
42.1	0.000	0.000	0.000	-4.665
42.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
42.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
43.1	0.000	0.000	0.000	-4.677
43.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
43.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
44.1	0.000	0.000	0.000	-4.677
44.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
44.3	0.000	0.000	0.000	-3.086
45.1	0.000	0.000	0.000	-5.225
45.2	0.000	0.000	0.000	-5.104
45.3	0.000	0.000	0.000	-3.173
46.1 - 46.2	0.000	0.000	0.000	-1.666
46.3 - 46.4	0.000	0.000	0.000	-1.624
46.5	0.000	0.000	0.000	-0.941

*Τυπικ.: 1.1, 5.1 - 6.8, 11.1 - 13.1, 13.6, 14.1, 15.1 - 16.2, 412.1 - 8.1, 48.1 - 65.1

Δεδομένα: Όροφος 2

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάννα...	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [m]	d [m]	b1 [m]	b3 [m]	d1 [m]	d3 [m]	Επικ... συνδ... cspot [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
48 - 49		Ναι	Ορθογωνική	0.00	2.680	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
52		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.360	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
53		Ναι	Γάμα2	0.00	1.680	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
54		Ναι	Γάμα3	0.00	0.640	1.470	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
55		Ναι	Γάμα2	0.00	1.470	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
56		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
57		Ναι	Γάμα3	0.00	0.640	1.290	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
58		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.640	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
59		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.770	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
61 - 63		Ναι	Ορθογωνική	0.00	3.080	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
64		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.090	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
65		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.450	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
66		Ναι	Γάμα1	0.00	0.640	1.790	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
69		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.440	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
70		Ναι	Γάμα4	0.00	2.960	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
76		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.280	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
77		Ναι	Γάμα4	0.00	4.170	0.640	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
78		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.280	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
79		Ναι	Γάμα1	0.00	0.640	4.170	0.340	0.340	0.000	0.000	0.035	1.000
89		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.350	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
90		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	1.250	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [m]	d [m]	b1 [m]	b3 [m]	d1 [m]	d3 [m]	Επικ... συνδ... cnom [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
412		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	3.600	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
413 - 414		Ναι	Ορθογωνική	0.00	1.800	0.340	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
415		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.340	3.700	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000

Διαστάσεις χαλύβδινων διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Κατηγορία διατομής	Όνομα Διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [mm]	h [mm]	tw [mm]	tf [mm]
Τυπικ.*		Ναι	RHS	RHS200X120X8	90.00	120.00	200.00	8.00	8.00
1		Ναι	SHS	SHS200X8	0.00	200.00	200.00	8.00	8.00
2 - 8		Ναι	RHS	RHS200X120X8	0.00	120.00	200.00	8.00	8.00
9		Ναι	SHS	SHS200X8	0.00	200.00	200.00	8.00	8.00
11 - 12		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00
17 - 18		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00
27 - 28		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00
31 - 32		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00
35 - 36		Ναι	HEB	HEB600	90.00	300.00	600.00	15.50	30.00
40 - 47		Ναι	CHS	CHS193.7X8	90.00	193.70	193.70	8.00	8.00

*Τυπικ.: 10, 13 - 16, 19 - 26, 29, 30, 33, 34, 37 - 39, 67 - 86

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
48 - 49		0.91	0.77	0.77	3.231E-3	3.654E-1	5.881E-3	90.00	0.00	0.91	Ναι
52		0.46	0.39	0.39	1.501E-3	4.775E-2	2.984E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
53		0.67	0.57	0.57	3.404E-3	1.181E-1	8.706E-3	6.57	0.00	0.67	Ναι
54		0.60	0.51	0.51	3.096E-3	8.056E-2	8.067E-3	171.78	0.00	0.60	Ναι
55		0.60	0.51	0.51	3.096E-3	8.056E-2	8.067E-3	8.22	0.00	0.60	Ναι
56		0.46	0.39	0.39	1.475E-3	4.568E-2	2.941E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
57		0.54	0.46	0.46	2.832E-3	5.545E-2	7.491E-3	169.71	0.00	0.54	Ναι
58		0.22	0.18	0.18	5.597E-4	7.427E-3	2.096E-3	0.00	0.00	0.22	Ναι
59		0.60	0.51	0.51	2.038E-3	1.053E-1	3.884E-3	0.00	0.00	0.60	Ναι
61 - 63		1.05	0.88	0.88	3.755E-3	5.547E-1	6.759E-3	90.00	0.00	1.05	Ναι
64		0.37	0.31	0.31	1.148E-3	3.669E-2	3.570E-3	0.00	0.00	0.37	Ναι
65		0.15	0.13	0.13	3.165E-4	2.582E-3	1.474E-3	0.00	0.00	0.15	Ναι
66		0.71	0.60	0.60	3.566E-3	1.417E-1	9.030E-3	174.09	0.00	0.71	Ναι
69		0.49	0.41	0.41	1.606E-3	5.668E-2	3.160E-3	0.00	0.00	0.49	Ναι
70		1.11	0.94	0.94	5.282E-3	6.006E-1	1.221E-2	2.54	0.00	1.11	Ναι
76		0.44	0.37	0.37	1.396E-3	3.981E-2	2.809E-3	0.00	0.00	0.44	Ναι
77		1.52	1.28	1.28	7.058E-3	1.612E+0	1.524E-2	1.40	0.00	1.52	Ναι
78		0.44	0.37	0.37	1.396E-3	3.981E-2	2.809E-3	0.00	0.00	0.44	Ναι
79		1.52	1.28	1.28	7.058E-3	1.612E+0	1.524E-2	178.60	0.00	1.52	Ναι
89		0.46	0.39	0.39	1.488E-3	4.671E-2	2.963E-3	0.00	0.00	0.46	Ναι
90		0.42	0.36	0.36	1.357E-3	3.708E-2	2.743E-3	0.00	0.00	0.42	Ναι
412		1.22	1.03	1.03	4.436E-3	8.857E-1	7.900E-3	0.00	0.00	1.22	Ναι
413 - 414		0.61	0.52	0.52	2.078E-3	1.107E-1	3.950E-3	90.00	0.00	0.61	Ναι
415		1.26	1.06	1.06	4.567E-3	9.616E-1	8.120E-3	0.00	0.00	1.26	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία χαλύβδινων υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.4.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [cm²]	A2 [cm²]	A3 [cm²]	I1 [cm^4]	I2 [cm^4]	I3 [cm^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		47.60	12.97	27.97	2.501e+3	2.490e+3	1.114e+3	90.00	90.00	0.00	Ναι
1		60.80	25.85	25.85	5.778e+3	3.709e+3	3.709e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
2 - 8		47.60	12.97	27.97	2.501e+3	2.490e+3	1.114e+3	0.00	0.00	0.00	Ναι
9		60.80	25.85	25.85	5.778e+3	3.709e+3	3.709e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
11 - 12		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι
17 - 18		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι
27 - 28		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι
31 - 32		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι
35 - 36		270.00	150.51	85.32	6.672e+2	1.710e+5	1.353e+4	90.00	90.00	0.03	Ναι
40 - 47		46.67	23.34	23.34	4.031e+3	2.016e+3	2.016e+3	90.00	90.00	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 10, 13 - 16, 19 - 26, 29, 30, 33, 34, 37 - 39, 67 - 86

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	W2 [cm³]	Wpl2 [cm³]	i2 [cm]	W3 [cm³]	Wpl3 [cm³]	i3 [cm]
Τυπικ.*		249.00	309.00	7.23	186.00	216.00	4.84

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	W2 [cm³]	Wpl2 [cm³]	i2 [cm]	W3 [cm³]	Wpl3 [cm³]	i3 [cm]
1		371.00	436.00	7.81	371.00	436.00	7.81
9		371.00	436.00	7.81	371.00	436.00	7.81
11 - 12		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08
17 - 18		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08
27 - 28		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08
31 - 32		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08
35 - 36		5701.00	6425.00	25.17	902.00	1391.00	7.08
40 - 47		208.00	276.00	6.57	208.00	276.00	6.57

*Τυπικ.: 2 - 8, 10, 13 - 16, 19 - 26, 29, 30, 33, 34, 37 - 39, 67 - 86

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος ως κυρίου υλικού	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 48 - 415

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα δομικού χάλυβα	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού Δομικού χάλυβα
Τυπικ.*		2.1e+08	8.1e+07	1.200E-5	78.50	7.85	Δομικός Χάλυβας	S 355	Ναι

*Τυπικ.: 1 - 86

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Ικανοτικός κόμβων	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κόμβου	Περιορισμός (acd) από q
1		-20.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
2		-18.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
3		-16.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
4		-13.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
5		-10.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
6		-7.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
7		-4.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
8		-2.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
9		-0.150	8.730	-13.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
10		-20.150	8.730	-11.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
11		-16.150	8.730	-11.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
12		-4.150	8.730	-11.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
13		-0.150	8.730	-11.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
14		-20.150	8.730	-8.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
15		-0.150	8.730	-8.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
16		-20.150	8.730	-5.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
17		-16.150	8.730	-5.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
18		-4.150	8.730	-5.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
19		-0.150	8.730	-5.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
20		-20.150	8.730	-2.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
21		-0.150	8.730	-2.850	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
22		-20.150	8.730	0.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
23		-0.150	8.730	0.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
24		-20.150	8.730	3.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
25		-20.150	8.730	6.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
26		-20.150	8.730	12.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
27		-16.150	8.730	12.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
28		-4.150	8.730	12.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
29		-20.150	8.730	15.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
30		-20.150	8.730	18.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
31		-16.150	8.730	18.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
32		-4.150	8.730	18.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
33		-20.150	8.730	21.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
34		-20.150	8.730	24.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
35		-16.150	8.730	24.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
36		-4.150	8.730	24.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
37		-20.150	8.730	27.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
38		-20.150	8.730	30.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
39		-0.150	8.730	30.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
40		-20.150	8.730	33.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
41		-0.150	8.730	33.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Ικανοτικός κόμβων	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κόμβου	Περιορισμός (acd) από q
42		-20.150	8.730	36.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
43		-0.150	8.730	36.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
44		-16.150	8.730	39.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
45		-13.370	8.730	39.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
46		-6.930	8.730	39.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
47		-4.150	8.730	39.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
48		-14.960	8.730	0.170	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
49		-5.340	8.730	0.170	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
52		-16.130	8.730	0.680	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
53		-16.082	8.730	5.562	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
54		-13.844	8.730	5.661	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
55		-6.456	8.730	5.661	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
56		-4.170	8.730	0.670	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
57		-4.230	8.730	5.745	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
58		-16.130	8.730	3.180	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
59		-4.170	8.730	3.225	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
61		-14.760	8.730	36.130	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
63		-5.540	8.730	36.130	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
64		-16.130	8.730	35.755	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
65		-16.130	8.730	34.085	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
66		-16.084	8.730	30.791	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
67		-0.150	8.730	3.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
68		-0.150	8.730	6.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
69		-4.170	8.730	35.580	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
70		-4.199	8.730	31.360	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
72		-20.150	8.730	9.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
76		-13.390	8.730	35.660	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
77		-13.411	8.730	31.957	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
78		-6.910	8.730	35.660	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
79		-6.889	8.730	31.957	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
80		-0.150	8.730	9.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
81		-0.150	8.730	12.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
82		-0.150	8.730	15.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
83		-0.150	8.730	18.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
84		-0.150	8.730	21.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
85		-0.150	8.730	24.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
86		-0.150	8.730	27.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
89		-13.790	8.730	0.675	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
90		-6.510	8.730	0.625	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
412		-13.790	8.730	3.150	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
413		-14.760	8.730	30.170	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
414		-5.540	8.730	30.170	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό
415		-6.510	8.730	3.100	22	Αυτόματο	1.400	Χωρίς περιορισμό

Στατικά - γενικά υποστυλωμάτων (Πίνακας 205.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Τρόπος οπλισμού	Τοίχωμα ΕΑΚ2003	Τοίχωμα ΕΚΩΣ2000	Ομάδα τοιχωμάτων	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσμ...
Τυπικ.*		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
48		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
49		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
52		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
53		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
54		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Όχι	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
55		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
56		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
57 - 59		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
61		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	4	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
63		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	6	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
64		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	4	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
65 - 66		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
69		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	6	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
70		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
76		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	4	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
77		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
78		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	6	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
79		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
89		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Όχι	1	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
90		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	2	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι
412		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι
413		Διαστασιολόγηση	Αυτόματο	Αυτόματο	0	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι
414 - 415		Διαστασιολόγηση	Όχι	Όχι	0	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 1 - 47, 67, 68, 72, 80 - 86

Άκαμπτες απολήξεις υποστυλωμάτων (Πίνακας 206)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	δΧ κάτω [m]	δΥ κάτω [m]	δΖ κάτω [m]	Συντελεστής zj	δΧ άνω [m]	δΥ άνω [m]	δΖ άνω [m]	Συντελεστής zi	Αυτόματη κατακορύφωση με οριζόντιες άκαμπτες απολήξεις
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
25		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
39		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
49		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
53		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
54 - 55		-0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
56		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
57		-0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
58		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
59		-0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
61 - 63		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
64		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
65 - 66		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
67 - 68		-0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
69		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
70		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.400	0.000	1.000	Ναι
76		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
77		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
78		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
79		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
80		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
82		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
84 - 86		-0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
89 - 90		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 1 - 24, 26 - 38, 40 - 48, 52, 72, 81, 83, 412 - 415

Ελαστικές αρθρώσεις υποστυλωμάτων (Πίνακας 207)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ελαστική άρθρωση αρχής y (2)	Συντ. ελαστικότητας αρχής y(2)	Ελαστική άρθρωση τέλους y (2)	Συντ. ελαστικότητας τέλους y(2)	Ελαστική άρθρωση αρχής z (3)	Συντ. ελαστικότητας αρχής z(3)	Ελαστική άρθρωση τέλους z (3)	Συντ. ελαστικότητας τέλους z(3)
Τυπικ.*		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
1 - 9		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
10		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
13 - 16		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
19 - 24		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
26		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
29 - 30		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
33 - 34		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
37 - 39		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
40 - 47		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
67 - 68		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
72		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
80		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
81		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
82		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
83		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
84 - 86		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000

*Τυπικ.: 11, 12, 17, 18, 25, 27, 28, 31, 32, 35, 36, 48 - 66, 69, 70, 76 - 79, 89 - 415

Σκυρόδεμα (Πίνακας 208)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Κοντό υποστύλωμα	Εξασφάλιση κοντού υποστ/τος	Περίσφιγξη	Κάτω άκαμπτο τμήμα Ητ [m]	Ικανοτικός διάτμησης	Διάτμηση γRd άνω	Διάτμηση γRd κάτω	Ενεργό μήκος ley [m]	Ενεργό μήκος lez [m]
Τυπικ.*		Ναι	Αυτόματο	Με προσαύ...	Αυτόματο	0.00	Αυτόματο	1.000	1.000	0.00	0.00

*Τυπικ.: 1 - 415

Διάμετροι οπλισμού πλευράς υποστυλωμάτων (Πίνακας 210.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	08mm	10mm	12mm	14mm	16mm	18mm	20mm	22mm	25mm	28mm	32mm
Τυπικ.*		Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 1 - 415

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
300	-16.150	8.730	0.150	22	0
301	-16.110	8.730	1.310	22	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
302	-13.810	8.730	0.150	22	0
303	-13.810	8.730	6.150	22	0
304	-16.150	8.730	6.150	22	0
305	-16.110	8.730	4.670	22	0
306	-6.490	8.730	0.150	22	0
307	-4.150	8.730	0.150	22	0
308	-6.490	8.730	6.150	22	0
309	-4.190	8.730	1.290	22	0
310	-4.190	8.730	2.390	22	0
311	-4.190	8.730	4.060	22	0
312	-4.190	8.730	5.060	22	0
313	-4.150	8.730	6.150	22	0
314	-16.150	8.730	36.150	22	0
315	-13.410	8.730	36.150	22	0
316	-13.410	8.730	30.150	22	0
317	-16.150	8.730	30.150	22	0
318	-16.115	8.730	31.786	22	0
321	-16.110	8.730	35.210	22	0
322	-6.890	8.730	30.150	22	0
323	-4.150	8.730	30.150	22	0
324	-6.890	8.730	36.150	22	0
327	-4.182	8.730	32.959	22	0
328	-4.170	8.730	34.860	22	0
329	-4.150	8.730	36.150	22	0
330	-20.204	8.730	-14.945	22	0
331	-19.150	8.730	-14.945	22	0
332	-18.150	8.730	-14.945	22	0
333	-17.150	8.730	-14.945	22	0
334	-16.150	8.730	-14.945	22	0
335	-15.150	8.730	-14.945	22	0
336	-14.150	8.730	-14.945	22	0
337	-13.150	8.730	-14.945	22	0
338	-12.150	8.730	-14.945	22	0
339	-11.150	8.730	-14.945	22	0
340	-10.150	8.730	-14.945	22	0
341	-9.150	8.730	-14.945	22	0
342	-8.150	8.730	-14.945	22	0
343	-7.150	8.730	-14.945	22	0
344	-6.150	8.730	-14.945	22	0
345	-5.150	8.730	-14.945	22	0
346	-4.150	8.730	-14.945	22	0
347	-3.150	8.730	-14.945	22	0
348	-2.150	8.730	-14.945	22	0
349	-1.150	8.730	-14.945	22	0
350	-0.095	8.730	-14.945	22	0
351	-1.150	8.730	-11.850	22	0
352	-2.150	8.730	-11.850	22	0
353	-3.150	8.730	-11.850	22	0
354	-5.150	8.730	-11.850	22	0
355	-6.150	8.730	-11.850	22	0
356	-7.150	8.730	-11.850	22	0
357	-8.150	8.730	-11.850	22	0
358	-9.150	8.730	-11.850	22	0
359	-10.150	8.730	-11.850	22	0
360	-11.150	8.730	-11.850	22	0
361	-12.150	8.730	-11.850	22	0
362	-13.150	8.730	-11.850	22	0
363	-14.150	8.730	-11.850	22	0
364	-15.150	8.730	-11.850	22	0
365	-17.150	8.730	-11.850	22	0
366	-18.150	8.730	-11.850	22	0
367	-19.150	8.730	-11.850	22	0
368	-19.150	8.730	-5.850	22	0
369	-18.150	8.730	-5.850	22	0
370	-17.150	8.730	-5.850	22	0
371	-15.150	8.730	-5.850	22	0
372	-14.150	8.730	-5.850	22	0
373	-13.150	8.730	-5.850	22	0
374	-12.150	8.730	-5.850	22	0
375	-11.150	8.730	-5.850	22	0
376	-10.150	8.730	-5.850	22	0
377	-9.150	8.730	-5.850	22	0
378	-8.150	8.730	-5.850	22	0
379	-7.150	8.730	-5.850	22	0
380	-6.150	8.730	-5.850	22	0
381	-5.150	8.730	-5.850	22	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
382	-3.150	8.730	-5.850	22	0
383	-2.150	8.730	-5.850	22	0
384	-1.150	8.730	-5.850	22	0
385	-19.150	8.730	0.150	22	0
386	-18.150	8.730	0.150	22	0
387	-17.150	8.730	0.150	22	0
388	-13.150	8.730	0.150	22	0
389	-12.150	8.730	0.150	22	0
390	-11.150	8.730	0.150	22	0
391	-10.150	8.730	0.150	22	0
392	-9.150	8.730	0.150	22	0
393	-8.150	8.730	0.150	22	0
394	-7.150	8.730	0.150	22	0
395	-3.150	8.730	0.150	22	0
396	-2.150	8.730	0.150	22	0
397	-1.150	8.730	0.150	22	0
398	-19.150	8.730	6.150	22	0
399	-18.150	8.730	6.150	22	0
500	-17.150	8.730	6.150	22	0
501	-15.152	8.730	0.173	22	0
502	-14.150	8.730	0.190	22	0
503	-6.150	8.730	0.190	22	0
504	-5.150	8.730	0.190	22	0
505	-13.150	8.730	6.150	22	0
506	-12.150	8.730	6.150	22	0
507	-11.150	8.730	6.150	22	0
508	-10.150	8.730	6.150	22	0
509	-9.150	8.730	6.150	22	0
510	-8.150	8.730	6.150	22	0
511	-7.150	8.730	6.150	22	0
512	-3.150	8.730	6.150	22	0
513	-2.150	8.730	6.150	22	0
514	-21.245	8.730	-14.945	22	0
515	0.946	8.730	-14.945	22	0
516	-21.245	8.730	-13.904	22	0
517	0.946	8.730	-13.904	22	0
518	-19.150	8.730	-13.904	22	0
519	-17.150	8.730	-13.904	22	0
520	-14.150	8.730	-13.904	22	0
521	-15.150	8.730	-13.904	22	0
522	-12.150	8.730	-13.904	22	0
523	-11.150	8.730	-13.904	22	0
524	-9.150	8.730	-13.904	22	0
525	-8.150	8.730	-13.904	22	0
526	-6.150	8.730	-13.904	22	0
527	-5.150	8.730	-13.904	22	0
528	-3.150	8.730	-13.904	22	0
529	-1.150	8.730	-13.904	22	0
530	-21.245	8.730	-11.850	22	0
531	-21.245	8.730	-5.850	22	0
532	-21.245	8.730	0.150	22	0
533	-21.245	8.730	6.150	22	0
534	0.946	8.730	-11.850	22	0
535	0.946	8.730	-5.850	22	0
536	0.946	8.730	0.150	22	0
537	0.946	8.730	6.150	22	0
538	-1.150	8.730	6.150	22	0
540	-21.245	8.730	12.150	22	0
541	-19.150	8.730	12.150	22	0
542	-18.150	8.730	12.150	22	0
543	-17.150	8.730	12.150	22	0
544	-15.150	8.730	12.150	22	0
545	-14.150	8.730	12.150	22	0
546	-13.150	8.730	12.150	22	0
547	-12.150	8.730	12.150	22	0
548	-11.150	8.730	12.150	22	0
549	-10.150	8.730	12.150	22	0
550	-9.150	8.730	12.150	22	0
551	-8.150	8.730	12.150	22	0
552	-7.150	8.730	12.150	22	0
553	-6.150	8.730	12.150	22	0
554	-5.150	8.730	12.150	22	0
555	-3.150	8.730	12.150	22	0
556	-2.150	8.730	12.150	22	0
557	-1.150	8.730	12.150	22	0
559	0.946	8.730	12.150	22	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
560	-21.245	8.730	18.150	22	0
561	-19.150	8.730	18.150	22	0
562	-18.150	8.730	18.150	22	0
563	-17.150	8.730	18.150	22	0
564	-15.150	8.730	18.150	22	0
565	-14.150	8.730	18.150	22	0
566	-13.150	8.730	18.150	22	0
567	-12.150	8.730	18.150	22	0
568	-11.150	8.730	18.150	22	0
569	-10.150	8.730	18.150	22	0
570	-9.150	8.730	18.150	22	0
571	-8.150	8.730	18.150	22	0
572	-7.150	8.730	18.150	22	0
573	-6.150	8.730	18.150	22	0
574	-5.150	8.730	18.150	22	0
575	-3.150	8.730	18.150	22	0
576	-2.150	8.730	18.150	22	0
577	-1.150	8.730	18.150	22	0
579	0.946	8.730	18.150	22	0
580	-21.245	8.730	24.150	22	0
581	-19.150	8.730	24.150	22	0
582	-18.150	8.730	24.150	22	0
583	-17.150	8.730	24.150	22	0
584	-15.150	8.730	24.150	22	0
585	-14.150	8.730	24.150	22	0
586	-13.150	8.730	24.150	22	0
587	-12.150	8.730	24.150	22	0
588	-11.150	8.730	24.150	22	0
589	-10.150	8.730	24.150	22	0
590	-9.150	8.730	24.150	22	0
591	-8.150	8.730	24.150	22	0
592	-7.150	8.730	24.150	22	0
593	-6.150	8.730	24.150	22	0
594	-5.150	8.730	24.150	22	0
595	-3.150	8.730	24.150	22	0
596	-2.150	8.730	24.150	22	0
597	-1.150	8.730	24.150	22	0
599	0.946	8.730	24.150	22	0
600	-21.245	8.730	30.150	22	0
601	-19.150	8.730	30.150	22	0
602	-18.150	8.730	30.150	22	0
603	-17.150	8.730	30.150	22	0
604	-13.150	8.730	30.150	22	0
605	-12.150	8.730	30.150	22	0
606	-11.150	8.730	30.150	22	0
607	-10.150	8.730	30.150	22	0
608	-9.150	8.730	30.150	22	0
609	-8.150	8.730	30.150	22	0
610	-3.150	8.730	30.150	22	0
611	-2.150	8.730	30.150	22	0
612	-1.150	8.730	30.150	22	0
613	0.946	8.730	30.150	22	0
614	-21.245	8.730	36.150	22	0
615	-19.150	8.730	36.150	22	0
616	-18.150	8.730	36.150	22	0
617	-17.150	8.730	36.150	22	0
618	-13.150	8.730	36.150	22	0
619	-12.150	8.730	36.150	22	0
620	-11.150	8.730	36.150	22	0
621	-10.150	8.730	36.150	22	0
622	-9.150	8.730	36.150	22	0
623	-8.150	8.730	36.150	22	0
624	-7.150	8.730	36.150	22	0
625	-3.150	8.730	36.150	22	0
626	-2.150	8.730	36.150	22	0
627	-1.150	8.730	36.150	22	0
628	0.946	8.730	36.150	22	0
629	-21.245	8.730	39.150	22	0
630	-20.150	8.730	39.150	22	0
631	-19.150	8.730	39.150	22	0
632	-18.150	8.730	39.150	22	0
633	-17.150	8.730	39.150	22	0
634	-12.150	8.730	39.150	22	0
635	-11.150	8.730	39.150	22	0
636	-10.150	8.730	39.150	22	0
637	-9.150	8.730	39.150	22	0

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
638	-8.150	8.730	39.150	22	0
639	-15.150	8.730	39.150	22	0
640	-14.150	8.730	39.150	22	0
641	-13.150	8.730	39.150	22	0
642	-7.150	8.730	39.150	22	0
643	-6.150	8.730	39.150	22	0
644	-5.150	8.730	39.150	22	0
645	-3.150	8.730	39.150	22	0
646	-2.150	8.730	39.150	22	0
647	-1.150	8.730	39.150	22	0
648	-0.150	8.730	39.150	22	0
649	0.946	8.730	39.150	22	0
650	-21.245	8.730	40.246	22	0
651	-20.150	8.730	40.246	22	0
652	-19.150	8.730	40.246	22	0
653	-18.150	8.730	40.246	22	0
654	-17.150	8.730	40.246	22	0
655	-16.150	8.730	40.246	22	0
656	-15.150	8.730	40.246	22	0
657	-14.150	8.730	40.246	22	0
658	-13.150	8.730	40.246	22	0
659	-12.150	8.730	40.246	22	0
660	-11.150	8.730	40.246	22	0
661	-10.150	8.730	40.246	22	0
662	-9.150	8.730	40.246	22	0
663	-8.150	8.730	40.246	22	0
664	-7.150	8.730	40.246	22	0
665	-6.150	8.730	40.246	22	0
666	-5.150	8.730	40.246	22	0
667	-4.150	8.730	40.246	22	0
668	-3.150	8.730	40.246	22	0
669	-2.150	8.730	40.246	22	0
670	-1.150	8.730	40.246	22	0
671	-0.150	8.730	40.246	22	0
672	0.946	8.730	40.246	22	0
673	-7.150	8.730	30.150	22	0
674	-15.150	8.730	30.150	22	0
675	-14.150	8.730	30.145	22	0
676	-6.150	8.730	30.190	22	0
677	-5.150	8.730	30.190	22	0
678	-5.149	8.730	36.139	22	0
679	-6.151	8.730	36.128	22	0
680	-14.149	8.730	36.128	22	0
681	-15.150	8.730	36.110	22	0
682	-15.151	8.730	6.117	22	0
683	-14.150	8.730	6.138	22	0
684	-6.890	8.730	35.020	22	0
685	-5.149	8.730	6.117	22	0
686	-6.150	8.730	6.138	22	0
687	-13.410	8.730	35.020	22	0
688	-13.410	8.730	34.170	22	0
689	-6.890	8.730	34.170	22	0
690	-6.510	8.730	4.950	22	0
691	-6.497	8.730	1.250	22	0
692	-13.843	8.730	4.950	22	0
693	-13.802	8.730	1.350	22	0

Διαστάσεις διατομών δοκών (Πίνακας 401.1)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	bw [m]	h [m]	b _{eff} [m]	h _{f1} [m]	b _{eff1} [m]	h _{f2} [m]	Επικ... συνδ... σηση [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.550	0.140	0.100	0.000	0.035	1.000
3.1 - 3.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.140	0.100	0.000	0.035	1.000
4.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.140	0.150	0.000	0.035	1.000
5.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
5.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.750	0.130	0.250	0.000	0.035	1.000
5.3 - 5.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.500	1.000	0.140	0.300	0.000	0.035	1.000
5.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.130	0.250	0.000	0.035	1.000
5.6 - 6.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
6.2 - 6.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.140	0.300	0.000	0.035	1.000
6.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
7.1 - 7.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.500	0.140	0.100	0.000	0.035	1.000
8.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.140	0.150	0.000	0.035	1.000
9.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
9.2 - 9.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.800	0.140	0.200	0.000	0.035	1.000

Διαστάσεις διατομών δοκών (Πίνακας 401.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Κατηγορία διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	bw [m]	h [m]	beff [m]	hf1 [m]	beff1 [m]	hf2 [m]	Επικ... συνδ... cnom [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας σκαμνιάς
9.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
10.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
10.2 - 10.7		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.850	0.130	0.300	0.000	0.035	1.000
10.8		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
13.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.350	0.150	0.050	0.000	0.035	1.000
13.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.600	0.140	0.150	0.000	0.035	1.000
13.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	1.000	0.130	0.300	0.000	0.035	1.000
13.6 - 14.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
14.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	1.100	0.130	0.450	0.000	0.035	1.000
14.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.500	1.350	0.130	0.550	0.000	0.035	1.000
14.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	1.100	0.130	0.450	0.000	0.035	1.000
14.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.700	0.130	0.200	0.000	0.035	1.000
17.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
17.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	1.100	0.130	0.400	0.000	0.035	1.000
17.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.340	0.500	1.350	0.130	0.450	0.000	0.035	1.000
17.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	1.100	0.130	0.400	0.000	0.035	1.000
17.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.700	0.130	0.200	0.000	0.035	1.000
18.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	0.400	0.140	0.050	0.000	0.035	1.000
18.2 - 18.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	3.000	1.150	0.130	0.500	0.000	0.035	1.000
400.1 - 415.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.340	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.035	1.000
4.1 - 4.2		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	4.550	0.650	0.140	0.150	0.000	0.035	1.000
8.2 - 8.3		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	3.630	0.650	0.140	0.150	0.000	0.035	1.000
10.3		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	3.630	0.900	0.140	0.300	0.000	0.035	1.000
10.6		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	3.630	0.900	0.130	0.300	0.000	0.035	1.000
13.3		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	4.730	0.650	0.140	0.150	0.000	0.035	1.000
13.4		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	4.730	1.000	0.130	0.300	0.000	0.035	1.000
18.3		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.340	4.730	1.200	0.130	0.500	0.000	0.035	1.000

*Τυπικ.: 11.1 - 12.4, 15.1 - 16.4, 18.5,

Διαστάσεις χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 401.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Όνομα Διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [mm]	h [mm]	tw [mm]	tf [mm]	beff=be1+ be2 [mm]	Συν. πλάτος σρ. be1 [mm]	hn [mm]
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	910.00	500.00	100.00
1.1 - 1.22		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	456.00	0.00	100.00
2.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
2.2 - 2.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
2.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	630.00	315.00	100.00
2.5 - 2.16		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1994.00	997.00	100.00
2.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	630.00	315.00	100.00
2.18 - 2.19		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
2.20 - 19.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
19.2 - 19.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
19.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	630.00	315.00	100.00
19.5 - 19.16		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1994.00	997.00	100.00
19.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	630.00	315.00	100.00
19.18 - 19.19		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
19.20		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
20.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
20.2 - 20.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
20.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	796.00	398.00	100.00
21.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	174.00	87.00	100.00
21.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
21.3 - 21.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
21.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	796.00	398.00	100.00
22.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	1474.00	737.00	100.00
22.2 - 22.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	1214.00	607.00	100.00
22.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	1474.00	737.00	100.00
23.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	796.00	398.00	100.00
23.2 - 23.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
23.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
24.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	849.00	500.00	100.00
24.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	850.00	500.00	100.00
24.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	332.00	166.00	100.00
24.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
25.1 - 25.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	850.00	500.00	100.00
25.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	332.00	166.00	100.00
25.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
26.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	152.00	76.00	100.00
26.2 - 26.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	322.00	161.00	100.00
26.4 - 26.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	328.00	164.00	100.00
26.6 - 26.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	504.00	252.00	100.00
26.18 - 26.19		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	328.00	164.00	100.00
26.20 - 26.21		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	322.00	161.00	100.00

Διαστάσεις χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 401.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Όνομα Διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [mm]	h [mm]	tw [mm]	tf [mm]	beff=be1+ be2 [mm]	Συν. πλάτος σ. be1 [mm]	hn [mm]
26.22		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA200	0.00	200.00	190.00	6.50	10.00	152.00	76.00	100.00
27.1 - 27.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	504.00	252.00	100.00
27.6		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	322.00	161.00	100.00
27.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
28.1 - 28.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	937.00	527.00	100.00
29.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
30.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	855.00	500.00	100.00
31.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	910.00	499.00	100.00
32.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	911.00	501.00	100.00
33.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	1474.00	737.00	100.00
33.2 - 33.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	1214.00	607.00	100.00
33.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	1474.00	737.00	100.00
34.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
37.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
40.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
44.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
45.1 - 45.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	937.00	500.00	100.00
46.1 - 46.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	504.00	252.00	100.00
46.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	322.00	161.00	100.00
46.6		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	152.00	76.00	100.00
47.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	796.00	398.00	100.00
47.2 - 47.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
47.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
47.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	174.00	87.00	100.00
48.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
49.1 - 50.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	152.00	76.00	100.00
51.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
52.1 - 53.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	152.00	76.00	100.00
54.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	504.00	252.00	100.00
55.1 - 55.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	455.00	0.00	100.00
56.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	545.00	455.00	100.00
56.2 - 56.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	546.00	456.00	100.00
57.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	855.00	445.00	100.00
59.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	937.00	500.00	100.00
60.1 - 60.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	504.00	252.00	100.00
61.1 - 61.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	483.00	0.00	100.00
61.4 - 61.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	455.00	0.00	100.00
62.1 - 62.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	573.00	483.00	100.00
62.4 - 62.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	545.00	455.00	100.00
63.1 - 63.22		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	573.00	483.00	100.00
64.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
64.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
64.3 - 64.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
64.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
64.6 - 64.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1994.00	997.00	100.00
64.18		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
64.19 - 64.20		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
64.21		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
64.22 - 65.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
65.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
65.3 - 65.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
65.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
65.6 - 65.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1994.00	997.00	100.00
65.18		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	630.00	315.00	100.00
65.19 - 65.20		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	630.00	315.00	100.00
65.21		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	630.00	315.00	100.00
65.22		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
66.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	152.00	76.00	100.00
66.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
66.3 - 66.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
66.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	630.00	315.00	100.00
66.6 - 66.17		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1994.00	997.00	100.00
66.18		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	630.00	315.00	100.00
66.19 - 66.20		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
66.21		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	630.00	315.00	100.00
66.22 - 67.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	152.00	76.00	100.00
67.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
67.3 - 67.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
67.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	796.00	398.00	100.00
68.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1304.00	652.00	100.00
68.2 - 68.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1074.00	537.00	100.00
68.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1304.00	652.00	100.00
69.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	796.00	398.00	100.00
69.2 - 69.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
69.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00

Διαστάσεις χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 401.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος μέλους	Όνομα Διατομής	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	b [mm]	h [mm]	tw [mm]	tf [mm]	beff=be1+ be2 [mm]	Συν. πλάτος σπ. be1 [mm]	hn [mm]
69.5 - 70.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	152.00	76.00	100.00
70.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
70.3 - 70.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	656.00	328.00	100.00
70.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	798.00	399.00	100.00
71.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1304.00	652.00	100.00
71.2 - 71.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1074.00	537.00	100.00
71.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	1304.00	652.00	100.00
72.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS500X300X20	0.00	300.00	500.00	20.00	20.00	798.00	399.00	100.00
72.2 - 72.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	RHS450X250X16	0.00	250.00	450.00	16.00	16.00	658.00	329.00	100.00
72.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	658.00	329.00	100.00
72.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	152.00	76.00	100.00
73.1 - 73.5		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	849.00	426.00	100.00
73.6 - 73.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	452.00	226.00	100.00
73.9 - 73.16		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	970.00	547.00	100.00
73.17 - 73.19		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	452.00	226.00	100.00
73.20 - 73.24		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	SHS300X16	0.00	300.00	300.00	16.00	16.00	849.00	426.00	100.00
74.1 - 75.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB600	0.00	300.00	600.00	15.50	30.00	850.00	500.00	100.00
76.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
76.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	586.00	293.00	100.00
77.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB300	0.00	300.00	300.00	11.00	19.00	152.00	76.00	100.00
77.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEB450	0.00	300.00	450.00	14.00	26.00	586.00	293.00	100.00
78.1 - 78.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	624.00	312.00	100.00
78.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	492.00	246.00	100.00
78.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	498.00	249.00	100.00
79.1 - 79.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	504.00	252.00	100.00
80.1 - 80.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	624.00	312.00	100.00
80.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	492.00	246.00	100.00
80.4		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	498.00	249.00	100.00
81.1 - 81.8		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	504.00	252.00	100.00
82.4 - 82.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	937.00	527.00	100.00
84.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	855.00	500.00	100.00
85.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	616.00	308.00	100.00
85.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	748.00	374.00	100.00
87.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	616.00	308.00	100.00
87.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	748.00	374.00	100.00
89.1 - 89.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	616.00	308.00	100.00
90.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	1088.00	499.00	125.00
92.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	965.00	555.00	100.00
96.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	965.00	500.00	100.00
97.1 - 97.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	616.00	308.00	100.00
98.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	998.00	499.00	125.00
100.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	616.00	308.00	100.00
100.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	748.00	374.00	100.00
102.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	616.00	308.00	100.00
102.2		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	748.00	374.00	100.00
104.3		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	855.00	445.00	100.00
106.4 - 106.7		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	937.00	500.00	100.00
107.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	665.00	255.00	100.00
108.1 - 112.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	909.00	499.00	100.00
113.1		Ναι	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	HEA180	0.00	180.00	171.00	6.00	9.50	499.00	499.00	100.00
114.1 - 121.1		Ναι	Ράβδος δικτυώματος	SHS150X8	0.00	150.00	150.00	8.00	8.00	0.00	0.00	0.00
122.1 - 133.1		Ναι	Ράβδος δικτυώματος	SHS120X6	0.00	120.00	120.00	6.00	6.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 29.1 - 29.4, 30.2 - 30.5, 31.2 - 31.4, 32.2 - 32.4, 34.2 - 34.4,
35.2 - 37.4, 38.2 - 40.4, 41.1 - 44.3, 58.1, 82.1 - 82.3, 83.1 - 84.2, 84.4 - 84.7,
86.1 - 86.4, 88.1 - 88.4, 91.1 - 92.2, 92.4 - 96.2, 96.4 - 96.7, 99.1 - 99.4,
101.1 - 101.4, 103.1 - 104.2, 104.4 - 106.3

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάθρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		0.93	0.79	0.79	2.939E-2	8.376E+1	1.488E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
3.1 - 3.4		0.93	0.78	0.78	2.934E-2	7.893E+1	1.461E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
4.3		0.94	0.80	0.80	2.944E-2	8.955E+1	1.514E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.1		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.2		0.96	0.81	0.81	2.954E-2	1.103E+2	1.576E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.3 - 5.4		0.26	0.22	0.22	6.307E-4	1.285E+2	2.816E-3	0.00	0.00	0.12	Ναι
5.5		0.96	0.82	0.82	2.959E-2	1.200E+2	1.600E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
5.6 - 6.1		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
6.2 - 6.5		0.97	0.82	0.82	2.965E-2	1.241E+2	1.616E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
6.6		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
7.1 - 7.4		0.93	0.78	0.78	2.934E-2	7.893E+1	1.461E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
8.1		0.94	0.80	0.80	2.944E-2	8.955E+1	1.514E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [m²]	Ay(2) [m²]	Az(3) [m²]	Ix(1) [m^4]	Iy(2) [m^4]	Iz(3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
9.1		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.2 - 9.5		0.97	0.82	0.82	2.965E-2	1.241E+2	1.616E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
9.6		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.2 - 10.7		0.97	0.82	0.82	2.963E-2	1.311E+2	1.623E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
10.8		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
13.1		0.91	0.77	0.77	2.917E-2	6.948E+1	1.380E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
13.2		0.94	0.80	0.80	2.944E-2	8.955E+1	1.514E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
13.5		0.99	0.84	0.84	2.975E-2	1.729E+2	1.691E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
13.6 - 14.1		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.2		1.00	0.85	0.85	2.983E-2	2.088E+2	1.734E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.3		0.30	0.25	0.25	6.536E-4	2.787E+2	3.131E-3	0.00	0.00	0.13	Ναι
14.4		1.00	0.85	0.85	2.983E-2	2.088E+2	1.734E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
14.5		0.95	0.80	0.80	2.950E-2	1.017E+2	1.553E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.1		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.2		1.00	0.85	0.85	2.983E-2	2.088E+2	1.734E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.3		0.30	0.25	0.25	6.536E-4	2.787E+2	3.131E-3	0.00	0.00	0.13	Ναι
17.4		1.00	0.85	0.85	2.983E-2	2.088E+2	1.734E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
17.5		0.95	0.80	0.80	2.950E-2	1.017E+2	1.553E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
18.1		0.91	0.77	0.77	2.924E-2	7.182E+1	1.406E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
18.2 - 18.4		1.01	0.85	0.85	2.987E-2	2.293E+2	1.756E+2	0.00	0.00	0.00	Ναι
400.1 - 415.1		0.14	0.11	0.11	2.555E-4	1.310E-3	9.065E-4	0.00	0.00	0.14	Ναι
4.1 - 4.2		1.59	1.34	1.34	6.538E-3	1.765E+2	1.437E+0	0.00	0.00	1.50	Ναι
8.2 - 8.3		1.28	1.08	1.08	5.188E-3	1.463E+2	7.415E-1	0.00	0.00	1.19	Ναι
10.3		1.31	1.11	1.11	5.213E-3	1.994E+2	7.899E-1	0.00	0.00	1.19	Ναι
10.6		1.31	1.10	1.10	5.210E-3	1.936E+2	7.829E-1	0.00	0.00	1.19	Ναι
13.3		1.65	1.40	1.40	6.802E-3	1.824E+2	1.610E+0	0.00	0.00	1.56	Ναι
13.4		1.69	1.43	1.43	6.832E-3	2.590E+2	1.715E+0	0.00	0.00	1.56	Ναι
18.3		1.72	1.45	1.45	6.848E-3	3.379E+2	1.776E+0	0.00	0.00	1.56	Ναι

*Τυπικ.: 11.1 - 12.4, 15.1 - 16.4, 18.5,

Αδρανειακά στοιχεία χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [cm²]	Ay(2) [cm²]	Az(3) [cm²]	Ix(1) [cm^4]	Iy(2) [cm^4]	Iz(3) [cm^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		45.25	8.89	28.51	1.480e+1	9.246e+2	2.510e+3	0.00	0.00	0.00	Ναι
2.1		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
2.2 - 2.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
2.4		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
2.5 - 2.16		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
2.17		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
2.18 - 2.19		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
2.20 - 19.1		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
19.2 - 19.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
19.4		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
19.5 - 19.16		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
19.17		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
19.18 - 19.19		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
19.20 - 20.1		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
20.2 - 20.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
20.4		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
21.1		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
21.2		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
21.3 - 21.4		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
21.5 - 23.1		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
23.2 - 23.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
23.4		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
24.1 - 24.2		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
24.3		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
24.4		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
25.1 - 25.2		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
25.3		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
25.4		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
26.1 - 26.22		53.83	10.71	33.32	2.098e+1	1.336e+3	3.692e+3	0.00	0.00	0.01	Ναι
33.1 - 33.8		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
47.1		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
47.2 - 47.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
47.4		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
47.5 - 48.1		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
49.1 - 50.1		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
51.1		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
52.1 - 53.1		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
64.1 - 64.2		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ax(1) [cm²]	Ay(2) [cm²]	Az(3) [cm²]	Ix(1) [cm^4]	Iy(2) [cm^4]	Iz(3) [cm^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
64.3 - 64.4		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
64.5 - 64.18		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
64.19 - 64.20		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
64.21		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
64.22 - 65.2		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
65.3 - 65.4		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
65.5 - 65.18		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
65.19 - 65.20		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
65.21 - 65.22		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
66.1 - 66.2		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
66.3 - 66.4		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
66.5		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
66.6 - 66.17		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
66.18		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
66.19 - 66.20		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
66.21 - 67.2		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
67.3 - 67.4		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
67.5		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
68.1 - 68.8		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
69.1		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
69.2 - 69.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
69.4 - 70.2		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
70.3 - 70.4		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
70.5		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
71.1 - 71.8		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
72.1		300.00	174.83	81.09	9.745e+4	4.408e+4	9.878e+4	0.00	0.00	0.03	Ναι
72.2 - 72.3		211.00	127.16	52.57	5.055e+4	2.204e+4	5.571e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
72.4 - 73.24		179.00	76.70	76.70	3.762e+4	2.385e+4	2.385e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
74.1 - 75.4		270.00	85.32	150.51	6.672e+2	1.353e+4	1.710e+5	0.00	0.00	0.03	Ναι
76.1		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
76.2		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
77.1		149.10	28.63	95.05	1.850e+2	8.563e+3	2.517e+4	0.00	0.00	0.01	Ναι
77.2		218.00	56.65	130.31	4.405e+2	1.172e+4	7.989e+4	0.00	0.00	0.02	Ναι
114.1 - 121.1		44.80	19.17	19.17	2.351e+3	1.491e+3	1.491e+3	0.00	0.00	0.00	Ναι
122.1 - 133.1		27.00	11.54	11.54	9.110e+2	5.790e+2	5.790e+2	0.00	0.00	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 1.1 - 1.22, 27.1 - 32.4, 34.2 - 46.6, 54.1 - 63.22, 78.1 - 113.1

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Wy(2) [cm³]	Wply(2) [cm³]	iy(2) [cm]	Wz(3) [cm³]	Wplz(3) [cm³]	iz(3) [cm]
Τυπικ.*		102.70	156.50	4.52	293.60	324.90	7.45
2.1		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
2.2 - 2.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
2.4		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
2.5 - 2.16		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
2.17		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
2.18 - 2.19		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
2.20 - 19.1		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
19.2 - 19.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
19.4		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
19.5 - 19.16		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
19.17		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
19.18 - 19.19		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
19.20 - 20.1		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
20.2 - 20.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
20.4		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
21.1		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
21.2		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
21.3 - 21.4		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
21.5 - 23.1		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
23.2 - 23.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
23.4		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
24.1 - 24.2		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
24.3		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
24.4		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
25.1 - 25.2		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
25.3		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
25.4		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
26.1 - 26.22		133.60	203.80	4.98	388.60	429.50	8.28
33.1 - 33.8		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
47.1		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
47.2 - 47.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
47.4		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50

Στοιχεία αντοχής χαλύβδινων διατομών δοκών (Πίνακας 402.4.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Wy(2) [cm³]	Wply(2) [cm³]	iy(2) [cm]	Wz(3) [cm³]	Wplz(3) [cm³]	iz(3) [cm]
47.5 - 48.1		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
49.1 - 50.1		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
51.1		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
52.1 - 53.1		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
64.1 - 64.2		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
64.3 - 64.4		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
64.5 - 64.18		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
64.19 - 64.20		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
64.21		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
64.22 - 65.2		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
65.3 - 65.4		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
65.5 - 65.18		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
65.19 - 65.20		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
65.21 - 65.22		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
66.1 - 66.2		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
66.3 - 66.4		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
66.5		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
66.6 - 66.17		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
66.18		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
66.19 - 66.20		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
66.21 - 67.2		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
67.3 - 67.4		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
67.5		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
68.1 - 68.8		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
69.1		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
69.2 - 69.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
69.4 - 70.2		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
70.3 - 70.4		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
70.5		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
71.1 - 71.8		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
72.1		2939.00	3408.00	12.10	3951.00	4885.00	18.20
72.2 - 72.3		1763.00	2029.00	10.20	2476.00	3070.00	16.20
72.4 - 73.24		1590.00	1895.00	11.50	1590.00	1895.00	11.50
74.1 - 75.4		902.00	1391.00	7.08	5701.00	6425.00	25.17
76.1		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
76.2		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
77.1		570.90	870.10	7.58	1678.00	1869.00	12.99
77.2		781.40	1198.00	7.33	3551.00	3982.00	19.14
114.1 - 121.1		199.00	237.00	5.77	199.00	237.00	5.77
122.1 - 133.1		96.60	115.00	4.63	96.60	115.00	4.63

*Τυπικ.: 1.1 - 1.22, 27.1 - 32.4, 34.2 - 46.6, 54.1 - 63.22, 78.1 - 113.1

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30	Ναι

*Τυπικ.: 3.1 - 18.3

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.4)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα δομικού χάλυβα	Αυτόματος υπολογισμός σταθερών υλικού Δομικού χάλυβα
Τυπικ.*		2.1e+08	8.1e+07	1.200E-5	78.50	7.85	Δομικός Χάλυβας	S 355	Ναι

*Τυπικ.: 1.1 - 133.1

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυξημένες απαιτήσεις πλαστιμότητας	Διαστασιολόγηση... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοϊστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	Με Εκτύπωση	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αξονικής δυσκαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
3.1 - 5.2		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
5.3 - 5.4		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
5.5 - 14.2		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
14.3		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
14.4 - 17...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
17.3		Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
17.4 - 18...		Ναι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000
400.1 - 4...		Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Αυτόματο	1.000
4.1 - 18.3		Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Αυτόματο	1.000

*Τυπικ.: 1.1 - 133.1

Άκαμπτες απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	ΔΧ αρχής [m]	ΔΥ αρχής [m]	ΔΖ αρχής [m]	Συντελεστής z _i	ΔΧ τέλους [m]	ΔΥ τέλους [m]	ΔΖ τέλους [m]	Συντελεστής z _j	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Όχι
3.1 - 5.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
5.3		-0.020	0.000	-0.050	1.000	0.000	0.000	0.320	1.000	Ναι
5.4		0.000	0.000	-0.320	1.000	-0.020	0.000	0.050	1.000	Ναι
5.5 - 14.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
14.3		0.020	0.000	-0.000	1.000	0.020	0.000	-0.000	1.000	Ναι
14.4 - 17.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
17.3		-0.020	0.000	-0.000	1.000	-0.020	0.000	-0.000	1.000	Ναι
17.4 - 18.5		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
400.1		0.020	0.000	0.225	1.000	0.020	0.000	-0.545	1.000	Ναι
401.1		0.020	0.000	-0.545	1.000	0.020	0.000	0.225	1.000	Ναι
402.1		-0.026	0.000	0.999	1.000	0.020	0.000	-0.225	1.000	Ναι
403.1		0.020	0.000	-0.225	1.000	-0.026	0.000	0.999	1.000	Ναι
404.1		0.009	0.000	1.601	1.000	-0.020	0.000	-0.720	1.000	Ναι
405.1		-0.020	0.000	-0.720	1.000	0.009	0.000	1.601	1.000	Ναι
408.1		-0.020	0.000	0.885	1.000	0.040	0.000	-0.735	1.000	Ναι
409.1		0.040	0.000	-0.735	1.000	-0.020	0.000	0.885	1.000	Ναι
410.1		-0.020	0.000	-0.885	1.000	-0.020	0.000	0.670	1.000	Ναι
411.1		-0.020	0.000	0.670	1.000	-0.020	0.000	-0.885	1.000	Ναι
412.1		-0.450	0.000	-0.060	1.000	0.490	0.000	-0.000	1.000	Ναι
413.1		0.550	0.000	0.040	1.000	-0.450	0.000	-0.000	1.000	Ναι
414.1		-0.450	0.000	-0.060	1.000	0.450	0.000	0.000	1.000	Ναι
415.1		0.450	0.000	-0.060	1.000	-0.490	0.000	0.000	1.000	Ναι
4.1		0.490	0.000	-0.020	1.000	-0.002	0.000	0.014	1.000	Ναι
4.2		0.001	0.000	0.013	1.000	-0.104	0.000	-0.008	1.000	Ναι
8.2		0.102	0.000	-0.008	1.000	-0.001	0.000	0.013	1.000	Ναι
8.3		-0.001	0.000	0.013	1.000	-0.490	0.000	-0.020	1.000	Ναι
10.3 - 10.6		0.020	0.000	-0.050	1.000	0.020	0.000	0.050	1.000	Ναι
13.3		-0.020	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.225	1.000	Ναι
13.4		0.000	0.000	-0.225	1.000	-0.015	0.000	0.004	1.000	Ναι
18.3		0.000	0.000	0.000	1.000	0.012	0.000	0.001	1.000	Ναι
114.1 - 133.1		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	Όχι

*Τυπικ.: 1.1 - 113.1

Ελαστικές αρθρώσεις δοκών (Πίνακας 407)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ελαστική άρθρωση αρχής γ (2)	Συντ. ελαστικότητας αρχής γ(2)	Ελαστική άρθρωση τέλους γ (2)	Συντ. ελαστικότητας τέλους γ(2)	Ελαστική άρθρωση αρχής z (3)	Συντ. ελαστικότητας αρχής z(3)	Ελαστική άρθρωση τέλους z (3)	Συντ. ελαστικότητας τέλους z(3)
Τυπικ.*		Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
400.1 - 415.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000
2.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.5		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.16		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
2.17		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.5		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.16		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
19.17		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
20.4		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
21.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
21.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
22.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
22.8		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
23.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
24.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
24.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
24.3		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
25.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
25.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
25.3		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
26.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
26.22		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
27.6		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
28.1 - 30.5		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
31.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
31.2 - 31.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
32.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
32.2 - 32.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
33.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
33.8		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
34.2 - 40.5		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
41.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
41.2 - 41.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000

Ελαστικές αρθρώσεις δοκών (Πίνακας 407)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ελαστική άρθρωση αρχής γ (2)	Συντ. ελαστικότητας αρχής γ(2)	Ελαστική άρθρωση τέλους γ (2)	Συντ. ελαστικότητας τέλους γ(2)	Ελαστική άρθρωση αρχής z (3)	Συντ. ελαστικότητας αρχής z(3)	Ελαστική άρθρωση τέλους z (3)	Συντ. ελαστικότητας τέλους z(3)
42.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
42.2 - 45.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
46.5		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
47.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
47.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
48.1 - 50.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
51.1 - 53.1		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
57.1 - 59.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
64.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
64.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
64.6		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
64.17		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
64.18		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
64.22		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
65.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
65.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
65.6		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
65.17		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
65.18		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
65.22		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
66.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
66.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
66.6		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
66.17		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
66.18		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
66.22		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
67.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
67.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
68.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
68.8		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
69.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
69.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
70.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
70.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
71.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
71.8		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
72.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
72.5		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
73.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
73.24		Όχι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
74.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
74.2 - 74.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
74.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
75.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
75.2 - 75.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
75.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
76.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
76.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
77.1		Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
77.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
78.1 - 78.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
80.1 - 80.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
82.1 - 85.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
85.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
86.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
86.2 - 86.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
86.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
87.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
87.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
88.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
88.2 - 88.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
88.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
89.1 - 100.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
100.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
101.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
101.2 - 101.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
101.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
102.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
102.2		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
103.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000
103.2 - 103.3		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
103.4		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Ναι	0.000
104.1 - 113.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Όχι	0.000	Όχι	0.000
114.1 - 133.1		Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000	Ναι	0.000

*Τυπικ.: 3.1 - 18.5, 4.1 - 2.3, 2.6 - 2.15, 2.18 - 19.3, 19.6 - 19.15, 19.18 - 20.3,
21.2 - 21.4, 22.2 - 22.7, 23.2 - 23.4, 24.4, 25.4, 26.2 - 26.21, 27.1 - 27.5,
27.7, 33.2 - 33.7, 46.1 - 46.4, 46.6, 47.2 - 47.4, 54.1 - 56.5, 60.1 - 63.22,
64.2 - 64.4, 64.7 - 64.16, 64.19 - 64.21, 65.2 - 65.4, 65.7 - 65.16, 65.19 - 65.21,
66.2 - 66.4, 66.7 - 66.16, 66.19 - 66.21, 67.2 - 67.4, 68.2 - 68.7, 69.2 - 69.4,
70.2 - 70.4, 71.2 - 71.7, 72.2 - 72.4, 73.2 - 73.23, 78.3 - 79.8, 80.3 - 81.8

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ενισχυμένη ζώνη	Ροπή ανοίγματος >= ροπή της μονοπάκου	Βελτιστοποίηση οπλισμού στηρίξεων	Διάτμ. γRd αρχής	Διάτμ. γRd τέλους	Δισδιαγώνιος οπλισμός
Τυπικ.* 4.1 - 18.3		Όχι Όχι	Όχι Όχι	Ναι Όχι	1.000 1.000	1.000 1.000	45 μοίρες 45 μοίρες

*Τυπικ.: 3.1 - 415.1

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Ζ
1	1	1 (1)	1 (1)	1 (2)	1 (1)	1 (2)
2	2	2 (1)	2 (1)	2 (2)	2 (1)	2 (2)
3	3	3 (1)	3 (1)	3 (2)	3 (1)	3 (2)
4	4	4 (1)	4 (1)	4 (2)	4 (1)	4 (2)
5	5	5 (1)	5 (1)	5 (2)	5 (1)	5 (2)
6	6	6 (1)	6 (1)	6 (2)	6 (1)	6 (2)
7	7	7 (1)	7 (1)	7 (2)	7 (1)	7 (2)
8	8	8 (1)	8 (1)	8 (2)	8 (1)	8 (2)
9	9	9 (1)	9 (1)	9 (2)	9 (1)	9 (2)
10	10	10 (1)	10 (1)	10 (2)	10 (1)	10 (2)
11	11	11 (1)	11 (1)	11 (2)	11 (1)	11 (2)
12	12	12 (1)	12 (1)	12 (2)	12 (1)	12 (2)
13	13	13 (1)	13 (1)	13 (2)	13 (1)	13 (2)
14	14	14 (1)	14 (1)	14 (2)	14 (1)	14 (2)
15	15	15 (1)	15 (1)	15 (2)	15 (1)	15 (2)
16	16	16 (1)	16 (1)	16 (2)	16 (1)	16 (2)
17	17	17 (1)	17 (1)	17 (2)	17 (1)	17 (2)
18	18	18 (1)	18 (1)	18 (2)	18 (1)	18 (2)
19	19	19 (1)	19 (1)	19 (2)	19 (1)	19 (2)
20	20	20 (1)	20 (1)	20 (2)	20 (1)	20 (2)
21	21	21 (1)	21 (1)	21 (2)	21 (1)	21 (2)
22	22	22 (1)	22 (1)	22 (2)	22 (1)	22 (2)
23	23	23 (1)	23 (1)	23 (2)	23 (1)	23 (2)
24	24	24 (1)	24 (1)	24 (2)	24 (1)	24 (2)
25	25	25 (1)	25 (1)	25 (2)	25 (1)	25 (2)
26	26	26 (1)	26 (1)	26 (2)	26 (1)	26 (2)
27	27	27 (0)	27 (0)	27 (2)	27 (0)	27 (2)
28	28	28 (0)	28 (0)	28 (2)	28 (0)	28 (2)
29	29	29 (1)	29 (1)	29 (2)	29 (1)	29 (2)
30	30	30 (1)	30 (1)	30 (2)	30 (1)	30 (2)
31	31	31 (0)	31 (0)	31 (2)	31 (0)	31 (2)
32	32	32 (0)	32 (0)	32 (2)	32 (0)	32 (2)
33	33	33 (1)	33 (1)	33 (2)	33 (1)	33 (2)
34	34	34 (1)	34 (1)	34 (2)	34 (1)	34 (2)
35	35	35 (0)	35 (0)	35 (2)	35 (0)	35 (2)
36	36	36 (0)	36 (0)	36 (2)	36 (0)	36 (2)
37	37	37 (1)	37 (1)	37 (2)	37 (1)	37 (2)
38	38	38 (1)	38 (1)	38 (2)	38 (1)	38 (2)
39	39	39 (1)	39 (1)	39 (2)	39 (1)	39 (2)
40	40	40 (0)	40 (0)	40 (2)	40 (0)	40 (2)
41	41	41 (0)	41 (0)	41 (2)	41 (0)	41 (2)
42	42	42 (0)	42 (0)	42 (2)	42 (0)	42 (2)
43	43	43 (0)	43 (0)	43 (2)	43 (0)	43 (2)
44	44	44 (0)	44 (0)	44 (2)	44 (0)	44 (2)
45	45	45 (0)	45 (0)	45 (2)	45 (0)	45 (2)
46	46	46 (0)	46 (0)	46 (2)	46 (0)	46 (2)
47	47	47 (0)	47 (0)	47 (2)	47 (0)	47 (2)
48	48	48 (1)	48 (1)	48 (2)	48 (1)	48 (2)
49	49	49 (1)	49 (1)	49 (2)	49 (1)	49 (2)
52	52	52 (1)	52 (1)	52 (2)	52 (1)	52 (2)
53	53	53 (1)	53 (1)	53 (2)	53 (0)	53 (2)
54	54	54 (1)	54 (1)	54 (2)	54 (-1)	54 (2)
55	55	55 (1)	55 (1)	55 (2)	55 (1)	55 (2)
56	56	56 (1)	56 (1)	56 (2)	56 (1)	56 (2)
57	57	57 (1)	57 (1)	57 (2)	57 (1)	57 (2)
58	58	58 (1)	58 (1)	58 (2)	58 (1)	58 (2)

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Ζ
59	59	59 (1)	59 (1)	59 (2)	59 (1)	59 (2)
61	61	61 (1)	61 (1)	61 (2)	61 (0)	61 (2)
63	63	63 (1)	63 (1)	63 (2)	63 (0)	63 (2)
64	64	64 (1)	64 (1)	64 (2)	64 (1)	64 (2)
65	65	65 (1)	65 (1)	65 (2)	65 (1)	65 (2)
66	66	66 (1)	66 (1)	66 (2)	66 (1)	66 (2)
67	67	67 (1)	67 (1)	67 (2)	67 (1)	67 (2)
68	68	68 (1)	68 (1)	68 (2)	68 (1)	68 (2)
69	69	69 (1)	69 (1)	69 (2)	69 (1)	69 (2)
70	70	70 (1)	70 (1)	70 (2)	70 (1)	70 (2)
72	72	72 (1)	72 (1)	72 (2)	72 (1)	72 (2)
76	76	76 (1)	76 (1)	76 (2)	76 (1)	76 (2)
77	77	77 (1)	77 (1)	77 (2)	77 (1)	77 (2)
78	78	78 (1)	78 (1)	78 (2)	78 (1)	78 (2)
79	79	79 (1)	79 (1)	79 (2)	79 (1)	79 (2)
80	80	80 (1)	80 (1)	80 (2)	80 (1)	80 (2)
81	81	81 (1)	81 (1)	81 (2)	81 (1)	81 (2)
82	82	82 (1)	82 (1)	82 (2)	82 (1)	82 (2)
83	83	83 (1)	83 (1)	83 (2)	83 (1)	83 (2)
84	84	84 (1)	84 (1)	84 (2)	84 (1)	84 (2)
85	85	85 (1)	85 (1)	85 (2)	85 (1)	85 (2)
86	86	86 (1)	86 (1)	86 (2)	86 (1)	86 (2)
89	89	89 (1)	89 (1)	89 (2)	89 (-1)	89 (2)
90	90	90 (1)	90 (1)	90 (2)	90 (1)	90 (2)
412	412	412 (1)	412 (1)	412 (2)	412 (-1)	412 (2)
413	413	413 (1)	413 (1)	413 (2)	413 (0)	413 (2)
414	414	414 (1)	414 (1)	414 (2)	414 (0)	414 (2)
415	415	415 (1)	415 (1)	415 (2)	415 (1)	415 (2)

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
3.1	300 (2)	501	300 (2)	501 (2)	300 (2)	501 (2)	1-3	50-4	-16.15	0.15	-15.15	0.17
3.2	501 (2)	48	501 (2)	48 (2)	501 (2)	48 (2)	1-3	51-4	-15.15	0.17	-14.96	0.17
3.3	48 (2)	502	48 (2)	502 (2)	48 (2)	502 (2)	1-3	51-4	-14.96	0.17	-14.15	0.19
3.4	502 (2)	302	502 (2)	302 (2)	502 (2)	302 (2)	1-3	52-4	-14.15	0.19	-13.81	0.15
4.3	683 (2)	303	683 (2)	303 (2)	683 (2)	303 (2)	110-3	1-4	-14.15	6.14	-13.81	6.15
5.1	304 (2)	53	304 (2)	53 (2)	304 (2)	53 (2)	1-1	69-2	-16.15	6.15	-16.08	5.56
5.2	53 (2)	305	53 (2)	305 (2)	53 (2)	305 (2)	1-1	69-2	-16.08	5.56	-16.11	4.67
5.3	305 (2)	58	305 (2)	58 (2)	305 (2)	58 (2)	1-1	69-2	-16.13	4.62	-16.13	3.50
5.4	58 (2)	301	58 (2)	301 (2)	58 (2)	301 (2)	1-1	69-2	-16.13	2.86	-16.13	1.36
5.5	301 (2)	52	301 (2)	52 (2)	301 (2)	52 (2)	1-1	69-2	-16.11	1.31	-16.13	0.68
5.6	52 (2)	300	52 (2)	300 (2)	52 (2)	300 (2)	1-1	69-2	-16.13	0.68	-16.15	0.15
6.1	303 (2)	54	303 (2)	54 (2)	303 (2)	54 (2)	251-1	1-2	-13.81	6.15	-13.84	5.66
6.2	54 (2)	692	54 (2)	692 (2)	54 (2)	692 (2)	251-1	1-2	-13.84	5.66	-13.84	4.95
6.3	692 (2)	412	692 (2)	412 (2)	692 (2)	412 (2)	251-1	1-2	-13.84	4.95	-13.79	3.15
6.4	412 (2)	693	412 (2)	693 (2)	412 (2)	693 (2)	251-1	1-2	-13.79	3.15	-13.80	1.35
6.5	693 (2)	89	693 (2)	89 (2)	693 (2)	89 (2)	251-1	1-2	-13.80	1.35	-13.79	0.68
6.6	89 (2)	302	89 (2)	302 (2)	89 (2)	302 (2)	251-1	1-2	-13.79	0.68	-13.81	0.15
7.1	306 (2)	503	306 (2)	503 (2)	306 (2)	503 (2)	2-3	59-4	-6.49	0.15	-6.15	0.19
7.2	503 (2)	49	503 (2)	49 (2)	503 (2)	49 (2)	2-3	60-4	-6.15	0.19	-5.34	0.17
7.3	49 (2)	504	49 (2)	504 (2)	49 (2)	504 (2)	2-3	60-4	-5.34	0.17	-5.15	0.19
7.4	504 (2)	307	504 (2)	307 (2)	504 (2)	307 (2)	2-3	61-4	-5.15	0.19	-4.15	0.15
8.1	308 (2)	686	308 (2)	686 (2)	308 (2)	686 (2)	117-3	2-4	-6.49	6.15	-6.15	6.14
9.1	308 (2)	55	308 (2)	55 (2)	308 (2)	55 (2)	2-1	258-2	-6.49	6.15	-6.46	5.66
9.2	55 (2)	690	55 (2)	690 (2)	55 (2)	690 (2)	2-1	258-2	-6.46	5.66	-6.51	4.95
9.3	690 (2)	415	690 (2)	415 (2)	690 (2)	415 (2)	2-1	258-2	-6.51	4.95	-6.51	3.10
9.4	415 (2)	691	415 (2)	691 (2)	415 (2)	691 (2)	2-1	258-2	-6.51	3.10	-6.50	1.25
9.5	691 (2)	90	691 (2)	90 (2)	691 (2)	90 (2)	2-1	258-2	-6.50	1.25	-6.51	0.63
9.6	90 (2)	306	90 (2)	306 (2)	90 (2)	306 (2)	2-1	258-2	-6.51	0.63	-6.49	0.15
10.1	313 (2)	57	313 (2)	57 (2)	313 (2)	57 (2)	97-1	2-2	-4.15	6.15	-4.23	5.74
10.2	57 (2)	312	57 (2)	312 (2)	57 (2)	312 (2)	97-1	2-2	-4.23	5.74	-4.19	5.06
10.4	311 (2)	59	311 (2)	59 (2)	311 (2)	59 (2)	97-1	2-2	-4.19	4.06	-4.17	3.23
10.5	59 (2)	310	59 (2)	310 (2)	59 (2)	310 (2)	97-1	2-2	-4.17	3.23	-4.19	2.39
10.7	309 (2)	56	309 (2)	56 (2)	309 (2)	56 (2)	97-1	2-2	-4.19	1.29	-4.17	0.67
10.8	56 (2)	307	56 (2)	307 (2)	56 (2)	307 (2)	97-1	2-2	-4.17	0.67	-4.15	0.15
11.1	317 (2)	674	317 (2)	674 (2)	317 (2)	674 (2)	78-3	174-4	-16.15	30.15	-15.15	30.15
11.2	674 (2)	413	674 (2)	413 (2)	674 (2)	413 (2)	78-3	175-4	-15.15	30.15	-14.76	30.17
11.3	413 (2)	675	413 (2)	675 (2)	413 (2)	675 (2)	78-3	175-4	-14.76	30.17	-14.15	30.15
11.4	675 (2)	316	675 (2)	316 (2)	675 (2)	316 (2)	78-3	176-4	-14.15	30.15	-13.41	30.15
12.1	314 (2)	681	314 (2)	681 (2)	314 (2)	681 (2)	212-3	78-4	-16.15	36.15	-15.15	36.11
12.2	681 (2)	61	681 (2)	61 (2)	681 (2)	61 (2)	213-3	78-4	-15.15	36.11	-14.76	36.13

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*ν[X] αρχής [m]	*ν[Z] αρχής [m]	*ν[X] τέλους [m]	*ν[Z] τέλους [m]
12.3	61 (2)	680	61 (2)	680 (2)	61 (2)	680 (2)	213-3	78-4	-14.76	36.13	-14.15	36.13
12.4	680 (2)	315	680 (2)	315 (2)	680 (2)	315 (2)	214-3	78-4	-14.15	36.13	-13.41	36.15
13.1	314 (2)	64	314 (2)	64 (2)	314 (2)	64 (2)	78-1	195-2	-16.15	36.15	-16.13	35.76
13.2	64 (2)	321	64 (2)	321 (2)	64 (2)	321 (2)	78-1	195-2	-16.13	35.76	-16.11	35.21
13.5	318 (2)	66	318 (2)	66 (2)	318 (2)	66 (2)	78-1	195-2	-16.11	31.79	-16.08	30.79
13.6	66 (2)	317	66 (2)	317 (2)	66 (2)	317 (2)	78-1	195-2	-16.08	30.79	-16.15	30.15
14.1	315 (2)	76	315 (2)	76 (2)	315 (2)	76 (2)	196-1	78-2	-13.41	36.15	-13.39	35.66
14.2	76 (2)	687	76 (2)	687 (2)	76 (2)	687 (2)	196-1	78-2	-13.39	35.66	-13.41	35.02
14.3	687 (2)	688	687 (2)	688 (2)	687 (2)	688 (2)	196-1	78-2	-13.39	35.02	-13.39	34.17
14.4	688 (2)	77	688 (2)	77 (2)	688 (2)	77 (2)	196-1	78-2	-13.41	34.17	-13.41	31.96
14.5	77 (2)	316	77 (2)	316 (2)	77 (2)	316 (2)	196-1	78-2	-13.41	31.96	-13.41	30.15
15.1	322 (2)	676	322 (2)	676 (2)	322 (2)	676 (2)	79-3	183-4	-6.89	30.15	-6.15	30.19
15.2	676 (2)	414	676 (2)	414 (2)	676 (2)	414 (2)	79-3	184-4	-6.15	30.19	-5.54	30.17
15.3	414 (2)	677	414 (2)	677 (2)	414 (2)	677 (2)	79-3	184-4	-5.54	30.17	-5.15	30.19
15.4	677 (2)	323	677 (2)	323 (2)	677 (2)	323 (2)	79-3	185-4	-5.15	30.19	-4.15	30.15
16.1	324 (2)	679	324 (2)	679 (2)	324 (2)	679 (2)	221-3	79-4	-6.89	36.15	-6.15	36.13
16.2	679 (2)	63	679 (2)	63 (2)	679 (2)	63 (2)	222-3	79-4	-6.15	36.13	-5.54	36.13
16.3	63 (2)	678	63 (2)	678 (2)	63 (2)	678 (2)	222-3	79-4	-5.54	36.13	-5.15	36.14
16.4	678 (2)	329	678 (2)	329 (2)	678 (2)	329 (2)	223-3	79-4	-5.15	36.14	-4.15	36.15
17.1	324 (2)	78	324 (2)	78 (2)	324 (2)	78 (2)	79-1	201-2	-6.89	36.15	-6.91	35.66
17.2	78 (2)	684	78 (2)	684 (2)	78 (2)	684 (2)	79-1	201-2	-6.91	35.66	-6.89	35.02
17.3	684 (2)	689	684 (2)	689 (2)	684 (2)	689 (2)	79-1	201-2	-6.91	35.02	-6.91	34.17
17.4	689 (2)	79	689 (2)	79 (2)	689 (2)	79 (2)	79-1	201-2	-6.89	34.17	-6.89	31.96
17.5	79 (2)	322	79 (2)	322 (2)	79 (2)	322 (2)	79-1	201-2	-6.89	31.96	-6.89	30.15
18.1	329 (2)	69	329 (2)	69 (2)	329 (2)	69 (2)	202-1	79-2	-4.15	36.15	-4.17	35.58
18.2	69 (2)	328	69 (2)	328 (2)	69 (2)	328 (2)	202-1	79-2	-4.17	35.58	-4.17	34.86
18.4	327 (2)	70	327 (2)	70 (2)	327 (2)	70 (2)	202-1	79-2	-4.18	32.96	-4.20	31.36
18.5	70 (2)	323	70 (2)	323 (2)	70 (2)	323 (2)	202-1	79-2	-4.20	31.36	-4.15	30.15
400.1	65 (1)	64	65 (1)	64 (2)	65 (1)	64 (2)			-16.11	34.31	-16.11	35.21
401.1	64 (1)	65	64 (1)	65 (2)	64 (1)	65 (2)			-16.11	35.21	-16.11	34.31
402.1	66 (1)	65	66 (1)	65 (2)	66 (1)	65 (2)			-16.11	31.79	-16.11	33.86
403.1	65 (1)	66	65 (1)	66 (2)	65 (1)	66 (2)			-16.11	33.86	-16.11	31.79
404.1	70 (1)	69	70 (1)	69 (2)	70 (1)	69 (2)			-4.19	32.96	-4.19	34.86
405.1	69 (1)	70	69 (1)	70 (2)	69 (1)	70 (2)			-4.19	34.86	-4.19	32.96
408.1	59 (1)	57	59 (1)	57 (2)	59 (1)	57 (2)			-4.19	4.11	-4.19	5.01
409.1	57 (1)	59	57 (1)	59 (2)	57 (1)	59 (2)			-4.19	5.01	-4.19	4.11
410.1	59 (1)	56	59 (1)	56 (2)	59 (1)	56 (2)			-4.19	2.34	-4.19	1.34
411.1	56 (1)	59	56 (1)	59 (2)	56 (1)	59 (2)			-4.19	1.34	-4.19	2.34
412.1	303 (1)	304	303 (1)	304 (2)	303 (1)	304 (2)			-14.26	6.15	-15.66	6.15
413.1	304 (1)	303	304 (1)	303 (2)	304 (1)	303 (2)			-15.66	6.15	-14.26	6.15
414.1	313 (1)	308	313 (1)	308 (2)	313 (1)	308 (2)			-4.64	6.15	-6.04	6.15
415.1	308 (1)	313	308 (1)	313 (2)	308 (1)	313 (2)			-6.04	6.15	-4.64	6.15
4.1	304 (2)	682	304 (2)	682 (2)	304 (2)	682 (2)	108-3	1-4	-15.66	6.13	-15.15	6.13
4.2	682 (2)	683	682 (2)	683 (2)	682 (2)	683 (2)	109-3	1-4	-15.15	6.13	-14.25	6.13
8.2	686 (2)	685	686 (2)	685 (2)	686 (2)	685 (2)	118-3	2-4	-6.05	6.13	-5.15	6.13
8.3	685 (2)	313	685 (2)	313 (2)	685 (2)	313 (2)	119-3	2-4	-5.15	6.13	-4.64	6.13
10.3	312 (2)	311	312 (2)	311 (2)	312 (2)	311 (2)	97-1	2-2	-4.17	5.01	-4.17	4.11
10.6	310 (2)	309	310 (2)	309 (2)	310 (2)	309 (2)	97-1	2-2	-4.17	2.34	-4.17	1.34
13.3	321 (2)	65	321 (2)	65 (2)	321 (2)	65 (2)	78-1	195-2	-16.13	35.21	-16.13	34.31
13.4	65 (2)	318	65 (2)	318 (2)	65 (2)	318 (2)	78-1	195-2	-16.13	33.86	-16.13	31.79
18.3	328 (2)	327	328 (2)	327 (2)	328 (2)	327 (2)	202-1	79-2	-4.17	34.86	-4.17	32.96
1.1	514 (2)	330	514 (2)	330 (2)	514 (2)	334 (2)	3-3		-21.25	-14.91	-20.20	-14.91
1.2	330 (2)	331	330 (2)	331 (2)	514 (2)	334 (2)	4-3		-20.20	-14.91	-19.15	-14.91
1.3	331 (2)	332	331 (2)	332 (2)	514 (2)	334 (2)	5-3		-19.15	-14.91	-18.15	-14.91
1.4	332 (2)	333	332 (2)	333 (2)	514 (2)	334 (2)	70-3		-18.15	-14.91	-17.15	-14.91
1.5	333 (2)	334	333 (2)	334 (2)	514 (2)	334 (2)	71-3		-17.15	-14.91	-16.15	-14.91
1.6	334 (2)	335	334 (2)	335 (2)	334 (2)	346 (2)	72-3		-16.15	-14.91	-15.15	-14.91
1.7	335 (2)	336	335 (2)	336 (2)	334 (2)	346 (2)	73-3		-15.15	-14.91	-14.15	-14.91
1.8	336 (2)	337	336 (2)	337 (2)	334 (2)	346 (2)	74-3		-14.15	-14.91	-13.15	-14.91
1.9	337 (2)	338	337 (2)	338 (2)	334 (2)	346 (2)	75-3		-13.15	-14.91	-12.15	-14.91
1.10	338 (2)	339	338 (2)	339 (2)	334 (2)	346 (2)	76-3		-12.15	-14.91	-11.15	-14.91
1.11	339 (2)	340	339 (2)	340 (2)	334 (2)	346 (2)	77-3		-11.15	-14.91	-10.15	-14.91
1.12	340 (2)	341	340 (2)	341 (2)	334 (2)	346 (2)	80-3		-10.15	-14.91	-9.15	-14.91
1.13	341 (2)	342	341 (2)	342 (2)	334 (2)	346 (2)	81-3		-9.15	-14.91	-8.15	-14.91
1.14	342 (2)	343	342 (2)	343 (2)	334 (2)	346 (2)	82-3		-8.15	-14.91	-7.15	-14.91
1.15	343 (2)	344	343 (2)	344 (2)	334 (2)	346 (2)	83-3		-7.15	-14.91	-6.15	-14.91
1.16	344 (2)	345	344 (2)	345 (2)	334 (2)	346 (2)	84-3		-6.15	-14.91	-5.15	-14.91
1.17	345 (2)	346	345 (2)	346 (2)	334 (2)	346 (2)	85-3		-5.15	-14.91	-4.15	-14.91
1.18	346 (2)	347	346 (2)	347 (2)	346 (2)	515 (2)	86-3		-4.15	-14.91	-3.15	-14.91
1.19	347 (2)	348	347 (2)	348 (2)	346 (2)	515 (2)	87-3		-3.15	-14.91	-2.15	-14.91
1.20	348 (2)	349	348 (2)	349 (2)	346 (2)	515 (2)	88-3		-2.15	-14.91	-1.15	-14.91
1.21	349 (2)	350	349 (2)	350 (2)	346 (2)	515 (2)	89-3		-1.15	-14.91	-0.10	-14.91
1.22	350 (2)	515	350 (2)	515 (2)	346 (2)	515 (2)	90-3		-0.10	-14.91	0.95	-14.91
2.1	10 (2)	367	10 (2)	367 (2)	10 (2)	11 (2)	26-3	6-4	-20.05	-11.85	-19.15	-11.85

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
2.2	367 (2)	366	367 (2)	366 (2)	10 (2)	11 (2)	27-3	7-4	-19.15	-11.85	-18.15	-11.85
2.3	366 (2)	365	366 (2)	365 (2)	10 (2)	11 (2)	28-3	8-4	-18.15	-11.85	-17.15	-11.85
2.4	365 (2)	11	365 (2)	11 (2)	10 (2)	11 (2)	29-3	9-4	-17.15	-11.85	-16.45	-11.85
2.5	11 (2)	364	11 (2)	364 (2)	11 (2)	12 (2)	30-3	10-4	-15.85	-11.85	-15.15	-11.85
2.6	364 (2)	363	364 (2)	363 (2)	11 (2)	12 (2)	31-3	11-4	-15.15	-11.85	-14.15	-11.85
2.7	363 (2)	362	363 (2)	362 (2)	11 (2)	12 (2)	32-3	12-4	-14.15	-11.85	-13.15	-11.85
2.8	362 (2)	361	362 (2)	361 (2)	11 (2)	12 (2)	33-3	13-4	-13.15	-11.85	-12.15	-11.85
2.9	361 (2)	360	361 (2)	360 (2)	11 (2)	12 (2)	34-3	14-4	-12.15	-11.85	-11.15	-11.85
2.10	360 (2)	359	360 (2)	359 (2)	11 (2)	12 (2)	35-3	15-4	-11.15	-11.85	-10.15	-11.85
2.11	359 (2)	358	359 (2)	358 (2)	11 (2)	12 (2)	36-3	16-4	-10.15	-11.85	-9.15	-11.85
2.12	358 (2)	357	358 (2)	357 (2)	11 (2)	12 (2)	37-3	17-4	-9.15	-11.85	-8.15	-11.85
2.13	357 (2)	356	357 (2)	356 (2)	11 (2)	12 (2)	38-3	18-4	-8.15	-11.85	-7.15	-11.85
2.14	356 (2)	355	356 (2)	355 (2)	11 (2)	12 (2)	39-3	19-4	-7.15	-11.85	-6.15	-11.85
2.15	355 (2)	354	355 (2)	354 (2)	11 (2)	12 (2)	40-3	20-4	-6.15	-11.85	-5.15	-11.85
2.16	354 (2)	12	354 (2)	12 (2)	11 (2)	12 (2)	41-3	21-4	-5.15	-11.85	-4.45	-11.85
2.17	12 (2)	353	12 (2)	353 (2)	12 (2)	13 (2)	42-3	22-4	-3.85	-11.85	-3.15	-11.85
2.18	353 (2)	352	353 (2)	352 (2)	12 (2)	13 (2)	43-3	23-4	-3.15	-11.85	-2.15	-11.85
2.19	352 (2)	351	352 (2)	351 (2)	12 (2)	13 (2)	44-3	24-4	-2.15	-11.85	-1.15	-11.85
2.20	351 (2)	13	351 (2)	13 (2)	12 (2)	13 (2)	45-3	25-4	-1.15	-11.85	-0.25	-11.85
19.1	16 (2)	368	16 (2)	368 (2)	16 (2)	17 (2)	46-3	26-4	-20.05	-5.85	-19.15	-5.85
19.2	368 (2)	369	368 (2)	369 (2)	16 (2)	17 (2)	47-3	27-4	-19.15	-5.85	-18.15	-5.85
19.3	369 (2)	370	369 (2)	370 (2)	16 (2)	17 (2)	48-3	28-4	-18.15	-5.85	-17.15	-5.85
19.4	370 (2)	17	370 (2)	17 (2)	16 (2)	17 (2)	49-3	29-4	-17.15	-5.85	-16.45	-5.85
19.5	17 (2)	371	17 (2)	371 (2)	17 (2)	18 (2)	50-3	30-4	-15.85	-5.85	-15.15	-5.85
19.6	371 (2)	372	371 (2)	372 (2)	17 (2)	18 (2)	51-3	31-4	-15.15	-5.85	-14.15	-5.85
19.7	372 (2)	373	372 (2)	373 (2)	17 (2)	18 (2)	52-3	32-4	-14.15	-5.85	-13.15	-5.85
19.8	373 (2)	374	373 (2)	374 (2)	17 (2)	18 (2)	53-3	33-4	-13.15	-5.85	-12.15	-5.85
19.9	374 (2)	375	374 (2)	375 (2)	17 (2)	18 (2)	54-3	34-4	-12.15	-5.85	-11.15	-5.85
19.10	375 (2)	376	375 (2)	376 (2)	17 (2)	18 (2)	55-3	35-4	-11.15	-5.85	-10.15	-5.85
19.11	376 (2)	377	376 (2)	377 (2)	17 (2)	18 (2)	56-3	36-4	-10.15	-5.85	-9.15	-5.85
19.12	377 (2)	378	377 (2)	378 (2)	17 (2)	18 (2)	57-3	37-4	-9.15	-5.85	-8.15	-5.85
19.13	378 (2)	379	378 (2)	379 (2)	17 (2)	18 (2)	58-3	38-4	-8.15	-5.85	-7.15	-5.85
19.14	379 (2)	380	379 (2)	380 (2)	17 (2)	18 (2)	59-3	39-4	-7.15	-5.85	-6.15	-5.85
19.15	380 (2)	381	380 (2)	381 (2)	17 (2)	18 (2)	60-3	40-4	-6.15	-5.85	-5.15	-5.85
19.16	381 (2)	18	381 (2)	18 (2)	17 (2)	18 (2)	61-3	41-4	-5.15	-5.85	-4.45	-5.85
19.17	18 (2)	382	18 (2)	382 (2)	18 (2)	19 (2)	62-3	42-4	-3.85	-5.85	-3.15	-5.85
19.18	382 (2)	383	382 (2)	383 (2)	18 (2)	19 (2)	63-3	43-4	-3.15	-5.85	-2.15	-5.85
19.19	383 (2)	384	383 (2)	384 (2)	18 (2)	19 (2)	64-3	44-4	-2.15	-5.85	-1.15	-5.85
19.20	384 (2)	19	384 (2)	19 (2)	18 (2)	19 (2)	65-3	45-4	-1.15	-5.85	-0.25	-5.85
20.1	22 (2)	385	22 (2)	385 (2)	22 (2)	300 (2)	66-3	46-4	-20.05	0.15	-19.15	0.15
20.2	385 (2)	386	385 (2)	386 (2)	22 (2)	300 (2)	67-3	47-4	-19.15	0.15	-18.15	0.15
20.3	386 (2)	387	386 (2)	387 (2)	22 (2)	300 (2)	68-3	48-4	-18.15	0.15	-17.15	0.15
20.4	387 (2)	300	387 (2)	300 (2)	22 (2)	300 (2)	69-3	49-4	-17.15	0.15	-16.30	0.15
21.1	533 (2)	25	533 (2)	25 (2)	533 (2)	25 (2)	103-3	96-4	-21.25	6.15	-20.25	6.15
21.2	25 (2)	398	25 (2)	398 (2)	25 (2)	304 (2)	104-3	66-4	-20.05	6.15	-19.15	6.15
21.3	398 (2)	399	398 (2)	399 (2)	25 (2)	304 (2)	105-3	67-4	-19.15	6.15	-18.15	6.15
21.4	399 (2)	500	399 (2)	500 (2)	25 (2)	304 (2)	106-3	68-4	-18.15	6.15	-17.15	6.15
21.5	500 (2)	304	500 (2)	304 (2)	25 (2)	304 (2)	107-3	69-4	-17.15	6.15	-16.30	6.15
22.1	302 (2)	388	302 (2)	388 (2)	302 (2)	306 (2)	251-3	52-4	-13.62	0.15	-13.15	0.15
22.2	388 (2)	389	388 (2)	389 (2)	302 (2)	306 (2)	252-3	53-4	-13.15	0.15	-12.15	0.15
22.3	389 (2)	390	389 (2)	390 (2)	302 (2)	306 (2)	253-3	54-4	-12.15	0.15	-11.15	0.15
22.4	390 (2)	391	390 (2)	391 (2)	302 (2)	306 (2)	254-3	55-4	-11.15	0.15	-10.15	0.15
22.5	391 (2)	392	391 (2)	392 (2)	302 (2)	306 (2)	255-3	56-4	-10.15	0.15	-9.15	0.15
22.6	392 (2)	393	392 (2)	393 (2)	302 (2)	306 (2)	256-3	57-4	-9.15	0.15	-8.15	0.15
22.7	393 (2)	394	393 (2)	394 (2)	302 (2)	306 (2)	257-3	58-4	-8.15	0.15	-7.15	0.15
22.8	394 (2)	306	394 (2)	306 (2)	302 (2)	306 (2)	258-3	59-4	-7.15	0.15	-6.68	0.15
23.1	307 (2)	395	307 (2)	395 (2)	307 (2)	23 (2)	97-3	62-4	-4.00	0.15	-3.15	0.15
23.2	395 (2)	396	395 (2)	396 (2)	307 (2)	23 (2)	98-3	63-4	-3.15	0.15	-2.15	0.15
23.3	396 (2)	397	396 (2)	397 (2)	307 (2)	23 (2)	99-3	64-4	-2.15	0.15	-1.15	0.15
23.4	397 (2)	23	397 (2)	23 (2)	307 (2)	23 (2)	100-3	65-4	-1.15	0.15	-0.25	0.15
24.1	300 (2)	17	300 (2)	17 (2)	300 (2)	17 (2)	50-1	49-2	-16.15	0.00	-16.15	-5.84
24.2	17 (2)	11	17 (2)	11 (2)	17 (2)	11 (2)	30-1	29-2	-16.15	-5.86	-16.15	-11.84
24.3	11 (2)	3	11 (2)	3 (2)	11 (2)	3 (2)	10-1	9-2	-16.15	-11.86	-16.15	-13.75
24.4	3 (2)	334	3 (2)	334 (2)	3 (2)	334 (2)	72-1	71-2	-16.15	-13.95	-16.15	-14.82
25.1	307 (2)	18	307 (2)	18 (2)	307 (2)	18 (2)	62-1	61-2	-4.15	0.00	-4.15	-5.84
25.2	18 (2)	12	18 (2)	12 (2)	18 (2)	12 (2)	42-1	41-2	-4.15	-5.86	-4.15	-11.84
25.3	12 (2)	7	12 (2)	7 (2)	12 (2)	7 (2)	22-1	21-2	-4.15	-11.86	-4.15	-13.75
25.4	7 (2)	346	7 (2)	346 (2)	7 (2)	346 (2)	86-1	85-2	-4.15	-13.95	-4.15	-14.82
26.1	516 (2)	1	516 (2)	1 (2)	516 (2)	1 (2)	91-3	3-4	-21.12	-13.85	-20.25	-13.85
26.2	1 (2)	518	1 (2)	518 (2)	1 (2)	2 (2)	6-3	4-4	-20.05	-13.85	-19.15	-13.85
26.3	518 (2)	2	518 (2)	2 (2)	1 (2)	2 (2)	7-3	5-4	-19.15	-13.85	-18.21	-13.85
26.4	2 (2)	519	2 (2)	519 (2)	2 (2)	3 (2)	8-3	70-4	-18.09	-13.85	-17.15	-13.85
26.5	519 (2)	3	519 (2)	3 (2)	2 (2)	3 (2)	9-3	71-4	-17.15	-13.85	-16.21	-13.85
26.6	3 (2)	521	3 (2)	521 (2)	3 (2)	4 (2)	10-3	72-4	-16.09	-13.85	-15.15	-13.85

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Y	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Y	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Z	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
26.7	521 (2)	520	521 (2)	520 (2)	3 (2)	4 (2)	11-3	73-4	-15.15	-13.85	-14.15	-13.85
26.8	520 (2)	4	520 (2)	4 (2)	3 (2)	4 (2)	12-3	74-4	-14.15	-13.85	-13.21	-13.85
26.9	4 (2)	522	4 (2)	522 (2)	4 (2)	5 (2)	13-3	75-4	-13.09	-13.85	-12.15	-13.85
26.10	522 (2)	523	522 (2)	523 (2)	4 (2)	5 (2)	14-3	76-4	-12.15	-13.85	-11.15	-13.85
26.11	523 (2)	5	523 (2)	5 (2)	4 (2)	5 (2)	15-3	77-4	-11.15	-13.85	-10.21	-13.85
26.12	5 (2)	524	5 (2)	524 (2)	5 (2)	6 (2)	16-3	80-4	-10.09	-13.85	-9.15	-13.85
26.13	524 (2)	525	524 (2)	525 (2)	5 (2)	6 (2)	17-3	81-4	-9.15	-13.85	-8.15	-13.85
26.14	525 (2)	6	525 (2)	6 (2)	5 (2)	6 (2)	18-3	82-4	-8.15	-13.85	-7.21	-13.85
26.15	6 (2)	526	6 (2)	526 (2)	6 (2)	7 (2)	19-3	83-4	-7.09	-13.85	-6.15	-13.85
26.16	526 (2)	527	526 (2)	527 (2)	6 (2)	7 (2)	20-3	84-4	-6.15	-13.85	-5.15	-13.85
26.17	527 (2)	7	527 (2)	7 (2)	6 (2)	7 (2)	21-3	85-4	-5.15	-13.85	-4.21	-13.85
26.18	7 (2)	528	7 (2)	528 (2)	7 (2)	8 (2)	22-3	86-4	-4.09	-13.85	-3.15	-13.85
26.19	528 (2)	8	528 (2)	8 (2)	7 (2)	8 (2)	23-3	87-4	-3.15	-13.85	-2.21	-13.85
26.20	8 (2)	529	8 (2)	529 (2)	8 (2)	9 (2)	24-3	88-4	-2.09	-13.85	-1.15	-13.85
26.21	529 (2)	9	529 (2)	9 (2)	8 (2)	9 (2)	25-3	89-4	-1.15	-13.85	-0.25	-13.85
26.22	9 (2)	517	9 (2)	517 (2)	9 (2)	517 (2)	92-3	90-4	-0.05	-13.85	0.82	-13.85
27.1	24 (2)	22	24 (2)	22 (2)	24 (2)	22 (2)	66-1	96-2	-20.16	3.09	-20.16	0.21
27.2	22 (2)	20	22 (2)	20 (2)	22 (2)	20 (2)	46-1	94-2	-20.16	0.09	-20.16	-2.79
27.3	20 (2)	16	20 (2)	16 (2)	20 (2)	16 (2)	46-1	94-2	-20.16	-2.91	-20.16	-5.79
27.4	16 (2)	14	16 (2)	14 (2)	16 (2)	14 (2)	26-1	102-2	-20.16	-5.91	-20.16	-8.79
27.5	14 (2)	10	14 (2)	10 (2)	14 (2)	10 (2)	26-1	102-2	-20.16	-8.91	-20.16	-11.79
27.6	10 (2)	1	10 (2)	1 (2)	10 (2)	1 (2)	6-1	91-2	-20.16	-11.91	-20.16	-13.75
27.7	1 (2)	330	1 (2)	330 (2)	1 (2)	330 (2)	4-1	3-2	-20.16	-13.95	-20.16	-14.82
28.1	398 (2)	385	398 (2)	385 (2)	398 (2)	385 (2)	67-1	66-2	-19.15	6.00	-19.15	0.28
28.2	385 (2)	368	385 (2)	368 (2)	385 (2)	368 (2)	47-1	46-2	-19.15	0.03	-19.15	-5.72
28.3	368 (2)	367	368 (2)	367 (2)	368 (2)	367 (2)	27-1	26-2	-19.15	-5.97	-19.15	-11.72
28.4	367 (2)	518	367 (2)	518 (2)	367 (2)	518 (2)	7-1	6-2	-19.15	-11.97	-19.15	-13.75
28.5	518 (2)	331	518 (2)	331 (2)	518 (2)	331 (2)	5-1	4-2	-19.15	-13.95	-19.15	-14.82
29.1	399 (2)	386	399 (2)	386 (2)	399 (2)	386 (2)	68-1	67-2	-18.15	6.03	-18.15	0.28
29.2	386 (2)	369	386 (2)	369 (2)	386 (2)	369 (2)	48-1	47-2	-18.15	0.03	-18.15	-5.72
29.3	369 (2)	366	369 (2)	366 (2)	369 (2)	366 (2)	28-1	27-2	-18.15	-5.97	-18.15	-11.72
29.4	366 (2)	2	366 (2)	2 (2)	366 (2)	2 (2)	8-1	7-2	-18.15	-11.97	-18.15	-13.75
29.5	2 (2)	332	2 (2)	332 (2)	2 (2)	332 (2)	70-1	5-2	-18.15	-13.95	-18.15	-14.82
30.1	500 (2)	387	500 (2)	387 (2)	500 (2)	387 (2)	69-1	68-2	-17.15	6.03	-17.15	0.30
30.2	387 (2)	370	387 (2)	370 (2)	387 (2)	370 (2)	49-1	48-2	-17.15	0.00	-17.15	-5.70
30.3	370 (2)	365	370 (2)	365 (2)	370 (2)	365 (2)	29-1	28-2	-17.15	-6.00	-17.15	-11.70
30.4	365 (2)	519	365 (2)	519 (2)	365 (2)	519 (2)	9-1	8-2	-17.15	-12.00	-17.15	-13.75
30.5	519 (2)	333	519 (2)	333 (2)	519 (2)	333 (2)	71-1	70-2	-17.15	-13.95	-17.15	-14.82
31.1	501 (2)	371	501 (2)	371 (2)	501 (2)	371 (2)	51-1	50-2	-15.15	0.00	-15.15	-5.70
31.2	371 (2)	364	371 (2)	364 (2)	371 (2)	364 (2)	31-1	30-2	-15.15	-6.00	-15.15	-11.70
31.3	364 (2)	521	364 (2)	521 (2)	364 (2)	521 (2)	11-1	10-2	-15.15	-12.00	-15.15	-13.75
31.4	521 (2)	335	521 (2)	335 (2)	521 (2)	335 (2)	73-1	72-2	-15.15	-13.95	-15.15	-14.82
32.1	502 (2)	372	502 (2)	372 (2)	502 (2)	372 (2)	52-1	51-2	-14.15	0.00	-14.15	-5.70
32.2	372 (2)	363	372 (2)	363 (2)	372 (2)	363 (2)	32-1	31-2	-14.15	-6.00	-14.15	-11.70
32.3	363 (2)	520	363 (2)	520 (2)	363 (2)	520 (2)	12-1	11-2	-14.15	-12.00	-14.15	-13.75
32.4	520 (2)	336	520 (2)	336 (2)	520 (2)	336 (2)	74-1	73-2	-14.15	-13.95	-14.15	-14.82
33.1	303 (2)	505	303 (2)	505 (2)	303 (2)	505 (2)	110-3	251-4	-13.62	6.15	-13.15	6.15
33.2	505 (2)	506	505 (2)	506 (2)	303 (2)	308 (2)	111-3	252-4	-13.15	6.15	-12.15	6.15
33.3	506 (2)	507	506 (2)	507 (2)	303 (2)	308 (2)	112-3	253-4	-12.15	6.15	-11.15	6.15
33.4	507 (2)	508	507 (2)	508 (2)	303 (2)	308 (2)	113-3	254-4	-11.15	6.15	-10.15	6.15
33.5	508 (2)	509	508 (2)	509 (2)	303 (2)	308 (2)	114-3	255-4	-10.15	6.15	-9.15	6.15
33.6	509 (2)	510	509 (2)	510 (2)	303 (2)	308 (2)	115-3	256-4	-9.15	6.15	-8.15	6.15
33.7	510 (2)	511	510 (2)	511 (2)	303 (2)	308 (2)	116-3	257-4	-8.15	6.15	-7.15	6.15
33.8	511 (2)	308	511 (2)	308 (2)	303 (2)	308 (2)	117-3	258-4	-7.15	6.15	-6.68	6.15
34.2	388 (2)	373	388 (2)	373 (2)	388 (2)	373 (2)	53-1	52-2	-13.15	0.00	-13.15	-5.70
34.3	373 (2)	362	373 (2)	362 (2)	373 (2)	362 (2)	33-1	32-2	-13.15	-6.00	-13.15	-11.70
34.4	362 (2)	4	362 (2)	4 (2)	362 (2)	4 (2)	13-1	12-2	-13.15	-12.00	-13.15	-13.75
34.5	4 (2)	337	4 (2)	337 (2)	4 (2)	337 (2)	75-1	74-2	-13.15	-13.95	-13.15	-14.82
35.2	389 (2)	374	389 (2)	374 (2)	389 (2)	374 (2)	54-1	53-2	-12.15	0.00	-12.15	-5.70
35.3	374 (2)	361	374 (2)	361 (2)	374 (2)	361 (2)	34-1	33-2	-12.15	-6.00	-12.15	-11.70
35.4	361 (2)	522	361 (2)	522 (2)	361 (2)	522 (2)	14-1	13-2	-12.15	-12.00	-12.15	-13.75
35.5	522 (2)	338	522 (2)	338 (2)	522 (2)	338 (2)	76-1	75-2	-12.15	-13.95	-12.15	-14.82
36.2	390 (2)	375	390 (2)	375 (2)	390 (2)	375 (2)	55-1	54-2	-11.15	0.00	-11.15	-5.70
36.3	375 (2)	360	375 (2)	360 (2)	375 (2)	360 (2)	35-1	34-2	-11.15	-6.00	-11.15	-11.70
36.4	360 (2)	523	360 (2)	523 (2)	360 (2)	523 (2)	15-1	14-2	-11.15	-12.00	-11.15	-13.75
36.5	523 (2)	339	523 (2)	339 (2)	523 (2)	339 (2)	77-1	76-2	-11.15	-13.95	-11.15	-14.82
37.2	391 (2)	376	391 (2)	376 (2)	391 (2)	376 (2)	56-1	55-2	-10.15	0.00	-10.15	-5.70
37.3	376 (2)	359	376 (2)	359 (2)	376 (2)	359 (2)	36-1	35-2	-10.15	-6.00	-10.15	-11.70
37.4	359 (2)	5	359 (2)	5 (2)	359 (2)	5 (2)	16-1	15-2	-10.15	-12.00	-10.15	-13.75
37.5	5 (2)	340	5 (2)	340 (2)	5 (2)	340 (2)	80-1	77-2	-10.15	-13.95	-10.15	-14.82
38.2	392 (2)	377	392 (2)	377 (2)	392 (2)	377 (2)	57-1	56-2	-9.15	0.00	-9.15	-5.70
38.3	377 (2)	358	377 (2)	358 (2)	377 (2)	358 (2)	37-1	36-2	-9.15	-6.00	-9.15	-11.70
38.4	358 (2)	524	358 (2)	524 (2)	358 (2)	524 (2)	17-1	16-2	-9.15	-12.00	-9.15	-13.75
38.5	524 (2)	341	524 (2)	341 (2)	524 (2)	341 (2)	81-1	80-2	-9.15	-13.95	-9.15	-14.82

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
39.2	393 (2)	378	393 (2)	378 (2)	393 (2)	378 (2)	58-1	57-2	-8.15	0.00	-8.15	-5.70
39.3	378 (2)	357	378 (2)	357 (2)	378 (2)	357 (2)	38-1	37-2	-8.15	-6.00	-8.15	-11.70
39.4	357 (2)	525	357 (2)	525 (2)	357 (2)	525 (2)	18-1	17-2	-8.15	-12.00	-8.15	-13.75
39.5	525 (2)	342	525 (2)	342 (2)	525 (2)	342 (2)	82-1	81-2	-8.15	-13.95	-8.15	-14.82
40.2	394 (2)	379	394 (2)	379 (2)	394 (2)	379 (2)	59-1	58-2	-7.15	0.00	-7.15	-5.70
40.3	379 (2)	356	379 (2)	356 (2)	379 (2)	356 (2)	39-1	38-2	-7.15	-6.00	-7.15	-11.70
40.4	356 (2)	6	356 (2)	6 (2)	356 (2)	6 (2)	19-1	18-2	-7.15	-12.00	-7.15	-13.75
40.5	6 (2)	343	6 (2)	343 (2)	6 (2)	343 (2)	83-1	82-2	-7.15	-13.95	-7.15	-14.82
41.1	503 (2)	380	503 (2)	380 (2)	503 (2)	380 (2)	60-1	59-2	-6.15	0.00	-6.15	-5.70
41.2	380 (2)	355	380 (2)	355 (2)	380 (2)	355 (2)	40-1	39-2	-6.15	-6.00	-6.15	-11.70
41.3	355 (2)	526	355 (2)	526 (2)	355 (2)	526 (2)	20-1	19-2	-6.15	-12.00	-6.15	-13.75
41.4	526 (2)	344	526 (2)	344 (2)	526 (2)	344 (2)	84-1	83-2	-6.15	-13.95	-6.15	-14.82
42.1	504 (2)	381	504 (2)	381 (2)	504 (2)	381 (2)	61-1	60-2	-5.15	0.00	-5.15	-5.70
42.2	381 (2)	354	381 (2)	354 (2)	381 (2)	354 (2)	41-1	40-2	-5.15	-6.00	-5.15	-11.70
42.3	354 (2)	527	354 (2)	527 (2)	354 (2)	527 (2)	21-1	20-2	-5.15	-12.00	-5.15	-13.75
42.4	527 (2)	345	527 (2)	345 (2)	527 (2)	345 (2)	85-1	84-2	-5.15	-13.95	-5.15	-14.82
43.1	395 (2)	382	395 (2)	382 (2)	395 (2)	382 (2)	63-1	62-2	-3.15	0.03	-3.15	-5.72
43.2	382 (2)	353	382 (2)	353 (2)	382 (2)	353 (2)	43-1	42-2	-3.15	-5.97	-3.15	-11.72
43.3	353 (2)	528	353 (2)	528 (2)	353 (2)	528 (2)	23-1	22-2	-3.15	-11.97	-3.15	-13.75
43.4	528 (2)	347	528 (2)	347 (2)	528 (2)	347 (2)	87-1	86-2	-3.15	-13.95	-3.15	-14.82
44.1	396 (2)	383	396 (2)	383 (2)	396 (2)	383 (2)	64-1	63-2	-2.15	0.03	-2.15	-5.72
44.2	383 (2)	352	383 (2)	352 (2)	383 (2)	352 (2)	44-1	43-2	-2.15	-5.97	-2.15	-11.72
44.3	352 (2)	8	352 (2)	8 (2)	352 (2)	8 (2)	24-1	23-2	-2.15	-11.97	-2.15	-13.75
44.4	8 (2)	348	8 (2)	348 (2)	8 (2)	348 (2)	88-1	87-2	-2.15	-13.95	-2.15	-14.82
45.1	397 (2)	384	397 (2)	384 (2)	397 (2)	384 (2)	65-1	64-2	-1.15	0.00	-1.15	-5.70
45.2	384 (2)	351	384 (2)	351 (2)	384 (2)	351 (2)	45-1	44-2	-1.15	-6.00	-1.15	-11.70
45.3	351 (2)	529	351 (2)	529 (2)	351 (2)	529 (2)	25-1	24-2	-1.15	-12.00	-1.15	-13.75
45.4	529 (2)	349	529 (2)	349 (2)	529 (2)	349 (2)	89-1	88-2	-1.15	-13.95	-1.15	-14.82
46.1	23 (2)	21	23 (2)	21 (2)	23 (2)	21 (2)	95-1	65-2	-0.14	0.09	-0.14	-2.79
46.2	21 (2)	19	21 (2)	19 (2)	21 (2)	19 (2)	95-1	65-2	-0.14	-2.91	-0.14	-5.79
46.3	19 (2)	15	19 (2)	15 (2)	19 (2)	15 (2)	93-1	45-2	-0.14	-5.91	-0.14	-8.79
46.4	15 (2)	13	15 (2)	13 (2)	15 (2)	13 (2)	93-1	45-2	-0.14	-8.91	-0.14	-11.79
46.5	13 (2)	9	13 (2)	9 (2)	13 (2)	9 (2)	92-1	25-2	-0.14	-11.91	-0.14	-13.75
46.6	9 (2)	350	9 (2)	350 (2)	9 (2)	350 (2)	90-1	89-2	-0.14	-13.95	-0.14	-14.82
47.1	313 (2)	512	313 (2)	512 (2)	313 (2)	68 (2)	120-3	97-4	-4.00	6.15	-3.15	6.15
47.2	512 (2)	513	512 (2)	513 (2)	313 (2)	68 (2)	121-3	98-4	-3.15	6.15	-2.15	6.15
47.3	513 (2)	538	513 (2)	538 (2)	313 (2)	68 (2)	122-3	99-4	-2.15	6.15	-1.15	6.15
47.4	538 (2)	68	538 (2)	68 (2)	313 (2)	68 (2)	123-3	100-4	-1.15	6.15	-0.25	6.15
47.5	68 (2)	537	68 (2)	537 (2)	68 (2)	537 (2)	124-3	101-4	-0.05	6.15	0.95	6.15
48.1	532 (2)	22	532 (2)	22 (2)	532 (2)	22 (2)	96-3	94-4	-21.12	0.15	-20.25	0.15
49.1	531 (2)	16	531 (2)	16 (2)	531 (2)	16 (2)	94-3	102-4	-21.12	-5.85	-20.25	-5.85
50.1	530 (2)	10	530 (2)	10 (2)	530 (2)	10 (2)	102-3	91-4	-21.12	-11.85	-20.25	-11.85
51.1	23 (2)	536	23 (2)	536 (2)	23 (2)	536 (2)	101-3	95-4	-0.05	0.15	0.82	0.15
52.1	19 (2)	535	19 (2)	535 (2)	19 (2)	535 (2)	95-3	93-4	-0.05	-5.85	0.82	-5.85
53.1	13 (2)	534	13 (2)	534 (2)	13 (2)	534 (2)	93-3	92-4	-0.05	-11.85	0.82	-11.85
54.1	25 (2)	24	25 (2)	24 (2)	25 (2)	24 (2)	66-1	96-2	-20.16	6.09	-20.16	3.21
55.1	533 (2)	532	533 (2)	532 (2)	533 (2)	532 (2)	96-1		-21.21	6.15	-21.21	0.15
55.2	532 (2)	531	532 (2)	531 (2)	532 (2)	531 (2)	94-1		-21.21	0.15	-21.21	-5.85
55.3	531 (2)	530	531 (2)	530 (2)	531 (2)	530 (2)	102-1		-21.21	-5.85	-21.21	-11.85
55.4	530 (2)	516	530 (2)	516 (2)	530 (2)	516 (2)	91-1		-21.21	-11.85	-21.21	-13.90
55.5	516 (2)	514	516 (2)	514 (2)	516 (2)	514 (2)	3-1		-21.21	-13.90	-21.21	-14.95
56.1	537 (2)	536	537 (2)	536 (2)	537 (2)	536 (2)		101-2	0.91	6.15	0.91	0.15
56.2	536 (2)	535	536 (2)	535 (2)	536 (2)	535 (2)		95-2	0.91	0.15	0.91	-5.85
56.3	535 (2)	534	535 (2)	534 (2)	535 (2)	534 (2)		93-2	0.91	-5.85	0.91	-11.85
56.4	534 (2)	517	534 (2)	517 (2)	534 (2)	517 (2)		92-2	0.91	-11.85	0.91	-13.90
56.5	517 (2)	515	517 (2)	515 (2)	517 (2)	515 (2)		90-2	0.91	-13.90	0.91	-14.95
57.1	512 (2)	395	512 (2)	395 (2)	512 (2)	395 (2)	98-1	97-2	-3.15	6.00	-3.15	0.28
58.1	513 (2)	396	513 (2)	396 (2)	513 (2)	396 (2)	99-1	98-2	-2.15	6.03	-2.15	0.28
59.1	538 (2)	397	538 (2)	397 (2)	538 (2)	397 (2)	100-1	99-2	-1.15	6.03	-1.15	0.30
60.1	68 (2)	67	68 (2)	67 (2)	68 (2)	67 (2)	101-1	100-2	-0.14	6.09	-0.14	3.21
60.2	67 (2)	23	67 (2)	23 (2)	67 (2)	23 (2)	101-1	100-2	-0.14	3.09	-0.14	0.21
61.1	650 (2)	629	650 (2)	629 (2)	650 (2)	629 (2)	229-1		-21.21	40.25	-21.21	39.15
61.2	629 (2)	614	629 (2)	614 (2)	629 (2)	614 (2)	207-1		-21.21	39.15	-21.21	36.15
61.3	614 (2)	600	614 (2)	600 (2)	614 (2)	600 (2)	191-1		-21.21	36.15	-21.21	30.15
61.4	600 (2)	580	600 (2)	580 (2)	600 (2)	580 (2)	169-1		-21.21	30.15	-21.21	24.15
61.5	580 (2)	560	580 (2)	560 (2)	580 (2)	560 (2)	147-1		-21.21	24.15	-21.21	18.15
61.6	560 (2)	540	560 (2)	540 (2)	560 (2)	540 (2)	125-1		-21.21	18.15	-21.21	12.15
61.7	540 (2)	533	540 (2)	533 (2)	540 (2)	533 (2)	103-1		-21.21	12.15	-21.21	6.15
62.1	672 (2)	649	672 (2)	649 (2)	672 (2)	649 (2)		250-2	0.91	40.25	0.91	39.15
62.2	649 (2)	628	649 (2)	628 (2)	649 (2)	628 (2)		228-2	0.91	39.15	0.91	36.15
62.3	628 (2)	613	628 (2)	613 (2)	628 (2)	613 (2)		206-2	0.91	36.15	0.91	30.15
62.4	613 (2)	599	613 (2)	599 (2)	613 (2)	599 (2)		190-2	0.91	30.15	0.91	24.15
62.5	599 (2)	579	599 (2)	579 (2)	599 (2)	579 (2)		168-2	0.91	24.15	0.91	18.15
62.6	579 (2)	559	579 (2)	559 (2)	579 (2)	559 (2)		146-2	0.91	18.15	0.91	12.15

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
62.7	559 (2)	537	559 (2)	537 (2)	559 (2)	537 (2)		124-2	0.91	12.15	0.91	6.15
63.1	650 (2)	651	650 (2)	651 (2)	650 (2)	655 (2)		229-4	-21.25	40.21	-20.15	40.21
63.2	651 (2)	652	651 (2)	652 (2)	650 (2)	655 (2)		230-4	-20.15	40.21	-19.15	40.21
63.3	652 (2)	653	652 (2)	653 (2)	650 (2)	655 (2)		231-4	-19.15	40.21	-18.15	40.21
63.4	653 (2)	654	653 (2)	654 (2)	650 (2)	655 (2)		232-4	-18.15	40.21	-17.15	40.21
63.5	654 (2)	655	654 (2)	655 (2)	650 (2)	655 (2)		233-4	-17.15	40.21	-16.15	40.21
63.6	655 (2)	656	655 (2)	656 (2)	655 (2)	667 (2)		234-4	-16.15	40.21	-15.15	40.21
63.7	656 (2)	657	656 (2)	657 (2)	655 (2)	667 (2)		235-4	-15.15	40.21	-14.15	40.21
63.8	657 (2)	658	657 (2)	658 (2)	655 (2)	667 (2)		236-4	-14.15	40.21	-13.15	40.21
63.9	658 (2)	659	658 (2)	659 (2)	655 (2)	667 (2)		237-4	-13.15	40.21	-12.15	40.21
63.10	659 (2)	660	659 (2)	660 (2)	655 (2)	667 (2)		238-4	-12.15	40.21	-11.15	40.21
63.11	660 (2)	661	660 (2)	661 (2)	655 (2)	667 (2)		239-4	-11.15	40.21	-10.15	40.21
63.12	661 (2)	662	661 (2)	662 (2)	655 (2)	667 (2)		240-4	-10.15	40.21	-9.15	40.21
63.13	662 (2)	663	662 (2)	663 (2)	655 (2)	667 (2)		241-4	-9.15	40.21	-8.15	40.21
63.14	663 (2)	664	663 (2)	664 (2)	655 (2)	667 (2)		242-4	-8.15	40.21	-7.15	40.21
63.15	664 (2)	665	664 (2)	665 (2)	655 (2)	667 (2)		243-4	-7.15	40.21	-6.15	40.21
63.16	665 (2)	666	665 (2)	666 (2)	655 (2)	667 (2)		244-4	-6.15	40.21	-5.15	40.21
63.17	666 (2)	667	666 (2)	667 (2)	655 (2)	667 (2)		245-4	-5.15	40.21	-4.15	40.21
63.18	667 (2)	668	667 (2)	668 (2)	667 (2)	672 (2)		246-4	-4.15	40.21	-3.15	40.21
63.19	668 (2)	669	668 (2)	669 (2)	667 (2)	672 (2)		247-4	-3.15	40.21	-2.15	40.21
63.20	669 (2)	670	669 (2)	670 (2)	667 (2)	672 (2)		248-4	-2.15	40.21	-1.15	40.21
63.21	670 (2)	671	670 (2)	671 (2)	667 (2)	672 (2)		249-4	-1.15	40.21	-0.15	40.21
63.22	671 (2)	672	671 (2)	672 (2)	667 (2)	672 (2)		250-4	-0.15	40.21	0.95	40.21
64.1	540 (2)	26	540 (2)	26 (2)	540 (2)	26 (2)	125-3	103-4	-21.12	12.15	-20.25	12.15
64.2	26 (2)	541	26 (2)	541 (2)	26 (2)	27 (2)	126-3	104-4	-20.05	12.15	-19.15	12.15
64.3	541 (2)	542	541 (2)	542 (2)	26 (2)	27 (2)	127-3	105-4	-19.15	12.15	-18.15	12.15
64.4	542 (2)	543	542 (2)	543 (2)	26 (2)	27 (2)	128-3	106-4	-18.15	12.15	-17.15	12.15
64.5	543 (2)	27	543 (2)	27 (2)	26 (2)	27 (2)	129-3	107-4	-17.15	12.15	-16.45	12.15
64.6	27 (2)	544	27 (2)	544 (2)	27 (2)	28 (2)	130-3	108-4	-15.85	12.15	-15.15	12.15
64.7	544 (2)	545	544 (2)	545 (2)	27 (2)	28 (2)	131-3	109-4	-15.15	12.15	-14.15	12.15
64.8	545 (2)	546	545 (2)	546 (2)	27 (2)	28 (2)	132-3	110-4	-14.15	12.15	-13.15	12.15
64.9	546 (2)	547	546 (2)	547 (2)	27 (2)	28 (2)	133-3	111-4	-13.15	12.15	-12.15	12.15
64.10	547 (2)	548	547 (2)	548 (2)	27 (2)	28 (2)	134-3	112-4	-12.15	12.15	-11.15	12.15
64.11	548 (2)	549	548 (2)	549 (2)	27 (2)	28 (2)	135-3	113-4	-11.15	12.15	-10.15	12.15
64.12	549 (2)	550	549 (2)	550 (2)	27 (2)	28 (2)	136-3	114-4	-10.15	12.15	-9.15	12.15
64.13	550 (2)	551	550 (2)	551 (2)	27 (2)	28 (2)	137-3	115-4	-9.15	12.15	-8.15	12.15
64.14	551 (2)	552	551 (2)	552 (2)	27 (2)	28 (2)	138-3	116-4	-8.15	12.15	-7.15	12.15
64.15	552 (2)	553	552 (2)	553 (2)	27 (2)	28 (2)	139-3	117-4	-7.15	12.15	-6.15	12.15
64.16	553 (2)	554	553 (2)	554 (2)	27 (2)	28 (2)	140-3	118-4	-6.15	12.15	-5.15	12.15
64.17	554 (2)	28	554 (2)	28 (2)	27 (2)	28 (2)	141-3	119-4	-5.15	12.15	-4.45	12.15
64.18	28 (2)	555	28 (2)	555 (2)	28 (2)	81 (2)	142-3	120-4	-3.85	12.15	-3.15	12.15
64.19	555 (2)	556	555 (2)	556 (2)	28 (2)	81 (2)	143-3	121-4	-3.15	12.15	-2.15	12.15
64.20	556 (2)	557	556 (2)	557 (2)	28 (2)	81 (2)	144-3	122-4	-2.15	12.15	-1.15	12.15
64.21	557 (2)	81	557 (2)	81 (2)	28 (2)	81 (2)	145-3	123-4	-1.15	12.15	-0.25	12.15
64.22	81 (2)	559	81 (2)	559 (2)	81 (2)	559 (2)	146-3	124-4	-0.05	12.15	0.82	12.15
65.1	560 (2)	30	560 (2)	30 (2)	560 (2)	30 (2)	147-3	125-4	-21.12	18.15	-20.25	18.15
65.2	30 (2)	561	30 (2)	561 (2)	30 (2)	31 (2)	148-3	126-4	-20.05	18.15	-19.15	18.15
65.3	561 (2)	562	561 (2)	562 (2)	30 (2)	31 (2)	149-3	127-4	-19.15	18.15	-18.15	18.15
65.4	562 (2)	563	562 (2)	563 (2)	30 (2)	31 (2)	150-3	128-4	-18.15	18.15	-17.15	18.15
65.5	563 (2)	31	563 (2)	31 (2)	30 (2)	31 (2)	151-3	129-4	-17.15	18.15	-16.45	18.15
65.6	31 (2)	564	31 (2)	564 (2)	31 (2)	32 (2)	152-3	130-4	-15.85	18.15	-15.15	18.15
65.7	564 (2)	565	564 (2)	565 (2)	31 (2)	32 (2)	153-3	131-4	-15.15	18.15	-14.15	18.15
65.8	565 (2)	566	565 (2)	566 (2)	31 (2)	32 (2)	154-3	132-4	-14.15	18.15	-13.15	18.15
65.9	566 (2)	567	566 (2)	567 (2)	31 (2)	32 (2)	155-3	133-4	-13.15	18.15	-12.15	18.15
65.10	567 (2)	568	567 (2)	568 (2)	31 (2)	32 (2)	156-3	134-4	-12.15	18.15	-11.15	18.15
65.11	568 (2)	569	568 (2)	569 (2)	31 (2)	32 (2)	157-3	135-4	-11.15	18.15	-10.15	18.15
65.12	569 (2)	570	569 (2)	570 (2)	31 (2)	32 (2)	158-3	136-4	-10.15	18.15	-9.15	18.15
65.13	570 (2)	571	570 (2)	571 (2)	31 (2)	32 (2)	159-3	137-4	-9.15	18.15	-8.15	18.15
65.14	571 (2)	572	571 (2)	572 (2)	31 (2)	32 (2)	160-3	138-4	-8.15	18.15	-7.15	18.15
65.15	572 (2)	573	572 (2)	573 (2)	31 (2)	32 (2)	161-3	139-4	-7.15	18.15	-6.15	18.15
65.16	573 (2)	574	573 (2)	574 (2)	31 (2)	32 (2)	162-3	140-4	-6.15	18.15	-5.15	18.15
65.17	574 (2)	32	574 (2)	32 (2)	31 (2)	32 (2)	163-3	141-4	-5.15	18.15	-4.45	18.15
65.18	32 (2)	575	32 (2)	575 (2)	32 (2)	83 (2)	164-3	142-4	-3.85	18.15	-3.15	18.15
65.19	575 (2)	576	575 (2)	576 (2)	32 (2)	83 (2)	165-3	143-4	-3.15	18.15	-2.15	18.15
65.20	576 (2)	577	576 (2)	577 (2)	32 (2)	83 (2)	166-3	144-4	-2.15	18.15	-1.15	18.15
65.21	577 (2)	83	577 (2)	83 (2)	32 (2)	83 (2)	167-3	145-4	-1.15	18.15	-0.25	18.15
65.22	83 (2)	579	83 (2)	579 (2)	83 (2)	579 (2)	168-3	146-4	-0.05	18.15	0.82	18.15
66.1	580 (2)	34	580 (2)	34 (2)	580 (2)	34 (2)	169-3	147-4	-21.12	24.15	-20.25	24.15
66.2	34 (2)	581	34 (2)	581 (2)	34 (2)	35 (2)	170-3	148-4	-20.05	24.15	-19.15	24.15
66.3	581 (2)	582	581 (2)	582 (2)	34 (2)	35 (2)	171-3	149-4	-19.15	24.15	-18.15	24.15
66.4	582 (2)	583	582 (2)	583 (2)	34 (2)	35 (2)	172-3	150-4	-18.15	24.15	-17.15	24.15
66.5	583 (2)	35	583 (2)	35 (2)	34 (2)	35 (2)	173-3	151-4	-17.15	24.15	-16.45	24.15
66.6	35 (2)	584	35 (2)	584 (2)	35 (2)	36 (2)	174-3	152-4	-15.85	24.15	-15.15	24.15
66.7	584 (2)	585	584 (2)	585 (2)	35 (2)	36 (2)	175-3	153-4	-15.15	24.15	-14.15	24.15

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
66.8	585 (2)	586	585 (2)	586 (2)	35 (2)	36 (2)	176-3	154-4	-14.15	24.15	-13.15	24.15
66.9	586 (2)	587	586 (2)	587 (2)	35 (2)	36 (2)	177-3	155-4	-13.15	24.15	-12.15	24.15
66.10	587 (2)	588	587 (2)	588 (2)	35 (2)	36 (2)	178-3	156-4	-12.15	24.15	-11.15	24.15
66.11	588 (2)	589	588 (2)	589 (2)	35 (2)	36 (2)	179-3	157-4	-11.15	24.15	-10.15	24.15
66.12	589 (2)	590	589 (2)	590 (2)	35 (2)	36 (2)	180-3	158-4	-10.15	24.15	-9.15	24.15
66.13	590 (2)	591	590 (2)	591 (2)	35 (2)	36 (2)	181-3	159-4	-9.15	24.15	-8.15	24.15
66.14	591 (2)	592	591 (2)	592 (2)	35 (2)	36 (2)	182-3	160-4	-8.15	24.15	-7.15	24.15
66.15	592 (2)	593	592 (2)	593 (2)	35 (2)	36 (2)	183-3	161-4	-7.15	24.15	-6.15	24.15
66.16	593 (2)	594	593 (2)	594 (2)	35 (2)	36 (2)	184-3	162-4	-6.15	24.15	-5.15	24.15
66.17	594 (2)	36	594 (2)	36 (2)	35 (2)	36 (2)	185-3	163-4	-5.15	24.15	-4.45	24.15
66.18	36 (2)	595	36 (2)	595 (2)	36 (2)	85 (2)	186-3	164-4	-3.85	24.15	-3.15	24.15
66.19	595 (2)	596	595 (2)	596 (2)	36 (2)	85 (2)	187-3	165-4	-3.15	24.15	-2.15	24.15
66.20	596 (2)	597	596 (2)	597 (2)	36 (2)	85 (2)	188-3	166-4	-2.15	24.15	-1.15	24.15
66.21	597 (2)	85	597 (2)	85 (2)	36 (2)	85 (2)	189-3	167-4	-1.15	24.15	-0.25	24.15
66.22	85 (2)	599	85 (2)	599 (2)	85 (2)	599 (2)	190-3	168-4	-0.05	24.15	0.82	24.15
67.1	600 (2)	38	600 (2)	38 (2)	600 (2)	38 (2)	191-3	169-4	-21.12	30.15	-20.25	30.15
67.2	38 (2)	601	38 (2)	601 (2)	38 (2)	317 (2)	192-3	170-4	-20.05	30.15	-19.15	30.15
67.3	601 (2)	602	601 (2)	602 (2)	38 (2)	317 (2)	193-3	171-4	-19.15	30.15	-18.15	30.15
67.4	602 (2)	603	602 (2)	603 (2)	38 (2)	317 (2)	194-3	172-4	-18.15	30.15	-17.15	30.15
67.5	603 (2)	317	603 (2)	317 (2)	38 (2)	317 (2)	195-3	173-4	-17.15	30.15	-16.30	30.15
68.1	316 (2)	604	316 (2)	604 (2)	316 (2)	322 (2)	196-3	176-4	-13.22	30.15	-13.15	30.15
68.2	604 (2)	605	604 (2)	605 (2)	316 (2)	322 (2)	196-3	177-4	-13.15	30.15	-12.15	30.15
68.3	605 (2)	606	605 (2)	606 (2)	316 (2)	322 (2)	197-3	178-4	-12.15	30.15	-11.15	30.15
68.4	606 (2)	607	606 (2)	607 (2)	316 (2)	322 (2)	198-3	179-4	-11.15	30.15	-10.15	30.15
68.5	607 (2)	608	607 (2)	608 (2)	316 (2)	322 (2)	199-3	180-4	-10.15	30.15	-9.15	30.15
68.6	608 (2)	609	608 (2)	609 (2)	316 (2)	322 (2)	200-3	181-4	-9.15	30.15	-8.15	30.15
68.7	609 (2)	673	609 (2)	673 (2)	316 (2)	322 (2)	201-3	182-4	-8.15	30.15	-7.15	30.15
68.8	673 (2)	322	673 (2)	322 (2)	316 (2)	322 (2)	201-3	183-4	-7.15	30.15	-7.08	30.15
69.1	323 (2)	610	323 (2)	610 (2)	323 (2)	39 (2)	202-3	186-4	-4.00	30.15	-3.15	30.15
69.2	610 (2)	611	610 (2)	611 (2)	323 (2)	39 (2)	203-3	187-4	-3.15	30.15	-2.15	30.15
69.3	611 (2)	612	611 (2)	612 (2)	323 (2)	39 (2)	204-3	188-4	-2.15	30.15	-1.15	30.15
69.4	612 (2)	39	612 (2)	39 (2)	323 (2)	39 (2)	205-3	189-4	-1.15	30.15	-0.25	30.15
69.5	39 (2)	613	39 (2)	613 (2)	39 (2)	613 (2)	206-3	190-4	-0.05	30.15	0.82	30.15
70.1	614 (2)	42	614 (2)	42 (2)	614 (2)	42 (2)	207-3	191-4	-21.12	36.15	-20.25	36.15
70.2	42 (2)	615	42 (2)	615 (2)	42 (2)	314 (2)	208-3	192-4	-20.05	36.15	-19.15	36.15
70.3	615 (2)	616	615 (2)	616 (2)	42 (2)	314 (2)	209-3	193-4	-19.15	36.15	-18.15	36.15
70.4	616 (2)	617	616 (2)	617 (2)	42 (2)	314 (2)	210-3	194-4	-18.15	36.15	-17.15	36.15
70.5	617 (2)	314	617 (2)	314 (2)	42 (2)	314 (2)	211-3	195-4	-17.15	36.15	-16.30	36.15
71.1	315 (2)	618	315 (2)	618 (2)	315 (2)	324 (2)	214-3	196-4	-13.22	36.15	-13.15	36.15
71.2	618 (2)	619	618 (2)	619 (2)	315 (2)	324 (2)	215-3	196-4	-13.15	36.15	-12.15	36.15
71.3	619 (2)	620	619 (2)	620 (2)	315 (2)	324 (2)	216-3	197-4	-12.15	36.15	-11.15	36.15
71.4	620 (2)	621	620 (2)	621 (2)	315 (2)	324 (2)	217-3	198-4	-11.15	36.15	-10.15	36.15
71.5	621 (2)	622	621 (2)	622 (2)	315 (2)	324 (2)	218-3	199-4	-10.15	36.15	-9.15	36.15
71.6	622 (2)	623	622 (2)	623 (2)	315 (2)	324 (2)	219-3	200-4	-9.15	36.15	-8.15	36.15
71.7	623 (2)	624	623 (2)	624 (2)	315 (2)	324 (2)	220-3	201-4	-8.15	36.15	-7.15	36.15
71.8	624 (2)	324	624 (2)	324 (2)	315 (2)	324 (2)	221-3	201-4	-7.15	36.15	-7.08	36.15
72.1	329 (2)	625	329 (2)	625 (2)	329 (2)	43 (2)	224-3	202-4	-4.00	36.15	-3.15	36.15
72.2	625 (2)	626	625 (2)	626 (2)	329 (2)	43 (2)	225-3	203-4	-3.15	36.15	-2.15	36.15
72.3	626 (2)	627	626 (2)	627 (2)	329 (2)	43 (2)	226-3	204-4	-2.15	36.15	-1.15	36.15
72.4	627 (2)	43	627 (2)	43 (2)	329 (2)	43 (2)	227-3	205-4	-1.15	36.15	-0.25	36.15
72.5	43 (2)	628	43 (2)	628 (2)	43 (2)	628 (2)	228-3	206-4	-0.05	36.15	0.82	36.15
73.1	629 (2)	630	629 (2)	630 (2)	629 (2)	44 (2)	229-3	207-4	-21.12	39.15	-20.15	39.15
73.2	630 (2)	631	630 (2)	631 (2)	629 (2)	44 (2)	230-3	208-4	-20.15	39.15	-19.15	39.15
73.3	631 (2)	632	631 (2)	632 (2)	629 (2)	44 (2)	231-3	209-4	-19.15	39.15	-18.15	39.15
73.4	632 (2)	633	632 (2)	633 (2)	629 (2)	44 (2)	232-3	210-4	-18.15	39.15	-17.15	39.15
73.5	633 (2)	44	633 (2)	44 (2)	629 (2)	44 (2)	233-3	211-4	-17.15	39.15	-16.25	39.15
73.6	44 (2)	639	44 (2)	639 (2)	44 (2)	45 (2)	234-3	212-4	-16.05	39.15	-15.15	39.15
73.7	639 (2)	640	639 (2)	640 (2)	44 (2)	45 (2)	235-3	213-4	-15.15	39.15	-14.15	39.15
73.8	640 (2)	45	640 (2)	45 (2)	44 (2)	45 (2)	236-3	214-4	-14.15	39.15	-13.47	39.15
73.9	45 (2)	641	45 (2)	641 (2)	45 (2)	46 (2)	236-3	214-4	-13.27	39.15	-13.15	39.15
73.10	641 (2)	634	641 (2)	634 (2)	45 (2)	46 (2)	237-3	215-4	-13.15	39.15	-12.15	39.15
73.11	634 (2)	635	634 (2)	635 (2)	45 (2)	46 (2)	238-3	216-4	-12.15	39.15	-11.15	39.15
73.12	635 (2)	636	635 (2)	636 (2)	45 (2)	46 (2)	239-3	217-4	-11.15	39.15	-10.15	39.15
73.13	636 (2)	637	636 (2)	637 (2)	45 (2)	46 (2)	240-3	218-4	-10.15	39.15	-9.15	39.15
73.14	637 (2)	638	637 (2)	638 (2)	45 (2)	46 (2)	241-3	219-4	-9.15	39.15	-8.15	39.15
73.15	638 (2)	642	638 (2)	642 (2)	45 (2)	46 (2)	242-3	220-4	-8.15	39.15	-7.15	39.15
73.16	642 (2)	46	642 (2)	46 (2)	45 (2)	46 (2)	243-3	221-4	-7.15	39.15	-7.03	39.15
73.17	46 (2)	643	46 (2)	643 (2)	46 (2)	47 (2)	243-3	221-4	-6.83	39.15	-6.15	39.15
73.18	643 (2)	644	643 (2)	644 (2)	46 (2)	47 (2)	244-3	222-4	-6.15	39.15	-5.15	39.15
73.19	644 (2)	47	644 (2)	47 (2)	46 (2)	47 (2)	245-3	223-4	-5.15	39.15	-4.25	39.15
73.20	47 (2)	645	47 (2)	645 (2)	47 (2)	649 (2)	246-3	224-4	-4.05	39.15	-3.15	39.15
73.21	645 (2)	646	645 (2)	646 (2)	47 (2)	649 (2)	247-3	225-4	-3.15	39.15	-2.15	39.15
73.22	646 (2)	647	646 (2)	647 (2)	47 (2)	649 (2)	248-3	226-4	-2.15	39.15	-1.15	39.15
73.23	647 (2)	648	647 (2)	648 (2)	47 (2)	649 (2)	249-3	227-4	-1.15	39.15	-0.15	39.15

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Ζ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Ζ	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
73.24	648 (2)	649	648 (2)	649 (2)	47 (2)	649 (2)	250-3	228-4	-0.15	39.15	0.82	39.15
74.1	317 (2)	35	317 (2)	35 (2)	317 (2)	35 (2)	174-1	173-2	-16.15	30.00	-16.15	24.16
74.2	35 (2)	31	35 (2)	31 (2)	31 (2)	31 (2)	152-1	151-2	-16.15	24.14	-16.15	18.16
74.3	31 (2)	27	31 (2)	27 (2)	31 (2)	27 (2)	130-1	129-2	-16.15	18.14	-16.15	12.16
74.4	27 (2)	304	27 (2)	304 (2)	27 (2)	304 (2)	108-1	107-2	-16.15	12.14	-16.15	6.30
75.1	323 (2)	36	323 (2)	36 (2)	323 (2)	36 (2)	186-1	185-2	-4.15	30.00	-4.15	24.16
75.2	36 (2)	32	36 (2)	32 (2)	36 (2)	32 (2)	164-1	163-2	-4.15	24.14	-4.15	18.16
75.3	32 (2)	28	32 (2)	28 (2)	32 (2)	28 (2)	142-1	141-2	-4.15	18.14	-4.15	12.16
75.4	28 (2)	313	28 (2)	313 (2)	28 (2)	313 (2)	120-1	119-2	-4.15	12.14	-4.15	6.30
76.1	655 (2)	44	655 (2)	44 (2)	655 (2)	44 (2)	234-1	233-2	-16.15	40.12	-16.15	39.25
76.2	44 (2)	314	44 (2)	314 (2)	44 (2)	314 (2)	212-1	211-2	-16.15	39.05	-16.15	36.30
77.1	667 (2)	47	667 (2)	47 (2)	667 (2)	47 (2)	246-1	245-2	-4.15	40.12	-4.15	39.25
77.2	47 (2)	329	47 (2)	329 (2)	47 (2)	329 (2)	224-1	223-2	-4.15	39.05	-4.15	36.30
78.1	651 (2)	630	651 (2)	630 (2)	651 (2)	630 (2)	230-1	229-2	-20.15	40.12	-20.15	39.30
78.2	630 (2)	42	630 (2)	42 (2)	630 (2)	42 (2)	208-1	207-2	-20.15	39.00	-20.15	36.25
78.3	42 (2)	40	42 (2)	40 (2)	42 (2)	40 (2)	192-1	191-2	-20.15	36.05	-20.15	33.25
78.4	40 (2)	38	40 (2)	38 (2)	40 (2)	38 (2)	192-1	191-2	-20.15	33.05	-20.15	30.21
79.1	38 (2)	37	38 (2)	37 (2)	38 (2)	37 (2)	170-1	169-2	-20.16	30.09	-20.16	27.21
79.2	37 (2)	34	37 (2)	34 (2)	37 (2)	34 (2)	170-1	169-2	-20.16	27.09	-20.16	24.21
79.3	34 (2)	33	34 (2)	33 (2)	34 (2)	33 (2)	148-1	147-2	-20.16	24.09	-20.16	21.21
79.4	33 (2)	30	33 (2)	30 (2)	33 (2)	30 (2)	148-1	147-2	-20.16	21.09	-20.16	18.21
79.5	30 (2)	29	30 (2)	29 (2)	30 (2)	29 (2)	126-1	125-2	-20.16	18.09	-20.16	15.21
79.6	29 (2)	26	29 (2)	26 (2)	29 (2)	26 (2)	126-1	125-2	-20.16	15.09	-20.16	12.21
79.7	26 (2)	72	26 (2)	72 (2)	26 (2)	72 (2)	104-1	103-2	-20.16	12.09	-20.16	9.21
79.8	72 (2)	25	72 (2)	25 (2)	72 (2)	25 (2)	104-1	103-2	-20.16	9.09	-20.16	6.21
80.1	671 (2)	648	671 (2)	648 (2)	671 (2)	648 (2)	250-1	249-2	-0.15	40.12	-0.15	39.30
80.2	648 (2)	43	648 (2)	43 (2)	648 (2)	43 (2)	228-1	227-2	-0.15	39.00	-0.15	36.25
80.3	43 (2)	41	43 (2)	41 (2)	43 (2)	41 (2)	206-1	205-2	-0.15	36.05	-0.15	33.25
80.4	41 (2)	39	41 (2)	39 (2)	41 (2)	39 (2)	206-1	205-2	-0.15	33.05	-0.15	30.21
81.1	39 (2)	86	39 (2)	86 (2)	39 (2)	86 (2)	190-1	189-2	-0.14	30.09	-0.14	27.21
81.2	86 (2)	85	86 (2)	85 (2)	86 (2)	85 (2)	190-1	189-2	-0.14	27.09	-0.14	24.21
81.3	85 (2)	84	85 (2)	84 (2)	85 (2)	84 (2)	168-1	167-2	-0.14	24.09	-0.14	21.21
81.4	84 (2)	83	84 (2)	83 (2)	84 (2)	83 (2)	168-1	167-2	-0.14	21.09	-0.14	18.21
81.5	83 (2)	82	83 (2)	82 (2)	83 (2)	82 (2)	146-1	145-2	-0.14	18.09	-0.14	15.21
81.6	82 (2)	81	82 (2)	81 (2)	82 (2)	81 (2)	146-1	145-2	-0.14	15.09	-0.14	12.21
81.7	81 (2)	80	81 (2)	80 (2)	81 (2)	80 (2)	124-1	123-2	-0.14	12.09	-0.14	9.21
81.8	80 (2)	68	80 (2)	68 (2)	80 (2)	68 (2)	124-1	123-2	-0.14	9.09	-0.14	6.21
82.1	652 (2)	631	652 (2)	631 (2)	652 (2)	631 (2)	231-1	230-2	-19.15	40.12	-19.15	39.30
82.2	631 (2)	615	631 (2)	615 (2)	631 (2)	615 (2)	209-1	208-2	-19.15	39.00	-19.15	36.30
82.3	615 (2)	601	615 (2)	601 (2)	615 (2)	601 (2)	193-1	192-2	-19.15	36.00	-19.15	30.30
82.4	601 (2)	581	601 (2)	581 (2)	601 (2)	581 (2)	171-1	170-2	-19.15	30.00	-19.15	24.30
82.5	581 (2)	561	581 (2)	561 (2)	581 (2)	561 (2)	149-1	148-2	-19.15	24.00	-19.15	18.30
82.6	561 (2)	541	561 (2)	541 (2)	561 (2)	541 (2)	127-1	126-2	-19.15	18.00	-19.15	12.30
82.7	541 (2)	398	541 (2)	398 (2)	541 (2)	398 (2)	105-1	104-2	-19.15	12.00	-19.15	6.30
83.1	653 (2)	632	653 (2)	632 (2)	653 (2)	632 (2)	232-1	231-2	-18.15	40.12	-18.15	39.30
83.2	632 (2)	616	632 (2)	616 (2)	632 (2)	616 (2)	210-1	209-2	-18.15	39.00	-18.15	36.28
83.3	616 (2)	602	616 (2)	602 (2)	616 (2)	602 (2)	194-1	193-2	-18.15	36.03	-18.15	30.28
83.4	602 (2)	582	602 (2)	582 (2)	602 (2)	582 (2)	172-1	171-2	-18.15	30.03	-18.15	24.28
83.5	582 (2)	562	582 (2)	562 (2)	582 (2)	562 (2)	150-1	149-2	-18.15	24.03	-18.15	18.30
83.6	562 (2)	542	562 (2)	542 (2)	562 (2)	542 (2)	128-1	127-2	-18.15	18.00	-18.15	12.30
83.7	542 (2)	399	542 (2)	399 (2)	542 (2)	399 (2)	106-1	105-2	-18.15	12.00	-18.15	6.28
84.1	654 (2)	633	654 (2)	633 (2)	654 (2)	633 (2)	233-1	232-2	-17.15	40.12	-17.15	39.30
84.2	633 (2)	617	633 (2)	617 (2)	633 (2)	617 (2)	211-1	210-2	-17.15	39.00	-17.15	36.28
84.3	617 (2)	603	617 (2)	603 (2)	617 (2)	603 (2)	195-1	194-2	-17.15	36.03	-17.15	30.28
84.4	603 (2)	583	603 (2)	583 (2)	603 (2)	583 (2)	173-1	172-2	-17.15	30.03	-17.15	24.28
84.5	583 (2)	563	583 (2)	563 (2)	583 (2)	563 (2)	151-1	150-2	-17.15	24.03	-17.15	18.30
84.6	563 (2)	543	563 (2)	543 (2)	563 (2)	543 (2)	129-1	128-2	-17.15	18.00	-17.15	12.30
84.7	543 (2)	500	543 (2)	500 (2)	543 (2)	500 (2)	107-1	106-2	-17.15	12.00	-17.15	6.28
85.1	656 (2)	639	656 (2)	639 (2)	656 (2)	639 (2)	235-1	234-2	-15.15	40.12	-15.15	39.30
85.2	639 (2)	681	639 (2)	681 (2)	639 (2)	681 (2)	213-1	212-2	-15.15	39.00	-15.15	36.30
86.1	674 (2)	584	674 (2)	584 (2)	674 (2)	584 (2)	175-1	174-2	-15.15	30.00	-15.15	24.30
86.2	584 (2)	564	584 (2)	564 (2)	584 (2)	564 (2)	153-1	152-2	-15.15	24.00	-15.15	18.30
86.3	564 (2)	544	564 (2)	544 (2)	564 (2)	544 (2)	131-1	130-2	-15.15	18.00	-15.15	12.30
86.4	544 (2)	682	544 (2)	682 (2)	544 (2)	682 (2)	109-1	108-2	-15.15	12.00	-15.15	6.26
87.1	657 (2)	640	657 (2)	640 (2)	657 (2)	640 (2)	236-1	235-2	-14.15	40.12	-14.15	39.30
87.2	640 (2)	680	640 (2)	680 (2)	640 (2)	680 (2)	214-1	213-2	-14.15	39.00	-14.15	36.30
88.1	675 (2)	585	675 (2)	585 (2)	675 (2)	585 (2)	176-1	175-2	-14.15	30.00	-14.15	24.30
88.2	585 (2)	565	585 (2)	565 (2)	585 (2)	565 (2)	154-1	153-2	-14.15	24.00	-14.15	18.30
88.3	565 (2)	545	565 (2)	545 (2)	565 (2)	545 (2)	132-1	131-2	-14.15	18.00	-14.15	12.30
88.4	545 (2)	683	545 (2)	683 (2)	545 (2)	683 (2)	110-1	109-2	-14.15	12.00	-14.15	6.26
89.1	658 (2)	641	658 (2)	641 (2)	658 (2)	641 (2)	237-1	236-2	-13.15	40.12	-13.15	39.30
89.2	641 (2)	618	641 (2)	618 (2)	641 (2)	618 (2)	215-1	214-2	-13.15	39.00	-13.15	36.30
90.1	618 (2)	604	618 (2)	604 (2)	618 (2)	604 (2)	196-1	78-2	-13.15	36.00	-13.15	30.30
91.1	604 (2)	586	604 (2)	586 (2)	604 (2)	586 (2)	177-1	176-2	-13.15	30.00	-13.15	24.30

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Y	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Y	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Z	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
91.2	586 (2)	566	586 (2)	566 (2)	586 (2)	566 (2)	155-1	154-2	-13.15	24.00	-13.15	18.30
91.3	566 (2)	546	566 (2)	546 (2)	566 (2)	546 (2)	133-1	132-2	-13.15	18.00	-13.15	12.30
91.4	546 (2)	505	546 (2)	505 (2)	546 (2)	505 (2)	111-1	110-2	-13.15	12.00	-13.15	6.30
92.1	659 (2)	634	659 (2)	634 (2)	659 (2)	634 (2)	238-1	237-2	-12.15	40.12	-12.15	39.30
92.2	634 (2)	619	634 (2)	619 (2)	634 (2)	619 (2)	216-1	215-2	-12.15	39.00	-12.15	36.30
92.3	619 (2)	605	619 (2)	605 (2)	619 (2)	605 (2)	197-1	196-2	-12.15	36.00	-12.15	30.30
92.4	605 (2)	587	605 (2)	587 (2)	605 (2)	587 (2)	178-1	177-2	-12.15	30.00	-12.15	24.30
92.5	587 (2)	567	587 (2)	567 (2)	587 (2)	567 (2)	156-1	155-2	-12.15	24.00	-12.15	18.30
92.6	567 (2)	547	567 (2)	547 (2)	567 (2)	547 (2)	134-1	133-2	-12.15	18.00	-12.15	12.30
92.7	547 (2)	506	547 (2)	506 (2)	547 (2)	506 (2)	112-1	111-2	-12.15	12.00	-12.15	6.30
93.1	660 (2)	635	660 (2)	635 (2)	660 (2)	635 (2)	239-1	238-2	-11.15	40.12	-11.15	39.30
93.2	635 (2)	620	635 (2)	620 (2)	635 (2)	620 (2)	217-1	216-2	-11.15	39.00	-11.15	36.30
93.3	620 (2)	606	620 (2)	606 (2)	620 (2)	606 (2)	198-1	197-2	-11.15	36.00	-11.15	30.30
93.4	606 (2)	588	606 (2)	588 (2)	606 (2)	588 (2)	179-1	178-2	-11.15	30.00	-11.15	24.30
93.5	588 (2)	568	588 (2)	568 (2)	588 (2)	568 (2)	157-1	156-2	-11.15	24.00	-11.15	18.30
93.6	568 (2)	548	568 (2)	548 (2)	568 (2)	548 (2)	135-1	134-2	-11.15	18.00	-11.15	12.30
93.7	548 (2)	507	548 (2)	507 (2)	548 (2)	507 (2)	113-1	112-2	-11.15	12.00	-11.15	6.30
94.1	661 (2)	636	661 (2)	636 (2)	661 (2)	636 (2)	240-1	239-2	-10.15	40.12	-10.15	39.30
94.2	636 (2)	621	636 (2)	621 (2)	636 (2)	621 (2)	218-1	217-2	-10.15	39.00	-10.15	36.30
94.3	621 (2)	607	621 (2)	607 (2)	621 (2)	607 (2)	199-1	198-2	-10.15	36.00	-10.15	30.30
94.4	607 (2)	589	607 (2)	589 (2)	607 (2)	589 (2)	180-1	179-2	-10.15	30.00	-10.15	24.30
94.5	589 (2)	569	589 (2)	569 (2)	589 (2)	569 (2)	158-1	157-2	-10.15	24.00	-10.15	18.30
94.6	569 (2)	549	569 (2)	549 (2)	569 (2)	549 (2)	136-1	135-2	-10.15	18.00	-10.15	12.30
94.7	549 (2)	508	549 (2)	508 (2)	549 (2)	508 (2)	114-1	113-2	-10.15	12.00	-10.15	6.30
95.1	662 (2)	637	662 (2)	637 (2)	662 (2)	637 (2)	241-1	240-2	-9.15	40.12	-9.15	39.30
95.2	637 (2)	622	637 (2)	622 (2)	637 (2)	622 (2)	219-1	218-2	-9.15	39.00	-9.15	36.30
95.3	622 (2)	608	622 (2)	608 (2)	622 (2)	608 (2)	200-1	199-2	-9.15	36.00	-9.15	30.30
95.4	608 (2)	590	608 (2)	590 (2)	608 (2)	590 (2)	181-1	180-2	-9.15	30.00	-9.15	24.30
95.5	590 (2)	570	590 (2)	570 (2)	590 (2)	570 (2)	159-1	158-2	-9.15	24.00	-9.15	18.30
95.6	570 (2)	550	570 (2)	550 (2)	570 (2)	550 (2)	137-1	136-2	-9.15	18.00	-9.15	12.30
95.7	550 (2)	509	550 (2)	509 (2)	550 (2)	509 (2)	115-1	114-2	-9.15	12.00	-9.15	6.30
96.1	663 (2)	638	663 (2)	638 (2)	663 (2)	638 (2)	242-1	241-2	-8.15	40.12	-8.15	39.30
96.2	638 (2)	623	638 (2)	623 (2)	638 (2)	623 (2)	220-1	219-2	-8.15	39.00	-8.15	36.30
96.3	623 (2)	609	623 (2)	609 (2)	623 (2)	609 (2)	201-1	200-2	-8.15	36.00	-8.15	30.30
96.4	609 (2)	591	609 (2)	591 (2)	609 (2)	591 (2)	182-1	181-2	-8.15	30.00	-8.15	24.30
96.5	591 (2)	571	591 (2)	571 (2)	591 (2)	571 (2)	160-1	159-2	-8.15	24.00	-8.15	18.30
96.6	571 (2)	551	571 (2)	551 (2)	571 (2)	551 (2)	138-1	137-2	-8.15	18.00	-8.15	12.30
96.7	551 (2)	510	551 (2)	510 (2)	551 (2)	510 (2)	116-1	115-2	-8.15	12.00	-8.15	6.30
97.1	664 (2)	642	664 (2)	642 (2)	664 (2)	642 (2)	243-1	242-2	-7.15	40.12	-7.15	39.30
97.2	642 (2)	624	642 (2)	624 (2)	642 (2)	624 (2)	221-1	220-2	-7.15	39.00	-7.15	36.30
98.1	624 (2)	673	624 (2)	673 (2)	624 (2)	673 (2)	79-1	201-2	-7.15	36.00	-7.15	30.30
99.1	673 (2)	592	673 (2)	592 (2)	673 (2)	592 (2)	183-1	182-2	-7.15	30.00	-7.15	24.30
99.2	592 (2)	572	592 (2)	572 (2)	592 (2)	572 (2)	161-1	160-2	-7.15	24.00	-7.15	18.30
99.3	572 (2)	552	572 (2)	552 (2)	572 (2)	552 (2)	139-1	138-2	-7.15	18.00	-7.15	12.30
99.4	552 (2)	511	552 (2)	511 (2)	552 (2)	511 (2)	117-1	116-2	-7.15	12.00	-7.15	6.30
100.1	665 (2)	643	665 (2)	643 (2)	665 (2)	643 (2)	244-1	243-2	-6.15	40.12	-6.15	39.30
100.2	643 (2)	679	643 (2)	679 (2)	643 (2)	679 (2)	222-1	221-2	-6.15	39.00	-6.15	36.30
101.1	676 (2)	593	676 (2)	593 (2)	676 (2)	593 (2)	184-1	183-2	-6.15	30.00	-6.15	24.30
101.2	593 (2)	573	593 (2)	573 (2)	593 (2)	573 (2)	162-1	161-2	-6.15	24.00	-6.15	18.30
101.3	573 (2)	553	573 (2)	553 (2)	573 (2)	553 (2)	140-1	139-2	-6.15	18.00	-6.15	12.30
101.4	553 (2)	686	553 (2)	686 (2)	553 (2)	686 (2)	118-1	117-2	-6.15	12.00	-6.15	6.26
102.1	666 (2)	644	666 (2)	644 (2)	666 (2)	644 (2)	245-1	244-2	-5.15	40.12	-5.15	39.30
102.2	644 (2)	678	644 (2)	678 (2)	644 (2)	678 (2)	223-1	222-2	-5.15	39.00	-5.15	36.30
103.1	677 (2)	594	677 (2)	594 (2)	677 (2)	594 (2)	185-1	184-2	-5.15	30.00	-5.15	24.30
103.2	594 (2)	574	594 (2)	574 (2)	594 (2)	574 (2)	163-1	162-2	-5.15	24.00	-5.15	18.30
103.3	574 (2)	554	574 (2)	554 (2)	574 (2)	554 (2)	141-1	140-2	-5.15	18.00	-5.15	12.30
103.4	554 (2)	685	554 (2)	685 (2)	554 (2)	685 (2)	119-1	118-2	-5.15	12.00	-5.15	6.26
104.1	668 (2)	645	668 (2)	645 (2)	668 (2)	645 (2)	247-1	246-2	-3.15	40.12	-3.15	39.30
104.2	645 (2)	625	645 (2)	625 (2)	645 (2)	625 (2)	225-1	224-2	-3.15	39.00	-3.15	36.30
104.3	625 (2)	610	625 (2)	610 (2)	625 (2)	610 (2)	203-1	202-2	-3.15	36.00	-3.15	30.30
104.4	610 (2)	595	610 (2)	595 (2)	610 (2)	595 (2)	187-1	186-2	-3.15	30.00	-3.15	24.30
104.5	595 (2)	575	595 (2)	575 (2)	595 (2)	575 (2)	165-1	164-2	-3.15	24.00	-3.15	18.30
104.6	575 (2)	555	575 (2)	555 (2)	575 (2)	555 (2)	143-1	142-2	-3.15	18.00	-3.15	12.30
104.7	555 (2)	512	555 (2)	512 (2)	555 (2)	512 (2)	121-1	120-2	-3.15	12.00	-3.15	6.30
105.1	669 (2)	646	669 (2)	646 (2)	669 (2)	646 (2)	248-1	247-2	-2.15	40.12	-2.15	39.30
105.2	646 (2)	626	646 (2)	626 (2)	646 (2)	626 (2)	226-1	225-2	-2.15	39.00	-2.15	36.28
105.3	626 (2)	611	626 (2)	611 (2)	626 (2)	611 (2)	204-1	203-2	-2.15	36.03	-2.15	30.28
105.4	611 (2)	596	611 (2)	596 (2)	611 (2)	596 (2)	188-1	187-2	-2.15	30.03	-2.15	24.28
105.5	596 (2)	576	596 (2)	576 (2)	596 (2)	576 (2)	166-1	165-2	-2.15	24.03	-2.15	18.30
105.6	576 (2)	556	576 (2)	556 (2)	576 (2)	556 (2)	144-1	143-2	-2.15	18.00	-2.15	12.30
105.7	556 (2)	513	556 (2)	513 (2)	556 (2)	513 (2)	122-1	121-2	-2.15	12.00	-2.15	6.28
106.1	670 (2)	647	670 (2)	647 (2)	670 (2)	647 (2)	249-1	248-2	-1.15	40.12	-1.15	39.30
106.2	647 (2)	627	647 (2)	627 (2)	647 (2)	627 (2)	227-1	226-2	-1.15	39.00	-1.15	36.28
106.3	627 (2)	612	627 (2)	612 (2)	627 (2)	612 (2)	205-1	204-2	-1.15	36.03	-1.15	30.28

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Y	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Y	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Z	Πλάκα δεξιά (όνομα - πλευρά)	Πλάκα αριστερά (όνομα - πλευρά)	*v[X] αρχής [m]	*v[Z] αρχής [m]	*v[X] τέλους [m]	*v[Z] τέλους [m]
106.4	612 (2)	597	612 (2)	597 (2)	612 (2)	597 (2)	189-1	188-2	-1.15	30.03	-1.15	24.28
106.5	597 (2)	577	597 (2)	577 (2)	597 (2)	577 (2)	167-1	166-2	-1.15	24.03	-1.15	18.30
106.6	577 (2)	557	577 (2)	557 (2)	577 (2)	557 (2)	145-1	144-2	-1.15	18.00	-1.15	12.30
106.7	557 (2)	538	557 (2)	538 (2)	557 (2)	538 (2)	123-1	122-2	-1.15	12.00	-1.15	6.28
107.1	505 (2)	388	505 (2)	388 (2)	505 (2)	388 (2)	252-1	251-2	-13.15	6.00	-13.15	0.30
108.1	506 (2)	389	506 (2)	389 (2)	506 (2)	389 (2)	253-1	252-2	-12.15	6.00	-12.15	0.30
109.1	507 (2)	390	507 (2)	390 (2)	507 (2)	390 (2)	254-1	253-2	-11.15	6.00	-11.15	0.30
110.1	508 (2)	391	508 (2)	391 (2)	508 (2)	391 (2)	255-1	254-2	-10.15	6.00	-10.15	0.30
111.1	509 (2)	392	509 (2)	392 (2)	509 (2)	392 (2)	256-1	255-2	-9.15	6.00	-9.15	0.30
112.1	510 (2)	393	510 (2)	393 (2)	510 (2)	393 (2)	257-1	256-2	-8.15	6.00	-8.15	0.30
113.1	511 (2)	394	511 (2)	394 (2)	511 (2)	394 (2)	258-1	257-2	-7.15	6.00	-7.15	0.30
114.1	20 (1)	22	20 (1)	22 (2)	20 (1)	22 (2)			-20.15	-2.79	-20.14	0.09
115.1	20 (1)	16	20 (1)	16 (2)	20 (1)	16 (2)			-20.19	-2.91	-20.14	-5.79
116.1	21 (1)	23	21 (1)	23 (2)	21 (1)	23 (2)			-0.15	-2.79	-0.15	0.09
117.1	21 (1)	19	21 (1)	19 (2)	21 (1)	19 (2)			-0.15	-2.91	-0.15	-5.79
118.1	37 (1)	38	37 (1)	38 (2)	37 (1)	38 (2)			-20.15	27.21	-20.15	30.09
119.1	37 (1)	34	37 (1)	34 (2)	37 (1)	34 (2)			-20.15	27.09	-20.15	24.21
120.1	86 (1)	39	86 (1)	39 (2)	86 (1)	39 (2)			-0.15	27.21	-0.15	30.09
121.1	86 (1)	85	86 (1)	85 (2)	86 (1)	85 (2)			-0.15	27.09	-0.15	24.21
122.1	85 (1)	84	85 (1)	84 (2)	85 (1)	84 (2)			-0.15	24.09	-0.15	21.21
123.1	84 (1)	85	84 (1)	85 (2)	84 (1)	85 (2)			-0.15	21.21	-0.15	24.09
124.1	84 (1)	83	84 (1)	83 (2)	84 (1)	83 (2)			-0.15	21.09	-0.15	18.21
125.1	83 (1)	84	83 (1)	84 (2)	83 (1)	84 (2)			-0.15	18.21	-0.15	21.09
126.1	83 (1)	82	83 (1)	82 (2)	83 (1)	82 (2)			-0.15	18.09	-0.15	15.21
127.1	82 (1)	83	82 (1)	83 (2)	82 (1)	83 (2)			-0.15	15.21	-0.15	18.09
128.1	82 (1)	81	82 (1)	81 (2)	82 (1)	81 (2)			-0.15	15.09	-0.15	12.21
129.1	81 (1)	82	81 (1)	82 (2)	81 (1)	82 (2)			-0.15	12.21	-0.15	15.09
130.1	81 (1)	80	81 (1)	80 (2)	81 (1)	80 (2)			-0.15	12.09	-0.15	9.21
131.1	80 (1)	81	80 (1)	81 (2)	80 (1)	81 (2)			-0.15	9.21	-0.15	12.09
132.1	80 (1)	68	80 (1)	68 (2)	80 (1)	68 (2)			-0.15	9.09	-0.15	6.21
133.1	68 (1)	80	68 (1)	80 (2)	68 (1)	80 (2)			-0.15	6.21	-0.15	9.09

Στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 704)

Όνομα	Διατομή	X [m]	Y [m]	Z [m]	Κόμβος άνω	Κόμβος κάτω	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ	Ομάδα δ
1	SHS200X8	-20.150	8.730	-13.850	1	1 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
2	RHS200X120X8	-18.150	8.730	-13.850	2	2 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
3	RHS200X120X8	-16.150	8.730	-13.850	3	3 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
4	RHS200X120X8	-13.150	8.730	-13.850	4	4 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
5	RHS200X120X8	-10.150	8.730	-13.850	5	5 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
6	RHS200X120X8	-7.150	8.730	-13.850	6	6 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
7	RHS200X120X8	-4.150	8.730	-13.850	7	7 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
8	RHS200X120X8	-2.150	8.730	-13.850	8	8 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
9	SHS200X8	-0.150	8.730	-13.850	9	9 (1)	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
10	RHS200X120X8	-20.150	8.730	-11.850	10	10 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
11	HEB600	-16.150	8.730	-11.850	11	11 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
12	HEB600	-4.150	8.730	-11.850	12	12 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
13	RHS200X120X8	-0.150	8.730	-11.850	13	13 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
14	RHS200X120X8	-20.150	8.730	-8.850	14	14 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
15	RHS200X120X8	-0.150	8.730	-8.850	15	15 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
16	RHS200X120X8	-20.150	8.730	-5.850	16	16 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
17	HEB600	-16.150	8.730	-5.850	17	17 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
18	HEB600	-4.150	8.730	-5.850	18	18 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
19	RHS200X120X8	-0.150	8.730	-5.850	19	19 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
20	RHS200X120X8	-20.150	8.730	-2.850	20	20 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
21	RHS200X120X8	-0.150	8.730	-2.850	21	21 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
22	RHS200X120X8	-20.150	8.730	0.150	22	22 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
23	RHS200X120X8	-0.150	8.730	0.150	23	23 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
24	RHS200X120X8	-20.150	8.730	3.150	24	24 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
25	RHS200X120X8	-20.150	8.730	6.150	25	25 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
26	RHS200X120X8	-20.150	8.730	12.150	26	26 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
27	HEB600	-16.150	8.730	12.150	27	27 (0)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
28	HEB600	-4.150	8.730	12.150	28	28 (0)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
29	RHS200X120X8	-20.150	8.730	15.150	29	29 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
30	RHS200X120X8	-20.150	8.730	18.150	30	30 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
31	HEB600	-16.150	8.730	18.150	31	31 (0)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
32	HEB600	-4.150	8.730	18.150	32	32 (0)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
33	RHS200X120X8	-20.150	8.730	21.150	33	33 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
34	RHS200X120X8	-20.150	8.730	24.150	34	34 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
35	HEB600	-16.150	8.730	24.150	35	35 (0)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
36	HEB600	-4.150	8.730	24.150	36	36 (0)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι	22
37	RHS200X120X8	-20.150	8.730	27.150	37	37 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
38	RHS200X120X8	-20.150	8.730	30.150	38	38 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22

Στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 704)

Όνομα	Διατομή	X [m]	Y [m]	Z [m]	Κόμβος άνω	Κόμβος κάτω	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ	Ομάδα δ
39	RHS200X120X8	-0.150	8.730	30.150	39	39 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
40	CHS193.7X8	-20.150	8.730	33.150	40	40 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
41	CHS193.7X8	-0.150	8.730	33.150	41	41 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
42	CHS193.7X8	-20.150	8.730	36.150	42	42 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
43	CHS193.7X8	-0.150	8.730	36.150	43	43 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
44	CHS193.7X8	-16.150	8.730	39.150	44	44 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
45	CHS193.7X8	-13.370	8.730	39.150	45	45 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
46	CHS193.7X8	-6.930	8.730	39.150	46	46 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
47	CHS193.7X8	-4.150	8.730	39.150	47	47 (0)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
48	268/34	-14.960	8.730	0.170	48	48 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
49	268/34	-5.340	8.730	0.170	49	49 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
52	34/136	-16.130	8.730	0.680	52	52 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
53	34/64/34/168	-16.082	8.730	5.562	53	53 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
54	34/147/34/64	-13.844	8.730	5.661	54	54 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
55	34/64/34/147	-6.456	8.730	5.661	55	55 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
56	34/134	-4.170	8.730	0.670	56	56 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
57	34/129/34/64	-4.230	8.730	5.745	57	57 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
58	34/64	-16.130	8.730	3.180	58	58 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
59	34/177	-4.170	8.730	3.225	59	59 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
61	308/34	-14.760	8.730	36.130	61	61 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
63	308/34	-5.540	8.730	36.130	63	63 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
64	34/109	-16.130	8.730	35.755	64	64 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
65	34/45	-16.130	8.730	34.085	65	65 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
66	34/179/34/64	-16.084	8.730	30.791	66	66 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
67	RHS200X120X8	-0.150	8.730	3.150	67	67 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
68	RHS200X120X8	-0.150	8.730	6.150	68	68 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
69	34/144	-4.170	8.730	35.580	69	69 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
70	34/64/34/296	-4.199	8.730	31.360	70	70 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
72	RHS200X120X8	-20.150	8.730	9.150	72	72 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
76	34/128	-13.390	8.730	35.660	76	76 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
77	34/64/34/417	-13.411	8.730	31.957	77	77 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
78	34/128	-6.910	8.730	35.660	78	78 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
79	34/417/34/64	-6.889	8.730	31.957	79	79 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
80	RHS200X120X8	-0.150	8.730	9.150	80	80 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
81	RHS200X120X8	-0.150	8.730	12.150	81	81 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
82	RHS200X120X8	-0.150	8.730	15.150	82	82 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
83	RHS200X120X8	-0.150	8.730	18.150	83	83 (1)	90.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι	22
84	RHS200X120X8	-0.150	8.730	21.150	84	84 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
85	RHS200X120X8	-0.150	8.730	24.150	85	85 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
86	RHS200X120X8	-0.150	8.730	27.150	86	86 (1)	90.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι	22
89	34/135	-13.790	8.730	0.675	89	89 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
90	34/125	-6.510	8.730	0.625	90	90 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
412	34/360	-13.790	8.730	3.150	412	412 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
413	180/34	-14.760	8.730	30.170	413	413 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
414	180/34	-5.540	8.730	30.170	414	414 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22
415	34/370	-6.510	8.730	3.100	415	415 (1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	22

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
3.1 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	300 (2)	501	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.2 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	501 (2)	48	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.3 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	48 (2)	502	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.4 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	502 (2)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.3 30/300/60/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	683 (2)	303	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	304 (2)	53	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 30/300/75/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	53 (2)	305	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.3 34/50/100/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	305 (2)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.4 34/50/100/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	58 (2)	301	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.5 30/300/80/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	301 (2)	52	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.6 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	52 (2)	300	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.1 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	303 (2)	54	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	54 (2)	692	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.3 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	692 (2)	412	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.4 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	412 (2)	693	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.5 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	693 (2)	89	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.6 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	89 (2)	302	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.1 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	306 (2)	503	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	503 (2)	49	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.3 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	49 (2)	504	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.4 30/300/50/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	504 (2)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 30/300/60/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	308 (2)	686	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.1 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	308 (2)	55	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.2 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	55 (2)	690	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
9.3 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	690 (2)	415	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.4 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	415 (2)	691	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.5 30/300/80/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	691 (2)	90	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.6 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	90 (2)	306	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	313 (2)	57	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.2 30/300/85/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	57 (2)	312	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.4 30/300/85/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	311 (2)	59	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.5 30/300/85/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	59 (2)	310	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.7 30/300/85/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	309 (2)	56	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.8 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	56 (2)	307	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.1 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	317 (2)	674	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.2 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	674 (2)	413	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.3 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	413 (2)	675	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.4 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	675 (2)	316	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.1 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	314 (2)	681	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.2 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	681 (2)	61	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.3 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	61 (2)	680	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.4 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	680 (2)	315	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.1 30/300/35/15	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	314 (2)	64	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.2 30/300/60/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	64 (2)	321	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.5 30/300/100/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	318 (2)	66	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.6 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	66 (2)	317	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.1 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	315 (2)	76	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.2 30/300/110/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	76 (2)	687	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.3 34/50/135/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	687 (2)	688	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.4 30/300/110/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	688 (2)	77	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.5 30/300/70/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	77 (2)	316	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.1 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	322 (2)	676	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.2 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	676 (2)	414	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.3 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	414 (2)	677	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.4 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	677 (2)	323	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.1 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	324 (2)	679	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.2 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	679 (2)	63	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.3 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	63 (2)	678	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.4 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	678 (2)	329	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.1 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	324 (2)	78	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.2 30/300/110/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	78 (2)	684	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.3 34/50/135/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	684 (2)	689	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.4 30/300/110/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	689 (2)	79	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.5 30/300/70/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	79 (2)	322	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.1 30/300/40/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	329 (2)	69	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.2 30/300/115/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	69 (2)	328	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.4 30/300/115/13	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	327 (2)	70	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.5 30/300/55/14	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	70 (2)	323	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
400.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	65 (1)	64	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
401.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	64 (1)	65	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
402.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	66 (1)	65	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
403.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	65 (1)	66	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
404.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	70 (1)	69	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
405.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	69 (1)	70	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
408.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	59 (1)	57	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
409.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	57 (1)	59	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
410.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	59 (1)	56	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
411.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	56 (1)	59	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
412.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	303 (1)	304	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
413.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	304 (1)	303	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
414.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	313 (1)	308	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
415.1 34/40	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	308 (1)	313	0.00	Ω.Σ.	Ναι	Ναι
4.1 34/455/65/14	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	304 (2)	682	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.2 34/455/65/14	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	682 (2)	683	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.2 34/363/65/14	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	686 (2)	685	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.3 34/363/65/14	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	685 (2)	313	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.3 34/363/90/14	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	312 (2)	311	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.6 34/363/90/13	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	310 (2)	309	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.3 34/473/65/14	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	321 (2)	65	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.4 34/473/100/13	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	65 (2)	318	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.3 34/473/120/13	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	328 (2)	327	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	514 (2)	330	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	330 (2)	331	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	331 (2)	332	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	332 (2)	333	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	333 (2)	334	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	334 (2)	335	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	335 (2)	336	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	336 (2)	337	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
1.9 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	337 (2)	338	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.10 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	338 (2)	339	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.11 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	339 (2)	340	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.12 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	340 (2)	341	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.13 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	341 (2)	342	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.14 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	342 (2)	343	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.15 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	343 (2)	344	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.16 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	344 (2)	345	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.17 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	345 (2)	346	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.18 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	346 (2)	347	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.19 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	347 (2)	348	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.20 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	348 (2)	349	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.21 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	349 (2)	350	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
1.22 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	350 (2)	515	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	10 (2)	367	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	367 (2)	366	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	366 (2)	365	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.4 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	365 (2)	11	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
2.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	11 (2)	364	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
2.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	364 (2)	363	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	363 (2)	362	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	362 (2)	361	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	361 (2)	360	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	360 (2)	359	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	359 (2)	358	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	358 (2)	357	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	357 (2)	356	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	356 (2)	355	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	355 (2)	354	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	354 (2)	12	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
2.17 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	12 (2)	353	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
2.18 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	353 (2)	352	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.19 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	352 (2)	351	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
2.20 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	351 (2)	13	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	16 (2)	368	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	368 (2)	369	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	369 (2)	370	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.4 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	370 (2)	17	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
19.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	17 (2)	371	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
19.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	371 (2)	372	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	372 (2)	373	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	373 (2)	374	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	374 (2)	375	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	375 (2)	376	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	376 (2)	377	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	377 (2)	378	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	378 (2)	379	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	379 (2)	380	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	380 (2)	381	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	381 (2)	18	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
19.17 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	18 (2)	382	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
19.18 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	382 (2)	383	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.19 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	383 (2)	384	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
19.20 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	384 (2)	19	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
20.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	22 (2)	385	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
20.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	385 (2)	386	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
20.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	386 (2)	387	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
20.4 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	387 (2)	300	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
21.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	533 (2)	25	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
21.2 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	25 (2)	398	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
21.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	398 (2)	399	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
21.4 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	399 (2)	500	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
21.5 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	500 (2)	304	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
22.1 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	302 (2)	388	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
22.2 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	388 (2)	389	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.3 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	389 (2)	390	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.4 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	390 (2)	391	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.5 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	391 (2)	392	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.6 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	392 (2)	393	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.7 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	393 (2)	394	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
22.8 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	394 (2)	306	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
23.1 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	307 (2)	395	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
23.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	395 (2)	396	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
23.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	396 (2)	397	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
23.4 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	397 (2)	23	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
24.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	300 (2)	17	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
24.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	17 (2)	11	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
24.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	11 (2)	3	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
24.4 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	3 (2)	334	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
25.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	307 (2)	18	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
25.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	18 (2)	12	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
25.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	12 (2)	7	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
25.4 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	7 (2)	346	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.1 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	516 (2)	1	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
26.2 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	1 (2)	518	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.3 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	518 (2)	2	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.4 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	2 (2)	519	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.5 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	519 (2)	3	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.6 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	3 (2)	521	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.7 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	521 (2)	520	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.8 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	520 (2)	4	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.9 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	4 (2)	522	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.10 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	522 (2)	523	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.11 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	523 (2)	5	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.12 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	5 (2)	524	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.13 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	524 (2)	525	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.14 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	525 (2)	6	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.15 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	6 (2)	526	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.16 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	526 (2)	527	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.17 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	527 (2)	7	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.18 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	7 (2)	528	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.19 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	528 (2)	8	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.20 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	8 (2)	529	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.21 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	529 (2)	9	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
26.22 HEA200	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	9 (2)	517	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
27.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	24 (2)	22	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	22 (2)	20	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	20 (2)	16	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	16 (2)	14	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	14 (2)	10	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
27.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	10 (2)	1	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
27.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	1 (2)	330	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
28.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	398 (2)	385	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	385 (2)	368	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	368 (2)	367	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	367 (2)	518	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
28.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	518 (2)	331	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	399 (2)	386	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	386 (2)	369	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	369 (2)	366	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	366 (2)	2	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
29.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	2 (2)	332	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	500 (2)	387	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	387 (2)	370	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	370 (2)	365	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	365 (2)	519	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
30.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	519 (2)	333	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	501 (2)	371	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	371 (2)	364	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	364 (2)	521	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
31.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	521 (2)	335	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	502 (2)	372	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	372 (2)	363	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	363 (2)	520	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
32.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	520 (2)	336	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
33.1 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	303 (2)	505	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
33.2 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	505 (2)	506	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
33.3 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	506 (2)	507	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
33.4 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	507 (2)	508	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
33.5 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	508 (2)	509	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
33.6 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	509 (2)	510	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
33.7 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	510 (2)	511	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
33.8 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	511 (2)	308	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
34.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	388 (2)	373	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
34.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	373 (2)	362	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
34.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	362 (2)	4	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
34.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	4 (2)	337	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
35.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	389 (2)	374	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
35.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	374 (2)	361	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
35.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	361 (2)	522	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
35.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	522 (2)	338	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	390 (2)	375	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	375 (2)	360	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	360 (2)	523	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
36.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	523 (2)	339	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	391 (2)	376	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	376 (2)	359	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	359 (2)	5	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
37.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	5 (2)	340	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
38.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	392 (2)	377	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
38.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	377 (2)	358	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
38.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	358 (2)	524	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
38.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	524 (2)	341	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	393 (2)	378	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	378 (2)	357	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	357 (2)	525	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
39.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	525 (2)	342	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	394 (2)	379	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	379 (2)	356	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	356 (2)	6	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
40.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	6 (2)	343	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	503 (2)	380	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	380 (2)	355	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	355 (2)	526	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
41.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	526 (2)	344	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	504 (2)	381	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	381 (2)	354	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	354 (2)	527	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
42.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	527 (2)	345	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	395 (2)	382	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	382 (2)	353	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	353 (2)	528	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
43.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	528 (2)	347	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	396 (2)	383	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	383 (2)	352	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	352 (2)	8	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
44.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	8 (2)	348	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	397 (2)	384	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	384 (2)	351	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	351 (2)	529	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
45.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	529 (2)	349	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
46.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	23 (2)	21	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	21 (2)	19	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	19 (2)	15	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	15 (2)	13	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
46.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	13 (2)	9	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
46.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	9 (2)	350	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
47.1 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	313 (2)	512	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
47.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	512 (2)	513	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
47.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	513 (2)	538	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
47.4 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	538 (2)	68	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
47.5 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	68 (2)	537	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
48.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	532 (2)	22	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
49.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	531 (2)	16	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
50.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	530 (2)	10	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
51.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	23 (2)	536	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
52.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	19 (2)	535	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
53.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	13 (2)	534	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
54.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	25 (2)	24	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
55.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	533 (2)	532	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
55.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	532 (2)	531	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
55.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	531 (2)	530	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
55.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	530 (2)	516	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
55.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	516 (2)	514	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
56.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	537 (2)	536	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
56.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	536 (2)	535	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
56.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	535 (2)	534	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
56.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	534 (2)	517	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
56.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	517 (2)	515	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
57.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	512 (2)	395	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
58.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	513 (2)	396	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
59.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	538 (2)	397	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
60.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	68 (2)	67	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
60.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	67 (2)	23	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
61.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	650 (2)	629	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
61.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	629 (2)	614	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
61.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	614 (2)	600	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
61.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	600 (2)	580	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
61.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	580 (2)	560	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
61.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	560 (2)	540	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
61.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	540 (2)	533	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	672 (2)	649	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	649 (2)	628	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	628 (2)	613	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	613 (2)	599	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	599 (2)	579	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	579 (2)	559	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
62.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	559 (2)	537	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	650 (2)	651	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	651 (2)	652	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	652 (2)	653	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	653 (2)	654	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	654 (2)	655	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	655 (2)	656	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	656 (2)	657	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	657 (2)	658	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.9 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	658 (2)	659	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.10 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	659 (2)	660	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.11 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	660 (2)	661	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.12 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	661 (2)	662	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.13 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	662 (2)	663	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.14 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	663 (2)	664	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.15 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	664 (2)	665	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.16 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	665 (2)	666	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.17 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	666 (2)	667	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.18 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	667 (2)	668	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.19 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	668 (2)	669	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.20 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	669 (2)	670	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.21 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	670 (2)	671	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
63.22 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	671 (2)	672	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	540 (2)	26	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
64.2 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	26 (2)	541	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	541 (2)	542	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.4 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	542 (2)	543	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	543 (2)	27	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
64.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	27 (2)	544	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
64.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	544 (2)	545	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	545 (2)	546	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	546 (2)	547	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	547 (2)	548	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	548 (2)	549	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	549 (2)	550	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	550 (2)	551	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	551 (2)	552	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	552 (2)	553	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	553 (2)	554	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.17 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	554 (2)	28	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
64.18 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	28 (2)	555	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
64.19 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	555 (2)	556	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.20 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	556 (2)	557	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.21 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	557 (2)	81	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
64.22 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	81 (2)	559	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
65.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	560 (2)	30	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
65.2 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	30 (2)	561	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.3 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	561 (2)	562	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.4 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	562 (2)	563	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	563 (2)	31	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
65.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	31 (2)	564	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
65.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	564 (2)	565	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	565 (2)	566	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	566 (2)	567	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	567 (2)	568	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	568 (2)	569	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	569 (2)	570	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	570 (2)	571	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	571 (2)	572	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	572 (2)	573	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	573 (2)	574	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.17 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	574 (2)	32	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
65.18 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	32 (2)	575	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
65.19 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	575 (2)	576	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.20 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	576 (2)	577	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.21 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	577 (2)	83	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
65.22 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	83 (2)	579	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
66.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	580 (2)	34	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
66.2 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	34 (2)	581	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	581 (2)	582	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.4 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	582 (2)	583	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.5 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	583 (2)	35	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
66.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	35 (2)	584	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
66.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	584 (2)	585	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	585 (2)	586	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.9 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	586 (2)	587	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.10 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	587 (2)	588	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.11 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	588 (2)	589	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.12 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	589 (2)	590	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.13 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	590 (2)	591	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.14 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	591 (2)	592	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.15 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	592 (2)	593	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.16 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	593 (2)	594	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.17 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	594 (2)	36	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
66.18 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	36 (2)	595	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
66.19 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	595 (2)	596	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.20 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	596 (2)	597	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.21 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	597 (2)	85	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
66.22 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	85 (2)	599	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
67.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	600 (2)	38	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
67.2 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	38 (2)	601	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
67.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	601 (2)	602	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
67.4 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	602 (2)	603	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
67.5 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	603 (2)	317	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
68.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	316 (2)	604	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
68.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	604 (2)	605	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
68.3 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	605 (2)	606	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
68.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	606 (2)	607	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
68.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	607 (2)	608	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
68.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	608 (2)	609	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
68.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	609 (2)	673	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
68.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	673 (2)	322	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
69.1 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	323 (2)	610	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
69.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	610 (2)	611	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
69.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	611 (2)	612	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
69.4 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	612 (2)	39	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
69.5 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	39 (2)	613	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
70.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	614 (2)	42	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
70.2 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	42 (2)	615	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
70.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	615 (2)	616	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
70.4 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	616 (2)	617	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
70.5 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	617 (2)	314	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
71.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	315 (2)	618	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
71.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	618 (2)	619	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
71.3 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	619 (2)	620	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
71.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	620 (2)	621	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
71.5 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	621 (2)	622	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
71.6 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	622 (2)	623	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
71.7 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	623 (2)	624	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
71.8 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	624 (2)	324	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
72.1 RHS500X300X20	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	329 (2)	625	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
72.2 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	625 (2)	626	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
72.3 RHS450X250X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	626 (2)	627	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
72.4 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	627 (2)	43	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
72.5 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	43 (2)	628	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
73.1 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	629 (2)	630	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
73.2 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	630 (2)	631	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.3 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	631 (2)	632	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.4 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	632 (2)	633	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.5 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	633 (2)	44	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.6 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	44 (2)	639	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.7 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	639 (2)	640	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.8 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	640 (2)	45	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.9 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	45 (2)	641	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.10 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	641 (2)	634	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.11 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	634 (2)	635	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.12 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	635 (2)	636	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.13 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	636 (2)	637	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
73.14 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	637 (2)	638	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.15 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	638 (2)	642	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.16 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	642 (2)	46	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.17 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	46 (2)	643	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.18 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	643 (2)	644	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.19 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	644 (2)	47	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.20 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	47 (2)	645	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.21 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	645 (2)	646	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.22 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	646 (2)	647	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.23 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	647 (2)	648	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
73.24 SHS300X16	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	648 (2)	649	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Ναι
74.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	317 (2)	35	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
74.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	35 (2)	31	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
74.3 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	31 (2)	27	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
74.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	27 (2)	304	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
75.1 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	323 (2)	36	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
75.2 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	36 (2)	32	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
75.3 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	32 (2)	28	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
75.4 HEB600	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	28 (2)	313	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
76.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	655 (2)	44	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
76.2 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	44 (2)	314	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
77.1 HEB300	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	667 (2)	47	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Όχι
77.2 HEB450	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	47 (2)	329	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
78.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	651 (2)	630	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
78.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	630 (2)	42	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
78.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	42 (2)	40	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
78.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	40 (2)	38	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	38 (2)	37	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	37 (2)	34	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	34 (2)	33	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	33 (2)	30	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	30 (2)	29	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	29 (2)	26	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	26 (2)	72	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
79.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	72 (2)	25	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
80.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	671 (2)	648	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
80.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	648 (2)	43	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
80.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	43 (2)	41	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
80.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	41 (2)	39	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	39 (2)	86	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	86 (2)	85	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	85 (2)	84	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	84 (2)	83	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	83 (2)	82	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	82 (2)	81	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	81 (2)	80	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
81.8 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	80 (2)	68	0.00	Δ.Χ.	Όχι	Όχι
82.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	652 (2)	631	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
82.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	631 (2)	615	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
82.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	615 (2)	601	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
82.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	601 (2)	581	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
82.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	581 (2)	561	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
82.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	561 (2)	541	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
82.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	541 (2)	398	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	653 (2)	632	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	632 (2)	616	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	616 (2)	602	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	602 (2)	582	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	582 (2)	562	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	562 (2)	542	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
83.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	542 (2)	399	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	654 (2)	633	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	633 (2)	617	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	617 (2)	603	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	603 (2)	583	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	583 (2)	563	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	563 (2)	543	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
84.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	543 (2)	500	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
85.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	656 (2)	639	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
85.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	639 (2)	681	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
86.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	674 (2)	584	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
86.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	584 (2)	564	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
86.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	564 (2)	544	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
86.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	544 (2)	682	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
87.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	657 (2)	640	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
87.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	640 (2)	680	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
88.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	675 (2)	585	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
88.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	585 (2)	565	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
88.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	565 (2)	545	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
88.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	545 (2)	683	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
89.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	658 (2)	641	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
89.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	641 (2)	618	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
90.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	618 (2)	604	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
91.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	604 (2)	586	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
91.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	586 (2)	566	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
91.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	566 (2)	546	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
91.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	546 (2)	505	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	659 (2)	634	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	634 (2)	619	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	619 (2)	605	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	605 (2)	587	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	587 (2)	567	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	567 (2)	547	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
92.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	547 (2)	506	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	660 (2)	635	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	635 (2)	620	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	620 (2)	606	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	606 (2)	588	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	588 (2)	568	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	568 (2)	548	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
93.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	548 (2)	507	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	661 (2)	636	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	636 (2)	621	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	621 (2)	607	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	607 (2)	589	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	589 (2)	569	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	569 (2)	549	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
94.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	549 (2)	508	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	662 (2)	637	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	637 (2)	622	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	622 (2)	608	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	608 (2)	590	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	590 (2)	570	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	570 (2)	550	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
95.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	550 (2)	509	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	663 (2)	638	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	638 (2)	623	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	623 (2)	609	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	609 (2)	591	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	591 (2)	571	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	571 (2)	551	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
96.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	551 (2)	510	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
97.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	664 (2)	642	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
97.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	642 (2)	624	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
98.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	624 (2)	673	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
99.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	673 (2)	592	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
99.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	592 (2)	572	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
99.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	572 (2)	552	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
99.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	552 (2)	511	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
100.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	665 (2)	643	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
100.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	643 (2)	679	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
101.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	676 (2)	593	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
101.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	593 (2)	573	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
101.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	573 (2)	553	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
101.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	553 (2)	686	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
102.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	666 (2)	644	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
102.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	644 (2)	678	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
103.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	677 (2)	594	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
103.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	594 (2)	574	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
103.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	574 (2)	554	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
103.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	554 (2)	685	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	668 (2)	645	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	645 (2)	625	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	625 (2)	610	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	610 (2)	595	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	595 (2)	575	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	575 (2)	555	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
104.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	555 (2)	512	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
105.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	669 (2)	646	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι
105.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	646 (2)	626	0.00	Δ.X.	Ναι	Ναι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
105.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	626 (2)	611	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
105.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	611 (2)	596	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
105.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	596 (2)	576	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
105.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	576 (2)	556	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
105.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	556 (2)	513	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	670 (2)	647	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.2 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	647 (2)	627	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.3 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	627 (2)	612	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.4 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	612 (2)	597	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.5 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	597 (2)	577	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.6 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	577 (2)	557	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
106.7 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	557 (2)	538	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
107.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	505 (2)	388	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
108.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	506 (2)	389	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
109.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	507 (2)	390	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
110.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	508 (2)	391	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
111.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	509 (2)	392	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
112.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	510 (2)	393	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
113.1 HEA180	Γενικό μέλος (μεταλλικό)	-	511 (2)	394	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
114.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	20 (1)	22	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
115.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	20 (1)	16	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
116.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	21 (1)	23	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
117.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	21 (1)	19	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
118.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	37 (1)	38	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
119.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	37 (1)	34	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
120.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	86 (1)	39	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
121.1 SHS150X8	Ράβδος δικτυώματος	-	86 (1)	85	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
122.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	85 (1)	84	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
123.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	84 (1)	85	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
124.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	84 (1)	83	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
125.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	83 (1)	84	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
126.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	83 (1)	82	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
127.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	82 (1)	83	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
128.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	82 (1)	81	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
129.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	81 (1)	82	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
130.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	81 (1)	80	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
131.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	80 (1)	81	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
132.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	80 (1)	68	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι
133.1 SHS120X6	Ράβδος δικτυώματος	-	68 (1)	80	0.00	Δ.Χ.	Ναι	Ναι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	-2.500
3.1	0.000	0.000	0.000	-4.373
3.2 - 3.3	0.000	0.000	0.000	-4.377
3.4 - 4.3	0.000	0.000	0.000	-4.375
5.1 - 5.2	0.000	0.000	0.000	-7.198
5.3 - 5.4	0.000	-9.000	0.000	-7.198
5.5 - 5.6	0.000	0.000	0.000	-7.198
6.1 - 6.6	0.000	0.000	0.000	-6.359
7.1 - 8.1	0.000	0.000	0.000	-4.375
9.1 - 9.6	0.000	0.000	0.000	-6.359
10.1 - 10.8	0.000	0.000	0.000	-7.198
11.1 - 12.4	0.000	0.000	0.000	-5.000
13.1 - 13.6	0.000	0.000	0.000	-7.959
14.1 - 14.2	0.000	0.000	0.000	-8.417
14.3	0.000	-9.000	0.000	-8.417
14.4 - 14.5	0.000	0.000	0.000	-8.417
15.1 - 16.4	0.000	0.000	0.000	-5.000
17.1 - 17.2	0.000	0.000	0.000	-8.417
17.3	0.000	-9.000	0.000	-8.417
17.4 - 17.5	0.000	0.000	0.000	-8.417
18.1 - 18.5	0.000	0.000	0.000	-7.959
400.1 - 415.1	0.000	0.000	0.000	-0.000
4.1	0.000	-9.000	0.000	-4.374
4.2 - 8.2	0.000	-9.000	0.000	-4.376
8.3	0.000	-9.000	0.000	-4.374
10.3 - 10.6	0.000	-9.000	0.000	-7.198
13.3 - 18.3	0.000	-9.000	0.000	-7.959
1.1	0.000	0.000	0.000	-0.998
1.2	0.000	0.000	0.000	-0.761
1.3 - 1.20	0.000	0.000	0.000	-0.722
1.21	0.000	0.000	0.000	-0.761

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
1.22	0.000	0.000	0.000	-0.998
2.1	0.000	0.000	0.000	-2.636
2.20 - 19.1	0.000	0.000	0.000	-2.636
19.5	0.000	0.000	0.000	-2.498
19.6	0.000	0.000	0.000	-2.502
19.20 - 20.1	0.000	0.000	0.000	-2.636
20.4	0.000	0.000	0.000	-2.363
21.1	0.000	0.000	0.000	-3.458
21.2	0.000	0.000	0.000	-2.636
21.5	0.000	0.000	0.000	-2.363
22.1	0.000	0.000	0.000	-1.887
22.8	0.000	0.000	0.000	-1.887
23.1	0.000	0.000	0.000	-2.363
23.4	0.000	0.000	0.000	-2.636
24.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
24.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
24.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
24.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
25.1	0.000	0.000	0.000	-4.579
25.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
25.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
25.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
26.1	0.000	0.000	0.000	-3.458
26.2	0.000	0.000	0.000	-2.636
26.21	0.000	0.000	0.000	-2.636
26.22	0.000	0.000	0.000	-3.458
27.1 - 27.5	0.000	0.000	0.000	-5.464
27.6	0.000	0.000	0.000	-4.254
27.7	0.000	0.000	0.000	-3.361
28.1 - 28.3	0.000	0.000	0.000	-4.696
28.4	0.000	0.000	0.000	-3.851
28.5	0.000	0.000	0.000	-3.228
29.1 - 29.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
29.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
29.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
30.1	0.000	0.000	0.000	-4.352
30.2 - 30.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
30.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
30.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
31.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
31.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
31.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
31.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
32.1 - 32.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
32.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
32.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
33.1	0.000	0.000	0.000	-1.887
33.8	0.000	0.000	0.000	-1.887
34.2 - 34.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
34.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
34.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
35.2 - 35.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
35.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
35.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
36.2 - 36.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
36.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
36.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
37.2 - 37.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
37.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
37.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
38.2 - 38.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
38.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
38.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
39.2 - 39.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
39.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
39.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
40.2 - 40.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
40.4	0.000	0.000	0.000	-3.783
40.5	0.000	0.000	0.000	-3.193
41.1	0.000	0.000	0.000	-4.579
41.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
41.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
41.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
42.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
42.2	0.000	0.000	0.000	-4.583

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
42.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
42.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
43.1 - 43.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
43.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
43.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
44.1 - 44.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
44.3	0.000	0.000	0.000	-3.783
44.4	0.000	0.000	0.000	-3.193
45.1 - 45.2	0.000	0.000	0.000	-4.696
45.3	0.000	0.000	0.000	-3.851
45.4	0.000	0.000	0.000	-3.228
46.1 - 46.4	0.000	0.000	0.000	-5.464
46.5	0.000	0.000	0.000	-4.254
46.6	0.000	0.000	0.000	-3.361
47.1	0.000	0.000	0.000	-2.363
47.4	0.000	0.000	0.000	-2.636
47.5 - 53.1	0.000	0.000	0.000	-3.458
54.1	0.000	0.000	0.000	-5.464
55.1 - 55.3	0.000	0.000	0.000	-1.766
55.4	0.000	0.000	0.000	-1.324
55.5	0.000	0.000	0.000	-0.998
56.1 - 56.3	0.000	0.000	0.000	-1.766
56.4	0.000	0.000	0.000	-1.324
56.5	0.000	0.000	0.000	-0.998
57.1	0.000	0.000	0.000	-4.352
58.1	0.000	0.000	0.000	-4.583
59.1	0.000	0.000	0.000	-4.696
60.1 - 60.2	0.000	0.000	0.000	-5.464
61.1	0.000	0.000	0.000	-1.048
61.2	0.000	0.000	0.000	-1.589
61.3	0.000	0.000	0.000	-1.843
61.4 - 61.7	0.000	0.000	0.000	-1.766
62.1	0.000	0.000	0.000	-1.048
62.2	0.000	0.000	0.000	-1.589
62.3	0.000	0.000	0.000	-1.843
62.4 - 62.7	0.000	0.000	0.000	-1.766
63.1	0.000	0.000	0.000	-1.048
63.2 - 63.21	0.000	0.000	0.000	-0.722
63.22	0.000	0.000	0.000	-1.048
64.1	0.000	0.000	0.000	-3.458
64.2	0.000	0.000	0.000	-2.636
64.6	0.000	0.000	0.000	-2.499
64.7	0.000	0.000	0.000	-2.502
64.16	0.000	0.000	0.000	-2.502
64.17	0.000	0.000	0.000	-2.498
64.21	0.000	0.000	0.000	-2.636
64.22 - 65.1	0.000	0.000	0.000	-3.458
65.2	0.000	0.000	0.000	-2.636
65.7	0.000	0.000	0.000	-2.501
65.16	0.000	0.000	0.000	-2.501
65.17	0.000	0.000	0.000	-2.499
65.21	0.000	0.000	0.000	-2.636
65.22 - 66.1	0.000	0.000	0.000	-3.458
66.2	0.000	0.000	0.000	-2.636
66.17	0.000	0.000	0.000	-2.499
66.21	0.000	0.000	0.000	-2.636
66.22	0.000	0.000	0.000	-3.458
67.1	0.000	0.000	0.000	-3.545
67.2	0.000	0.000	0.000	-2.568
67.5	0.000	0.000	0.000	-2.363
68.1	0.000	0.000	0.000	-2.638
68.2	0.000	0.000	0.000	-2.637
68.7	0.000	0.000	0.000	-2.638
68.8	0.000	0.000	0.000	-2.637
69.1	0.000	0.000	0.000	-2.363
69.4	0.000	0.000	0.000	-2.568
69.5	0.000	0.000	0.000	-3.545
70.1	0.000	0.000	0.000	-3.631
70.5	0.000	0.000	0.000	-2.363
71.1 - 71.2	0.000	0.000	0.000	-2.637
71.7 - 71.8	0.000	0.000	0.000	-2.638
72.1	0.000	0.000	0.000	-2.363
72.5 - 73.1	0.000	0.000	0.000	-3.631
73.24	0.000	0.000	0.000	-3.631
74.1	0.000	0.000	0.000	-4.579

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
74.2 - 74.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
74.4	0.000	0.000	0.000	-4.578
75.1	0.000	0.000	0.000	-4.579
75.2 - 75.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
75.4	0.000	0.000	0.000	-4.577
76.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
76.2	0.000	0.000	0.000	-4.151
77.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
77.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
78.1	0.000	0.000	0.000	-3.455
78.2	0.000	0.000	0.000	-4.835
78.3 - 78.4	0.000	0.000	0.000	-5.483
79.1 - 79.8	0.000	0.000	0.000	-5.464
80.1	0.000	0.000	0.000	-3.455
80.2	0.000	0.000	0.000	-4.835
80.3 - 80.4	0.000	0.000	0.000	-5.483
81.1 - 81.8	0.000	0.000	0.000	-5.464
82.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
82.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
82.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
82.4 - 82.7	0.000	0.000	0.000	-4.696
83.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
83.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
83.3 - 83.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
84.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
84.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
84.3	0.000	0.000	0.000	-4.352
84.4 - 84.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
85.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
85.2	0.000	0.000	0.000	-4.135
86.1	0.000	0.000	0.000	-4.575
86.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
86.3	0.000	0.000	0.000	-4.585
86.4	0.000	0.000	0.000	-4.576
87.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
87.2	0.000	0.000	0.000	-4.151
88.1	0.000	0.000	0.000	-4.576
88.2	0.000	0.000	0.000	-4.584
88.3	0.000	0.000	0.000	-4.585
88.4	0.000	0.000	0.000	-4.581
89.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
89.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
90.1	0.000	0.000	0.000	-8.417
91.1	0.000	0.000	0.000	-4.580
91.2 - 91.4	0.000	0.000	0.000	-4.583
92.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
92.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
92.3	0.000	0.000	0.000	-4.810
92.4 - 92.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
93.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
93.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
93.3 - 93.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
94.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
94.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
94.3 - 94.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
95.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
95.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
95.3 - 95.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
96.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
96.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
96.3	0.000	0.000	0.000	-4.810
96.4 - 96.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
97.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
97.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
98.1	0.000	0.000	0.000	-8.417
99.1 - 99.4	0.000	0.000	0.000	-4.583
100.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
100.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
101.1	0.000	0.000	0.000	-4.580
101.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
101.3	0.000	0.000	0.000	-4.585
101.4	0.000	0.000	0.000	-4.581
102.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
102.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
103.1	0.000	0.000	0.000	-4.576

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gy πλακών [kN/m]
103.2	0.000	0.000	0.000	-4.583
103.3	0.000	0.000	0.000	-4.585
103.4	0.000	0.000	0.000	-4.575
104.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
104.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
104.3	0.000	0.000	0.000	-4.352
104.4 - 104.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
105.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
105.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
105.3 - 105.7	0.000	0.000	0.000	-4.583
106.1	0.000	0.000	0.000	-3.279
106.2	0.000	0.000	0.000	-4.167
106.3	0.000	0.000	0.000	-4.583
106.4 - 106.7	0.000	0.000	0.000	-4.696
107.1	0.000	0.000	0.000	-3.512
108.1 - 112.1	0.000	0.000	0.000	-4.583
113.1	0.000	0.000	0.000	-3.512
114.1 - 133.1	0.000	0.000	0.000	-0.000

*Τυπικ.: 2.2 - 2.19, 19.2 - 19.4, 19.7 - 19.19, 20.2, 20.3, 21.3, 21.4, 22.2 - 22.7,
23.2, 23.3, 26.3 - 26.20, 33.2 - 33.7, 47.2, 47.3, 64.3 - 64.5, 64.8 - 64.15,
64.18 - 64.20, 65.3 - 65.6, 65.8 - 65.15, 65.18 - 65.20, 66.3 - 66.16, 66.18 - 66.20,
67.3, 67.4, 68.3 - 68.6, 69.2, 69.3, 70.2 - 70.4, 71.3 - 71.6, 72.2 - 72.4,
73.2 - 73.23

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	-1.000
3.1	0.000	0.000	0.000	-1.499
3.2 - 3.3	0.000	0.000	0.000	-1.501
3.4 - 4.3	0.000	0.000	0.000	-1.500
5.1 - 5.6	0.000	0.000	0.000	-2.468
6.1 - 6.6	0.000	0.000	0.000	-2.132
7.1 - 8.1	0.000	0.000	0.000	-1.500
9.1 - 9.6	0.000	0.000	0.000	-2.132
10.1 - 10.8	0.000	0.000	0.000	-2.468
11.1 - 12.4	0.000	0.000	0.000	-1.700
13.1 - 13.6	0.000	0.000	0.000	-2.712
14.1 - 14.5	0.000	0.000	0.000	-2.895
15.1 - 16.4	0.000	0.000	0.000	-1.700
17.1 - 17.5	0.000	0.000	0.000	-2.895
18.1 - 18.5	0.000	0.000	0.000	-2.712
400.1 - 415.1	0.000	0.000	0.000	-0.000
4.1 - 8.3	0.000	0.000	0.000	-1.500
10.3 - 10.6	0.000	0.000	0.000	-2.468
13.3 - 18.3	0.000	0.000	0.000	-2.712
1.1	0.000	0.000	0.000	-0.399
1.2	0.000	0.000	0.000	-0.304
1.3 - 1.20	0.000	0.000	0.000	-0.289
1.21	0.000	0.000	0.000	-0.304
1.22	0.000	0.000	0.000	-0.399
2.1	0.000	0.000	0.000	-1.054
2.20 - 19.1	0.000	0.000	0.000	-1.054
19.5	0.000	0.000	0.000	-0.999
19.6	0.000	0.000	0.000	-1.001
19.20 - 20.1	0.000	0.000	0.000	-1.054
20.4	0.000	0.000	0.000	-0.945
21.1	0.000	0.000	0.000	-1.383
21.2	0.000	0.000	0.000	-1.054
21.5	0.000	0.000	0.000	-0.945
22.1	0.000	0.000	0.000	-0.755
22.8	0.000	0.000	0.000	-0.755
23.1	0.000	0.000	0.000	-0.945
23.4	0.000	0.000	0.000	-1.054
24.1	0.000	0.000	0.000	-1.831
24.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
24.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
24.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
25.1	0.000	0.000	0.000	-1.832
25.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
25.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
25.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
26.1	0.000	0.000	0.000	-1.383

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
26.2	0.000	0.000	0.000	-1.054
26.21	0.000	0.000	0.000	-1.054
26.22	0.000	0.000	0.000	-1.383
27.1 - 27.5	0.000	0.000	0.000	-2.186
27.6	0.000	0.000	0.000	-1.702
27.7	0.000	0.000	0.000	-1.344
28.1 - 28.3	0.000	0.000	0.000	-1.879
28.4	0.000	0.000	0.000	-1.541
28.5	0.000	0.000	0.000	-1.291
29.1 - 29.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
29.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
29.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
30.1	0.000	0.000	0.000	-1.741
30.2 - 30.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
30.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
30.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
31.1	0.000	0.000	0.000	-1.830
31.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
31.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
31.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
32.1 - 32.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
32.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
32.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
33.1	0.000	0.000	0.000	-0.755
33.8	0.000	0.000	0.000	-0.755
34.2 - 34.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
34.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
34.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
35.2 - 35.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
35.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
35.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
36.2 - 36.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
36.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
36.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
37.2 - 37.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
37.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
37.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
38.2 - 38.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
38.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
38.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
39.2 - 39.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
39.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
39.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
40.2 - 40.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
40.4	0.000	0.000	0.000	-1.513
40.5	0.000	0.000	0.000	-1.277
41.1	0.000	0.000	0.000	-1.832
41.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
41.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
41.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
42.1	0.000	0.000	0.000	-1.830
42.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
42.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
42.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
43.1 - 43.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
43.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
43.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
44.1 - 44.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
44.3	0.000	0.000	0.000	-1.513
44.4	0.000	0.000	0.000	-1.277
45.1 - 45.2	0.000	0.000	0.000	-1.879
45.3	0.000	0.000	0.000	-1.541
45.4	0.000	0.000	0.000	-1.291
46.1 - 46.4	0.000	0.000	0.000	-2.186
46.5	0.000	0.000	0.000	-1.702
46.6	0.000	0.000	0.000	-1.344
47.1	0.000	0.000	0.000	-0.945
47.4	0.000	0.000	0.000	-1.054
47.5 - 53.1	0.000	0.000	0.000	-1.383
54.1	0.000	0.000	0.000	-2.186
55.1 - 55.3	0.000	0.000	0.000	-0.707
55.4	0.000	0.000	0.000	-0.530
55.5	0.000	0.000	0.000	-0.399
56.1 - 56.3	0.000	0.000	0.000	-0.707
56.4	0.000	0.000	0.000	-0.530

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
56.5	0.000	0.000	0.000	-0.399
57.1	0.000	0.000	0.000	-1.741
58.1	0.000	0.000	0.000	-1.833
59.1	0.000	0.000	0.000	-1.879
60.1 - 60.2	0.000	0.000	0.000	-2.186
61.1	0.000	0.000	0.000	-0.419
61.2	0.000	0.000	0.000	-0.636
61.3	0.000	0.000	0.000	-0.737
61.4 - 61.7	0.000	0.000	0.000	-0.707
62.1	0.000	0.000	0.000	-0.419
62.2	0.000	0.000	0.000	-0.636
62.3	0.000	0.000	0.000	-0.737
62.4 - 62.7	0.000	0.000	0.000	-0.707
63.1	0.000	0.000	0.000	-0.419
63.2 - 63.21	0.000	0.000	0.000	-0.289
63.22	0.000	0.000	0.000	-0.419
64.1	0.000	0.000	0.000	-1.383
64.2	0.000	0.000	0.000	-1.054
64.7	0.000	0.000	0.000	-1.001
64.16	0.000	0.000	0.000	-1.001
64.17	0.000	0.000	0.000	-0.999
64.21	0.000	0.000	0.000	-1.054
64.22 - 65.1	0.000	0.000	0.000	-1.383
65.2	0.000	0.000	0.000	-1.054
65.21	0.000	0.000	0.000	-1.055
65.22 - 66.1	0.000	0.000	0.000	-1.383
66.2	0.000	0.000	0.000	-1.054
66.21	0.000	0.000	0.000	-1.055
66.22	0.000	0.000	0.000	-1.383
67.1	0.000	0.000	0.000	-1.418
67.2	0.000	0.000	0.000	-1.027
67.5	0.000	0.000	0.000	-0.945
68.1 - 68.2	0.000	0.000	0.000	-1.055
68.7 - 68.8	0.000	0.000	0.000	-1.055
69.1	0.000	0.000	0.000	-0.945
69.4	0.000	0.000	0.000	-1.027
69.5	0.000	0.000	0.000	-1.418
70.1	0.000	0.000	0.000	-1.452
70.5	0.000	0.000	0.000	-0.945
71.1 - 71.2	0.000	0.000	0.000	-1.055
71.7 - 71.8	0.000	0.000	0.000	-1.055
72.1	0.000	0.000	0.000	-0.945
72.5 - 73.1	0.000	0.000	0.000	-1.452
73.24	0.000	0.000	0.000	-1.452
74.1	0.000	0.000	0.000	-1.832
74.2 - 74.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
74.4	0.000	0.000	0.000	-1.831
75.1	0.000	0.000	0.000	-1.832
75.2 - 75.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
75.4	0.000	0.000	0.000	-1.831
76.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
76.2	0.000	0.000	0.000	-1.660
77.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
77.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
78.1	0.000	0.000	0.000	-1.382
78.2	0.000	0.000	0.000	-1.934
78.3 - 78.4	0.000	0.000	0.000	-2.193
79.1 - 79.8	0.000	0.000	0.000	-2.186
80.1	0.000	0.000	0.000	-1.382
80.2	0.000	0.000	0.000	-1.934
80.3 - 80.4	0.000	0.000	0.000	-2.193
81.1 - 81.8	0.000	0.000	0.000	-2.186
82.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
82.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
82.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
82.4 - 82.7	0.000	0.000	0.000	-1.879
83.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
83.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
83.3 - 83.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
84.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
84.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
84.3	0.000	0.000	0.000	-1.741
84.4 - 84.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
85.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
85.2	0.000	0.000	0.000	-1.654

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qy πλακών [kN/m]
86.1	0.000	0.000	0.000	-1.830
86.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
86.3	0.000	0.000	0.000	-1.834
86.4	0.000	0.000	0.000	-1.830
87.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
87.2	0.000	0.000	0.000	-1.661
88.1	0.000	0.000	0.000	-1.830
88.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
88.3	0.000	0.000	0.000	-1.834
88.4	0.000	0.000	0.000	-1.832
89.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
89.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
90.1	0.000	0.000	0.000	-2.895
91.1	0.000	0.000	0.000	-1.832
91.2 - 91.4	0.000	0.000	0.000	-1.833
92.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
92.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
92.3	0.000	0.000	0.000	-1.924
92.4 - 92.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
93.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
93.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
93.3 - 93.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
94.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
94.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
94.3 - 94.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
95.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
95.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
95.3 - 95.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
96.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
96.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
96.3	0.000	0.000	0.000	-1.924
96.4 - 96.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
97.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
97.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
98.1	0.000	0.000	0.000	-2.895
99.1 - 99.4	0.000	0.000	0.000	-1.833
100.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
100.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
101.1	0.000	0.000	0.000	-1.832
101.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
101.3	0.000	0.000	0.000	-1.834
101.4	0.000	0.000	0.000	-1.833
102.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
102.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
103.1	0.000	0.000	0.000	-1.830
103.2	0.000	0.000	0.000	-1.833
103.3	0.000	0.000	0.000	-1.834
103.4	0.000	0.000	0.000	-1.830
104.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
104.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
104.3	0.000	0.000	0.000	-1.741
104.4 - 104.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
105.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
105.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
105.3 - 105.7	0.000	0.000	0.000	-1.833
106.1	0.000	0.000	0.000	-1.312
106.2	0.000	0.000	0.000	-1.667
106.3	0.000	0.000	0.000	-1.833
106.4 - 106.7	0.000	0.000	0.000	-1.879
107.1	0.000	0.000	0.000	-1.405
108.1 - 112.1	0.000	0.000	0.000	-1.833
113.1	0.000	0.000	0.000	-1.405
114.1 - 133.1	0.000	0.000	0.000	-0.000

*Τυπικ.: 2.2 - 2.19, 19.2 - 19.4, 19.7 - 19.19, 20.2, 20.3, 21.3, 21.4, 22.2 - 22.7, 23.2, 23.3, 26.3 - 26.20, 33.2 - 33.7, 47.2, 47.3, 64.3 - 64.6, 64.8 - 64.15, 64.18 - 64.20, 65.3 - 65.20, 66.3 - 66.20, 67.3, 67.4, 68.3 - 68.6, 69.2, 69.3, 70.2 - 70.4, 71.3 - 71.6, 72.2 - 72.4, 73.2 - 73.23

Δράσεις Θερμοκρασίας (Πίνακας 815)

A/A	Όνομα δράσης	Δt [°C]
Φ3	ΔΤ+	30.0
Φ4	ΔΤ-	-25.0

ΣΥΓΚΕΝΤΡΩΤΙΚΟΣ ΠΙΝΑΚΑΣ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ

A/A	Όνομα	Συντομογραφία
Φ1	Μόνιμα φορτία	G
Φ2	Κινητά φορτία	Q
Φ3	ΔΤ+	
Φ4	ΔΤ-	

Συνδυασμοί φορτίσεων κτιρίου

Συνδυασμοί δράσεων (Πίνακας 816.1)

A/A	Όνομα	Σε περιβάλλουσα	Έλεγχος ρηγματώσης	Έλεγχος βέλους
ΣΦ1	1.35G + 1.50Q	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ2	1.00 * G + 1.00 * Q	Όχι	Ναι	Όχι
ΣΦ3	1.00 * G + 1.00 * Q	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ4	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (+ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ5	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (-ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ6	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (+ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ7	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (-ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ8	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (+ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ9	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (-ΔΤ)	Ναι	Όχι	Όχι
ΣΦ10	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (+ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι
ΣΦ11	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (-ΔΤ)	Όχι	Όχι	Ναι

Συνδυασμοί δράσεων (Πίνακας 816.2)

A/A	Όνομα	Περιγραφή συνδυασμού
ΣΦ1	1.35G + 1.50Q	1.35G+1.50Q
ΣΦ2 - Σ...	1.00 * G + 1.00 * Q	1.00G+1.00Q
ΣΦ4	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (+ΔΤ)	1.35G+1.50Q
ΣΦ5	1.35 * G + 1.50 * Q + 0.90 * (-ΔΤ)	1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-
ΣΦ6	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (+ΔΤ)	1.00G+1.00Q
ΣΦ7	1.00 * G + 1.00 * Q + 0.60 * (-ΔΤ)	1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-
ΣΦ8	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (+ΔΤ)	1.35G+1.05Q
ΣΦ9	1.35 * G + 1.05 * Q + 1.50 * (-ΔΤ)	1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-
ΣΦ10	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (+ΔΤ)	1.00G+0.70Q
ΣΦ11	1.00 * G + 0.70 * Q + 1.00 * (-ΔΤ)	1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-

Αποτελέσματα χωρικού πλαισίου

Δεδομένα φορέα ($M=0$)

Συνολικός αριθμός κόμβων φορέα	=	752
Μέγιστος αρ. βαθμ. ελευθ. ανά κόμβο	=	6
Διαστάσεις του προβλήματος	=	3
Χώρος εργασίας σε πραγματικούς αριθμούς	=	80000000

Στοιχεία επιπέδων

Αριθμός επιπέδων	=	3
------------------	---	---

Δεδομένα μελών ($M=0$)

Αριθμός μελών	=	1351
Αριθμός ειδών μελών	=	221

Ανάλυση φασματικής αποκρίσεως ($M=0$)

Δεδομένα φάσματος τύπου	=	1
Φάσμα Ελληνικού αντισεισμικού κανονισμού Rd(T) (EAK 2003)	=	
Ζώνη σεισμικής επικινδυνότητας Z	=	II
Επιτάχυνση εδάφους A	=	0.24g
Κατηγορία σπουδαιότητας	=	Σ3
Συντελεστής σπουδαιότητας γ_1	=	1.15
Κατηγορία εδάφους	=	B
Χαρακτηριστικές περίοδοι φάσματος T1	=	0.15
Χαρακτηριστικές περίοδοι φάσματος T2	=	0.60
Ποσοστό κρίσιμης απόσβεσης $\zeta\%$	=	4.00
Συντελεστές οριζ. σεισμ. συμπεριφοράς α_x	=	1.50
Συντελεστές οριζ. σεισμ. συμπεριφοράς α_z	=	1.50
Συντελεστής κατακ. σεισμ. συμπεριφοράς α_v	=	1.75
Συντελεστής θεμελίωσης θ	=	1.00
Συντελεστής φασματικής ενίσχυσης β_0	=	2.50
Πολλαπλασιαστικός συντελεστής φάσματος λ	=	1.00
Προσοχή: Ο συντελεστής σεισμικής συμπεριφοράς της κατακόρυφης συνιστώσας α_v πρέπει να είναι: $\alpha_v = 0.50q$ και $\alpha_v \geq 1.00$ [EAK παρ. 2.3.2]		

Υπολογισμός ελαστικού πλασματικού άξονα ($M=0$)

Αριθμός διαφραγμάτων	=	3
Διάφραγμα που καθορίζει τον πλασματικό άξονα	=	Στο 80% του ύψους.

Συντεταγμένες πόλου στροφής

Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
-0.882E+01	8.73	0.179E+02

Γωνία μεταξύ κύριου συστήματος (I,II) και καθολικού συστήματος (X,Z) $\alpha = -0.636$ μοίρες

Ακτίνες δυστροπίας και αδράνειας και στατικές εκκεντρότητες.

Ομάδα [/]	ρ_{mI} [m]	ρ_{mII} [m]	r [m]	eoI [m]	eoII [m]
1	0.111E+02	0.170E+02	0.136E+02	-0.120E+01	0.397E+01
2	0.111E+02	0.201E+02	0.134E+02	-0.115E+01	-0.114E+02
3	0.111E+02	0.171E+02	0.172E+02	-0.125E+01	-0.443E+01

Ανάλυση δυναμικών χαρακτηριστικών (EAK) ($M=0$)

Εύρεση ιδιοτιμών φορέα: (Subspace iteration)

Αριθμός ζητούμενων ιδιοτιμών	=	9
Μέγιστος επιτρεπόμενος αριθμός επαναλήψεων	=	128
Ακρίβεια συγκλίσεως ιδιοτιμών	=	0.10000E-03
Μετάθεση ιδιοτιμών (shift)	=	0.10000E-02
Διάσταση υποχώρου	=	0
Δείκτης διαγώνιου μητρώου μάζας	=	0
Μέγιστος επιτρεπόμενος αριθμός επαναλ. υποχώρου	=	36
Ακρίβεια συγκλίσεως υποχώρου	=	0.10000E-13
Αναζήτηση ιδιομορφών ώστε $\sum M_i > 90\%$ της μάζας	=	Ναι
Πολλαπλασιασμός μεγεθών με $M/\sum M_i$	=	Ναι
Υπολογισμός πόλων ιδιομορφών	=	Ναι

Μετάθεση κέντρου μάζας.

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Αρχικό X [m]	Αρχικό Z [m]	Μετάθεση μάζας κατά	Νέο X [m]	Νέο Z [m]
3	8.73	-0.101E+02	0.135E+02	+X	-0.901E+01	0.135E+02
				+Z	-0.101E+02	0.162E+02
				-X	-0.112E+02	0.135E+02

Μετάθεση κέντρου μάζας.

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Αρχικό X [m]	Αρχικό Z [m]	Μετάθεση μάζας κατά	Νέο X [m]	Νέο Z [m]
2	4.56	-0.101E+02	0.648E+01	-Z	-0.101E+02	0.107E+02
				+X	-	-
				+Z	-0.910E+01	0.648E+01
				-X	-0.101E+02	0.898E+01
				-Z	-0.111E+02	0.648E+01
1:βάση	2.30	-0.917E+01	0.497E+01	-Z	-0.101E+02	0.397E+01
				+X	-	-
				+Z	-0.817E+01	0.497E+01
				-X	-0.917E+01	0.692E+01
				-Z	-0.102E+02	0.497E+01
				-Z	-0.917E+01	0.302E+01

Πίνακας μαζών ανά ιδιομορφή και αθροίσματα.

Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
1	0.000	0.000	0.002	0.000	0.000	0.002
2	0.002	0.000	0.000	0.002	0.000	0.002
3	36.573	0.000	0.011	36.575	0.000	0.013
4	27.207	0.000	0.031	63.782	0.000	0.044
5	0.148	0.000	0.006	63.931	0.000	0.051
6	0.005	0.000	0.007	63.935	0.000	0.058
7	0.000	0.000	81.377	63.935	0.000	81.435
8	0.000	0.000	1.142	63.936	0.000	82.577
9	0.276	0.000	0.100	64.211	0.000	82.678
10	2.412	0.000	0.346	66.623	0.000	83.023
11	0.502	0.000	0.082	67.125	0.000	83.106
12	13.413	0.000	0.458	80.538	0.000	83.563
13	0.032	0.000	0.010	80.570	0.000	83.574
14	0.315	0.000	0.257	80.885	0.000	83.830
15	0.009	0.000	0.003	80.894	0.000	83.834
16	0.001	0.000	0.033	80.894	0.000	83.867
17	0.007	0.000	0.000	80.902	0.000	83.868
18	0.039	0.000	0.000	80.941	0.000	83.868
19	1.405	0.000	0.054	82.346	0.000	83.922
20	0.002	0.000	0.000	82.348	0.000	83.922
21	0.121	0.000	0.000	82.470	0.000	83.922
22	2.291	0.000	0.000	84.761	0.000	83.922
23	0.227	0.000	0.001	84.988	0.000	83.923
24	0.064	0.000	0.000	85.052	0.000	83.923
25	1.382	0.000	0.004	86.434	0.000	83.927
26	0.231	0.000	0.001	86.665	0.000	83.928
27	0.001	0.000	0.000	86.666	0.000	83.928
28	0.002	0.000	0.000	86.669	0.000	83.929
29	0.017	0.000	0.056	86.686	0.000	83.985
30	0.001	0.000	0.000	86.687	0.000	83.985
31	0.001	0.000	0.000	86.688	0.000	83.985
32	0.002	0.000	0.000	86.690	0.000	83.985
33	0.001	0.000	0.150	86.691	0.000	84.135
34	0.000	0.000	0.000	86.691	0.000	84.135
35	0.000	0.000	0.000	86.691	0.000	84.136
36	0.002	0.000	0.001	86.693	0.000	84.137
37	0.003	0.000	3.141	86.696	0.000	87.278
38	0.002	0.000	0.004	86.698	0.000	87.281
39	0.245	0.000	1.115	86.943	0.000	88.396
40	0.023	0.000	0.016	86.966	0.000	88.412
41	0.086	0.000	0.323	87.052	0.000	88.736
42	0.002	0.000	0.000	87.054	0.000	88.736
43	0.015	0.000	0.077	87.069	0.000	88.813
44	0.000	0.000	0.761	87.069	0.000	89.574
45	0.000	0.000	0.000	87.070	0.000	89.574
46	0.068	0.000	0.054	87.138	0.000	89.628
47	0.000	0.000	0.002	87.138	0.000	89.630
48	0.002	0.000	0.140	87.140	0.000	89.770
49	0.001	0.000	0.000	87.141	0.000	89.770
50	5.298	0.000	0.046	92.439	0.000	89.816
51	0.011	0.000	0.002	92.450	0.000	89.818
52	0.136	0.000	0.028	92.586	0.000	89.846
53	0.610	0.000	0.061	93.197	0.000	89.907
54	0.053	0.000	0.000	93.249	0.000	89.907
55	0.002	0.000	0.003	93.251	0.000	89.910
56	0.080	0.000	0.000	93.331	0.000	89.910
57	0.142	0.000	0.009	93.474	0.000	89.919
58	0.007	0.000	0.001	93.481	0.000	89.920

Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
59	0.000	0.000	0.001	93.481	0.000	89.921
60	0.051	0.000	0.006	93.532	0.000	89.927
61	0.007	0.000	0.000	93.539	0.000	89.928
62	0.000	0.000	0.001	93.540	0.000	89.928
63	0.001	0.000	0.210	93.541	0.000	90.138
64	0.035	0.000	0.411	93.575	0.000	90.549
65	0.000	0.000	0.002	93.576	0.000	90.551
66	0.004	0.000	0.003	93.579	0.000	90.554
67	0.602	0.000	0.036	94.182	0.000	90.590

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
1	0.000	0.000	0.003	0.000	0.000	0.003
2	0.003	0.000	0.000	0.003	0.000	0.003
3	34.011	0.000	0.194	34.014	0.000	0.197
4	26.982	0.000	0.000	60.997	0.000	0.197
5	0.120	0.000	0.001	61.117	0.000	0.197
6	0.008	0.000	0.000	61.125	0.000	0.198
7	0.226	0.000	78.907	61.351	0.000	79.105
8	3.483	0.000	0.457	64.834	0.000	79.562
9	5.487	0.000	0.626	70.321	0.000	80.188
10	0.003	0.000	0.472	70.324	0.000	80.660
11	0.088	0.000	0.005	70.412	0.000	80.665
12	0.343	0.000	0.481	70.755	0.000	81.146
13	4.753	0.000	0.335	75.508	0.000	81.482
14	0.386	0.000	0.009	75.894	0.000	81.491
15	2.230	0.000	2.766	78.123	0.000	84.256
16	0.051	0.000	0.000	78.174	0.000	84.257
17	1.958	0.000	0.002	80.132	0.000	84.259
18	0.000	0.000	0.000	80.132	0.000	84.259
19	0.029	0.000	0.000	80.161	0.000	84.259
20	2.243	0.000	0.002	82.404	0.000	84.261
21	0.030	0.000	0.000	82.433	0.000	84.261
22	0.315	0.000	0.002	82.749	0.000	84.263
23	0.000	0.000	0.000	82.749	0.000	84.264
24	2.117	0.000	0.008	84.866	0.000	84.272
25	0.000	0.000	0.000	84.866	0.000	84.272
26	0.182	0.000	0.006	85.048	0.000	84.278
27	0.012	0.000	0.000	85.061	0.000	84.278
28	0.922	0.000	0.002	85.982	0.000	84.280
29	0.005	0.000	0.000	85.987	0.000	84.280
30	0.011	0.000	0.028	85.998	0.000	84.308
31	0.001	0.000	0.000	85.999	0.000	84.308
32	0.001	0.000	0.000	86.000	0.000	84.308
33	0.001	0.000	0.019	86.001	0.000	84.327
34	0.001	0.000	0.082	86.002	0.000	84.409
35	0.000	0.000	0.002	86.002	0.000	84.410
36	0.000	0.000	0.000	86.003	0.000	84.410
37	0.001	0.000	0.435	86.003	0.000	84.845
38	0.056	0.000	2.302	86.059	0.000	87.147
39	0.000	0.000	0.000	86.059	0.000	87.147
40	0.001	0.000	0.232	86.060	0.000	87.379
41	0.000	0.000	0.016	86.061	0.000	87.395
42	0.001	0.000	0.001	86.061	0.000	87.396
43	0.004	0.000	1.087	86.066	0.000	88.483
44	0.179	0.000	0.039	86.245	0.000	88.522
45	0.111	0.000	0.030	86.356	0.000	88.552
46	0.004	0.000	0.001	86.360	0.000	88.553
47	0.001	0.000	0.209	86.361	0.000	88.762
48	0.006	0.000	0.447	86.366	0.000	89.209
49	0.000	0.000	0.003	86.367	0.000	89.212
50	0.124	0.000	0.009	86.491	0.000	89.221
51	0.000	0.000	0.289	86.491	0.000	89.510
52	0.011	0.000	0.003	86.502	0.000	89.513
53	0.000	0.000	0.000	86.503	0.000	89.513
54	0.116	0.000	0.015	86.619	0.000	89.527
55	2.982	0.000	0.176	89.600	0.000	89.704
56	0.013	0.000	0.000	89.614	0.000	89.704
57	0.827	0.000	0.016	90.441	0.000	89.719
58	0.046	0.000	0.001	90.487	0.000	89.720
59	0.060	0.000	0.005	90.546	0.000	89.725
60	0.943	0.000	0.022	91.490	0.000	89.747
61	0.001	0.000	0.005	91.491	0.000	89.752
62	0.045	0.000	0.018	91.535	0.000	89.770
63	0.024	0.000	0.010	91.560	0.000	89.780

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Ιδιομορφή	Χ-διεύθ. [%]	Υ-διεύθ. [%]	Ζ-διεύθ. [%]	Χ-ολική [%]	Υ-ολική [%]	Ζ-ολική [%]
64	0.033	0.000	0.532	91.593	0.000	90.312
65	0.757	0.000	0.196	92.350	0.000	90.508
66	1.792	0.000	0.000	94.141	0.000	90.508

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Ιδιομορφή	Χ-διεύθ. [%]	Υ-διεύθ. [%]	Ζ-διεύθ. [%]	Χ-ολική [%]	Υ-ολική [%]	Ζ-ολική [%]
1	0.000	0.000	0.001	0.000	0.000	0.001
2	0.001	0.000	0.000	0.001	0.000	0.001
3	36.263	0.000	0.460	36.265	0.000	0.462
4	27.316	0.000	0.002	63.581	0.000	0.464
5	0.330	0.000	69.044	63.911	0.000	69.507
6	0.017	0.000	3.402	63.928	0.000	72.910
7	2.708	0.000	1.039	66.636	0.000	73.948
8	0.001	0.000	0.026	66.637	0.000	73.974
9	0.740	0.000	0.045	67.376	0.000	74.020
10	0.031	0.000	0.004	67.407	0.000	74.023
11	0.057	0.000	0.028	67.464	0.000	74.052
12	0.242	0.000	0.020	67.707	0.000	74.072
13	12.794	0.000	0.002	80.501	0.000	74.074
14	0.052	0.000	0.236	80.553	0.000	74.309
15	0.312	0.000	9.236	80.865	0.000	83.545
16	0.026	0.000	0.279	80.891	0.000	83.824
17	0.263	0.000	0.054	81.154	0.000	83.879
18	1.032	0.000	0.089	82.185	0.000	83.967
19	0.186	0.000	0.005	82.371	0.000	83.972
20	0.042	0.000	0.002	82.413	0.000	83.974
21	0.024	0.000	0.000	82.437	0.000	83.974
22	2.238	0.000	0.013	84.675	0.000	83.987
23	0.294	0.000	0.006	84.969	0.000	83.993
24	0.052	0.000	0.001	85.021	0.000	83.994
25	0.014	0.000	0.000	85.035	0.000	83.995
26	1.555	0.000	0.000	86.590	0.000	83.995
27	0.009	0.000	0.000	86.599	0.000	83.995
28	0.000	0.000	0.051	86.599	0.000	84.045
29	0.000	0.000	0.022	86.599	0.000	84.068
30	0.005	0.000	0.000	86.604	0.000	84.068
31	0.001	0.000	0.000	86.604	0.000	84.068
32	0.014	0.000	0.559	86.619	0.000	84.627
33	0.027	0.000	2.092	86.646	0.000	86.719
34	0.027	0.000	0.629	86.673	0.000	87.349
35	0.000	0.000	0.004	86.673	0.000	87.352
36	0.005	0.000	0.004	86.678	0.000	87.356
37	0.101	0.000	0.073	86.779	0.000	87.430
38	0.186	0.000	0.008	86.965	0.000	87.438
39	0.011	0.000	0.000	86.976	0.000	87.438
40	0.001	0.000	0.022	86.977	0.000	87.460
41	0.013	0.000	0.657	86.990	0.000	88.118
42	0.000	0.000	0.000	86.990	0.000	88.118
43	0.001	0.000	1.062	86.992	0.000	89.179
44	0.000	0.000	0.004	86.992	0.000	89.184
45	0.044	0.000	0.315	87.035	0.000	89.499
46	0.000	0.000	0.000	87.036	0.000	89.499
47	0.039	0.000	0.012	87.074	0.000	89.511
48	0.005	0.000	0.000	87.079	0.000	89.511
49	0.910	0.000	0.007	87.989	0.000	89.518
50	2.642	0.000	0.320	90.631	0.000	89.838
51	0.019	0.000	0.008	90.650	0.000	89.846
52	0.240	0.000	0.026	90.891	0.000	89.872
53	0.160	0.000	0.017	91.051	0.000	89.889
54	0.501	0.000	0.026	91.552	0.000	89.916
55	0.030	0.000	0.001	91.582	0.000	89.917
56	0.011	0.000	0.001	91.593	0.000	89.918
57	0.250	0.000	0.075	91.843	0.000	89.993
58	0.045	0.000	0.006	91.888	0.000	89.999
59	0.020	0.000	0.000	91.908	0.000	89.999
60	0.331	0.000	0.020	92.238	0.000	90.018
61	0.022	0.000	0.000	92.261	0.000	90.019
62	0.000	0.000	0.001	92.261	0.000	90.020

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Ιδιομορφή	Χ-διεύθ. [%]	Υ-διεύθ. [%]	Ζ-διεύθ. [%]	Χ-ολική [%]	Υ-ολική [%]	Ζ-ολική [%]
1	0.000	0.000	0.001	0.000	0.000	0.001
2	0.001	0.000	0.000	0.001	0.000	0.001

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
3	40.318	0.000	0.125	40.318	0.000	0.126
4	26.296	0.000	0.078	66.614	0.000	0.204
5	0.147	0.000	72.776	66.760	0.000	72.980
6	0.006	0.000	5.022	66.766	0.000	78.001
7	2.134	0.000	1.106	68.900	0.000	79.108
8	2.082	0.000	0.880	70.982	0.000	79.987
9	0.002	0.000	0.022	70.984	0.000	80.010
10	0.035	0.000	0.001	71.019	0.000	80.011
11	0.004	0.000	0.018	71.023	0.000	80.028
12	0.898	0.000	3.047	71.921	0.000	83.075
13	9.390	0.000	0.369	81.311	0.000	83.444
14	0.051	0.000	0.001	81.362	0.000	83.445
15	1.810	0.000	0.001	83.172	0.000	83.446
16	0.094	0.000	0.000	83.266	0.000	83.446
17	0.016	0.000	0.000	83.282	0.000	83.446
18	0.008	0.000	0.000	83.290	0.000	83.446
19	0.017	0.000	0.000	83.307	0.000	83.446
20	1.230	0.000	0.000	84.537	0.000	83.446
21	0.000	0.000	0.000	84.537	0.000	83.446
22	1.227	0.000	0.001	85.764	0.000	83.448
23	0.000	0.000	0.000	85.764	0.000	83.448
24	0.001	0.000	0.000	85.766	0.000	83.448
25	0.066	0.000	0.000	85.832	0.000	83.448
26	0.008	0.000	0.000	85.839	0.000	83.448
27	1.339	0.000	0.009	87.179	0.000	83.457
28	0.104	0.000	0.016	87.283	0.000	83.473
29	0.072	0.000	0.000	87.355	0.000	83.473
30	0.012	0.000	0.450	87.366	0.000	83.923
31	0.003	0.000	0.002	87.369	0.000	83.926
32	0.030	0.000	2.021	87.399	0.000	85.947
33	0.008	0.000	0.501	87.407	0.000	86.447
34	0.028	0.000	0.002	87.435	0.000	86.449
35	0.001	0.000	0.000	87.436	0.000	86.449
36	0.314	0.000	0.232	87.750	0.000	86.681
37	0.053	0.000	1.177	87.802	0.000	87.857
38	0.009	0.000	0.231	87.812	0.000	88.088
39	0.014	0.000	0.729	87.826	0.000	88.818
40	0.016	0.000	0.440	87.842	0.000	89.257
41	0.001	0.000	0.000	87.843	0.000	89.258
42	0.000	0.000	0.000	87.843	0.000	89.258
43	0.039	0.000	0.646	87.882	0.000	89.904
44	0.000	0.000	0.000	87.882	0.000	89.904
45	0.001	0.000	0.000	87.883	0.000	89.904
46	5.067	0.000	0.080	92.950	0.000	89.984
47	0.070	0.000	0.001	93.019	0.000	89.984
48	0.035	0.000	0.000	93.055	0.000	89.985
49	0.097	0.000	0.019	93.151	0.000	90.004
50	0.163	0.000	0.137	93.314	0.000	90.140
51	0.001	0.000	0.000	93.315	0.000	90.141
52	0.001	0.000	0.002	93.317	0.000	90.142

Ιδιοπερίοδοι - Φασματικές επιταχύνσεις ($M=0$)**Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)**

Ιδιομορφή	Ιδιοπερίοδος	Οριζόντια Συνιστώσα 0	-	Οριζόντια Συνιστώσα 90	-
-	-	-	-	-	-
-	[sec]	[m/sec ²]	[Ποσοστό g]	[m/sec ²]	[Ποσοστό g]
1	4.3032	1.31060	0.134	1.31060	0.134
2	3.0602	1.64499	0.168	1.64499	0.168
3	0.3226	4.87417	0.497	4.87417	0.497
4	0.2198	4.87417	0.497	4.87417	0.497
5	0.1821	4.87417	0.497	4.87417	0.497
6	0.1780	4.87417	0.497	4.87417	0.497
7	0.1708	4.87417	0.497	4.87417	0.497
8	0.1605	4.87417	0.497	4.87417	0.497
9	0.1547	4.87417	0.497	4.87417	0.497
10	0.1520	4.87417	0.497	4.87417	0.497
11	0.1440	4.78789	0.488	4.78789	0.488
12	0.1383	4.70506	0.480	4.70506	0.480
13	0.1347	4.65273	0.474	4.65273	0.474
14	0.1313	4.60425	0.469	4.60425	0.469
15	0.1196	4.43565	0.452	4.43565	0.452
16	0.1164	4.38890	0.447	4.38890	0.447
17	0.1145	4.36080	0.445	4.36080	0.445

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec2]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec2]	- - [Ποσοστό g]
18	0.1137	4.35039	0.443	4.35039	0.443
19	0.1082	4.27062	0.435	4.27062	0.435
20	0.1040	4.20923	0.429	4.20923	0.429
21	0.1034	4.20079	0.428	4.20079	0.428
22	0.0959	4.09274	0.417	4.09274	0.417
23	0.0931	4.05237	0.413	4.05237	0.413
24	0.0923	4.04144	0.412	4.04144	0.412
25	0.0869	3.96256	0.404	3.96256	0.404
26	0.0867	3.95961	0.404	3.95961	0.404
27	0.0835	3.91300	0.399	3.91300	0.399
28	0.0802	3.86598	0.394	3.86598	0.394
29	0.0776	3.82914	0.390	3.82914	0.390
30	0.0770	3.82005	0.389	3.82005	0.389
31	0.0753	3.79562	0.387	3.79562	0.387
32	0.0753	3.79462	0.387	3.79462	0.387
33	0.0678	3.68616	0.376	3.68616	0.376
34	0.0662	3.66366	0.373	3.66366	0.373
35	0.0658	3.65860	0.373	3.65860	0.373
36	0.0642	3.63519	0.371	3.63519	0.371
37	0.0627	3.61358	0.368	3.61358	0.368
38	0.0610	3.58829	0.366	3.58829	0.366
39	0.0605	3.58202	0.365	3.58202	0.365
40	0.0576	3.54014	0.361	3.54014	0.361
41	0.0568	3.52769	0.360	3.52769	0.360
42	0.0543	3.49246	0.356	3.49246	0.356
43	0.0536	3.48158	0.355	3.48158	0.355
44	0.0485	3.40799	0.347	3.40799	0.347
45	0.0473	3.39079	0.346	3.39079	0.346
46	0.0471	3.38847	0.345	3.38847	0.345
47	0.0467	3.38259	0.345	3.38259	0.345
48	0.0433	3.33335	0.340	3.33335	0.340
49	0.0424	3.32044	0.338	3.32044	0.338
50	0.0403	3.28996	0.335	3.28996	0.335
51	0.0400	3.28568	0.335	3.28568	0.335
52	0.0387	3.26623	0.333	3.26623	0.333
53	0.0384	3.26152	0.332	3.26152	0.332
54	0.0373	3.24614	0.331	3.24614	0.331
55	0.0367	3.23720	0.330	3.23720	0.330
56	0.0361	3.22937	0.329	3.22937	0.329
57	0.0360	3.22718	0.329	3.22718	0.329
58	0.0356	3.22173	0.328	3.22173	0.328
59	0.0349	3.21171	0.327	3.21171	0.327
60	0.0338	3.19545	0.326	3.19545	0.326
61	0.0336	3.19247	0.325	3.19247	0.325
62	0.0327	3.17972	0.324	3.17972	0.324
63	0.0318	3.16628	0.323	3.16628	0.323
64	0.0317	3.16588	0.323	3.16588	0.323
65	0.0314	3.16119	0.322	3.16119	0.322
66	0.0295	3.13373	0.319	3.13373	0.319
67	0.0291	3.12797	0.319	3.12797	0.319

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec2]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec2]	- - [Ποσοστό g]
1	5.1946	1.15602	0.118	1.15602	0.118
2	3.6942	1.45096	0.148	1.45096	0.148
3	0.2966	4.87417	0.497	4.87417	0.497
4	0.2300	4.87417	0.497	4.87417	0.497
5	0.1869	4.87417	0.497	4.87417	0.497
6	0.1826	4.87417	0.497	4.87417	0.497
7	0.1703	4.87417	0.497	4.87417	0.497
8	0.1588	4.87417	0.497	4.87417	0.497
9	0.1579	4.87417	0.497	4.87417	0.497
10	0.1555	4.87417	0.497	4.87417	0.497
11	0.1437	4.78385	0.488	4.78385	0.488
12	0.1386	4.71003	0.480	4.71003	0.480
13	0.1355	4.66519	0.476	4.66519	0.476
14	0.1339	4.64144	0.473	4.64144	0.473
15	0.1288	4.56820	0.466	4.56820	0.466
16	0.1226	4.47805	0.456	4.47805	0.456
17	0.1150	4.36871	0.445	4.36871	0.445
18	0.1115	4.31870	0.440	4.31870	0.440
19	0.1094	4.28765	0.437	4.28765	0.437
20	0.1067	4.24937	0.433	4.24937	0.433
21	0.1053	4.22886	0.431	4.22886	0.431

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]
22	0.1032	4.19834	0.428	4.19834	0.428
23	0.1014	4.17263	0.425	4.17263	0.425
24	0.0996	4.14660	0.423	4.14660	0.423
25	0.0947	4.07577	0.415	4.07577	0.415
26	0.0903	4.01128	0.409	4.01128	0.409
27	0.0875	3.97093	0.405	3.97093	0.405
28	0.0848	3.93262	0.401	3.93262	0.401
29	0.0798	3.86091	0.394	3.86091	0.394
30	0.0775	3.82729	0.390	3.82729	0.390
31	0.0763	3.80991	0.388	3.80991	0.388
32	0.0760	3.80601	0.388	3.80601	0.388
33	0.0711	3.73434	0.381	3.73434	0.381
34	0.0687	3.70051	0.377	3.70051	0.377
35	0.0660	3.66056	0.373	3.66056	0.373
36	0.0652	3.64976	0.372	3.64976	0.372
37	0.0641	3.63329	0.370	3.63329	0.370
38	0.0631	3.61883	0.369	3.61883	0.369
39	0.0581	3.54696	0.362	3.54696	0.362
40	0.0568	3.52867	0.360	3.52867	0.360
41	0.0564	3.52262	0.359	3.52262	0.359
42	0.0562	3.51865	0.359	3.51865	0.359
43	0.0546	3.49560	0.356	3.49560	0.356
44	0.0530	3.47244	0.354	3.47244	0.354
45	0.0516	3.45274	0.352	3.45274	0.352
46	0.0510	3.44420	0.351	3.44420	0.351
47	0.0480	3.40068	0.347	3.40068	0.347
48	0.0478	3.39733	0.346	3.39733	0.346
49	0.0421	3.31581	0.338	3.31581	0.338
50	0.0406	3.29405	0.336	3.29405	0.336
51	0.0398	3.28205	0.335	3.28205	0.335
52	0.0393	3.27475	0.334	3.27475	0.334
53	0.0389	3.26988	0.333	3.26988	0.333
54	0.0385	3.26414	0.333	3.26414	0.333
55	0.0381	3.25825	0.332	3.25825	0.332
56	0.0364	3.23310	0.330	3.23310	0.330
57	0.0362	3.23105	0.329	3.23105	0.329
58	0.0348	3.20951	0.327	3.20951	0.327
59	0.0342	3.20196	0.326	3.20196	0.326
60	0.0337	3.19471	0.326	3.19471	0.326
61	0.0326	3.17849	0.324	3.17849	0.324
62	0.0315	3.16206	0.322	3.16206	0.322
63	0.0311	3.15626	0.322	3.15626	0.322
64	0.0303	3.14587	0.321	3.14587	0.321
65	0.0298	3.13869	0.320	3.13869	0.320
66	0.0294	3.13227	0.319	3.13227	0.319

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]
1	3.6470	1.46345	0.149	1.46345	0.149
2	2.5936	1.83683	0.187	1.83683	0.187
3	0.3239	4.87417	0.497	4.87417	0.497
4	0.2199	4.87417	0.497	4.87417	0.497
5	0.1814	4.87417	0.497	4.87417	0.497
6	0.1743	4.87417	0.497	4.87417	0.497
7	0.1521	4.87417	0.497	4.87417	0.497
8	0.1480	4.84517	0.494	4.84517	0.494
9	0.1448	4.79973	0.489	4.79973	0.489
10	0.1444	4.79288	0.489	4.79288	0.489
11	0.1419	4.75783	0.485	4.75783	0.485
12	0.1398	4.72721	0.482	4.72721	0.482
13	0.1384	4.70664	0.480	4.70664	0.480
14	0.1254	4.51949	0.461	4.51949	0.461
15	0.1235	4.49185	0.458	4.49185	0.458
16	0.1166	4.39105	0.448	4.39105	0.448
17	0.1095	4.28861	0.437	4.28861	0.437
18	0.1081	4.26827	0.435	4.26827	0.435
19	0.1064	4.24510	0.433	4.24510	0.433
20	0.1026	4.18997	0.427	4.18997	0.427
21	0.0971	4.10971	0.419	4.10971	0.419
22	0.0962	4.09683	0.418	4.09683	0.418
23	0.0933	4.05548	0.413	4.05548	0.413
24	0.0929	4.04910	0.413	4.04910	0.413
25	0.0926	4.04508	0.412	4.04508	0.412
26	0.0871	3.96567	0.404	3.96567	0.404

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]
27	0.0844	3.92686	0.400	3.92686	0.400
28	0.0817	3.88752	0.396	3.88752	0.396
29	0.0811	3.87832	0.395	3.87832	0.395
30	0.0789	3.84754	0.392	3.84754	0.392
31	0.0751	3.79222	0.387	3.79222	0.387
32	0.0738	3.77353	0.385	3.77353	0.385
33	0.0724	3.75363	0.383	3.75363	0.383
34	0.0671	3.67636	0.375	3.67636	0.375
35	0.0668	3.67304	0.374	3.67304	0.374
36	0.0626	3.61106	0.368	3.61106	0.368
37	0.0625	3.60996	0.368	3.60996	0.368
38	0.0592	3.56223	0.363	3.56223	0.363
39	0.0581	3.54677	0.362	3.54677	0.362
40	0.0565	3.52327	0.359	3.52327	0.359
41	0.0550	3.50231	0.357	3.50231	0.357
42	0.0538	3.48395	0.355	3.48395	0.355
43	0.0526	3.46751	0.353	3.46751	0.353
44	0.0522	3.46098	0.353	3.46098	0.353
45	0.0502	3.43329	0.350	3.43329	0.350
46	0.0495	3.42274	0.349	3.42274	0.349
47	0.0477	3.39606	0.346	3.39606	0.346
48	0.0447	3.35263	0.342	3.35263	0.342
49	0.0442	3.34541	0.341	3.34541	0.341
50	0.0423	3.31789	0.338	3.31789	0.338
51	0.0403	3.28956	0.335	3.28956	0.335
52	0.0385	3.26315	0.333	3.26315	0.333
53	0.0381	3.25737	0.332	3.25737	0.332
54	0.0377	3.25232	0.332	3.25232	0.332
55	0.0371	3.24375	0.331	3.24375	0.331
56	0.0359	3.22546	0.329	3.22546	0.329
57	0.0357	3.22306	0.329	3.22306	0.329
58	0.0355	3.22029	0.328	3.22029	0.328
59	0.0347	3.20870	0.327	3.20870	0.327
60	0.0341	3.19986	0.326	3.19986	0.326
61	0.0333	3.18885	0.325	3.18885	0.325
62	0.0330	3.18375	0.325	3.18375	0.325

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- - [Ποσοστό g]
1	2.1986	2.05068	0.209	2.05068	0.209
2	1.5636	2.57389	0.262	2.57389	0.262
3	0.3481	4.87417	0.497	4.87417	0.497
4	0.2131	4.87417	0.497	4.87417	0.497
5	0.1770	4.87417	0.497	4.87417	0.497
6	0.1706	4.87417	0.497	4.87417	0.497
7	0.1548	4.87417	0.497	4.87417	0.497
8	0.1487	4.85607	0.495	4.85607	0.495
9	0.1473	4.83534	0.493	4.83534	0.493
10	0.1419	4.75760	0.485	4.75760	0.485
11	0.1386	4.71006	0.480	4.71006	0.480
12	0.1344	4.64909	0.474	4.64909	0.474
13	0.1308	4.59639	0.469	4.59639	0.469
14	0.1203	4.44446	0.453	4.44446	0.453
15	0.1192	4.42918	0.451	4.42918	0.451
16	0.1137	4.34972	0.443	4.34972	0.443
17	0.1093	4.28694	0.437	4.28694	0.437
18	0.1077	4.26372	0.435	4.26372	0.435
19	0.1047	4.21943	0.430	4.21943	0.430
20	0.1017	4.17698	0.426	4.17698	0.426
21	0.0929	4.04984	0.413	4.04984	0.413
22	0.0862	3.95261	0.403	3.95261	0.403
23	0.0842	3.92365	0.400	3.92365	0.400
24	0.0839	3.91984	0.400	3.91984	0.400
25	0.0831	3.90757	0.398	3.90757	0.398
26	0.0802	3.86562	0.394	3.86562	0.394
27	0.0783	3.83788	0.391	3.83788	0.391
28	0.0780	3.83488	0.391	3.83488	0.391
29	0.0775	3.82749	0.390	3.82749	0.390
30	0.0739	3.77490	0.385	3.77490	0.385
31	0.0734	3.76729	0.384	3.76729	0.384
32	0.0693	3.70898	0.378	3.70898	0.378
33	0.0668	3.67229	0.374	3.67229	0.374
34	0.0652	3.64913	0.372	3.64913	0.372
35	0.0641	3.63334	0.370	3.63334	0.370

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec2]	- - [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec2]	- - [Ποσοστό g]
36	0.0638	3.62883	0.370	3.62883	0.370
37	0.0628	3.61435	0.368	3.61435	0.368
38	0.0619	3.60133	0.367	3.60133	0.367
39	0.0611	3.58998	0.366	3.58998	0.366
40	0.0571	3.53287	0.360	3.53287	0.360
41	0.0562	3.51894	0.359	3.51894	0.359
42	0.0542	3.49005	0.356	3.49005	0.356
43	0.0516	3.45249	0.352	3.45249	0.352
44	0.0482	3.40444	0.347	3.40444	0.347
45	0.0472	3.38931	0.345	3.38931	0.345
46	0.0442	3.34594	0.341	3.34594	0.341
47	0.0428	3.32592	0.339	3.32592	0.339
48	0.0418	3.31064	0.337	3.31064	0.337
49	0.0415	3.30758	0.337	3.30758	0.337
50	0.0412	3.30198	0.337	3.30198	0.337
51	0.0410	3.30019	0.336	3.30019	0.336
52	0.0394	3.27671	0.334	3.27671	0.334

Συντεταγμένες πόλου στροφής σημαντικών ιδιομορφών

Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	2.30	3	-0.685E+01	0.230E+01	0.139E+02
2	4.56	3	-0.948E+01	0.456E+01	0.233E+02
3	8.73	3	-0.903E+01	0.873E+01	0.342E+02
					-
1	2.30	7	-0.683E+02	0.230E+01	0.666E+02
2	4.56	7	-0.772E+02	0.456E+01	0.119E+02
3	8.73	7	-0.158E+03	0.873E+01	0.190E+02

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	2.30	3	-0.637E+01	0.230E+01	0.144E+02
2	4.56	3	-0.915E+01	0.456E+01	0.238E+02
3	8.73	3	-0.869E+01	0.873E+01	0.345E+02
					-
1	2.30	7	0.679E+02	0.230E+01	-0.248E+02
2	4.56	7	-0.703E+03	0.456E+01	0.659E+02
3	8.73	7	0.382E+02	0.873E+01	0.811E+01

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	2.30	3	-0.648E+01	0.230E+01	0.136E+02
2	4.56	3	-0.904E+01	0.456E+01	0.232E+02
3	8.73	3	-0.851E+01	0.873E+01	0.339E+02
					-
1	2.30	5	0.219E+02	0.230E+01	0.589E+01
2	4.56	5	0.199E+03	0.456E+01	0.388E+01
3	8.73	5	0.155E+02	0.873E+01	0.922E+01

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	2.30	3	-0.680E+01	0.230E+01	0.135E+02
2	4.56	3	-0.932E+01	0.456E+01	0.231E+02
3	8.73	3	-0.882E+01	0.873E+01	0.340E+02
					-
1	2.30	5	0.296E+02	0.230E+01	0.320E+01
2	4.56	5	0.193E+04	0.456E+01	0.193E+04
3	8.73	5	0.356E+02	0.873E+01	0.701E+01

Βάρος Κτιρίου

Επίπεδο -	Υψος ορόφου [m]	Συνολικό βάρος [kN]
1	2.30	0.529E+04
2	3.20	0.129E+05
3	4.31	0.106E+05

Φαινόμενα 2ας τάξης

Τα Θ, Σδmax υπολογίζονται με q= 1.0, (Δ = Δελ * 1.50)

Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)**Διεύθυνση σεισμού: 0.0**

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.692E-03	0.254E+04	0.4798	0.366E+07	0.001	1.00	0.0006	0.21
2	0.669E-02	0.273E+04	0.2106	0.408E+06	0.015	1.00	0.1225	1.94
3	0.368E-02	0.248E+04	0.2345	0.674E+06	0.005	1.00	0.0026	3.54

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.520E-03	0.189E+04	0.3209	0.364E+07	0.001	1.00	0.0004	0.14
2	0.890E-02	0.603E+04	0.4745	0.678E+06	0.009	1.00	0.1923	2.86
3	0.180E-02	0.358E+04	0.3362	0.199E+07	0.002	1.00	0.0038	0.78

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)**Διεύθυνση σεισμού: 0.0**

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.613E-03	0.229E+04	0.4352	0.374E+07	0.001	1.00	0.0005	0.18
2	0.787E-02	0.279E+04	0.2159	0.354E+06	0.017	1.00	0.1572	1.72
3	0.332E-02	0.259E+04	0.2452	0.782E+06	0.005	1.00	0.0022	3.08

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.492E-03	0.167E+04	0.2864	0.341E+07	0.001	1.00	0.0005	0.16
2	0.112E-01	0.588E+04	0.4623	0.524E+06	0.011	1.00	0.2472	2.13
3	0.187E-02	0.356E+04	0.3346	0.191E+07	0.002	1.00	0.0026	0.83

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)**Διεύθυνση σεισμού: 0.0**

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.692E-03	0.250E+04	0.4738	0.361E+07	0.001	1.00	0.0006	0.21
2	0.582E-02	0.277E+04	0.2137	0.476E+06	0.013	1.00	0.0982	1.92
3	0.376E-02	0.252E+04	0.2382	0.670E+06	0.005	1.00	0.0026	3.53

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.485E-03	0.153E+04	0.2630	0.315E+07	0.001	1.00	0.0005	0.18
2	0.727E-02	0.535E+04	0.4181	0.736E+06	0.008	1.00	0.1543	3.53
3	0.195E-02	0.334E+04	0.3120	0.171E+07	0.002	1.00	0.0049	0.99

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)**Διεύθυνση σεισμού: 0.0**

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.779E-03	0.276E+04	0.5219	0.354E+07	0.001	1.00	0.0007	0.23
2	0.478E-02	0.271E+04	0.2085	0.567E+06	0.011	1.00	0.0503	2.17
3	0.423E-02	0.250E+04	0.2356	0.590E+06	0.006	1.00	0.0031	4.03

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Σχετική μετατόπιση	Συνολική τέμνουσα	Τέμνουσα /Βάρος	Ακαμψία [/]	Θήτα [/]	1/(1-θ)	δ/h [/]	Σδmax [cm]
1	0.532E-03	0.168E+04	0.2851	0.316E+07	0.001	1.00	0.0005	0.18
2	0.436E-02	0.569E+04	0.4462	0.131E+07	0.005	1.00	0.0786	3.59
3	0.202E-02	0.351E+04	0.3277	0.174E+07	0.002	1.00	0.0051	0.92

Πιθανοτικός προσδιορισμός συνδυασμού εντατικών μεγεθών**Μέθοδος: Ταυτόχρονων τιμών των μεγεθών. (A.Gupta)****Φαινόμενα 2ας τάξης (ΕΑΚ §4.1.2.2) - Σεισμικός αρμός (ΕΑΚ §4.1.7.2) -****Γωνιακή παραμόρφωση ορόφου (ΕΑΚ §4.2.2)**

Επίπεδο [/]	Υψόμετρο [m]	θ [/]	$1/(1-\theta)$ [/]	$\Sigma\delta_{\max}(X)$ [cm]	$\Sigma\delta_{\max}(Z)$ [cm]	$\delta(X)/h$ [/]	$\delta(Z)/h$ [/]
1	2.30	0.001	1.0000	0.24	0.20	0.00069	0.00057
2	4.56	0.017	1.0000	2.19	3.60	0.15725	0.24720
3	8.73	0.006	1.0000	4.04	1.12	0.00306	0.00513

Τα θ και $\Sigma\delta_{\max}$ έχουν υπολογιστεί με $\Delta = q * \Delta_{\text{ελ}}$, ενώ το δ/h με $\Delta = \max(q / 2.50, 1.0) * \Delta_{\text{ελ}}$.

($q_x = 1.50$, $q_z = 1.50$)

Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: -1

Δοκός: Δ1.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 22	Μέλος: 185	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,87m	Bl=0,07m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	269,62		1320,00	0,00		738,83
1.35G+1.50Q	1,00	269,62		1320,00	0,00		738,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	235,60		1320,00	0,00		725,22
1.35G+1.05Q	1,00	253,40		1320,00	0,00		732,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	196,69		1320,00	0,00		709,65
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	122,85		1320,00	49,14		680,12
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	124,14		1320,00	49,65		680,63
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	119,11		1320,00	47,64		678,62
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	120,39		1320,00	48,16		679,14
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	192,25		1320,00	76,90		707,88
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	196,53		1320,00	78,61		709,59
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	191,12		1320,00	76,45		707,43
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	195,40		1320,00	78,16		709,14
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	102,94		1320,00	41,18		672,15
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	101,66		1320,00	40,66		671,64
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	99,20		1320,00	39,68		670,66
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	97,91		1320,00	39,17		670,14
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	125,87		1320,00	50,35		681,33
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	121,59		1320,00	48,64		679,61
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	124,75		1320,00	49,90		680,88
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	120,47		1320,00	48,19		679,17
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	254,75		1320,00	101,90		732,88
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	256,03		1320,00	102,41		733,39
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	258,49		1320,00	103,39		734,37
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	259,77		1320,00	103,91		734,89
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	231,81		1320,00	92,73		723,70
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	236,09		1320,00	94,44		725,42
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	232,94		1320,00	93,17		724,15
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	237,22		1320,00	94,89		725,86
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	234,83		1320,00	93,93		724,91
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	233,55		1320,00	93,42		724,40
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	238,57		1320,00	95,43		726,41
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	237,29		1320,00	94,92		725,89
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	165,44		1320,00	66,18		697,15
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	161,16		1320,00	64,46		695,44
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	166,56		1320,00	66,62		697,60
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	162,28		1320,00	64,91		695,89

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	269,62		1320,00	0,00		738,83
1.35G+1.50Q	1,00	269,62		1320,00	0,00		738,83
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	259,77		1320,00	103,91		734,89

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[24] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[22] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	38,15	-52,80	23,70	42,37	0,00	2,37	-4,77	48,4	47,7	49,1
Q	-25,36	1,14	21,47	31,18	0,00	0,29	-25,36	10,9	10,1	12,0
1.35G+1.50Q	13,45	-69,57	64,19	103,97	0,00	3,63	-28,63	81,7	81,4	82,3
ΣΣ:+x	104,91	12,88	312,12	232,69	0,00	10,12	-240,83	12,9	12,4	14,7
ΣΣ:+x	-56,77	-117,91	-240,83	-112,64	0,00	10,12	-56,77	95,5	93,4	96,5
ΣΣ:+z	107,69	26,06	336,06	238,72	0,00	11,01	-264,77	15,7	15,2	17,6
ΣΣ:+z	-59,55	-131,09	-264,77	-118,66	0,00	11,01	-59,55	92,7	90,6	93,5
ΣΣ:-x	129,19	46,68	393,63	272,01	0,00	12,15	-322,34	10,5	9,9	12,4
ΣΣ:-x	-81,05	-151,71	-322,34	-151,95	0,00	12,15	-81,05	97,9	95,7	98,6
ΣΣ:-z	128,01	39,70	391,12	275,89	0,00	12,00	-319,83	6,5	5,9	8,5
ΣΣ:-z	-79,87	-144,73	-319,83	-155,84	0,00	12,00	-79,87	101,9	99,6	102,7
	440,03	-264,85	-275,77	-219,45	0,00	10,77	-275,77	13,7	7,2	18,8
	-366,70	220,71	229,81	182,87	0,00	-8,98	-366,70	-11,4	-15,7	-6,0

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[24] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[22] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.00G+1.00Q	12,78	-51,66	45,16	73,55	0,00	2,66	-19,28	59,3	59,1	59,7	
1.00G+1.00Q	12,78	-51,66	45,16	73,55	0,00	2,66	-19,28	59,3	59,1	59,7	
1.35G+1.50Q	13,45	-69,57	64,19	103,97	0,00	3,63	-28,63	81,7	81,4	82,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-316,57	129,07	271,02	268,56	0,00	-4,45	-316,57	71,5	67,3	76,9	
1.00G+1.00Q	12,78	-51,66	45,16	73,55	0,00	2,66	-19,28	59,3	59,1	59,7	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-207,23	80,77	183,05	183,27	0,00	-2,73	-207,23	52,5	49,8	56,0	
1.35G+1.05Q	24,87	-70,08	54,53	89,94	0,00	3,51	-20,83	76,8	76,7	76,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-525,18	260,99	399,24	364,25	0,00	-9,96	-525,18	59,7	53,4	67,9	
1.00G+0.70Q	20,39	-52,00	38,72	64,20	0,00	2,57	-14,08	56,0	56,0	56,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-346,30	168,71	268,53	247,07	0,00	-6,40	-346,30	44,6	40,5	50,0	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 20	Μέλος: 186	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]			Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	271,90		1320,00	0,00		739,74
1.35G+1.50Q	1,00	271,90		1320,00	0,00		739,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	250,11		1320,00	0,00		731,02
1.35G+1.05Q	1,00	252,92		1320,00	0,00		732,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	216,61		1320,00	0,00		717,62
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	128,37		1320,00	51,35		682,32
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	128,69		1320,00	51,47		682,45
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	125,47		1320,00	50,19		681,16
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	125,78		1320,00	50,31		681,29
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	169,96		1320,00	67,98		698,96
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	171,02		1320,00	68,41		699,39
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	169,09		1320,00	67,63		698,61
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	170,15		1320,00	68,06		699,04
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	123,41		1320,00	49,36		680,34
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	123,09		1320,00	49,24		680,21
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	120,51		1320,00	48,20		679,18
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	120,19		1320,00	48,08		679,05
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	153,44		1320,00	61,37		692,35
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	152,37		1320,00	60,95		691,93
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	152,56		1320,00	61,03		692,00
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	151,50		1320,00	60,60		691,58
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	230,68		1320,00	92,27		723,25
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	231,00		1320,00	92,40		723,38
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	233,58		1320,00	93,43		724,41
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	233,90		1320,00	93,56		724,54
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	200,65		1320,00	80,26		711,24
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	201,72		1320,00	80,69		711,66
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	201,52		1320,00	80,61		711,59
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	202,59		1320,00	81,03		712,01
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	225,72		1320,00	90,29		721,27
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	225,40		1320,00	90,16		721,14
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	228,62		1320,00	91,45		722,43
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	228,30		1320,00	91,32		722,30
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	184,13		1320,00	73,65		704,63
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	183,06		1320,00	73,23		704,20
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	185,00		1320,00	74,00		704,98
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	183,93		1320,00	73,57		704,55

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	271,90		1320,00	0,00		739,74
1.35G+1.50Q	1,00	271,90		1320,00	0,00		739,74
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	233,90		1320,00	93,56		724,54

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [t]	Αρχή M [kNm]	[22] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[20] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	24,36	-53,67	-0,47	36,36	0,00	0,02	-22,84	46,8	46,3	47,7	
Q	21,58	-22,92	5,87	13,26	0,00	1,08	-0,93	12,8	12,0	13,5	
1.35G+1.50Q	65,26	-106,83	8,17	68,98	0,00	1,64	-32,23	82,4	82,3	82,8	
ΣΣ:+x	309,68	85,04	35,56	108,70	0,00	5,37	-36,76	23,0	14,7	31,9	
ΣΣ:+x	-236,92	-218,52	-30,10	-20,70	0,00	5,37	-236,92	84,3	75,3	93,4	
ΣΣ:+z	332,81	83,85	32,44	122,44	0,00	6,53	-26,98	25,8	17,6	33,9	
ΣΣ:+z	-260,05	-217,32	-26,98	-34,44	0,00	6,53	-260,05	81,5	73,2	90,6	
ΣΣ:-x	389,87	108,43	35,93	138,35	0,00	7,52	-30,47	22,0	12,4	31,1	
ΣΣ:-x	-317,11	-241,90	-30,47	-50,35	0,00	7,52	-317,11	85,4	76,0	95,7	
ΣΣ:-z	387,61	116,59	39,44	132,66	0,00	7,05	-33,98	18,5	8,5	28,8	
ΣΣ:-z	-314,85	-250,06	-33,98	-44,66	0,00	7,05	-314,85	88,8	78,4	99,6	
	-268,57	39,44	-113,26	68,37	0,00	-4,75	-268,57	9,0	6,5	14,7	
	223,81	-32,87	94,38	-56,97	0,00	3,96	221,82	-7,5	-12,2	-5,4	
1.00G+1.00Q	45,95	-76,59	5,40	49,62	0,00	1,10	-23,77	59,6	59,5	59,9	
1.00G+1.00Q	45,95	-76,59	5,40	49,62	0,00	1,10	-23,77	59,6	59,5	59,9	
1.35G+1.50Q	65,26	-106,83	8,17	68,98	0,00	1,64	-32,23	82,4	82,3	82,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	266,69	-136,41	93,11	17,70	0,00	5,20	258,60	75,7	71,8	77,4	
1.00G+1.00Q	45,95	-76,59	5,40	49,62	0,00	1,10	-23,77	59,6	59,5	59,9	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	180,23	-96,31	62,03	15,44	0,00	3,47	174,52	55,1	52,5	56,3	
1.35G+1.05Q	55,55	-96,52	5,53	63,01	0,00	1,16	-31,81	76,7	76,5	76,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	391,26	-145,82	147,10	-22,45	0,00	7,09	382,59	65,4	58,4	68,6	
1.00G+0.70Q	39,47	-69,71	3,64	45,65	0,00	0,77	-23,49	55,8	55,7	56,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	263,28	-102,58	98,02	-11,33	0,00	4,73	257,18	48,3	43,6	50,5	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 16	Μέλος: 187	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [t]	αCD [t]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	275,39		1320,00	0,00		741,13
1.35G+1.50Q	1,00	275,39		1320,00	0,00		741,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	214,12		1320,00	0,00		716,63
1.35G+1.05Q	1,00	254,53		1320,00	0,00		732,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	152,43		1320,00	0,00		691,95
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	125,52		1320,00	50,21		681,19
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	123,88		1320,00	49,55		680,53
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	123,30		1320,00	49,32		680,30
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	121,67		1320,00	48,67		679,64
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	123,26		1320,00	49,30		680,28
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	117,80		1320,00	47,12		678,10
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	122,60		1320,00	49,04		680,02
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	117,14		1320,00	46,86		677,83
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	150,91		1320,00	60,36		691,34
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	152,54		1320,00	61,02		692,00
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	148,69		1320,00	59,48		690,45
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	150,33		1320,00	60,13		691,11
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	207,89		1320,00	83,16		714,13
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	213,34		1320,00	85,34		716,32
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	207,22		1320,00	82,89		713,87
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	212,68		1320,00	85,07		716,05
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	203,69		1320,00	81,48		712,46
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	202,06		1320,00	80,82		711,80
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	205,91		1320,00	82,36		713,34
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	204,27		1320,00	81,71		712,69
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	146,71		1320,00	58,69		689,66
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	141,26		1320,00	56,50		687,48
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	147,38		1320,00	58,95		689,93
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	141,92		1320,00	56,77		687,75
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	229,08		1320,00	91,63		722,61
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	230,72		1320,00	92,29		723,27
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	231,30		1320,00	92,52		723,50
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	232,93		1320,00	93,17		724,15
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	231,34		1320,00	92,54		723,51
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	236,80		1320,00	94,72		725,70
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	232,00		1320,00	92,80		723,78

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	237,46		1320,00	94,98		725,96

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	275,39		1320,00	0,00		741,13
1.35G+1.50Q	1,00	275,39		1320,00	0,00		741,13
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	237,46		1320,00	94,98		725,96

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[20] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[16] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-0,47	-17,62	79,00	70,39	0,00	0,02	-5,74	46,2	45,8	46,3	
Q	5,87	-7,52	43,11	32,83	0,00	1,08	41,16	14,0	13,5	14,3	
1.35G+1.50Q	8,17	-35,06	171,31	144,27	0,00	1,64	-2,21	83,4	82,8	83,8	
ΣΣ:+x	35,56	60,77	361,72	190,52	0,00	5,37	-154,74	33,9	31,9	35,0	
ΣΣ:+x	-30,10	-104,55	-154,74	-12,27	0,00	5,37	350,85	73,6	72,5	75,3	
ΣΣ:+z	32,44	70,37	417,89	221,54	0,00	6,53	-210,91	31,9	27,2	34,6	
ΣΣ:+z	-26,98	-114,15	-210,91	-43,29	0,00	6,53	405,04	75,6	72,7	79,8	
ΣΣ:-x	35,93	88,09	478,35	248,71	0,00	7,52	-271,37	28,1	22,1	31,7	
ΣΣ:-x	-30,47	-131,87	-271,37	-70,47	0,00	7,52	463,90	79,3	75,5	84,8	
ΣΣ:-z	39,44	86,08	456,29	234,75	0,00	7,05	-249,30	28,4	24,5	30,7	
ΣΣ:-z	-33,98	-129,86	-249,30	-56,50	0,00	7,05	442,77	79,0	76,8	82,5	
	-113,26	115,65	340,60	197,39	0,00	-4,75	-113,26	24,7	14,7	32,9	
	94,38	-96,38	-283,84	-164,49	0,00	3,96	-283,84	-20,5	-27,4	-12,3	
1.00G+1.00Q	5,40	-25,14	122,11	103,22	0,00	1,10	-2,05	60,2	59,9	60,5	
1.00G+1.00Q	5,40	-25,14	122,11	103,22	0,00	1,10	-2,05	60,2	59,9	60,5	
1.35G+1.50Q	8,17	-35,06	171,31	144,27	0,00	1,64	-2,21	83,4	82,8	83,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	93,11	-121,80	-84,14	-3,77	0,00	5,20	-84,14	64,9	58,7	71,8	
1.00G+1.00Q	5,40	-25,14	122,11	103,22	0,00	1,10	-2,05	60,2	59,9	60,5	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	62,03	-82,96	-48,20	4,52	0,00	3,47	-48,44	47,9	43,7	52,5	
1.35G+1.05Q	5,53	-31,68	151,91	129,50	0,00	1,16	-3,87	77,1	76,8	77,4	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	147,10	-176,24	-273,84	-117,24	0,00	7,09	-273,84	46,3	35,8	58,4	
1.00G+0.70Q	3,64	-22,88	109,17	93,37	0,00	0,77	-3,15	56,0	55,8	56,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	98,02	-119,26	-174,66	-71,12	0,00	4,73	-174,66	35,5	28,4	43,5	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.4, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 14	Μέλος: 188	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	260,84		1320,00	0,00		735,31
1.35G+1.50Q	1,00	260,84		1320,00	0,00		735,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	185,51		1320,00	0,00		705,18
1.35G+1.05Q	1,00	240,85		1320,00	0,00		727,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	115,30		1320,00	0,00		677,10
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	118,44		1320,00	47,37		678,35
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	116,23		1320,00	46,49		677,47
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	116,62		1320,00	46,65		677,63
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	114,42		1320,00	45,77		676,74
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	100,88		1320,00	40,35		671,33
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	93,52		1320,00	37,41		668,39
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	100,33		1320,00	40,13		671,11
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	92,97		1320,00	37,19		668,17
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	152,68		1320,00	61,07		692,05
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	154,89		1320,00	61,95		692,93
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	150,86		1320,00	60,35		691,32
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	153,07		1320,00	61,23		692,21
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	215,02		1320,00	86,01		716,98
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	222,37		1320,00	88,95		719,93
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	214,47		1320,00	85,79		716,77
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	221,83		1320,00	88,73		719,71
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	182,40		1320,00	72,96		703,94
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	180,20		1320,00	72,08		703,06

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	184,22		1320,00	73,69		704,67
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	182,01		1320,00	72,80		703,78
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	120,07		1320,00	48,03		679,01
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	112,71		1320,00	45,08		676,06
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	120,61		1320,00	48,24		679,22
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	113,25		1320,00	45,30		676,28
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	216,65		1320,00	86,66		717,64
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	218,85		1320,00	87,54		718,52
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	218,46		1320,00	87,38		718,36
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	220,67		1320,00	88,27		719,25
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	234,21		1320,00	93,68		724,66
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	241,56		1320,00	96,63		727,60
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	234,75		1320,00	93,90		724,88
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	242,11		1320,00	96,84		727,82

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	260,84		1320,00	0,00		735,31
1.35G+1.50Q	1,00	260,84		1320,00	0,00		735,31
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	242,11		1320,00	96,84		727,82

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[16] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[14] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνισ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	78,59	-71,74	-13,64	7,62	0,00	-1,15	-14,85	43,6	41,2	45,8	
Q	43,47	-34,78	-1,56	3,65	0,00	-0,63	-2,13	13,5	12,4	14,3	
1.35G+1.50Q	171,31	-149,02	-20,76	15,76	0,00	-2,51	-23,24	79,0	74,2	83,3	
ΣΣ:+x	358,67	2,19	49,80	61,69	0,00	-2,27	348,11	30,9	29,7	32,6	
ΣΣ:+x	-152,09	-185,27	-78,91	-42,26	0,00	-2,27	-152,88	70,6	65,8	74,4	
ΣΣ:+z	413,92	31,19	51,49	65,66	0,00	-2,28	401,49	25,8	25,2	27,2	
ΣΣ:+z	-207,33	-214,26	-80,60	-46,23	0,00	-2,28	-207,33	75,7	69,4	79,8	
ΣΣ:-x	473,82	55,59	62,70	75,67	0,00	-2,47	459,96	21,1	20,3	22,1	
ΣΣ:-x	-267,23	-238,67	-91,81	-56,24	0,00	-2,47	-267,23	80,5	73,4	84,8	
ΣΣ:-z	452,12	42,56	64,82	75,54	0,00	-2,48	439,14	23,2	22,6	24,5	
ΣΣ:-z	-245,54	-225,64	-93,93	-56,12	0,00	-2,48	-245,54	78,3	72,1	82,5	
	336,88	-150,50	43,51	-49,97	0,00	0,97	327,91	30,3	24,5	33,1	
	-280,73	125,42	-36,26	41,64	0,00	-0,81	-280,73	-25,2	-27,6	-20,5	
1.00G+1.00Q	122,06	-106,52	-15,21	11,27	0,00	-1,79	-16,98	57,0	53,6	60,1	
1.00G+1.00Q	122,06	-106,52	-15,21	11,27	0,00	-1,79	-16,98	57,0	53,6	60,1	
1.35G+1.50Q	171,31	-149,02	-20,76	15,76	0,00	-2,51	-23,24	79,0	74,2	83,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-81,35	-36,14	-53,39	53,24	0,00	-3,24	-102,14	56,3	55,4	58,7	
1.00G+1.00Q	122,06	-106,52	-15,21	11,27	0,00	-1,79	-16,98	57,0	53,6	60,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-46,37	-31,27	-36,96	36,25	0,00	-2,27	-66,80	41,9	41,2	43,7	
1.35G+1.05Q	151,74	-133,36	-20,06	14,12	0,00	-2,22	-22,28	73,0	68,6	76,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-269,35	54,76	-74,45	76,58	0,00	-3,44	-269,35	35,1	33,7	38,0	
1.00G+0.70Q	109,02	-96,08	-14,74	10,18	0,00	-1,60	-16,34	53,0	49,9	55,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-171,71	29,34	-50,99	51,81	0,00	-2,41	-171,71	27,8	26,9	29,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.5, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 10	Μέλος: 189	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	232,45		1320,00	0,00		723,96
1.35G+1.50Q	1,00	232,45		1320,00	0,00		723,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	192,65		1320,00	0,00		708,04
1.35G+1.05Q	1,00	215,50		1320,00	0,00		717,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	149,17		1320,00	0,00		690,65
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	114,10		1320,00	45,64		676,62
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	112,96		1320,00	45,18		676,16
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	112,55		1320,00	45,02		676,00
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	111,41		1320,00	44,57		675,54
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	112,60		1320,00	45,04		676,02

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	108,81		1320,00	43,52		674,50
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	112,14		1320,00	44,86		675,83
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	108,35		1320,00	43,34		674,32
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	131,73		1320,00	52,69		683,67
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	132,87		1320,00	53,15		684,13
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	130,19		1320,00	52,07		683,05
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	131,32		1320,00	52,53		683,51
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	171,38		1320,00	68,55		699,53
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	175,17		1320,00	70,07		701,05
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	170,92		1320,00	68,37		699,35
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	174,71		1320,00	69,88		700,86
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	168,60		1320,00	67,44		698,42
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	167,47		1320,00	66,99		697,97
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	170,15		1320,00	68,06		699,04
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	169,01		1320,00	67,61		698,58
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	128,95		1320,00	51,58		682,56
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	125,16		1320,00	50,07		681,04
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	129,42		1320,00	51,77		682,75
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	125,63		1320,00	50,25		681,23
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	186,24		1320,00	74,50		705,47
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	187,38		1320,00	74,95		705,93
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	187,79		1320,00	75,11		706,09
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	188,92		1320,00	75,57		706,55
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	187,74		1320,00	75,09		706,07
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	191,53		1320,00	76,61		707,59
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	188,20		1320,00	75,28		706,26
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	191,99		1320,00	76,80		707,77

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	232,45		1320,00	0,00		723,96
1.35G+1.50Q	1,00	232,45		1320,00	0,00		723,96
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	191,99		1320,00	76,80		707,77

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[14] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[10] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-13,64	-23,76	16,23	42,05	0,00	-1,15	-25,56	39,5	38,2	41,2	
Q	-1,56	-10,13	17,12	21,54	0,00	-0,63	-6,06	11,4	10,5	12,4	
1.35G+1.50Q	-20,76	-47,27	47,59	89,09	0,00	-2,51	-43,60	70,5	67,3	74,2	
ΣΣ: +x	49,80	22,79	157,62	143,83	0,00	-2,27	-105,65	27,0	23,6	29,7	
ΣΣ: +x	-78,91	-81,84	-105,65	-35,15	0,00	-2,27	-78,91	64,0	63,4	65,8	
ΣΣ: +z	51,49	27,98	143,32	133,65	0,00	-2,28	-91,35	26,4	25,4	26,8	
ΣΣ: +z	-80,60	-87,02	-91,35	-24,97	0,00	-2,28	-80,60	64,7	62,0	69,4	
ΣΣ: -x	62,70	38,35	160,38	144,93	0,00	-2,47	-108,41	23,2	22,1	23,7	
ΣΣ: -x	-91,81	-97,39	-108,41	-36,25	0,00	-2,47	-91,81	67,9	64,7	73,4	
ΣΣ: -z	64,82	37,51	176,17	156,12	0,00	-2,48	-124,20	22,6	20,5	23,7	
ΣΣ: -z	-93,93	-96,56	-124,20	-47,44	0,00	-2,48	-93,93	68,4	66,9	72,1	
	43,51	-52,50	-20,43	0,56	0,00	0,97	-20,45	16,1	7,7	24,5	
	-36,26	43,75	17,02	-0,47	0,00	-0,81	-36,26	-13,4	-20,4	-6,4	
1.00G+1.00Q	-15,21	-33,89	33,35	63,60	0,00	-1,79	-31,62	50,9	48,7	53,6	
1.00G+1.00Q	-15,21	-33,89	33,35	63,60	0,00	-1,79	-31,62	50,9	48,7	53,6	
1.35G+1.50Q	-20,76	-47,27	47,59	89,09	0,00	-2,51	-43,60	70,5	67,3	74,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-53,39	-7,90	62,91	88,67	0,00	-3,24	-54,43	58,4	55,8	61,5	
1.00G+1.00Q	-15,21	-33,89	33,35	63,60	0,00	-1,79	-31,62	50,9	48,7	53,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-36,96	-7,64	43,56	63,32	0,00	-2,27	-38,26	42,9	41,3	44,8	
1.35G+1.05Q	-20,06	-42,71	39,88	79,39	0,00	-2,22	-40,87	65,3	62,6	68,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-74,45	22,91	65,42	78,69	0,00	-3,44	-74,45	45,2	38,0	52,9	
1.00G+0.70Q	-14,74	-30,85	28,21	57,14	0,00	-1,60	-29,81	47,5	45,5	49,9	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-51,00	12,90	45,24	56,67	0,00	-2,41	-51,00	34,1	29,4	39,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.6, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 1	Μέλος: 190	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,84m	Bl=0,06m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	142,81		880,00	0,00		507,86
1.35G+1.50Q	1,00	142,81		880,00	0,00		507,86
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	138,58		880,00	0,00		506,17
1.35G+1.05Q	1,00	133,26		880,00	0,00		504,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	126,21		880,00	0,00		501,22
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	77,58		880,00	31,03		481,77
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	77,51		880,00	31,00		481,74
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	76,73		880,00	30,69		481,42
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	76,66		880,00	30,66		481,40
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	86,85		880,00	34,74		485,47
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	86,61		880,00	34,64		485,38
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	86,59		880,00	34,64		485,37
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	86,35		880,00	34,54		485,27
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	78,69		880,00	31,48		482,21
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	78,76		880,00	31,50		482,24
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	77,83		880,00	31,13		481,87
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	77,91		880,00	31,16		481,90
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	90,54		880,00	36,22		486,95
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	90,78		880,00	36,31		487,04
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	90,28		880,00	36,11		486,85
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	90,52		880,00	36,21		486,94
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	107,74		880,00	43,10		493,83
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	107,67		880,00	43,07		493,80
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	108,60		880,00	43,44		494,17
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	108,53		880,00	43,41		494,14
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	95,89		880,00	38,36		489,09
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	95,66		880,00	38,26		489,00
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	96,15		880,00	38,46		489,19
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	95,91		880,00	38,36		489,10
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	108,85		880,00	43,54		494,27
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	108,92		880,00	43,57		494,30
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	109,70		880,00	43,88		494,62
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	109,78		880,00	43,91		494,64
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	99,59		880,00	39,83		490,57
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	99,82		880,00	39,93		490,66
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	99,84		880,00	39,94		490,67
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	100,08		880,00	40,03		490,77

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	142,81		880,00	0,00		507,86
1.35G+1.50Q	1,00	142,81		880,00	0,00		507,86
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	109,78		880,00	43,91		494,64

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[10] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[1] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	14,82	-26,24	2,16	12,96	0,00	-2,73	-2,23	37,4	36,5	38,2	
Q	16,14	-16,31	1,37	0,92	0,00	-1,76	15,18	9,6	8,8	10,5	
1.35G+1.50Q	44,21	-59,89	4,96	18,87	0,00	-6,33	40,70	64,9	62,5	67,3	
ΣΣ:+x	155,13	52,37	4,42	56,68	0,00	-7,83	147,82	21,8	20,2	23,6	
ΣΣ:+x	-107,11	-123,43	1,45	-29,71	0,00	-7,83	-107,11	62,9	61,9	63,8	
ΣΣ:+z	140,74	42,32	4,79	52,18	0,00	-7,69	134,03	24,0	22,5	25,4	
ΣΣ:+z	-92,71	-113,38	1,08	-25,21	0,00	-7,69	-92,71	60,7	59,6	62,0	
ΣΣ:-x	157,67	53,53	5,13	57,80	0,00	-8,26	150,30	21,4	19,8	22,7	
ΣΣ:-x	-109,64	-124,59	0,74	-30,84	0,00	-8,26	-109,64	63,4	62,3	64,7	
ΣΣ:-z	173,51	64,46	4,98	62,83	0,00	-8,54	165,48	18,9	17,2	20,5	
ΣΣ:-z	-125,48	-135,53	0,89	-35,87	0,00	-8,54	-125,48	65,9	64,9	66,9	
	-17,84	3,10	-2,26	8,74	0,00	2,36	-17,84	2,6	-2,5	7,7	
	14,86	-2,58	1,88	-7,28	0,00	-1,97	14,69	-2,1	-6,4	2,1	
1.00G+1.00Q	30,96	-42,55	3,52	13,88	0,00	-4,49	28,46	47,0	45,3	48,7	
1.00G+1.00Q	30,96	-42,55	3,52	13,88	0,00	-4,49	28,46	47,0	45,3	48,7	
1.35G+1.50Q	44,21	-59,89	4,96	18,87	0,00	-6,33	40,70	64,9	62,5	67,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	57,59	-62,22	6,65	12,32	0,00	-8,10	53,92	63,0	61,5	64,4	
1.00G+1.00Q	30,96	-42,55	3,52	13,88	0,00	-4,49	28,46	47,0	45,3	48,7	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	39,87	-44,10	4,65	9,51	0,00	-5,67	37,27	45,7	44,8	46,6	
1.35G+1.05Q	36,95	-52,55	4,35	18,46	0,00	-5,54	-0,66	60,6	58,5	62,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	59,24	-56,42	7,16	7,54	0,00	-8,49	55,90	57,4	52,9	61,6	
1.00G+0.70Q	26,11	-37,66	3,11	13,60	0,00	-3,97	-0,66	44,1	42,7	45,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	40,98	-40,24	4,99	6,32	0,00	-5,93	38,60	42,0	39,1	44,8	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ1

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16		Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
(24) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)											
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις
Ανοι	2	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16		Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις
Ανοι	3	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16		Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις
Ανοι	4	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16		Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις
Ανοι	5	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16		Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις
Ανοι	6	15Φ12						15Φ12			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,92m -2τμ.ΣΦ10/12		Τέλος:	0,92m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
(1) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)											

Δοκός: Δ2.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 191	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,84m	Bl=0,10m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	138,67	880,00	0,00	506,20
1.35G+1.50Q	1,00	138,67	880,00	0,00	506,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	141,11	880,00	0,00	507,18
1.35G+1.05Q	1,00	129,76	880,00	0,00	502,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	133,84	880,00	0,00	504,27
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	82,38	880,00	32,95	483,69
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	82,51	880,00	33,00	483,74
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	81,84	880,00	32,74	483,47
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	81,97	880,00	32,79	483,52
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	91,28	880,00	36,51	487,24
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	91,69	880,00	36,68	487,41
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	91,11	880,00	36,45	487,18
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	91,53	880,00	36,61	487,35
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	80,46	880,00	32,18	482,92
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	80,34	880,00	32,13	482,87
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	79,92	880,00	31,97	482,70
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	79,80	880,00	31,92	482,65
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	84,87	880,00	33,95	484,68
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	84,45	880,00	33,78	484,52
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	84,71	880,00	33,88	484,62
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	84,29	880,00	33,72	484,45
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	101,38	880,00	40,55	491,29
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	101,51	880,00	40,60	491,34
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	101,92	880,00	40,77	491,50
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	102,05	880,00	40,82	491,55
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	96,98	880,00	38,79	489,52
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	97,39	880,00	38,96	489,69
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	97,14	880,00	38,86	489,59
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	97,55	880,00	39,02	489,75
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	99,46	880,00	39,78	490,52
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	99,34	880,00	39,73	490,47
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	100,00	880,00	40,00	490,73
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	99,88	880,00	39,95	490,68
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	90,57	880,00	36,23	486,96
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	90,15	880,00	36,06	486,80
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	90,73	880,00	36,29	487,03
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	90,32	880,00	36,13	486,86

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	138,67		880,00	0,00		506,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	141,11		880,00	0,00		507,18
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	102,05		880,00	40,82		491,55

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[1] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[2] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	2,73	-15,29	9,75	22,43	0,00	2,16	-3,51	36,7	36,5	36,9	
Q	1,76	-5,52	6,35	10,27	0,00	1,37	-0,19	9,0	8,8	9,2	
1.35G+1.50Q	6,33	-28,92	22,69	45,69	0,00	4,96	-5,02	63,0	62,5	63,6	
ΣΣ:+x	7,83	26,82	62,18	39,81	0,00	4,42	-39,35	25,9	20,2	31,4	
ΣΣ:+x	-0,35	-63,69	-35,44	16,76	0,00	4,42	-0,35	56,7	51,8	61,9	
ΣΣ:+z	7,69	22,09	57,24	38,99	0,00	4,79	-34,94	27,7	22,5	32,6	
ΣΣ:+z	-0,21	-58,96	-30,51	17,58	0,00	4,79	-0,21	55,0	50,6	59,6	
ΣΣ:-x	8,26	27,92	63,46	40,46	0,00	5,13	-40,39	25,6	19,8	31,3	
ΣΣ:-x	-0,79	-64,79	-36,73	16,11	0,00	5,13	-0,79	57,0	52,0	62,3	
ΣΣ:-z	8,54	33,20	69,03	41,54	0,00	4,98	-45,41	23,7	17,2	30,0	
ΣΣ:-z	-1,07	-70,07	-42,30	15,03	0,00	4,98	-1,07	58,9	53,3	64,9	
	-2,36	8,21	10,06	4,95	0,00	-2,26	-2,36	-1,5	-2,5	-0,5	
	1,97	-6,84	-8,38	-4,12	0,00	1,88	-8,38	1,2	0,4	2,1	
1.00G+1.00Q	4,49	-20,81	16,10	32,71	0,00	3,52	-3,69	45,7	45,3	46,1	
1.00G+1.00Q	4,49	-20,81	16,10	32,71	0,00	3,52	-3,69	45,7	45,3	46,1	
1.35G+1.50Q	6,33	-28,92	22,69	45,69	0,00	4,96	-5,02	63,0	62,5	63,6	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,10	-35,08	15,14	41,98	0,00	6,65	-7,64	64,1	64,0	64,4	
1.00G+1.00Q	4,49	-20,81	16,10	32,71	0,00	3,52	-3,69	45,7	45,3	46,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,67	-24,92	11,07	30,23	0,00	4,65	-5,41	46,4	46,3	46,6	
1.35G+1.05Q	5,54	-26,44	19,83	41,07	0,00	4,35	-4,93	59,0	58,5	59,4	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,49	-36,70	7,25	34,89	0,00	7,16	-10,02	60,8	60,1	61,6	
1.00G+0.70Q	3,97	-19,15	14,19	29,62	0,00	3,11	-3,64	43,0	42,7	43,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,93	-25,99	5,81	25,50	0,00	4,99	-7,00	44,2	43,7	44,8	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 3	Μέλος: 192	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	140,21		880,00	0,00		506,82
1.35G+1.50Q	1,00	140,21		880,00	0,00		506,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	139,81		880,00	0,00		506,66
1.35G+1.05Q	1,00	131,01		880,00	0,00		503,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	130,34		880,00	0,00		502,87
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	88,13		880,00	35,25		485,99
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	88,16		880,00	35,26		486,00
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	87,92		880,00	35,17		485,90
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	87,94		880,00	35,18		485,91
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	91,20		880,00	36,48		487,21
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	91,28		880,00	36,51		487,25
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	91,13		880,00	36,45		487,19
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	91,21		880,00	36,49		487,22
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	87,76		880,00	35,11		485,84
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	87,74		880,00	35,10		485,83
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	87,55		880,00	35,02		485,75
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	87,53		880,00	35,01		485,74
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	89,97		880,00	35,99		486,72
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	89,89		880,00	35,96		486,69
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	89,91		880,00	35,96		486,70
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	89,83		880,00	35,93		486,67
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	95,67		880,00	38,27		489,00
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	95,69		880,00	38,28		489,01
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	95,88		880,00	38,35		489,09
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	95,91		880,00	38,36		489,10
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	93,46		880,00	37,38		488,12
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	93,54		880,00	37,42		488,15
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	93,52		880,00	37,41		488,14
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	93,60		880,00	37,44		488,18

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	95,30		880,00	38,12		488,85
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	95,28		880,00	38,11		488,84
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	95,51		880,00	38,21		488,94
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	95,49		880,00	38,20		488,93
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	92,23		880,00	36,89		487,63
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	92,16		880,00	36,86		487,60
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	92,30		880,00	36,92		487,65
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	92,22		880,00	36,89		487,62

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	140,21		880,00	0,00		506,82
1.35G+1.50Q	1,00	140,21		880,00	0,00		506,82
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	95,91		880,00	38,36		489,10

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[2] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[3] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	9,75	-0,23	47,49	37,92	0,00	2,16	45,25	36,9	36,7	36,9	
Q	6,35	3,32	29,41	19,76	0,00	1,37	28,24	9,3	9,2	9,3	
1.35G+1.50Q	22,69	4,66	108,23	80,83	0,00	4,96	103,45	63,7	63,4	63,9	
ΣΣ:+x	62,18	20,89	135,44	55,43	0,00	4,42	-39,86	35,6	31,4	39,0	
ΣΣ:+x	-35,44	-17,57	-6,94	42,93	0,00	4,42	132,16	47,7	44,0	51,8	
ΣΣ:+z	57,24	18,81	128,34	55,16	0,00	4,79	-34,05	36,3	32,6	39,3	
ΣΣ:+z	-30,51	-15,49	0,16	43,20	0,00	4,79	125,09	47,0	43,6	50,6	
ΣΣ:-x	63,46	21,44	137,71	56,16	0,00	5,13	-41,45	35,5	31,3	39,0	
ΣΣ:-x	-36,73	-18,13	-9,22	42,20	0,00	5,13	134,41	47,8	44,0	52,0	
ΣΣ:-z	69,03	23,78	145,82	56,66	0,00	4,98	-48,17	34,7	30,0	38,6	
ΣΣ:-z	-42,30	-20,46	-17,32	41,70	0,00	4,98	142,48	48,6	44,3	53,3	
	10,06	5,57	21,23	6,10	0,00	-2,26	20,86	0,2	-0,5	0,9	
	-8,38	-4,64	-17,69	-5,09	0,00	1,88	-17,69	-0,2	-0,7	0,4	
1.00G+1.00Q	16,10	3,09	76,90	57,68	0,00	3,52	73,49	46,2	45,9	46,3	
1.00G+1.00Q	16,10	3,09	76,90	57,68	0,00	3,52	73,49	46,2	45,9	46,3	
1.35G+1.50Q	22,69	4,66	108,23	80,83	0,00	4,96	103,45	63,7	63,4	63,9	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	15,14	0,49	92,31	76,26	0,00	6,65	87,80	63,5	62,8	64,0	
1.00G+1.00Q	16,10	3,09	76,90	57,68	0,00	3,52	73,49	46,2	45,9	46,3	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,07	0,30	66,29	54,63	0,00	4,65	63,06	46,0	45,5	46,3	
1.35G+1.05Q	19,83	3,17	94,99	71,94	0,00	4,35	90,74	59,5	59,2	59,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,25	-3,79	68,46	64,31	0,00	7,16	64,66	59,2	58,2	60,1	
1.00G+0.70Q	14,19	2,09	68,08	51,75	0,00	3,11	65,02	43,4	43,2	43,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,81	-2,55	50,39	46,67	0,00	4,99	47,63	43,2	42,5	43,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 4	Μέλος: 193	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]			Μήκος L=2,88m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Χάλυβας: B500C
				Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	199,46		1320,00	0,00		710,76
1.35G+1.50Q	1,00	199,46		1320,00	0,00		710,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	196,62		1320,00	0,00		709,63
1.35G+1.05Q	1,00	186,92		1320,00	0,00		705,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	182,18		1320,00	0,00		703,85
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	130,83		1320,00	52,33		683,31
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	130,77		1320,00	52,31		683,29
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	130,84		1320,00	52,34		683,31
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	130,78		1320,00	52,31		683,29
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	129,64		1320,00	51,86		682,83
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	129,45		1320,00	51,78		682,76
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	129,64		1320,00	51,86		682,84
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	129,45		1320,00	51,78		682,76
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	131,71		1320,00	52,68		683,66
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	131,77		1320,00	52,71		683,69
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	131,72		1320,00	52,69		683,67

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	131,78		1320,00	52,71		683,69
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	132,59		1320,00	53,04		684,01
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	132,78		1320,00	53,11		684,09
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	132,60		1320,00	53,04		684,02
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	132,79		1320,00	53,11		684,09
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	130,39		1320,00	52,15		683,13
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	130,33		1320,00	52,13		683,11
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	130,37		1320,00	52,15		683,13
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	130,32		1320,00	52,13		683,11
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	129,51		1320,00	51,80		682,78
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	129,32		1320,00	51,73		682,70
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	129,50		1320,00	51,80		682,78
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	129,31		1320,00	51,73		682,70
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	131,27		1320,00	52,51		683,49
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	131,33		1320,00	52,53		683,51
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	131,26		1320,00	52,50		683,48
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	131,32		1320,00	52,53		683,51
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	132,46		1320,00	52,98		683,96
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	132,65		1320,00	53,06		684,04
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	132,46		1320,00	52,98		683,96
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	132,65		1320,00	53,06		684,04

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	199,46		1320,00	0,00		710,76
1.35G+1.50Q	1,00	199,46		1320,00	0,00		710,76
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	132,79		1320,00	53,11		684,09

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[3] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[4] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	47,13	-44,09	-4,35	8,20	0,00	-0,01	-6,38	35,4	34,0		36,7
Q	29,29	-22,84	-4,98	-0,97	0,00	0,00	-4,98	8,4	7,5		9,2
1.35G+1.50Q	107,56	-93,78	-13,33	9,61	0,00	-0,02	-14,82	60,4	57,1		63,4
ΣΣ:+x	143,47	-44,73	34,12	18,96	0,00	-0,38	139,35	39,8	39,0		40,5
ΣΣ:+x	-15,83	-69,48	-48,48	-3,66	0,00	-0,38	-58,10	39,6	36,1		44,0
ΣΣ:+z	135,28	-45,62	29,29	17,89	0,00	-0,35	131,21	39,9	39,3		40,6
ΣΣ:+z	-7,63	-68,59	-43,66	-2,59	0,00	-0,35	-52,26	39,5	36,2		43,6
ΣΣ:-x	145,49	-44,06	34,76	19,28	0,00	-0,39	141,33	39,9	39,0		40,7
ΣΣ:-x	-17,85	-70,15	-49,12	-3,98	0,00	-0,39	-59,05	39,5	35,9		44,0
ΣΣ:-z	154,73	-42,88	40,00	20,53	0,00	-0,43	150,50	39,9	38,6		40,7
ΣΣ:-z	-27,08	-71,33	-54,36	-5,23	0,00	-0,43	-65,78	39,5	35,8		44,3
	18,70	-7,01	3,07	-3,22	0,00	0,02	18,28	1,1	0,9		1,2
	-15,59	5,84	-2,56	2,68	0,00	-0,02	-15,59	-0,9	-1,0		-0,7
1.00G+1.00Q	76,42	-66,93	-9,32	7,23	0,00	-0,01	-10,49	43,8	41,5		45,9
1.00G+1.00Q	76,42	-66,93	-9,32	7,23	0,00	-0,01	-10,49	43,8	41,5		45,9
1.35G+1.50Q	107,56	-93,78	-13,33	9,61	0,00	-0,02	-14,82	60,4	57,1		63,4
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	93,53	-88,52	-15,64	12,03	0,00	-0,03	-17,89	59,6	56,2		62,8
1.00G+1.00Q	76,42	-66,93	-9,32	7,23	0,00	-0,01	-10,49	43,8	41,5		45,9
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	67,07	-63,42	-10,86	8,84	0,00	-0,02	-12,54	43,3	40,9		45,5
1.35G+1.05Q	94,38	-83,50	-11,09	10,05	0,00	-0,02	-12,84	56,6	53,8		59,3
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	71,00	-74,74	-14,93	14,07	0,00	-0,04	-18,57	55,2	52,2		58,2
1.00G+0.70Q	67,63	-60,08	-7,83	7,52	0,00	-0,01	-9,17	41,3	39,2		43,2
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	52,05	-54,23	-10,39	10,20	0,00	-0,03	-13,02	40,3	38,2		42,5

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.4, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 194	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	181,10		1320,00	0,00		703,42
1.35G+1.50Q	1,00	181,10		1320,00	0,00		703,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	178,25		1320,00	0,00		702,28

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.05Q	1,00	170,86		1320,00	0,00		699,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	166,11		1320,00	0,00		697,42
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	120,59		1320,00	48,24		679,21
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	120,51		1320,00	48,20		679,18
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	120,65		1320,00	48,26		679,24
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	120,57		1320,00	48,23		679,20
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	118,38		1320,00	47,35		678,33
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	118,11		1320,00	47,24		678,22
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	118,40		1320,00	47,36		678,34
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	118,13		1320,00	47,25		678,23
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	121,87		1320,00	48,75		679,73
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	121,95		1320,00	48,78		679,76
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	121,93		1320,00	48,77		679,75
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	122,01		1320,00	48,80		679,78
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	122,65		1320,00	49,06		680,04
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	122,93		1320,00	49,17		680,15
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	122,67		1320,00	49,07		680,05
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	122,94		1320,00	49,18		680,16
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	118,55		1320,00	47,42		678,40
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	118,47		1320,00	47,39		678,37
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	118,49		1320,00	47,40		678,38
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	118,41		1320,00	47,36		678,34
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	117,77		1320,00	47,11		678,09
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	117,50		1320,00	47,00		677,98
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	117,75		1320,00	47,10		678,08
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	117,48		1320,00	46,99		677,97
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	119,83		1320,00	47,93		678,91
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	119,91		1320,00	47,97		678,94
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	119,77		1320,00	47,91		678,89
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	119,86		1320,00	47,94		678,92
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	122,04		1320,00	48,82		679,79
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	122,31		1320,00	48,93		679,90
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	122,02		1320,00	48,81		679,79
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	122,30		1320,00	48,92		679,90

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	181,10		1320,00	0,00		703,42
1.35G+1.50Q	1,00	181,10		1320,00	0,00		703,42
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	122,94		1320,00	49,18		680,16

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[4] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[5] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-4,35	-25,57	-13,32	18,78	0,00	-0,01	-25,56	33,0	32,5	34,0	
Q	-4,98	-10,97	-11,95	5,78	0,00	0,00	-15,10	6,9	6,6	7,5	
1.35G+1.50Q	-13,33	-50,97	-35,90	34,02	0,00	-0,02	-57,16	54,9	53,7	57,1	
ΣΣ:+x	34,12	-15,87	-19,71	34,58	0,00	-0,38	-22,70	35,2	34,8	36,1	
ΣΣ:+x	-48,48	-47,77	-20,54	9,56	0,00	-0,38	-55,78	37,8	36,6	39,5	
ΣΣ:+z	29,29	-17,64	-19,80	33,03	0,00	-0,35	-23,59	35,2	34,9	36,2	
ΣΣ:+z	-43,66	-46,00	-20,45	11,12	0,00	-0,35	-52,50	37,7	36,5	39,4	
ΣΣ:-x	34,76	-15,51	-19,85	34,62	0,00	-0,39	-22,59	35,1	34,8	35,9	
ΣΣ:-x	-49,12	-48,13	-20,40	9,52	0,00	-0,39	-56,15	37,8	36,5	39,6	
ΣΣ:-z	40,00	-13,55	-19,81	36,28	0,00	-0,43	-21,63	35,0	34,7	35,8	
ΣΣ:-z	-54,36	-50,09	-20,44	7,86	0,00	-0,43	-59,70	37,9	36,6	39,7	
	3,07	-3,56	-1,77	0,24	0,00	0,02	-1,79	1,2	1,1	1,2	
	-2,56	2,96	1,47	-0,20	0,00	-0,02	-2,56	-1,0	-1,0	-0,9	
1.00G+1.00Q	-9,32	-36,54	-25,27	24,56	0,00	-0,01	-40,66	39,9	39,1	41,5	
1.00G+1.00Q	-9,32	-36,54	-25,27	24,56	0,00	-0,01	-40,66	39,9	39,1	41,5	
1.35G+1.50Q	-13,33	-50,97	-35,90	34,02	0,00	-0,02	-57,16	54,9	53,7	57,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-15,64	-48,31	-34,58	33,84	0,00	-0,03	-56,27	54,1	52,9	56,2	
1.00G+1.00Q	-9,32	-36,54	-25,27	24,56	0,00	-0,01	-40,66	39,9	39,1	41,5	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-10,86	-34,76	-24,38	24,44	0,00	-0,02	-40,07	39,3	38,5	40,9	
1.35G+1.05Q	-11,09	-46,04	-30,52	31,42	0,00	-0,02	-50,37	51,8	50,8	53,8	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-14,93	-41,59	-28,32	31,12	0,00	-0,04	-48,88	50,4	49,4	52,2	
1.00G+0.70Q	-7,83	-33,25	-21,68	22,82	0,00	-0,01	-36,13	37,8	37,1	39,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-10,39	-30,28	-20,21	22,62	0,00	-0,03	-35,14	36,9	36,2	38,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.5, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 6	Μέλος: 195	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	181,14		1320,00	0,00		703,44
1.35G+1.50Q	1,00	181,14		1320,00	0,00		703,44
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	178,50		1320,00	0,00		702,38
1.35G+1.05Q	1,00	170,94		1320,00	0,00		699,35
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	166,52		1320,00	0,00		697,59
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	118,76		1320,00	47,50		678,48
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	118,67		1320,00	47,47		678,45
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	118,71		1320,00	47,48		678,46
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	118,62		1320,00	47,45		678,43
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	117,84		1320,00	47,14		678,11
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	117,56		1320,00	47,02		678,00
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	117,83		1320,00	47,13		678,11
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	117,54		1320,00	47,02		678,00
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	120,07		1320,00	48,03		679,01
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	120,15		1320,00	48,06		679,04
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	120,02		1320,00	48,01		678,99
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	120,10		1320,00	48,04		679,02
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	122,21		1320,00	48,88		679,86
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	122,49		1320,00	49,00		679,97
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	122,19		1320,00	48,88		679,86
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	122,48		1320,00	48,99		679,97
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	120,50		1320,00	48,20		679,18
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	120,42		1320,00	48,17		679,15
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	120,55		1320,00	48,22		679,20
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	120,47		1320,00	48,19		679,17
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	118,36		1320,00	47,35		678,32
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	118,08		1320,00	47,23		678,21
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	118,38		1320,00	47,35		678,33
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	118,10		1320,00	47,24		678,22
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	121,82		1320,00	48,73		679,70
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	121,90		1320,00	48,76		679,74
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	121,86		1320,00	48,75		679,72
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	121,95		1320,00	48,78		679,76
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	122,73		1320,00	49,09		680,07
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	123,02		1320,00	49,21		680,18
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	122,75		1320,00	49,10		680,08
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	123,03		1320,00	49,21		680,19

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	181,14		1320,00	0,00		703,44
1.35G+1.50Q	1,00	181,14		1320,00	0,00		703,44
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	123,03		1320,00	49,21		680,19

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[5] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[6] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-13,32	-20,05	-8,07	24,42	0,00	-0,01	-27,28	33,1	32,5	34,1	
Q	-11,95	-5,85	-5,25	10,82	0,00	0,00	-15,19	6,9	6,6	7,5	
1.35G+1.50Q	-35,90	-35,84	-18,78	49,20	0,00	-0,02	-59,34	54,9	53,7	57,2	
ΣΣ:-x	-19,71	-10,88	30,06	46,44	0,00	-0,38	-58,42	35,2	34,9	36,2	
ΣΣ:+x	-20,54	-35,88	-52,18	14,74	0,00	-0,38	-23,51	37,8	36,6	39,5	
ΣΣ:+z	-19,80	-12,42	24,82	44,41	0,00	-0,35	-54,91	35,4	35,0	36,4	
ΣΣ:-z	-20,45	-34,34	-46,94	16,76	0,00	-0,35	-24,49	37,6	36,5	39,3	
ΣΣ:-x	-19,85	-10,80	29,73	46,19	0,00	-0,39	-58,26	35,3	35,0	36,3	
ΣΣ:-x	-20,40	-35,96	-51,85	14,99	0,00	-0,39	-23,57	37,6	36,5	39,4	
ΣΣ:-z	-19,81	-9,16	35,27	48,33	0,00	-0,43	-61,98	35,2	34,9	36,1	
ΣΣ:-z	-20,44	-37,60	-57,39	12,84	0,00	-0,43	-22,54	37,8	36,6	39,6	
	-1,77	0,05	3,67	3,58	0,00	0,02	-1,77	1,1	1,1	1,1	
	1,47	-0,04	-3,06	-2,98	0,00	-0,02	-3,06	-0,9	-0,9	-0,9	
1.00G+1.00Q	-25,27	-25,90	-13,32	35,24	0,00	-0,01	-42,27	39,9	39,1	41,6	
1.00G+1.00Q	-25,27	-25,90	-13,32	35,24	0,00	-0,01	-42,27	39,9	39,1	41,6	
1.35G+1.50Q	-35,90	-35,84	-18,78	49,20	0,00	-0,02	-59,34	54,9	53,7	57,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-34,58	-35,87	-21,53	46,52	0,00	-0,03	-58,76	54,1	52,9	56,4	
1.00G+1.00Q	-25,27	-25,90	-13,32	35,24	0,00	-0,01	-42,27	39,9	39,1	41,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-24,38	-25,92	-15,16	33,45	0,00	-0,02	-41,90	39,4	38,5	41,0	
1.35G+1.05Q	-30,52	-33,21	-16,41	44,33	0,00	-0,02	-52,51	51,8	50,8	53,9	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[5] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[6] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-28,32 -21,68	-33,26 -24,14	-21,00 -11,75	39,86 31,99	0,00 0,00	-0,04 -0,01	-51,91 -37,71	50,5 37,9	49,4 37,1	52,5 39,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-20,21	-24,18	-14,81	29,01	0,00	-0,03	-37,33	37,0	36,2	38,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.6, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 196	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	200,81		1320,00	0,00		711,30
1.35G+1.50Q	1,00	200,81		1320,00	0,00		711,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	198,68		1320,00	0,00		710,45
1.35G+1.05Q	1,00	188,36		1320,00	0,00		706,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	184,81		1320,00	0,00		704,90
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	131,47		1320,00	52,59		683,57
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	131,43		1320,00	52,57		683,55
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	131,45		1320,00	52,58		683,56
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	131,41		1320,00	52,56		683,54
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	130,90		1320,00	52,36		683,34
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	130,75		1320,00	52,30		683,28
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	130,89		1320,00	52,36		683,33
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	130,74		1320,00	52,30		683,28
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	132,16		1320,00	52,86		683,84
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	132,21		1320,00	52,88		683,86
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	132,14		1320,00	52,86		683,83
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	132,19		1320,00	52,87		683,85
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	133,20		1320,00	53,28		684,26
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	133,35		1320,00	53,34		684,32
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	133,19		1320,00	53,28		684,26
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	133,34		1320,00	53,34		684,32
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	132,14		1320,00	52,85		683,83
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	132,09		1320,00	52,84		683,81
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	132,15		1320,00	52,86		683,84
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	132,11		1320,00	52,84		683,82
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	131,10		1320,00	52,44		683,42
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	130,95		1320,00	52,38		683,36
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	131,10		1320,00	52,44		683,42
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	130,95		1320,00	52,38		683,36
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	132,83		1320,00	53,13		684,11
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	132,87		1320,00	53,15		684,13
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	132,85		1320,00	53,14		684,12
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	132,89		1320,00	53,16		684,13
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	133,40		1320,00	53,36		684,34
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	133,55		1320,00	53,42		684,40
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	133,40		1320,00	53,36		684,34
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	133,55		1320,00	53,42		684,40

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	200,81		1320,00	0,00		711,30
1.35G+1.50Q	1,00	200,81		1320,00	0,00		711,30
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	133,55		1320,00	53,42		684,40

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[6] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[7] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-8,07	-9,29	41,47	44,21	0,00	-0,01	-10,72	35,8	34,1	37,4	
Q	-5,25	0,84	28,35	22,53	0,00	0,00	-5,25	8,4	7,5	9,2	
1.35G+1.50Q	-18,78	-11,27	98,50	93,47	0,00	-0,02	-20,75	60,8	57,2	64,3	
ΣΣ:+x	30,06	2,46	136,73	69,28	0,00	-0,38	-62,74	40,2	39,5	41,0	
ΣΣ:+x	-52,18	-20,07	-21,48	44,80	0,00	-0,38	132,62	39,8	36,2	44,6	
ΣΣ:+z	24,82	1,16	127,06	67,86	0,00	-0,35	-56,21	40,2	39,3	40,9	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[6] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[7] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
ΣΣ:+z	-46,94	-18,77	-11,82	46,23	0,00	-0,35	123,04	39,9	36,4	44,3	
ΣΣ:-x	29,73	2,20	135,22	68,72	0,00	-0,39	-62,10	40,2	39,4	40,9	
ΣΣ:-x	-51,85	-19,81	-19,98	45,37	0,00	-0,39	131,14	39,9	36,3	44,7	
ΣΣ:-z	35,27	3,61	145,51	70,28	0,00	-0,43	-69,39	40,2	39,3	41,0	
ΣΣ:-z	-57,39	-21,22	-30,27	43,81	0,00	-0,43	141,34	39,9	36,1	45,0	
	3,67	3,57	19,14	6,41	0,00	0,02	18,76	0,8	0,4	1,1	
	-3,06	-2,97	-15,95	-5,34	0,00	-0,02	-15,95	-0,7	-0,9	-0,4	
1.00G+1.00Q	-13,32	-8,44	69,81	66,73	0,00	-0,01	-14,85	44,1	41,6	46,6	
1.00G+1.00Q	-13,32	-8,44	69,81	66,73	0,00	-0,01	-14,85	44,1	41,6	46,6	
1.35G+1.50Q	-18,78	-11,27	98,50	93,47	0,00	-0,02	-20,75	60,8	57,2	64,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-21,53	-13,95	84,14	88,66	0,00	-0,03	-24,40	60,2	56,4	64,0	
1.00G+1.00Q	-13,32	-8,44	69,81	66,73	0,00	-0,01	-14,85	44,1	41,6	46,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-15,16	-10,23	60,24	63,53	0,00	-0,02	-17,34	43,7	41,0	46,4	
1.35G+1.05Q	-16,41	-11,65	85,74	83,33	0,00	-0,02	-18,63	57,1	53,9	60,2	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-21,00	-16,11	61,81	75,32	0,00	-0,04	-25,79	56,0	52,5	59,6	
1.00G+0.70Q	-11,75	-8,70	61,31	59,98	0,00	-0,01	-13,43	41,6	39,3	43,9	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-14,81	-11,67	45,36	54,63	0,00	-0,03	-18,27	40,9	38,4	43,5	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.7, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 8	Μέλος: 197	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	143,38		880,00	0,00		508,09
1.35G+1.50Q	1,00	143,38		880,00	0,00		508,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	143,88		880,00	0,00		508,28
1.35G+1.05Q	1,00	134,22		880,00	0,00		504,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	135,04		880,00	0,00		504,75
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	97,94		880,00	39,17		489,91
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	98,00		880,00	39,20		489,93
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	98,12		880,00	39,25		489,98
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	98,19		880,00	39,28		490,01
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	96,76		880,00	38,70		489,44
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	96,97		880,00	38,79		489,52
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	96,81		880,00	38,73		489,46
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	97,03		880,00	38,81		489,55
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	96,94		880,00	38,78		489,51
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	96,88		880,00	38,75		489,49
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	97,13		880,00	38,85		489,59
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	97,07		880,00	38,83		489,56
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	93,45		880,00	37,38		488,11
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	93,23		880,00	37,29		488,03
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	93,50		880,00	37,40		488,14
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	93,29		880,00	37,32		488,05
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	91,26		880,00	36,50		487,24
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	91,32		880,00	36,53		487,26
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	91,07		880,00	36,43		487,16
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	91,14		880,00	36,45		487,19
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	94,76		880,00	37,90		488,64
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	94,97		880,00	37,99		488,72
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	94,70		880,00	37,88		488,61
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	94,91		880,00	37,96		488,70
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	90,27		880,00	36,11		486,84
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	90,20		880,00	36,08		486,82
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	90,08		880,00	36,03		486,77
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	90,01		880,00	36,01		486,74
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	91,45		880,00	36,58		487,31
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	91,23		880,00	36,49		487,23
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	91,39		880,00	36,56		487,29
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	91,17		880,00	36,47		487,20

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	143,38		880,00	0,00		508,09

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	σCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00 1,35	143,88 98,19		880,00 880,00	0,00 39,28		508,28 490,01

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[7] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[8] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	41,72	-36,55	8,85	4,02	0,00	-2,34	39,56	38,0	37,4	38,4	
Q	28,48	-19,47	5,90	-3,10	0,00	-1,39	27,32	9,3	9,2	9,3	
1.35G+1.50Q	99,03	-78,55	20,80	0,79	0,00	-5,24	94,39	65,2	64,3	65,6	
ΣΣ:+x	128,71	-41,62	60,91	21,32	0,00	-5,19	125,54	36,7	33,0	39,7	
ΣΣ:+x	-12,82	-53,67	-36,47	-16,80	0,00	-5,19	-42,86	48,8	44,7	53,3	
ΣΣ:+z	119,67	-42,57	54,96	18,76	0,00	-4,60	116,55	37,5	34,3	40,0	
ΣΣ:+z	-3,78	-52,72	-30,52	-14,24	0,00	-4,60	-35,60	48,0	44,3	52,0	
ΣΣ:-x	126,73	-42,10	59,79	20,85	0,00	-4,40	123,58	36,7	33,1	39,7	
ΣΣ:-x	-10,83	-53,19	-35,35	-16,33	0,00	-4,40	-41,46	48,8	44,7	53,2	
ΣΣ:-z	136,12	-41,21	66,06	23,50	0,00	-4,78	132,92	35,9	31,7	39,3	
ΣΣ:-z	-20,22	-54,08	-41,63	-18,98	0,00	-4,78	-49,07	49,6	45,0	54,6	
	22,06	-4,80	12,40	-5,45	0,00	2,41	21,77	-0,3	-1,2	0,4	
	-18,38	4,00	-10,34	4,54	0,00	-2,01	-18,38	0,3	-0,4	1,0	
1.00G+1.00Q	70,19	-56,02	14,75	0,93	0,00	-3,73	66,88	47,2	46,6	47,6	
1.00G+1.00Q	70,19	-56,02	14,75	0,93	0,00	-3,73	66,88	47,2	46,6	47,6	
1.35G+1.50Q	99,03	-78,55	20,80	0,79	0,00	-5,24	94,39	65,2	64,3	65,6	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	82,49	-74,95	11,50	4,88	0,00	-7,05	78,06	65,4	64,0	66,5	
1.00G+1.00Q	70,19	-56,02	14,75	0,93	0,00	-3,73	66,88	47,2	46,6	47,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	59,17	-53,62	8,55	3,65	0,00	-4,93	56,00	47,4	46,4	48,2	
1.35G+1.05Q	86,22	-69,79	18,15	2,18	0,00	-4,61	82,09	61,0	60,2	61,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	58,65	-63,79	2,64	9,00	0,00	-7,63	54,88	61,4	59,6	63,0	
1.00G+0.70Q	61,65	-50,18	12,98	1,86	0,00	-3,31	58,69	44,5	43,9	44,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	43,27	-46,18	2,65	6,40	0,00	-5,32	40,54	44,7	43,5	45,8	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.8, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 9	Μέλος: 198	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,84m	Bl=0,06m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	σCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	144,63		880,00	0,00		508,59
1.35G+1.50Q	1,00	144,63		880,00	0,00		508,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	148,49		880,00	0,00		510,13
1.35G+1.05Q	1,00	135,69		880,00	0,00		505,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	142,11		880,00	0,00		507,58
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	105,51		880,00	42,20		492,94
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	105,72		880,00	42,29		493,02
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	106,00		880,00	42,40		493,13
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	106,21		880,00	42,48		493,22
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	103,28		880,00	41,31		492,04
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	103,97		880,00	41,59		492,32
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	103,42		880,00	41,37		492,10
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	104,12		880,00	41,65		492,38
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	102,27		880,00	40,91		491,64
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	102,06		880,00	40,82		491,56
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	102,76		880,00	41,10		491,84
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	102,55		880,00	41,02		491,75
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	92,47		880,00	36,99		487,72
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	91,77		880,00	36,71		487,44
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	92,62		880,00	37,05		487,78
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	91,92		880,00	36,77		487,50
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	88,32		880,00	35,33		486,06
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	88,53		880,00	35,41		486,14
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	87,83		880,00	35,13		485,87
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	88,04		880,00	35,22		485,95
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	98,12		880,00	39,25		489,98
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	98,81		880,00	39,53		490,26
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	97,97		880,00	39,19		489,92
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	98,67		880,00	39,47		490,20
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	85,08		880,00	34,03		484,76

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]	RSD+RPd [kN]
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	84,87		880,00	33,95	484,68
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	84,59		880,00	33,84	484,57
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	84,38		880,00	33,75	484,49
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	87,31		880,00	34,92	485,66
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	86,62		880,00	34,65	485,38
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	87,17		880,00	34,87	485,60
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	86,47		880,00	34,59	485,32

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]	RSD+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	144,63		880,00	0,00	508,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	148,49		880,00	0,00	510,13
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	106,21		880,00	42,48	493,22

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[8] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[9] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	8,85	-23,89	2,91	18,16	0,00	-2,34	-4,81	38,7	38,4	39,0
Q	5,90	-10,06	1,80	5,82	0,00	-1,39	-0,36	9,0	8,9	9,2
1.35G+1.50Q	20,80	-47,34	6,63	33,25	0,00	-5,24	-7,04	65,7	65,6	65,9
ΣΣ:+x	60,91	-17,95	8,36	66,67	0,00	-5,19	-0,49	28,0	22,7	33,0
ΣΣ:+x	-36,47	-41,29	-0,49	-23,73	0,00	-5,19	-40,74	58,7	53,3	64,3
ΣΣ:+z	54,96	-19,38	7,67	61,03	0,00	-4,60	52,60	29,9	25,4	34,3
ΣΣ:+z	-30,52	-39,86	0,20	-18,09	0,00	-4,60	-35,72	56,7	52,0	61,7
ΣΣ:-x	59,79	-18,58	7,80	65,65	0,00	-4,40	57,38	28,2	23,0	33,1
ΣΣ:-x	-35,35	-40,66	0,08	-22,71	0,00	-4,40	-39,85	58,5	53,2	64,0
ΣΣ:-z	66,06	-17,10	8,41	71,56	0,00	-4,78	-0,53	26,1	20,3	31,7
ΣΣ:-z	-41,63	-42,14	-0,53	-28,61	0,00	-4,78	-45,43	60,5	54,6	66,8
	12,40	-5,28	-2,44	-10,42	0,00	2,41	-2,44	-2,3	-3,5	-1,2
	-10,34	4,40	2,03	8,69	0,00	-2,01	-10,34	1,9	1,0	3,0
1.00G+1.00Q	14,75	-33,95	4,71	23,98	0,00	-3,73	-5,18	47,7	47,6	47,8
1.00G+1.00Q	14,75	-33,95	4,71	23,98	0,00	-3,73	-5,18	47,7	47,6	47,8
1.35G+1.50Q	20,80	-47,34	6,63	33,25	0,00	-5,24	-7,04	65,7	65,6	65,9
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,50	-43,37	8,46	41,06	0,00	-7,05	-11,13	67,5	66,5	68,5
1.00G+1.00Q	14,75	-33,95	4,71	23,98	0,00	-3,73	-5,18	47,7	47,6	47,8
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,55	-31,30	5,93	29,19	0,00	-4,93	-7,88	48,9	48,2	49,6
1.35G+1.05Q	18,15	-42,81	5,82	30,63	0,00	-4,61	-6,88	61,7	61,5	61,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,64	-36,21	8,87	43,66	0,00	-7,63	-14,20	64,6	63,0	66,3
1.00G+0.70Q	12,98	-30,93	4,17	22,23	0,00	-3,31	-5,07	45,0	44,8	45,2
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,65	-26,53	6,20	30,92	0,00	-5,32	-9,93	46,9	45,8	48,1

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ2

Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	15Φ12				15Φ12			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,92m -2τμ.ΣΦ10/12	Τέλος:	0,92m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(1) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)									
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	2	6Φ20				6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,94m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	0,94m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	6Φ20				6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	6Φ20				6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	5	6Φ20				6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	6	6Φ20				6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	7	6Φ20				6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,94m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	0,94m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	8	15Φ12				15Φ12			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,92m -2τμ.ΣΦ10/12	Τέλος:	0,92m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				

Δοκός: Δ4.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 304	Τέλος: 303	Μέλος: 201	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	34/180/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=1,40m	Bl=0,55m	Br=0,45m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	346,12		1344,19	0,00		242,18
1.35G+1.50Q	1,00	346,12		1344,19	0,00		242,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	447,75		1344,19	0,00		282,83
1.35G+1.05Q	1,00	329,12		1344,19	0,00		235,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	498,51		1344,19	0,00		303,13
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	232,87		1344,19	93,15		196,88
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	235,29		1344,19	94,12		197,85
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	231,83		1344,19	92,73		196,46
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	234,25		1344,19	93,70		197,43
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	289,50		1344,19	115,80		219,53
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	297,57		1344,19	119,03		222,76
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	289,19		1344,19	115,67		219,40
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	297,25		1344,19	118,90		222,63
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	195,33		1344,19	78,13		181,86
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	192,91		1344,19	77,17		180,89
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	194,29		1344,19	77,72		181,45
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	191,87		1344,19	76,75		180,48
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	164,37		1344,19	65,75		169,48
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	156,30		1344,19	62,52		166,25
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	164,06		1344,19	65,62		169,35
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	155,99		1344,19	62,40		166,12
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	269,53		1344,19	107,81		211,54
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	271,95		1344,19	108,78		212,51
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	270,57		1344,19	108,23		211,96
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	272,99		1344,19	109,20		212,92
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	300,49		1344,19	120,20		223,93
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	308,56		1344,19	123,43		227,15
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	300,81		1344,19	120,32		224,05
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	308,88		1344,19	123,55		227,28
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	231,99		1344,19	92,80		196,52
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	229,57		1344,19	91,83		195,56
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	233,03		1344,19	93,21		196,94
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	230,61		1344,19	92,24		195,97
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	175,36		1344,19	70,15		173,87
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	167,30		1344,19	66,92		170,65
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	175,68		1344,19	70,27		174,00
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	167,61		1344,19	67,04		170,77

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	346,12		1344,19	0,00		242,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	498,51		1344,19	0,00		303,13
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	308,88		1344,19	123,55		227,28

Εντατικά μεγέθη πεδλιοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[304] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[303] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	85,36	26,10	326,55	177,36	0,00	0,29	253,34	63,8	61,2	65,5	
Q	-8,52	10,36	55,39	43,32	0,00	-0,10	-8,52	11,2	10,8	11,6	
1.35G+1.50Q	102,44	50,78	523,94	304,43	0,00	0,24	398,01	102,9	98,8	105,8	
ΣΣ: +x	960,42	900,57	1541,08	1052,72	0,00	6,50	-834,78	43,3	39,7	45,5	
ΣΣ: +x	-797,53	-839,31	-834,78	-655,81	0,00	6,50	-797,53	94,9	92,9	96,5	
ΣΣ: +z	889,86	850,33	1522,74	1022,16	0,00	6,16	-816,45	42,6	39,9	44,3	
ΣΣ: +z	-726,96	-789,08	-816,45	-625,25	0,00	6,16	-726,96	95,7	92,8	97,8	
ΣΣ: -x	995,47	966,81	1700,04	1138,44	0,00	6,87	-993,75	40,5	37,5	42,6	
ΣΣ: -x	-832,58	-905,55	-993,75	-741,52	0,00	6,87	-832,58	97,7	95,2	99,4	
ΣΣ: -z	1089,46	1044,74	1772,90	1203,94	0,00	7,43	-1066,60	39,5	35,8	41,9	
ΣΣ: -z	-926,57	-983,49	-1066,60	-807,02	0,00	7,43	-926,57	98,7	96,8	100,1	
	-486,73	-214,32	-1152,28	-349,96	0,00	-3,79	-1152,28	-40,1	-46,6	-29,6	
	405,61	178,60	960,24	291,63	0,00	3,16	834,47	33,4	24,7	38,9	
1.00G+1.00Q	76,83	36,46	381,95	220,69	0,00	0,19	290,67	75,0	72,0	77,1	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[304] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[303] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.00G+1.00Q	76,83	36,46	381,95	220,69	0,00	0,19	290,67	75,0	72,0	77,1	
1.35G+1.50Q	102,44	50,78	523,94	304,43	0,00	0,24	398,01	102,9	98,8	105,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	467,49	211,51	1388,15	566,89	0,00	3,08	1149,04	133,0	121,0	140,7	
1.00G+1.00Q	76,83	36,46	381,95	220,69	0,00	0,19	290,67	75,0	72,0	77,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	320,20	143,62	958,09	395,66	0,00	2,08	791,36	95,0	86,8	100,4	
1.35G+1.05Q	106,28	46,11	499,01	284,93	0,00	0,29	381,21	97,9	93,9	100,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	714,70	314,01	1939,37	722,37	0,00	5,02	1632,92	148,0	130,9	158,8	
1.00G+0.70Q	79,39	33,35	365,33	207,69	0,00	0,22	279,47	71,6	68,7	73,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	485,00	211,95	1325,57	499,32	0,00	3,38	1113,95	105,0	93,4	112,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ4

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	6Φ20	6Φ20	
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ12/14			Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ12/17	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm²			Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	

(304) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

(303) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

Δοκός: Δ8.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 308	Τέλος: 313	Μέλος: 214	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/180/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=1,40m	Bl=0,45m Br=0,49m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	352,94		1310,40	0,00		242,97
1.35G+1.50Q	1,00	352,94		1310,40	0,00		242,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	456,27		1310,40	0,00		284,30
1.35G+1.05Q	1,00	334,79		1310,40	0,00		235,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	507,01		1310,40	0,00		304,60
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	266,11		1310,40	106,44		208,23
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	268,62		1310,40	107,45		209,24
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	266,71		1310,40	106,69		208,48
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	269,23		1310,40	107,69		209,48
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	304,10		1310,40	121,64		223,43
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	312,47		1310,40	124,99		226,78
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	304,28		1310,40	121,71		223,50
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	312,65		1310,40	125,06		226,85
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	227,17		1310,40	90,87		192,66
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	224,66		1310,40	89,86		191,65
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	227,77		1310,40	91,11		192,90
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	225,26		1310,40	90,10		191,89
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	174,28		1310,40	69,71		171,50
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	165,91		1310,40	66,37		168,16
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	174,47		1310,40	69,79		171,58
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	166,10		1310,40	66,44		168,23
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	244,84		1310,40	97,93		199,72
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	247,35		1310,40	98,94		200,73
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	244,23		1310,40	97,69		199,48
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	246,74		1310,40	98,70		200,49
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	297,72		1310,40	119,09		220,88
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	306,09		1310,40	122,44		224,22
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	297,54		1310,40	119,01		220,80
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	305,91		1310,40	122,36		224,15
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	205,89		1310,40	82,36		184,15
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	203,38		1310,40	81,35		183,14
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	205,29		1310,40	82,11		183,90
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	202,78		1310,40	81,11		182,90
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	167,90		1310,40	67,16		168,95
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	159,53		1310,40	63,81		165,60
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	167,72		1310,40	67,09		168,88
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	159,35		1310,40	63,74		165,53

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	352,94		1310,40	0,00		242,97

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00 1,00	507,01 312,65		1310,40 1310,40	0,00 125,06		304,60 226,85

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[308] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[313] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	203,28	-73,50	214,33	81,55	0,00	-0,17	182,09	66,1	64,4	66,9	
Q	36,73	-22,03	27,02	13,62	0,00	-0,04	28,36	12,3	12,1	12,4	
1.35G+1.50Q	329,52	-132,27	329,88	130,53	0,00	-0,30	281,53	107,7	105,1	108,9	
ΣΣ:+x	1977,13	1153,85	1357,33	1323,95	0,00	-2,88	-900,95	46,3	43,7	47,2	
ΣΣ:+x	-1534,49	-1322,45	-900,95	-1146,50	0,00	-2,88	-1534,49	97,7	96,8	98,9	
ΣΣ:+z	1728,40	987,71	1221,96	1162,85	0,00	-2,55	-765,58	50,3	47,7	51,3	
ΣΣ:+z	-1285,76	-1156,31	-765,58	-985,40	0,00	-2,55	-1285,76	93,7	92,8	95,1	
ΣΣ:-x	1878,95	1095,06	1331,59	1278,94	0,00	-2,83	-875,21	52,1	48,3	53,5	
ΣΣ:-x	-1436,31	-1263,66	-875,21	-1101,49	0,00	-2,83	-1436,31	91,9	91,4	92,9	
ΣΣ:-z	2120,52	1262,52	1478,83	1444,80	0,00	-3,18	-1022,44	48,3	44,4	49,7	
ΣΣ:-z	-1677,87	-1431,12	-1022,44	-1267,35	0,00	-3,18	-1677,87	95,7	95,2	96,6	
	-962,36	256,44	-532,39	118,56	0,00	0,20	-962,36	-41,9	-46,9	-33,4	
	801,96	-213,70	443,66	-98,80	0,00	-0,16	711,32	34,9	27,8	39,1	
1.00G+1.00Q	240,01	-95,53	241,35	95,17	0,00	-0,21	205,39	78,4	76,5	79,3	
1.00G+1.00Q	240,01	-95,53	241,35	95,17	0,00	-0,21	205,39	78,4	76,5	79,3	
1.35G+1.50Q	329,52	-132,27	329,88	130,53	0,00	-0,30	281,53	107,7	105,1	108,9	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1051,29	-324,60	729,17	41,61	0,00	-0,44	921,71	139,1	130,2	144,1	
1.00G+1.00Q	240,01	-95,53	241,35	95,17	0,00	-0,21	205,39	78,4	76,5	79,3	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	721,18	-223,75	507,55	35,89	0,00	-0,31	632,18	99,3	93,2	102,8	
1.35G+1.05Q	312,99	-122,36	317,72	124,40	0,00	-0,28	269,08	102,1	99,7	103,3	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1515,94	-442,91	983,21	-23,80	0,00	-0,52	1335,74	154,5	141,4	162,0	
1.00G+0.70Q	228,99	-88,92	233,24	91,09	0,00	-0,20	197,60	74,7	72,9	75,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1030,95	-302,62	676,91	-7,71	0,00	-0,37	908,20	109,6	100,7	114,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ8

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	6Φ20	6Φ20	
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ12/14			Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ12/17	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²			Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	

(308) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

(313) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

Δοκός: Δ11.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 21	Μέλος: 231	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,79m	Bl=0,15m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	297,39		1320,00	0,00		749,93
1.35G+1.50Q	1,00	297,39		1320,00	0,00		749,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	206,83		1320,00	0,00		713,71
1.35G+1.05Q	1,00	278,32		1320,00	0,00		742,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	127,39		1320,00	0,00		681,94
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	266,13		1320,00	106,45		737,43
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	266,24		1320,00	106,50		737,47
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	270,06		1320,00	108,03		739,00
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	270,17		1320,00	108,07		739,05
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	219,57		1320,00	87,83		718,81
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	219,93		1320,00	87,97		718,95
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	220,75		1320,00	88,30		719,28
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	221,11		1320,00	88,44		719,42
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	264,44		1320,00	105,78		736,75
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	264,33		1320,00	105,73		736,71
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	268,37		1320,00	107,35		738,33
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	268,27		1320,00	107,31		738,28
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	213,94		1320,00	85,57		716,55
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	213,57		1320,00	85,43		716,41
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	215,12		1320,00	86,05		717,02
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	214,75		1320,00	85,90		716,88
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	127,46		1320,00	50,99		681,96

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	127,57		1320,00	51,03		682,01
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	123,53		1320,00	49,41		680,39
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	123,64		1320,00	49,46		680,43
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	177,97		1320,00	71,19		702,17
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	178,33		1320,00	71,33		702,31
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	176,79		1320,00	70,72		701,69
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	177,15		1320,00	70,86		701,84
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	125,77		1320,00	50,31		681,29
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	125,66		1320,00	50,27		681,24
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	121,84		1320,00	48,74		679,71
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	121,73		1320,00	48,69		679,67
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	172,34		1320,00	68,93		699,91
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	171,97		1320,00	68,79		699,77
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	171,16		1320,00	68,46		699,44
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	170,79		1320,00	68,32		699,30

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	297,39		1320,00	0,00		749,93
1.35G+1.50Q	1,00	297,39		1320,00	0,00		749,93
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	270,17		1320,00	108,07		739,05

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[23] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[21] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	97,51	-88,08	-0,98	20,63	0,00	-0,47	-7,13	52,5	50,8	53,9	
Q	13,51	-22,53	-0,09	13,84	0,00	-1,11	-7,76	12,8	12,5	13,2	
1.35G+1.50Q	151,89	-152,70	-1,46	48,62	0,00	-2,31	-18,85	90,1	88,4	91,5	
ΣΣ:+x	478,81	82,88	23,34	125,07	0,00	-7,19	-25,69	23,0	17,9	28,1	
ΣΣ:+x	-268,18	-285,13	-25,69	-68,00	0,00	-7,19	-268,18	95,7	87,7	103,3	
ΣΣ:+z	404,07	55,47	19,34	98,89	0,00	-5,50	-21,69	27,4	22,9	32,4	
ΣΣ:+z	-193,44	-257,72	-21,69	-41,83	0,00	-5,50	-193,44	91,3	83,4	98,3	
ΣΣ:-x	410,21	67,63	21,64	91,16	0,00	-4,60	-28,03	23,6	18,5	29,8	
ΣΣ:-x	-199,58	-269,88	-23,99	-34,09	0,00	-4,60	-199,58	95,1	86,0	102,7	
ΣΣ:-z	466,66	93,21	24,35	107,96	0,00	-5,81	-26,70	18,8	12,9	25,8	
ΣΣ:-z	-256,03	-295,46	-26,70	-50,89	0,00	-5,81	-256,03	99,9	90,0	108,3	
	184,82	-136,51	-48,79	-15,75	0,00	2,89	-48,79	36,6	32,9	39,6	
	-154,02	113,76	40,66	13,13	0,00	-2,41	-154,02	-30,5	-33,0	-27,4	
1.00G+1.00Q	111,01	-110,61	-1,07	34,48	0,00	-1,58	-13,28	65,3	64,0	66,4	
1.00G+1.00Q	111,01	-110,61	-1,07	34,48	0,00	-1,58	-13,28	65,3	64,0	66,4	
1.35G+1.50Q	151,89	-152,70	-1,46	48,62	0,00	-2,31	-18,85	90,1	88,4	91,5	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	13,28	-50,32	35,13	60,43	0,00	-4,47	-18,13	62,7	58,7	66,9	
1.00G+1.00Q	111,01	-110,61	-1,07	34,48	0,00	-1,58	-13,28	65,3	64,0	66,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	18,60	-42,35	23,32	42,35	0,00	-3,03	-10,78	47,0	44,2	50,0	
1.35G+1.05Q	145,82	-142,57	-1,42	42,39	0,00	-1,81	-16,08	84,3	82,5	85,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-85,21	28,08	59,57	62,08	0,00	-5,41	-85,21	38,6	32,9	44,8	
1.00G+0.70Q	106,96	-103,85	-1,05	30,32	0,00	-1,25	-11,43	61,5	60,1	62,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-47,06	9,91	39,62	43,45	0,00	-3,66	-47,06	31,0	27,0	35,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ11.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 19	Μέλος: 232	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	287,38		1320,00	0,00		745,93
1.35G+1.50Q	1,00	287,38		1320,00	0,00		745,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	181,00		1320,00	0,00		703,38
1.35G+1.05Q	1,00	267,00		1320,00	0,00		737,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	89,70		1320,00	0,00		666,86
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	224,98		1320,00	89,99		720,97
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	223,09		1320,00	89,23		720,21
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	227,98		1320,00	91,19		722,17
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	226,09		1320,00	90,43		721,41

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	153,60		1320,00	61,44		692,42
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	147,26		1320,00	58,91		689,88
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	154,50		1320,00	61,80		692,78
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	148,16		1320,00	59,27		690,24
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	254,45		1320,00	101,78		732,76
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	256,34		1320,00	102,54		733,52
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	257,45		1320,00	102,98		733,96
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	259,34		1320,00	103,74		734,72
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	251,80		1320,00	100,72		731,70
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	258,13		1320,00	103,25		734,23
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	252,70		1320,00	101,08		732,06
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	259,03		1320,00	103,61		734,59
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	119,22		1320,00	47,69		678,67
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	117,32		1320,00	46,93		677,91
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	116,22		1320,00	46,49		677,47
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	114,32		1320,00	45,73		676,71
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	121,87		1320,00	48,75		679,72
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	115,53		1320,00	46,21		677,19
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	120,97		1320,00	48,39		679,36
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	114,63		1320,00	45,85		676,83
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	148,68		1320,00	59,47		690,45
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	150,58		1320,00	60,23		691,21
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	145,68		1320,00	58,27		689,25
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	147,58		1320,00	59,03		690,01
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	220,07		1320,00	88,03		719,01
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	226,40		1320,00	90,56		721,54
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	219,17		1320,00	87,67		718,65
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	225,50		1320,00	90,20		721,18

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	287,38		1320,00	0,00		745,93
1.35G+1.50Q	1,00	287,38		1320,00	0,00		745,93
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	259,34		1320,00	103,74		734,72

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[21] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[19] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-0,98	-26,86	67,99	71,18	0,00	-0,47	-11,38	49,3	47,6	50,8
Q	-0,09	-5,42	41,90	33,88	0,00	-1,11	-1,15	13,7	13,2	14,0
1.35G+1.50Q	-1,46	-44,40	154,63	146,92	0,00	-2,31	-16,39	87,1	85,4	88,4
ΣΣ:+x	23,34	69,79	422,51	239,89	0,00	-7,19	-238,97	26,4	22,8	28,5
ΣΣ:+x	-25,69	-129,77	-238,97	-58,80	0,00	-7,19	-25,69	86,8	86,0	87,7
ΣΣ:+z	19,34	46,22	324,67	190,98	0,00	-5,50	-141,12	33,2	32,1	34,0
ΣΣ:+z	-21,69	-106,20	-141,12	-9,88	0,00	-5,50	313,84	80,0	78,2	83,4
ΣΣ:-x	21,64	43,74	284,31	167,99	0,00	-4,60	-113,52	33,3	29,8	34,7
ΣΣ:-x	-23,99	-103,72	-100,77	13,11	0,00	-4,60	275,10	79,9	75,7	86,0
ΣΣ:-z	24,35	60,42	348,65	199,00	0,00	-5,81	-165,11	28,6	25,8	29,6
ΣΣ:-z	-26,70	-120,40	-165,11	-17,91	0,00	-5,81	337,58	84,6	81,4	90,0
	-48,79	46,23	298,11	188,12	0,00	2,89	-48,79	42,9	39,6	44,7
	40,66	-38,52	-248,43	-156,77	0,00	-2,41	-248,43	-35,7	-37,3	-33,0
1.00G+1.00Q	-1,07	-32,28	109,89	105,07	0,00	-1,58	-12,02	63,0	61,7	64,0
1.00G+1.00Q	-1,07	-32,28	109,89	105,07	0,00	-1,58	-12,02	63,0	61,7	64,0
1.35G+1.50Q	-1,46	-44,40	154,63	146,92	0,00	-2,31	-16,39	87,1	85,4	88,4
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	35,13	-79,07	-68,95	5,83	0,00	-4,47	-69,57	54,9	51,9	58,7
1.00G+1.00Q	-1,07	-32,28	109,89	105,07	0,00	-1,58	-12,02	63,0	61,7	64,0
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	23,32	-55,40	-39,17	11,01	0,00	-3,03	-42,17	41,5	39,4	44,2
1.35G+1.05Q	-1,42	-41,96	135,78	131,68	0,00	-1,81	-15,91	80,9	79,0	82,5
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	59,57	-99,74	-236,86	-103,47	0,00	-5,41	-236,86	27,3	23,3	32,9
1.00G+0.70Q	-1,05	-30,66	97,32	94,90	0,00	-1,25	-11,70	58,9	57,5	60,1
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	39,62	-69,18	-151,11	-61,86	0,00	-3,66	-151,11	23,1	20,3	27,0

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ11.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 15	Μέλος: 233	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός		Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m		Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C		Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	264,90		1320,00	0,00		736,94
1.35G+1.50Q	1,00	264,90		1320,00	0,00		736,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	172,45		1320,00	0,00		699,96
1.35G+1.05Q	1,00	245,24		1320,00	0,00		729,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	91,16		1320,00	0,00		667,44
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	191,73		1320,00	76,69		707,67
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	189,31		1320,00	75,72		706,70
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	193,97		1320,00	77,59		708,57
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	191,55		1320,00	76,62		707,60
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	120,26		1320,00	48,10		679,08
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	112,19		1320,00	44,88		675,85
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	120,93		1320,00	48,37		679,35
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	112,86		1320,00	45,15		676,12
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	229,28		1320,00	91,71		722,69
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	231,70		1320,00	92,68		723,66
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	231,52		1320,00	92,61		723,59
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	233,94		1320,00	93,58		724,55
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	245,42		1320,00	98,17		729,15
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	253,49		1320,00	101,40		732,37
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	246,09		1320,00	98,44		729,41
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	254,16		1320,00	101,66		732,64
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	112,69		1320,00	45,08		676,05
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	110,27		1320,00	44,11		675,09
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	110,45		1320,00	44,18		675,16
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	108,03		1320,00	43,21		674,19
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	96,55		1320,00	38,62		669,60
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	88,48		1320,00	35,39		666,37
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	95,88		1320,00	38,35		669,33
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	87,81		1320,00	35,12		666,10
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	150,24		1320,00	60,10		691,07
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	152,66		1320,00	61,06		692,04
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	148,00		1320,00	59,20		690,18
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	150,42		1320,00	60,17		691,15
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	221,71		1320,00	88,68		719,66
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	229,78		1320,00	91,91		722,89
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	221,04		1320,00	88,41		719,39
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	229,11		1320,00	91,64		722,62

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	264,90		1320,00	0,00		736,94
1.35G+1.50Q	1,00	264,90		1320,00	0,00		736,94
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	254,16		1320,00	101,66		732,64

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[19] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[15] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	67,73	-74,73	-26,84	8,46	0,00	1,15	-28,26	44,8	42,0	47,6
Q	42,26	-33,85	-1,26	3,83	0,00	0,68	-1,89	13,2	12,3	14,0
1.35G+1.50Q	154,82	-151,66	-38,12	17,17	0,00	2,58	-40,98	80,3	75,1	85,4
ΣΣ:+x	418,78	42,03	42,47	71,56	0,00	2,47	405,64	22,6	21,9	24,0
ΣΣ:+x	-235,35	-230,08	-97,73	-50,24	0,00	2,47	-235,35	81,0	73,0	87,5
ΣΣ:+z	322,07	-2,04	30,01	57,45	0,00	2,22	311,59	31,0	30,6	32,1
ΣΣ:+z	-138,63	-186,01	-85,26	-36,13	0,00	2,22	-142,48	72,6	66,4	78,2
ΣΣ:-x	282,55	-23,47	32,54	55,55	0,00	2,23	273,63	33,3	31,6	34,7
ΣΣ:-x	-99,11	-164,58	-87,79	-34,22	0,00	2,23	-127,41	70,3	65,4	75,7
ΣΣ:-z	346,05	4,66	42,98	65,65	0,00	2,37	335,44	28,2	27,5	28,9
ΣΣ:-z	-162,61	-192,71	-98,23	-44,33	0,00	2,37	-165,20	75,5	69,4	81,4
	296,04	-164,50	1,88	-41,17	0,00	-1,94	286,26	37,2	27,7	44,6
	-246,70	137,09	-1,56	34,31	0,00	1,62	-246,70	-31,0	-37,1	-23,1
1.00G+1.00Q	109,99	-108,58	-28,10	12,29	0,00	1,84	-30,15	58,0	54,2	61,7
1.00G+1.00Q	109,99	-108,58	-28,10	12,29	0,00	1,84	-30,15	58,0	54,2	61,7
1.35G+1.50Q	154,82	-151,66	-38,12	17,17	0,00	2,58	-40,98	80,3	75,1	85,4
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-67,20	-28,28	-39,53	48,05	0,00	4,04	-83,26	52,3	51,5	54,3
1.00G+1.00Q	109,99	-108,58	-28,10	12,29	0,00	1,84	-30,15	58,0	54,2	61,7
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-38,03	-26,33	-29,04	32,88	0,00	2,81	-55,55	39,4	38,9	40,4
1.35G+1.05Q	135,81	-136,42	-37,56	15,44	0,00	2,27	-40,13	74,3	69,5	79,0
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-234,24	69,20	-39,90	66,91	0,00	4,70	-234,24	27,8	23,3	34,9
1.00G+0.70Q	97,31	-98,42	-27,72	11,14	0,00	1,63	-29,58	54,0	50,6	57,5
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-149,39	38,66	-29,28	45,45	0,00	3,25	-149,39	23,0	20,3	27,4

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ11.4, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 13	Μέλος: 234	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	236,51		1320,00	0,00		725,58
1.35G+1.50Q	1,00	236,51		1320,00	0,00		725,58
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	193,39		1320,00	0,00		708,33
1.35G+1.05Q	1,00	219,66		1320,00	0,00		718,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	147,79		1320,00	0,00		690,09
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	173,78		1320,00	69,51		700,49
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	172,63		1320,00	69,05		700,03
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	175,44		1320,00	70,18		701,16
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	174,29		1320,00	69,72		700,70
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	132,41		1320,00	52,96		683,94
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	128,58		1320,00	51,43		682,41
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	132,91		1320,00	53,16		684,14
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	129,08		1320,00	51,63		682,61
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	191,60		1320,00	76,64		707,62
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	192,75		1320,00	77,10		708,08
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	193,27		1320,00	77,31		708,29
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	194,42		1320,00	77,77		708,75
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	191,83		1320,00	76,73		707,71
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	195,66		1320,00	78,26		709,24
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	192,33		1320,00	76,93		707,91
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	196,16		1320,00	78,46		709,44
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	115,01		1320,00	46,00		676,98
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	113,86		1320,00	45,54		676,52
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	113,34		1320,00	45,34		676,31
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	112,19		1320,00	44,88		675,85
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	114,78		1320,00	45,91		676,89
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	110,95		1320,00	44,38		675,36
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	114,28		1320,00	45,71		676,69
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	110,45		1320,00	44,18		675,16
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	132,83		1320,00	53,13		684,11
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	133,98		1320,00	53,59		684,57
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	131,17		1320,00	52,47		683,44
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	132,31		1320,00	52,93		683,90
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	174,20		1320,00	69,68		700,66
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	178,03		1320,00	71,21		702,19
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	173,70		1320,00	69,48		700,46
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	177,53		1320,00	71,01		701,99

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	236,51		1320,00	0,00		725,58
1.35G+1.50Q	1,00	236,51		1320,00	0,00		725,58
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	196,16		1320,00	78,46		709,44

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[15] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[13] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-26,84	-22,80	10,23	46,26	0,00	1,15	-37,55	40,5	39,6	42,0	
Q	-1,26	-10,02	17,29	21,42	0,00	0,68	-5,71	11,3	10,5	12,3	
1.35G+1.50Q	-38,12	-45,82	39,75	94,59	0,00	2,58	-59,27	71,7	69,2	75,1	
ΣΣ:+x	42,48	32,35	151,15	149,37	0,00	2,47	-111,01	24,9	24,0	25,4	
ΣΣ:+x	-97,73	-89,34	-111,01	-32,39	0,00	2,47	-97,73	68,1	65,7	73,0	
ΣΣ:+z	30,01	17,61	134,72	138,68	0,00	2,22	-94,59	29,2	27,2	30,6	
ΣΣ:+z	-85,26	-74,60	-94,59	-21,70	0,00	2,22	-85,26	63,8	62,9	66,4	
ΣΣ:-x	32,54	14,70	148,72	149,32	0,00	2,23	-108,58	28,2	24,7	31,6	
ΣΣ:-x	-87,79	-71,70	-108,58	-32,34	0,00	2,23	-87,79	64,8	64,2	65,5	
ΣΣ:-z	42,98	25,05	166,00	161,12	0,00	2,37	-125,86	25,1	22,1	27,5	
ΣΣ:-z	-98,23	-82,04	-125,86	-44,14	0,00	2,37	-98,23	67,9	67,3	69,4	
	1,88	-43,85	-26,94	13,63	0,00	-1,94	-35,21	17,5	7,8	27,7	
	-1,56	36,54	22,45	-11,36	0,00	1,62	-1,56	-14,5	-23,1	-6,5	
1.00G+1.00Q	-28,10	-32,83	27,52	67,69	0,00	1,84	-43,27	51,9	50,1	54,2	
1.00G+1.00Q	-28,10	-32,83	27,52	67,69	0,00	1,84	-43,27	51,9	50,1	54,2	
1.35G+1.50Q	-38,12	-45,82	39,75	94,59	0,00	2,58	-59,27	71,7	69,2	75,1	

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[15] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[13] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	-39,53 -28,10	-12,93 -32,83	59,95 27,52	84,37 67,69	0,00 0,00	4,04 1,84	-42,21 -43,27	58,6 51,9	54,3 50,1	63,4 54,2	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	-29,04 -37,56	-10,90 -41,31	40,99 31,96	60,87 84,95	0,00 0,00	2,81 2,27	-31,75 -56,70	43,1 66,6	40,4 64,5	46,2 69,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-39,90 -27,72	13,50 -29,82	65,65 22,33	67,91 61,26	0,00 0,00	4,70 1,63	-39,90 -41,55	44,8 48,5	34,9 47,0	54,8 50,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-29,28	6,72	44,79	49,90	0,00	3,25	-29,28	33,9	27,4	40,5	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ11.5, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 9	Μέλος: 235	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,84m	Bl=0,06m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	148,62		880,00	0,00		510,18
1.35G+1.50Q	1,00	148,62		880,00	0,00		510,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.35G+1.05Q	1,00	145,23		880,00	0,00		508,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	139,03		880,00	0,00		506,35
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	112,11		880,00	44,84		495,58
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	112,12		880,00	44,85		495,58
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	112,93		880,00	45,17		495,91
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	112,94		880,00	45,18		495,91
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	102,18		880,00	40,87		491,60
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	102,22		880,00	40,89		491,62
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	102,42		880,00	40,97		491,70
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	102,47		880,00	40,99		491,72
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	111,90		880,00	44,76		495,49
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	111,88		880,00	44,75		495,49
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	112,72		880,00	45,09		495,82
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	112,71		880,00	45,08		495,82
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	101,48		880,00	40,59		491,33
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	101,44		880,00	40,58		491,31
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	101,73		880,00	40,69		491,43
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	101,69		880,00	40,67		491,41
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	83,04		880,00	33,22		483,95
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	83,05		880,00	33,22		483,96
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	82,22		880,00	32,89		483,62
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	82,23		880,00	32,89		483,63
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	93,46		880,00	37,38		488,12
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	93,50		880,00	37,40		488,13
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	93,21		880,00	37,28		488,02
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	93,25		880,00	37,30		488,04
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	82,83		880,00	33,13		483,87
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	82,82		880,00	33,13		483,86
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	82,01		880,00	32,80		483,54
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	82,00		880,00	32,80		483,53
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	92,76		880,00	37,11		487,84
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	92,72		880,00	37,09		487,82
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	92,52		880,00	37,01		487,74
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	92,47		880,00	36,99		487,72

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	148,62		880,00	0,00		510,18
1.35G+1.50Q	1,00	148,62		880,00	0,00		510,18
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	112,94		880,00	45,18		495,91

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[13] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[9] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	8,67	-24,99	2,34	18,41	0,00	2,91	-5,53	39,3	39,0	39,6	
Q	16,28	-16,40	1,39	0,91	0,00	1,80	15,32	9,7	8,9	10,5	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[13] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[9] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος min.σ.εδ [kPa]	max.σ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q	36,13	-58,34	5,24	26,23	0,00	6,63	-3,15	67,6	65,9	69,2	
ΣΣ:+x	148,36	52,84	5,19	62,05	0,00	8,36	141,18	23,7	22,7	24,5	
ΣΣ:+x	-112,49	-121,50	1,07	-24,17	0,00	8,36	-112,49	64,9	64,3	65,7	
ΣΣ:+z	132,17	42,39	4,60	56,57	0,00	7,67	125,60	26,2	25,3	27,2	
ΣΣ:+z	-96,30	-111,05	1,66	-18,69	0,00	7,67	-96,30	62,4	61,7	63,0	
ΣΣ:-x	146,31	52,56	4,40	60,92	0,00	7,80	139,13	23,8	23,0	24,8	
ΣΣ:-x	-110,44	-121,22	1,85	-23,05	0,00	7,80	-110,44	64,9	64,0	65,4	
ΣΣ:-z	163,45	63,89	4,78	66,61	0,00	8,41	155,60	21,1	20,3	22,1	
ΣΣ:-z	-127,58	-132,55	1,48	-28,73	0,00	8,41	-127,58	67,5	66,8	68,1	
	-24,18	6,56	-2,41	11,07	0,00	-2,44	-24,18	2,1	-3,5	7,8	
	20,15	-5,46	2,01	-9,22	0,00	2,03	19,81	-1,7	-6,5	3,0	
1.00G+1.00Q	24,95	-41,39	3,73	19,33	0,00	4,71	-2,59	49,0	47,8	50,1	
1.00G+1.00Q	24,95	-41,39	3,73	19,33	0,00	4,71	-2,59	49,0	47,8	50,1	
1.35G+1.50Q	36,13	-58,34	5,24	26,23	0,00	6,63	-3,15	67,6	65,9	69,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	54,26	-63,26	7,05	17,93	0,00	8,46	50,53	66,0	63,4	68,5	
1.00G+1.00Q	24,95	-41,39	3,73	19,33	0,00	4,71	-2,59	49,0	47,8	50,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	37,04	-44,67	4,93	13,79	0,00	5,93	34,41	47,9	46,2	49,6	
1.35G+1.05Q	28,80	-50,96	4,61	25,82	0,00	5,82	-4,17	63,2	61,9	64,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	59,02	-59,16	7,63	11,98	0,00	8,87	55,52	60,6	54,8	66,3	
1.00G+0.70Q	20,07	-36,47	3,31	19,05	0,00	4,17	-3,28	46,1	45,2	47,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	40,22	-41,94	5,32	9,83	0,00	6,20	37,74	44,3	40,5	48,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ11

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	6Φ20		6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 1,39m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος: 1,39m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ² Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(23) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)				
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	6Φ20		6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος: 1,44m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ² Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	6Φ20		6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος: 1,44m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ² Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 4	6Φ20		6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 1,44m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος: 1,44m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ² Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 5	15Φ12		15Φ12	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 0,92m -2τμ.ΣΦ10/12	Τέλος: 0,92m -2τμ.ΣΦ10/12
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ² Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(9) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)				

Δοκός: Δ12.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 17	Μέλος: 236	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Βl=0,10m Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	496,43	1760,00	0,00	1017,78
1.35G+1.50Q	1,00	496,43	1760,00	0,00	1017,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	421,28	1760,00	0,00	987,71
1.35G+1.05Q	1,00	452,41	1760,00	0,00	1000,17
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	327,16	1760,00	0,00	950,07
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	258,09	1760,00	103,24	922,44
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	255,62	1760,00	102,25	921,45
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	256,08	1760,00	102,43	921,64
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	253,61	1760,00	101,44	920,65
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	238,12	1760,00	95,25	914,45
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	229,88	1760,00	91,95	911,16
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	237,52	1760,00	95,01	914,21
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	229,28	1760,00	91,71	910,92
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	296,43	1760,00	118,57	937,77
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	298,90	1760,00	119,56	938,76

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	294,42		1760,00	117,77		936,97
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	296,89		1760,00	118,76		937,96
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	365,92		1760,00	146,37		965,57
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	374,16		1760,00	149,66		968,87
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	365,32		1760,00	146,13		965,33
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	373,56		1760,00	149,42		968,63
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	328,84		1760,00	131,54		950,74
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	326,37		1760,00	130,55		949,75
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	330,85		1760,00	132,34		951,54
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	328,38		1760,00	131,35		950,55
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	259,35		1760,00	103,74		922,94
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	251,11		1760,00	100,44		919,65
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	259,95		1760,00	103,98		923,18
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	251,71		1760,00	100,68		919,89
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	367,18		1760,00	146,87		966,08
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	369,65		1760,00	147,86		967,06
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	369,19		1760,00	147,68		966,88
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	371,66		1760,00	148,66		967,87
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	387,15		1760,00	154,86		974,06
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	395,39		1760,00	158,16		977,36
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	387,75		1760,00	155,10		974,30
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	395,99		1760,00	158,40		977,60

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	496,43		1760,00	0,00		1017,78
1.35G+1.50Q	1,00	496,43		1760,00	0,00		1017,78
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	395,99		1760,00	158,40		977,60

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[16] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[17] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μιν.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-1,17	21,62	398,57	194,84	0,00	0,41	-1,17	58,6	45,8	67,1	
Q	-1,71	18,32	231,41	108,25	0,00	-0,37	-1,71	22,1	14,3	27,2	
1.35G+1.50Q	-4,15	56,66	885,19	425,41	0,00	0,00	-4,15	112,3	83,3	131,4	
ΣΣ:+x	2,84	107,76	882,37	364,53	0,00	3,54	-25,29	53,8	32,6	70,4	
ΣΣ:+x	-7,14	-43,62	178,66	148,58	0,00	3,54	777,38	87,6	74,3	94,5	
ΣΣ:+z	4,20	106,93	850,23	358,93	0,00	4,27	-19,50	50,3	27,3	67,9	
ΣΣ:+z	-8,49	-42,80	210,80	154,18	0,00	4,27	747,80	91,2	79,6	97,3	
ΣΣ:-x	5,35	118,41	889,64	371,86	0,00	4,86	-30,12	46,8	22,2	65,9	
ΣΣ:-x	-9,65	-54,27	171,39	141,25	0,00	4,86	783,79	94,7	84,7	99,8	
ΣΣ:-z	4,77	122,39	927,34	380,56	0,00	4,60	-38,65	48,2	24,6	66,8	
ΣΣ:-z	-9,07	-58,25	133,69	132,55	0,00	4,60	818,35	93,3	82,3	98,9	
	5,72	-44,97	54,58	55,22	0,00	3,73	-24,04	22,8	13,2	32,7	
	-4,77	37,47	-45,48	-46,02	0,00	-3,11	-45,48	-19,0	-27,3	-11,0	
1.00G+1.00Q	-2,88	39,93	629,98	303,09	0,00	0,04	-2,88	80,7	60,1	94,3	
1.00G+1.00Q	-2,88	39,93	629,98	303,09	0,00	0,04	-2,88	80,7	60,1	94,3	
1.35G+1.50Q	-4,15	56,66	885,19	425,41	0,00	0,00	-4,15	112,3	83,3	131,4	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-8,44	90,38	844,25	383,99	0,00	-2,79	-8,44	95,2	58,7	121,4	
1.00G+1.00Q	-2,88	39,93	629,98	303,09	0,00	0,04	-2,88	80,7	60,1	94,3	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-5,74	62,42	602,69	275,48	0,00	-1,82	-5,74	69,3	43,7	87,7	
1.35G+1.05Q	-3,38	48,41	781,05	376,69	0,00	0,17	-3,38	102,3	76,8	119,1	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-10,53	104,62	712,83	307,67	0,00	-4,49	-10,53	73,8	35,9	102,6	
1.00G+0.70Q	-2,37	34,44	560,56	270,61	0,00	0,15	-2,37	74,1	55,8	86,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-7,14	71,91	515,08	224,60	0,00	-2,95	-7,14	55,1	28,5	75,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ12.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 18	Μέλος: 237	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδίλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=11,40m	Bl=0,30m Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	1315,71		5280,00	0,00		2905,86
1.35G+1.50Q	1,00	1315,71		5280,00	0,00		2905,86

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	1291,15		5280,00	0,00		2896,04
1.35G+1.05Q	1,00	1201,08		5280,00	0,00		2860,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1160,15		5280,00	0,00		2843,64
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	813,06		5280,00	325,22		2704,80
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	810,12		5280,00	324,05		2703,63
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	813,38		5280,00	325,35		2704,93
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	810,43		5280,00	324,17		2703,75
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	755,97		5280,00	302,39		2681,96
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	746,16		5280,00	298,46		2678,04
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	756,06		5280,00	302,42		2682,00
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	746,25		5280,00	298,50		2678,08
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	858,68		5280,00	343,47		2723,05
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	861,62		5280,00	344,65		2724,23
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	858,99		5280,00	343,60		2723,17
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	861,94		5280,00	344,77		2724,35
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	908,03		5280,00	363,21		2742,79
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	917,83		5280,00	367,13		2746,71
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	908,12		5280,00	363,25		2742,83
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	917,92		5280,00	367,17		2746,75
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	801,99		5280,00	320,80		2700,37
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	799,05		5280,00	319,62		2699,20
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	801,68		5280,00	320,67		2700,25
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	798,73		5280,00	319,49		2699,07
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	752,64		5280,00	301,06		2680,63
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	742,84		5280,00	297,14		2676,71
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	752,55		5280,00	301,02		2680,60
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	742,74		5280,00	297,10		2676,68
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	847,61		5280,00	339,04		2718,62
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	850,55		5280,00	340,22		2719,80
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	847,29		5280,00	338,92		2718,49
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	850,24		5280,00	340,09		2719,67
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	904,70		5280,00	361,88		2741,46
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	914,51		5280,00	365,80		2745,38
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	904,61		5280,00	361,84		2741,42
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	914,42		5280,00	365,77		2745,34

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	1315,71		5280,00	0,00		2905,86
1.35G+1.50Q	1,00	1315,71		5280,00	0,00		2905,86
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	917,92		5280,00	367,17		2746,75

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[17] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[18] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	364,32	-214,36	364,71	216,35	0,00	0,04	-176,50	54,0	40,8	69,2	
Q	193,20	-114,01	196,63	115,23	0,00	0,00	-93,52	20,1	13,2	28,0	
1.35G+1.50Q	781,64	-460,41	787,30	464,92	0,00	0,05	-378,55	103,1	74,8	135,5	
ΣΣ:+x	798,23	-193,62	787,95	361,73	0,00	0,79	-280,90	55,7	44,7	71,8	
ΣΣ:+x	150,76	-365,12	165,70	202,41	0,00	0,79	-268,21	74,2	50,6	100,2	
ΣΣ:+z	767,30	-198,35	759,79	353,65	0,00	0,68	-271,08	56,3	44,9	73,1	
ΣΣ:+z	181,69	-360,39	193,86	210,48	0,00	0,68	-277,93	73,7	50,5	97,9	
ΣΣ:-x	802,32	-189,79	791,72	356,65	0,00	0,92	-276,95	56,0	44,3	75,1	
ΣΣ:-x	146,67	-368,95	161,94	207,49	0,00	0,92	-271,08	73,9	50,5	99,8	
ΣΣ:-z	837,32	-182,37	825,58	366,09	0,00	0,87	-281,85	55,2	43,9	72,2	
ΣΣ:-z	111,67	-376,38	128,08	198,04	0,00	0,87	-281,53	74,8	50,7	99,0	
	-36,97	-20,37	-89,83	9,93	0,00	-0,01	-92,52	3,5	-2,9	13,5	
	30,81	16,97	74,86	-8,28	0,00	0,00	76,32	-2,9	-11,2	2,4	
1.00G+1.00Q	557,53	-328,38	561,34	331,58	0,00	0,04	-270,02	74,1	53,9	97,2	
1.00G+1.00Q	557,53	-328,38	561,34	331,58	0,00	0,04	-270,02	74,1	53,9	97,2	
1.35G+1.50Q	781,64	-460,41	787,30	464,92	0,00	0,05	-378,55	103,1	74,8	135,5	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	809,37	-445,13	854,67	457,47	0,00	0,05	-337,89	100,4	76,9	125,4	
1.00G+1.00Q	557,53	-328,38	561,34	331,58	0,00	0,04	-270,02	74,1	53,9	97,2	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	576,01	-318,19	606,25	326,61	0,00	0,04	-242,91	72,3	55,4	90,5	
1.35G+1.05Q	694,70	-409,10	698,81	413,06	0,00	0,05	-336,47	94,0	68,9	122,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	740,91	-383,64	811,10	400,65	0,00	0,06	-268,70	89,6	72,5	106,0	
1.00G+0.70Q	499,56	-294,17	502,35	297,01	0,00	0,04	-241,96	68,1	50,0	88,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	530,37	-277,20	577,20	288,73	0,00	0,04	-196,79	65,1	52,4	77,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ12.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 19	Μέλος: 238	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,30m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	504,64		1760,00	0,00		1021,06
1.35G+1.50Q	1,00	504,64		1760,00	0,00		1021,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	410,50		1760,00	0,00		983,40
1.35G+1.05Q	1,00	460,62		1760,00	0,00		1003,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	303,71		1760,00	0,00		940,69
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	344,15		1760,00	137,66		956,86
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	341,49		1760,00	136,60		955,80
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	346,75		1760,00	138,70		957,91
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	344,10		1760,00	137,64		956,84
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	263,89		1760,00	105,56		924,76
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	255,03		1760,00	102,01		921,22
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	264,67		1760,00	105,87		925,07
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	255,82		1760,00	102,33		921,53
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	385,35		1760,00	154,14		973,34
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	388,01		1760,00	155,20		974,41
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	387,96		1760,00	155,18		974,39
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	390,62		1760,00	156,25		975,45
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	401,24		1760,00	160,50		979,70
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	410,10		1760,00	164,04		983,24
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	402,02		1760,00	160,81		980,01
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	410,88		1760,00	164,35		983,56
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	252,19		1760,00	100,88		920,08
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	249,54		1760,00	99,82		919,02
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	249,59		1760,00	99,83		919,04
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	246,93		1760,00	98,77		917,98
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	236,31		1760,00	94,52		913,73
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	227,45		1760,00	90,98		910,18
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	235,52		1760,00	94,21		913,41
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	226,67		1760,00	90,67		909,87
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	293,40		1760,00	117,36		936,56
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	296,06		1760,00	118,42		937,63
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	290,79		1760,00	116,32		935,52
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	293,45		1760,00	117,38		936,58
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	373,66		1760,00	149,46		968,67
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	382,51		1760,00	153,00		972,21
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	372,87		1760,00	149,15		968,35
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	381,73		1760,00	152,69		971,90

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	504,64		1760,00	0,00		1021,06
1.35G+1.50Q	1,00	504,64		1760,00	0,00		1021,06
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	410,88		1760,00	164,35		983,56

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[18] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[19] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	401,76	-198,48	-1,63	-19,17	0,00	-0,25	-1,63	60,0	47,6	68,1	
Q	235,80	-109,56	-1,79	-19,63	0,00	0,36	-1,79	22,1	14,0	27,4	
1.35G+1.50Q	896,06	-432,29	-4,89	-55,33	0,00	0,19	-4,89	114,1	85,3	133,0	
ΣΣ: +x	897,73	-140,11	4,16	51,24	0,00	-4,11	-9,46	47,5	22,9	67,4	
ΣΣ: +x	174,67	-381,82	-9,46	-111,92	0,00	-4,11	-26,72	96,7	87,4	101,5	
ΣΣ: +z	861,38	-155,73	2,19	37,63	0,00	-3,03	-7,49	53,9	32,1	71,4	
ΣΣ: +z	211,03	-366,20	-7,49	-98,31	0,00	-3,03	-17,28	90,3	78,2	96,6	
ΣΣ: -x	898,99	-145,25	1,17	38,85	0,00	-2,45	-6,47	55,5	34,6	73,2	
ΣΣ: -x	173,41	-376,68	-6,47	-99,53	0,00	-2,45	-22,64	88,7	75,6	95,3	
ΣΣ: -z	940,84	-130,38	2,54	49,92	0,00	-3,25	-7,83	51,3	28,9	70,2	
ΣΣ: -z	131,56	-391,56	-7,83	-110,61	0,00	-3,25	-33,67	93,0	81,3	98,7	
	16,52	-54,59	4,83	70,88	0,00	-2,07	-52,40	28,6	14,2	44,4	
	-13,76	45,49	-4,02	-59,07	0,00	1,73	-13,76	-23,8	-37,0	-11,8	
1.00G+1.00Q	637,55	-308,04	-3,42	-38,80	0,00	0,10	-3,42	82,1	61,6	95,5	
1.00G+1.00Q	637,55	-308,04	-3,42	-38,80	0,00	0,10	-3,42	82,1	61,6	95,5	
1.35G+1.50Q	896,06	-432,29	-4,89	-55,33	0,00	0,19	-4,89	114,1	85,3	133,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	883,68	-391,35	-8,51	-108,49	0,00	1,75	-8,51	92,7	52,0	122,4	
1.00G+1.00Q	637,55	-308,04	-3,42	-38,80	0,00	0,10	-3,42	82,1	61,6	95,5	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	629,29	-280,75	-5,83	-74,24	0,00	1,14	-5,83	67,8	39,4	88,4	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[18] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[19] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.05Q	789,96	-382,99	-4,08	-46,49	0,00	0,03	-4,08	104,2	79,0	120,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	769,31	-314,75	-10,11	-135,10	0,00	2,62	-10,11	68,4	23,4	102,9	
1.00G+0.70Q	566,81	-275,18	-2,88	-32,91	0,00	0,00	-2,88	75,5	57,4	87,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	553,05	-229,68	-6,91	-91,98	0,00	1,72	-6,91	51,6	20,4	75,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ12

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1 15Φ12			15Φ12	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 1,80m -2τμ.ΣΦ10/12	Τέλος: 1,80m -2τμ.ΣΦ10/12
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm²		Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0		

(16) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωσης D=20Φ L1=0,20)

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2 6Φ20			6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 3,10m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος: 3,10m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm²		Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0		

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3 15Φ12			15Φ12	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: 1,80m -2τμ.ΣΦ10/12	Τέλος: 1,80m -2τμ.ΣΦ10/12
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm²		Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0		

(19) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωσης D=20Φ L1=0,20)

Δοκός: Δ13.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 239	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,10m	Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	357,80	1760,00	0,00	962,33
1.35G+1.50Q	1,00	357,80	1760,00	0,00	962,33
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	344,69	1760,00	0,00	957,08
1.35G+1.05Q	1,00	329,12	1760,00	0,00	950,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	307,26	1760,00	0,00	942,11
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	204,45	1760,00	81,78	900,98
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	204,17	1760,00	81,67	900,87
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	203,22	1760,00	81,29	900,49
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	202,94	1760,00	81,18	900,38
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	214,61	1760,00	85,85	905,05
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	213,68	1760,00	85,47	904,68
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	214,24	1760,00	85,70	904,90
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	213,31	1760,00	85,32	904,53
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	208,79	1760,00	83,52	902,72
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	209,07	1760,00	83,63	902,83
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	207,56	1760,00	83,02	902,23
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	207,84	1760,00	83,14	902,34
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	229,09	1760,00	91,63	910,84
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	230,02	1760,00	92,01	911,21
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	228,72	1760,00	91,49	910,69
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	229,65	1760,00	91,86	911,06
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	247,96	1760,00	99,18	918,39
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	247,68	1760,00	99,07	918,28
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	249,19	1760,00	99,68	918,88
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	248,91	1760,00	99,57	918,77
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	227,67	1760,00	91,07	910,27
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	226,73	1760,00	90,69	909,90
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	228,04	1760,00	91,21	910,42
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	227,10	1760,00	90,84	910,04
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	252,30	1760,00	100,92	920,12
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	252,58	1760,00	101,03	920,24
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	253,54	1760,00	101,41	920,62
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	253,82	1760,00	101,53	920,73
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	242,14	1760,00	96,86	916,06
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	243,07	1760,00	97,23	916,43
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	242,51	1760,00	97,00	916,21
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	243,44	1760,00	97,38	916,58

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	357,80		1760,00	0,00		962,33
1.35G+1.50Q	1,00	357,80		1760,00	0,00		962,33
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin)	1,35	253,82		1760,00	101,53		920,73

Εντατικά μεγέθη πεδilioδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[10] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[11] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-1,58	4,29	217,22	112,59	0,00	1,41	-1,58	44,0	38,2	47,7	
Q	-1,12	7,16	128,98	62,96	0,00	0,98	-1,12	14,4	10,5	16,9	
1.35G+1.50Q	-3,82	16,52	486,71	246,44	0,00	3,38	-3,82	81,0	67,3	89,8	
ΣΣ:+x	1,14	83,93	735,27	284,17	0,00	3,57	-155,89	38,2	23,6	56,2	
ΣΣ:+x	-5,58	-67,20	-153,83	12,77	0,00	3,57	-5,58	65,3	57,5	68,5	
ΣΣ:+z	0,99	77,32	692,35	270,77	0,00	4,01	-119,99	39,5	25,4	56,3	
ΣΣ:+z	-5,43	-60,59	-110,91	26,16	0,00	4,01	-5,43	64,0	57,4	66,9	
ΣΣ:-x	1,40	85,58	742,33	286,27	0,00	4,38	-162,34	37,8	22,7	56,2	
ΣΣ:-x	-5,84	-68,85	-160,90	10,67	0,00	4,38	-5,84	65,7	57,4	68,9	
ΣΣ:-z	1,67	93,80	792,60	301,75	0,00	4,20	-211,16	36,2	20,5	56,1	
ΣΣ:-z	-6,11	-77,07	-211,16	-4,82	0,00	4,20	-6,11	67,2	57,6	70,7	
	1,39	-2,80	36,71	14,70	0,00	-2,59	32,29	4,0	-0,2	7,7	
	-1,16	2,33	-30,59	-12,25	0,00	2,16	-30,59	-3,3	-6,4	0,2	
1.00G+1.00Q	-2,70	11,44	346,20	175,55	0,00	2,39	-2,70	58,4	48,7	64,6	
1.00G+1.00Q	-2,70	11,44	346,20	175,55	0,00	2,39	-2,70	58,4	48,7	64,6	
1.35G+1.50Q	-3,82	16,52	486,71	246,44	0,00	3,38	-3,82	81,0	67,3	89,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-4,86	18,62	459,18	235,41	0,00	5,32	-4,86	78,1	61,5	89,9	
1.00G+1.00Q	-2,70	11,44	346,20	175,55	0,00	2,39	-2,70	58,4	48,7	64,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-3,40	12,84	327,84	168,20	0,00	3,69	-3,40	56,5	44,8	64,7	
1.35G+1.05Q	-3,31	13,30	428,67	218,11	0,00	2,93	-3,31	74,6	62,6	82,1	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-5,05	16,79	382,78	199,73	0,00	6,18	-5,05	69,6	52,9	82,4	
1.00G+0.70Q	-2,37	9,29	307,50	156,66	0,00	2,10	-2,37	54,1	45,5	59,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-3,52	11,62	276,91	144,41	0,00	4,26	-3,52	50,8	39,1	59,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ13.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 12	Μέλος: 240	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδilioδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=11,40m	Bl=0,30m	Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	924,70		5280,00	0,00		2749,46
1.35G+1.50Q	1,00	924,70		5280,00	0,00		2749,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	961,08		5280,00	0,00		2764,01
1.35G+1.05Q	1,00	853,13		5280,00	0,00		2720,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	913,77		5280,00	0,00		2745,08
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	595,59		5280,00	238,23		2617,81
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	596,03		5280,00	238,41		2617,99
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	595,57		5280,00	238,23		2617,81
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	596,01		5280,00	238,40		2617,98
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	603,70		5280,00	241,48		2621,06
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	605,16		5280,00	242,06		2621,64
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	603,69		5280,00	241,48		2621,05
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	605,16		5280,00	242,06		2621,64
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	588,76		5280,00	235,51		2615,08
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	588,33		5280,00	235,33		2614,91
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	588,75		5280,00	235,50		2615,08
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	588,31		5280,00	235,33		2614,90
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	580,96		5280,00	232,38		2611,96
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	579,50		5280,00	231,80		2611,38
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	580,96		5280,00	232,38		2611,96
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	579,49		5280,00	231,80		2611,37
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	596,02		5280,00	238,41		2617,99
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	596,46		5280,00	238,59		2618,16
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	596,04		5280,00	238,41		2617,99
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	596,48		5280,00	238,59		2618,17
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	603,83		5280,00	241,53		2621,11
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	605,29		5280,00	242,12		2621,69
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	603,83		5280,00	241,53		2621,11
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	605,30		5280,00	242,12		2621,70

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	589,20		5280,00	235,68		2615,26
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	588,76		5280,00	235,51		2615,08
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	589,22		5280,00	235,69		2615,26
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	588,78		5280,00	235,51		2615,09
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	581,09		5280,00	232,44		2612,01
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	579,63		5280,00	231,85		2611,43
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	581,10		5280,00	232,44		2612,02
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	579,63		5280,00	231,85		2611,43

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	924,70		5280,00	0,00		2749,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	961,08		5280,00	0,00		2764,01
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	605,30		5280,00	242,12		2621,70

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[11] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[12] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μινσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	205,66	-124,03	202,82	124,42	0,00	-0,01	-104,64	39,5	31,5	48,8
Q	112,58	-67,18	111,73	66,95	0,00	0,00	-55,60	12,6	8,4	17,3
1.35G+1.50Q	446,52	-268,21	441,40	268,39	0,00	-0,01	-224,66	72,1	55,1	91,8
ΣΣ: +x	761,31	-47,48	759,78	277,87	0,00	-0,28	-258,54	46,0	29,5	62,3
ΣΣ: +x	-221,66	-277,15	-226,83	47,26	0,00	-0,28	-253,97	46,3	29,6	62,6
ΣΣ: +z	714,05	-58,25	708,62	265,87	0,00	-0,25	-229,88	46,0	30,6	61,6
ΣΣ: +z	-174,40	-266,38	-175,67	59,26	0,00	-0,25	-227,68	46,3	30,8	61,4
ΣΣ: -x	771,06	-44,98	763,85	278,54	0,00	-0,28	-261,77	46,0	29,3	62,6
ΣΣ: -x	-231,41	-279,65	-230,90	46,59	0,00	-0,28	-260,82	46,3	29,6	62,5
ΣΣ: -z	826,30	-32,24	821,82	292,14	0,00	-0,31	-303,85	46,0	28,0	63,8
ΣΣ: -z	-286,65	-292,39	-288,87	32,99	0,00	-0,31	-301,13	46,3	28,1	63,6
	-79,02	22,89	-93,32	-26,41	0,00	0,03	-93,32	-3,4	-4,7	-0,7
	65,85	-19,07	77,77	22,01	0,00	-0,02	71,04	2,8	0,6	3,9
1.00G+1.00Q	318,25	-191,21	314,55	191,37	0,00	-0,01	-160,24	52,0	39,8	66,1
1.00G+1.00Q	318,25	-191,21	314,55	191,37	0,00	-0,01	-160,24	52,0	39,8	66,1
1.35G+1.50Q	446,52	-268,21	441,40	268,39	0,00	-0,01	-224,66	72,1	55,1	91,8
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	505,79	-285,37	511,39	288,20	0,00	-0,03	-224,17	74,7	58,5	92,5
1.00G+1.00Q	318,25	-191,21	314,55	191,37	0,00	-0,01	-160,24	52,0	39,8	66,1
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	357,76	-202,65	361,21	204,58	0,00	-0,02	-159,91	53,7	42,2	66,6
1.35G+1.05Q	395,86	-237,98	391,12	238,26	0,00	-0,01	-199,64	66,5	51,3	84,1
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	494,64	-266,59	507,78	271,28	0,00	-0,04	-198,82	70,7	57,1	85,2
1.00G+0.70Q	284,47	-171,05	281,03	171,28	0,00	-0,01	-143,56	48,3	37,3	60,9
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	350,32	-190,13	358,80	193,30	0,00	-0,03	-143,01	51,1	41,2	61,7

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ13.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 13	Μέλος: 241	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,30m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	363,52		1760,00	0,00		964,61
1.35G+1.50Q	1,00	363,52		1760,00	0,00		964,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	349,96		1760,00	0,00		959,19
1.35G+1.05Q	1,00	334,83		1760,00	0,00		953,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	312,24		1760,00	0,00		944,10
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	252,99		1760,00	101,20		920,40
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	252,81		1760,00	101,12		920,33
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	254,22		1760,00	101,69		920,89
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	254,04		1760,00	101,62		920,82
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	234,50		1760,00	93,80		913,00
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	233,90		1760,00	93,56		912,76
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	234,87		1760,00	93,95		913,15
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	234,27		1760,00	93,71		912,91
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	255,77		1760,00	102,31		921,51
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	255,95		1760,00	102,38		921,58
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	257,00		1760,00	102,80		922,01

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	257,18		1760,00	102,87		922,08
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	243,77		1760,00	97,51		916,71
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	244,37		1760,00	97,75		916,95
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	244,14		1760,00	97,66		916,86
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	244,74		1760,00	97,90		917,10
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	209,44		1760,00	83,78		902,98
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	209,26		1760,00	83,71		902,91
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	208,21		1760,00	83,28		902,49
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	208,03		1760,00	83,21		902,41
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	221,44		1760,00	88,58		907,78
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	220,84		1760,00	88,34		907,54
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	221,07		1760,00	88,43		907,63
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	220,47		1760,00	88,19		907,39
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	212,22		1760,00	84,89		904,09
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	212,40		1760,00	84,96		904,17
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	210,99		1760,00	84,40		903,60
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	211,17		1760,00	84,47		903,67
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	230,71		1760,00	92,28		911,49
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	231,31		1760,00	92,52		911,73
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	230,34		1760,00	92,14		911,34
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	230,94		1760,00	92,38		911,58

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	363,52		1760,00	0,00		964,61
1.35G+1.50Q	1,00	363,52		1760,00	0,00		964,61
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	257,18		1760,00	102,87		922,08

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[12] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[13] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	218,36	-114,71	-1,76	-2,17	0,00	-1,56	-1,76	45,0	39,6	48,2	
Q	129,81	-63,16	-1,12	-7,36	0,00	-1,01	-1,12	14,4	10,5	16,9	
1.35G+1.50Q	489,50	-249,61	-4,05	-13,97	0,00	-3,62	-4,05	82,3	69,2	90,5	
ΣΣ:+x	739,43	-14,27	1,15	70,27	0,00	-4,37	-5,94	38,9	24,5	56,5	
ΣΣ:+x	-154,77	-287,13	-5,94	-83,01	0,00	-4,37	-157,38	66,5	58,2	69,6	
ΣΣ:+z	696,20	-27,79	0,72	63,22	0,00	-3,68	-5,51	40,6	27,2	56,6	
ΣΣ:+z	-111,54	-273,62	-5,51	-75,96	0,00	-3,68	-121,73	64,8	58,1	67,8	
ΣΣ:-x	743,33	-12,90	0,85	70,11	0,00	-3,34	-5,64	38,9	24,8	56,6	
ΣΣ:-x	-158,67	-288,50	-5,64	-82,85	0,00	-3,34	-160,75	66,5	58,2	69,7	
ΣΣ:-z	795,01	2,97	1,31	78,93	0,00	-3,80	-6,10	37,2	22,1	56,4	
ΣΣ:-z	-210,36	-304,37	-6,10	-91,67	0,00	-3,80	-210,36	68,2	58,3	71,6	
	53,66	-19,44	0,50	-1,34	0,00	2,77	47,82	4,1	-0,3	7,8	
	-44,72	16,20	-0,41	1,12	0,00	-2,31	-44,72	-3,4	-6,5	0,3	
1.00G+1.00Q	348,17	-177,87	-2,87	-9,53	0,00	-2,57	-2,87	59,4	50,1	65,1	
1.00G+1.00Q	348,17	-177,87	-2,87	-9,53	0,00	-2,57	-2,87	59,4	50,1	65,1	
1.35G+1.50Q	489,50	-249,61	-4,05	-13,97	0,00	-3,62	-4,05	82,3	69,2	90,5	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	449,25	-235,03	-4,42	-12,97	0,00	-5,69	-4,42	79,3	63,4	90,7	
1.00G+1.00Q	348,17	-177,87	-2,87	-9,53	0,00	-2,57	-2,87	59,4	50,1	65,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	321,34	-168,15	-3,12	-8,86	0,00	-3,95	-3,12	57,4	46,2	65,3	
1.35G+1.05Q	431,08	-221,18	-3,55	-10,66	0,00	-3,16	-3,55	75,9	64,5	82,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	364,00	-196,88	-4,17	-8,99	0,00	-6,62	-4,17	70,8	54,8	83,3	
1.00G+0.70Q	309,22	-158,93	-2,54	-7,32	0,00	-2,27	-2,54	55,1	47,0	60,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	264,50	-142,73	-2,95	-6,21	0,00	-4,57	-2,95	51,7	40,5	60,3	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ13

Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	15Φ12				15Φ12		(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,80m -2τμ.ΣΦ10/12		Τέλος:	1,80m -2τμ.ΣΦ10/12
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(10) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)									
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	2	6Φ20				6Φ20		(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	3,10m -2τμ.ΣΦ10/16		Τέλος:	3,10m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	15Φ12				15Φ12		(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,80m -2τμ.ΣΦ10/12		Τέλος:	1,80m -2τμ.ΣΦ10/12
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²					Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(13) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωσης D=20Φ L1=0,20)									

Δοκός: Δ14.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 301	Μέλος: 242	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,50m	Bl=0,32m	Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	232,17		822,89	0,00		521,32
1.35G+1.50Q	1,00	232,17		822,89	0,00		521,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	221,32		822,89	0,00		516,98
1.35G+1.05Q	1,00	220,23		822,89	0,00		516,55
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	202,15		822,89	0,00		509,32
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	101,05		822,89	40,42		468,87
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	100,14		822,89	40,05		468,51
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	98,29		822,89	39,31		467,77
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	97,38		822,89	38,95		467,41
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	118,65		822,89	47,46		475,91
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	115,61		822,89	46,24		474,70
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	117,82		822,89	47,13		475,58
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	114,78		822,89	45,91		474,37
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	115,17		822,89	46,07		474,52
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	116,08		822,89	46,43		474,89
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	112,41		822,89	44,96		473,42
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	113,32		822,89	45,33		473,78
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	165,73		822,89	66,29		494,75
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	168,77		822,89	67,51		495,96
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	164,90		822,89	65,96		494,42
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	167,94		822,89	67,17		495,63
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	198,42		822,89	79,37		507,82
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	197,51		822,89	79,00		507,46
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	201,18		822,89	80,47		508,93
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	200,27		822,89	80,11		508,56
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	147,86		822,89	59,14		487,60
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	144,82		822,89	57,93		486,38
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	148,69		822,89	59,47		487,93
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	145,65		822,89	58,26		486,72
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	212,54		822,89	85,02		513,47
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	213,45		822,89	85,38		513,84
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	215,30		822,89	86,12		514,58
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	216,21		822,89	86,49		514,94
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	194,94		822,89	77,98		506,43
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	197,98		822,89	79,19		507,65
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	195,77		822,89	78,31		506,76
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	198,80		822,89	79,52		507,98

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	232,17		822,89	0,00		521,32
1.35G+1.50Q	1,00	232,17		822,89	0,00		521,32
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	216,21		822,89	86,49		514,94

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[58] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[301] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-44,99	57,19	154,63	157,62	0,00	-3,35	-44,99	69,3	67,3	71,0
Q	-31,55	7,48	3,27	30,27	0,00	-0,62	-31,55	12,9	12,2	13,7
1.35G+1.50Q	-108,06	88,43	213,65	258,19	0,00	-5,46	-108,06	112,8	109,1	116,4
ΣΣ: +x	543,76	505,95	668,34	653,47	0,00	-21,41	-355,53	41,0	40,6	41,2
ΣΣ: +x	-669,74	-383,30	-355,53	-303,63	0,00	-21,41	-669,74	111,5	107,1	115,9
ΣΣ: +z	583,51	535,17	633,13	685,40	0,00	-19,46	-320,31	43,2	40,3	44,5
ΣΣ: +z	-709,49	-412,52	-320,31	-335,55	0,00	-19,46	-709,49	109,2	103,2	116,5
ΣΣ: -x	630,46	561,14	682,01	719,07	0,00	-21,56	-369,19	38,6	34,9	40,6
ΣΣ: -x	-756,44	-438,49	-369,19	-369,23	0,00	-21,56	-756,44	113,8	107,0	121,9
ΣΣ: -z	638,46	565,34	731,55	723,65	0,00	-23,73	-418,74	35,4	33,4	36,4
ΣΣ: -z	-764,44	-442,69	-418,74	-373,81	0,00	-23,73	-764,44	117,1	111,2	123,5
	-655,26	466,25	221,89	480,69	0,00	2,91	-655,26	7,1	-4,8	20,6
	546,05	-388,54	-184,90	-400,57	0,00	-2,43	-184,90	-5,9	-17,2	4,0
1.00G+1.00Q	-76,54	64,67	157,90	187,89	0,00	-3,97	-76,54	82,2	79,5	84,7
1.00G+1.00Q	-76,54	64,67	157,90	187,89	0,00	-3,97	-76,54	82,2	79,5	84,7
1.35G+1.50Q	-108,06	88,43	213,65	258,19	0,00	-5,46	-108,06	112,8	109,1	116,4

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [N/mm^2]	Αρχή M [kNm]	[58] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[301] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	383,39	-261,26	47,24	-102,33	0,00	-7,64	304,40	107,5	101,0	112,7
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	-76,54	64,67	157,90	187,89	0,00	-3,97	-76,54	82,2	79,5	84,7
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	251,09	-168,45	46,95	-52,46	0,00	-5,43	200,53	78,6	74,4	81,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-93,86	85,06	212,18	244,57	0,00	-5,18	-93,86	107,0	103,6	110,3
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	725,22	-497,75	-65,18	-356,29	0,00	-8,81	-65,18	98,1	84,5	109,7
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ- 1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ	-67,08	62,43	156,92	178,81	0,00	-3,79	-67,08	78,3	75,8	80,6
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ- 1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ	478,98	-326,12	-27,99	-221,77	0,00	-6,21	-27,99	72,4	63,5	79,8

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ14

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	8Φ18	7Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :	2τμ.ΣΦ10/15	Κρίσιμη περιοχή	0,75m -2τμ.ΣΦ10/12	0,75m -2τμ.ΣΦ10/12
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²			Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	

(58) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)
(301) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

Δοκός: Δ15.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 18	Μέλος: 243	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]			Μήκος L=5,84m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Χάλυβας: B500C
				Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [N/mm^2]	αCD [N/mm^2]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	839,09	2640,00	0,00	1540,20
1.35G+1.50Q	1,00	839,09	2640,00	0,00	1540,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.35G+1.05Q	1,00	660,52	2640,00	0,00	1468,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.35G+1.05Q	1,00	777,40	2640,00	0,00	1515,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.35G+1.05Q	1,00	479,80	2640,00	0,00	1396,49
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) + 0.3 (EII+emax)	1,35	589,54	2640,00	235,82	1440,39
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) + 0.3 (EII+emin)	1,35	581,48	2640,00	232,59	1437,16
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) + 0.3 (EII+emax)	1,35	595,65	2640,00	238,26	1442,83
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) + 0.3 (EII+emin)	1,35	587,58	2640,00	235,03	1439,60
ΣΣ5: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	368,24	2640,00	147,29	1351,86
ΣΣ6: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	341,34	2640,00	136,54	1341,11
ΣΣ7: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	370,07	2640,00	148,03	1352,60
ΣΣ8: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	343,18	2640,00	137,27	1341,84
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) - 0.3 (EII+emax)	1,35	714,67	2640,00	285,87	1490,43
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) - 0.3 (EII+emin)	1,35	722,73	2640,00	289,09	1493,66
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) - 0.3 (EII+emax)	1,35	720,77	2640,00	288,31	1492,88
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) - 0.3 (EII+emin)	1,35	728,84	2640,00	291,53	1496,10
ΣΣ13: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	785,31	2640,00	314,12	1518,69
ΣΣ14: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	812,20	2640,00	324,88	1529,45
ΣΣ15: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	787,14	2640,00	314,86	1519,42
ΣΣ16: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	814,03	2640,00	325,61	1530,18
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) + 0.3 (EII+emax)	1,35	374,31	2640,00	149,72	1354,29
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) + 0.3 (EII+emin)	1,35	366,24	2640,00	146,50	1351,06
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) + 0.3 (EII+emax)	1,35	368,20	2640,00	147,28	1351,85
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) + 0.3 (EII+emin)	1,35	360,13	2640,00	144,05	1348,62
ΣΣ21: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	303,67	2640,00	121,47	1326,03
ΣΣ22: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	276,77	2640,00	110,71	1315,28
ΣΣ23: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	301,83	2640,00	120,73	1325,30
ΣΣ24: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	274,94	2640,00	109,98	1314,55
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) - 0.3 (EII+emax)	1,35	499,43	2640,00	199,77	1404,34
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) - 0.3 (EII+emin)	1,35	507,50	2640,00	203,00	1407,57
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) - 0.3 (EII+emax)	1,35	493,32	2640,00	197,33	1401,90
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) - 0.3 (EII+emin)	1,35	501,39	2640,00	200,56	1405,12
ΣΣ29: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	720,74	2640,00	288,29	1492,86
ΣΣ30: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	747,63	2640,00	299,05	1503,62
ΣΣ31: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	718,91	2640,00	287,56	1492,13
ΣΣ32: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	745,80	2640,00	298,32	1502,89

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [N/mm^2]	αCD [N/mm^2]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	839,09	2640,00	0,00	1540,20
1.35G+1.50Q	1,00	839,09	2640,00	0,00	1540,20
ΣΣ16: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	814,03	2640,00	325,61	1530,18

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[307] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[18] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	258,62	-190,24	160,93	150,06	0,00	0,50	-44,82	71,1	68,0	74,2
Q	-30,81	-24,77	151,89	100,24	0,00	0,13	-50,06	20,8	15,5	27,4
1.35G+1.50Q	302,93	-293,98	445,09	352,94	0,00	0,87	-108,65	127,2	123,4	132,9
ΣΣ:+x	1225,17	172,11	457,78	285,18	0,00	3,50	-55,71	38,0	20,4	67,7
ΣΣ:+x	-742,02	-581,53	36,79	129,21	0,00	3,50	-742,02	127,1	98,6	145,0
ΣΣ:+z	998,08	85,24	411,40	268,41	0,00	3,01	-48,74	48,4	34,7	71,6
ΣΣ:+z	-514,92	-494,66	83,17	145,97	0,00	3,01	-514,92	116,7	94,6	130,7
ΣΣ:-x	896,11	50,89	394,23	260,16	0,00	3,36	-51,66	52,1	39,4	73,4
ΣΣ:-x	-412,95	-460,32	100,34	154,23	0,00	3,36	-412,95	113,0	92,8	126,0
ΣΣ:-z	1073,00	117,81	430,84	273,90	0,00	3,80	-57,67	44,2	28,6	70,5
ΣΣ:-z	-589,85	-527,23	63,74	140,49	0,00	3,80	-589,85	120,8	95,7	136,8
	834,57	-305,95	-165,38	-66,95	0,00	0,43	-165,38	35,3	13,9	48,0
	-695,48	254,96	137,82	55,79	0,00	-0,36	-695,48	-29,4	-40,0	-11,6
1.00G+1.00Q	227,82	-215,01	312,82	250,30	0,00	0,63	-76,91	91,9	89,7	95,4
1.00G+1.00Q	227,82	-215,01	312,82	250,30	0,00	0,63	-76,91	91,9	89,7	95,4
1.35G+1.50Q	302,93	-293,98	445,09	352,94	0,00	0,87	-108,65	127,2	123,4	132,9
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-323,00	-64,52	569,13	403,16	0,00	0,55	-352,15	100,8	88,3	122,5
1.00G+1.00Q	227,82	-215,01	312,82	250,30	0,00	0,63	-76,91	91,9	89,7	95,4
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-189,47	-62,04	395,51	283,78	0,00	0,41	-227,41	74,3	66,2	88,4
1.35G+1.05Q	316,80	-282,84	376,74	307,83	0,00	0,81	-94,20	117,9	116,4	120,6
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-726,42	99,60	583,47	391,52	0,00	0,27	-726,42	73,7	56,8	103,2
1.00G+0.70Q	237,06	-207,58	267,26	220,23	0,00	0,59	-67,29	85,7	84,8	87,2
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-458,42	47,38	405,07	276,02	0,00	0,23	-458,42	56,3	45,2	75,6

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ15.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 12	Μέλος: 244	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=5,98m	Bl=0,01m Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	744,56	2640,00	0,00	1502,39
1.35G+1.50Q	1,00	744,56	2640,00	0,00	1502,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	728,63	2640,00	0,00	1496,02
1.35G+1.05Q	1,00	675,52	2640,00	0,00	1474,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	648,97	2640,00	0,00	1464,16
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	465,82	2640,00	186,33	1390,90
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	465,23	2640,00	186,09	1390,66
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	466,11	2640,00	186,45	1391,01
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	465,52	2640,00	186,21	1390,78
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	451,44	2640,00	180,57	1385,14
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	449,45	2640,00	179,78	1384,35
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	451,52	2640,00	180,61	1385,18
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	449,54	2640,00	179,82	1384,38
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	475,05	2640,00	190,02	1394,59
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	475,64	2640,00	190,26	1394,83
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	475,34	2640,00	190,14	1394,70
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	475,94	2640,00	190,37	1394,94
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	482,19	2640,00	192,88	1397,44
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	484,18	2640,00	193,67	1398,24
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	482,28	2640,00	192,91	1397,48
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	484,26	2640,00	193,71	1398,27
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	455,48	2640,00	182,19	1386,76
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	454,88	2640,00	181,95	1386,52
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	455,18	2640,00	182,07	1386,64
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	454,59	2640,00	181,84	1386,40
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	448,33	2640,00	179,33	1383,90
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	446,35	2640,00	178,54	1383,11
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	448,25	2640,00	179,30	1383,87
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	446,26	2640,00	178,51	1383,07
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	464,70	2640,00	185,88	1390,45
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	465,30	2640,00	186,12	1390,69
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	464,41	2640,00	185,76	1390,33
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	465,01	2640,00	186,00	1390,57
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	479,09	2640,00	191,64	1396,20
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	481,07	2640,00	192,43	1397,00

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	479,00		2640,00	191,60		1396,17
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	480,98		2640,00	192,39		1396,96

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	744,56		2640,00	0,00		1502,39
1.35G+1.50Q	1,00	744,56		2640,00	0,00		1502,39
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	484,26		2640,00	193,71		1398,27

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[18] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[12] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	165,58	-143,30	127,65	108,76	0,00	-0,03	-41,49	57,8	48,2	68,0	
Q	151,33	-89,76	73,77	51,80	0,00	-0,02	150,64	23,1	16,9	27,4	
1.35G+1.50Q	450,54	-328,10	282,98	224,53	0,00	-0,07	-48,12	112,7	90,5	132,9	
ΣΣ:+x	427,92	-183,02	188,33	167,10	0,00	-1,58	426,34	67,0	58,1	71,1	
ΣΣ:+x	75,32	-205,84	151,05	109,53	0,00	-1,58	-145,86	73,9	56,6	98,6	
ΣΣ:+z	391,56	-183,97	185,80	160,37	0,00	-1,34	389,97	68,0	58,0	73,2	
ΣΣ:+z	111,69	-204,89	153,58	116,25	0,00	-1,34	-119,25	72,9	56,7	94,7	
ΣΣ:-x	380,57	-183,35	187,01	157,55	0,00	-1,45	378,98	68,5	58,0	74,2	
ΣΣ:-x	122,68	-205,51	152,37	119,07	0,00	-1,45	-111,47	72,4	56,7	92,9	
ΣΣ:-z	409,99	-182,02	189,45	162,79	0,00	-1,67	408,40	67,8	58,2	72,7	
ΣΣ:-z	93,25	-206,84	149,93	113,83	0,00	-1,67	-131,33	73,1	56,5	95,8	
	-107,41	-6,36	-37,52	14,50	0,00	-1,05	-108,67	3,6	-0,6	14,0	
	89,51	5,30	31,27	-12,08	0,00	0,88	89,55	-3,0	-11,6	0,5	
1.00G+1.00Q	316,92	-233,06	201,42	160,56	0,00	-0,05	-36,23	80,9	65,1	95,4	
1.00G+1.00Q	316,92	-233,06	201,42	160,56	0,00	-0,05	-36,23	80,9	65,1	95,4	
1.35G+1.50Q	450,54	-328,10	282,98	224,53	0,00	-0,07	-48,12	112,7	90,5	132,9	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	531,09	-323,33	311,12	213,65	0,00	0,73	528,59	110,0	90,8	122,5	
1.00G+1.00Q	316,92	-233,06	201,42	160,56	0,00	-0,05	-36,23	80,9	65,1	95,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	370,62	-229,88	220,18	153,31	0,00	0,48	368,84	79,1	65,4	88,4	
1.35G+1.05Q	382,44	-287,70	249,78	201,22	0,00	-0,06	-50,48	102,3	82,9	120,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	516,70	-279,76	296,69	183,10	0,00	1,26	514,53	97,8	83,4	105,1	
1.00G+0.70Q	271,52	-206,13	179,29	145,02	0,00	-0,04	-37,81	74,0	60,1	87,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	361,03	-200,84	210,56	132,94	0,00	0,84	359,47	71,0	60,4	76,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ15.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 7	Μέλος: 245	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,89m	Bl=0,01m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	171,28		880,00	0,00		519,25
1.35G+1.50Q	1,00	171,28		880,00	0,00		519,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	171,12		880,00	0,00		519,18
1.35G+1.05Q	1,00	158,23		880,00	0,00		514,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	157,96		880,00	0,00		513,92
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	110,68		880,00	44,27		495,01
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	110,70		880,00	44,28		495,02
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	110,71		880,00	44,28		495,02
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	110,73		880,00	44,29		495,02
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	110,77		880,00	44,31		495,04
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	110,84		880,00	44,34		495,07
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	110,78		880,00	44,31		495,05
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	110,85		880,00	44,34		495,07
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	110,35		880,00	44,14		494,88
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	110,33		880,00	44,13		494,87
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	110,38		880,00	44,15		494,89
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	110,36		880,00	44,14		494,88
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	109,68		880,00	43,87		494,61
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	109,61		880,00	43,84		494,58
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	109,68		880,00	43,87		494,61
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	109,61		880,00	43,85		494,58
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	109,85		880,00	43,94		494,67

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	109,87		880,00	43,95		494,68
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	109,82		880,00	43,93		494,66
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	109,84		880,00	43,94		494,67
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	110,52		880,00	44,21		494,94
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	110,59		880,00	44,24		494,97
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	110,51		880,00	44,21		494,94
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	110,58		880,00	44,23		494,97
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	109,52		880,00	43,81		494,54
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	109,50		880,00	43,80		494,53
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	109,49		880,00	43,80		494,53
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	109,47		880,00	43,79		494,52
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	109,43		880,00	43,77		494,50
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	109,36		880,00	43,74		494,48
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	109,42		880,00	43,77		494,50
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	109,35		880,00	43,74		494,47

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	171,28		880,00	0,00		519,25
1.35G+1.50Q	1,00	171,28		880,00	0,00		519,25
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	110,85		880,00	44,34		495,07

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[12] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[7] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	137,84	-97,89	-2,32	-46,22	0,00	-0,25	-2,32	43,0	37,4	48,1	
Q	80,75	-54,99	-1,39	-29,99	0,00	-0,13	-1,39	13,2	9,2	16,9	
1.35G+1.50Q	307,20	-214,64	-5,22	-107,38	0,00	-0,54	-5,22	77,8	64,3	90,2	
ΣΣ:-x	210,01	-117,01	-0,90	-48,50	0,00	-9,26	-0,90	48,6	39,7	56,5	
ΣΣ:-x	157,69	-141,44	-5,33	-78,12	0,00	-9,26	-5,33	51,4	44,7	57,9	
ΣΣ:-z	206,57	-118,43	-1,48	-50,30	0,00	-8,33	-4,75	48,8	40,0	56,6	
ΣΣ:-z	161,13	-140,02	-4,75	-76,32	0,00	-8,33	-1,48	51,2	44,3	57,8	
ΣΣ:-x	207,51	-117,90	-1,59	-49,36	0,00	-9,32	-4,64	48,6	39,6	56,5	
ΣΣ:-x	160,19	-140,55	-4,64	-77,27	0,00	-9,32	-1,59	51,4	44,7	57,9	
ΣΣ:-z	211,01	-116,32	-1,22	-47,44	0,00	-10,35	-5,01	48,4	39,3	56,4	
ΣΣ:-z	156,69	-142,13	-5,01	-79,19	0,00	-10,35	-1,22	51,6	45,0	58,0	
	25,32	-11,44	2,39	-11,22	0,00	-2,92	25,23	0,1	-0,4	0,4	
	-21,10	9,53	-1,99	9,35	0,00	2,43	-21,10	-0,1	-0,4	0,3	
1.00G+1.00Q	218,59	-152,88	-3,71	-76,21	0,00	-0,38	-3,71	56,2	46,6	64,9	
1.00G+1.00Q	218,59	-152,88	-3,71	-76,21	0,00	-0,38	-3,71	56,2	46,6	64,9	
1.35G+1.50Q	307,20	-214,64	-5,22	-107,38	0,00	-0,54	-5,22	77,8	64,3	90,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	288,21	-206,06	-7,01	-98,97	0,00	1,65	-7,01	77,7	64,0	90,5	
1.00G+1.00Q	218,59	-152,88	-3,71	-76,21	0,00	-0,38	-3,71	56,2	46,6	64,9	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	205,93	-147,16	-4,91	-70,60	0,00	1,07	-4,91	56,1	46,4	65,1	
1.35G+1.05Q	270,87	-189,89	-4,60	-93,89	0,00	-0,48	-4,60	71,9	60,1	82,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	239,22	-175,60	-7,58	-79,87	0,00	3,17	-7,58	71,8	59,6	83,1	
1.00G+0.70Q	194,36	-136,39	-3,30	-67,22	0,00	-0,34	-3,30	52,2	43,8	59,9	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	173,26	-126,85	-5,29	-57,87	0,00	2,09	-5,29	52,1	43,5	60,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ15

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	6Φ20								6Φ20				(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Κόμβος	307	1Φ18				3,00									
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:		2,92m -2τμ.ΣΦ10/16				Τέλος: 2,92m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(307): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)															
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	2	6Φ20								6Φ20				(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:		2,99m -2τμ.ΣΦ10/16				Τέλος: 2,99m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	15Φ12								15Φ12				(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:		0,95m -2τμ.ΣΦ10/12				Τέλος: 0,95m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(7): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)															

Δοκός: Δ16.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 300	Τέλος: 17	Μέλος: 246	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτές απολήξεις

Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]	Μήκος L=5,84m	Bl=0,15m	Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	821,16		2640,00	0,00		1533,03
1.35G+1.50Q	1,00	821,16		2640,00	0,00		1533,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	649,40		2640,00	0,00		1464,33
1.35G+1.05Q	1,00	760,30		2640,00	0,00		1508,69
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	474,03		2640,00	0,00		1394,18
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	384,58		2640,00	153,83		1358,40
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	376,90		2640,00	150,76		1355,33
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	379,59		2640,00	151,84		1356,40
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	371,91		2640,00	148,77		1353,33
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	307,22		2640,00	122,89		1327,46
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	281,64		2640,00	112,65		1317,22
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	305,73		2640,00	122,29		1326,86
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	280,14		2640,00	112,06		1316,62
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	503,63		2640,00	201,45		1406,02
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	511,31		2640,00	204,52		1409,09
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	498,64		2640,00	199,46		1404,03
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	506,32		2640,00	202,53		1407,10
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	704,07		2640,00	281,63		1486,20
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	729,66		2640,00	291,86		1496,43
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	702,57		2640,00	281,03		1485,60
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	728,16		2640,00	291,26		1495,83
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	560,42		2640,00	224,17		1428,73
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	552,74		2640,00	221,10		1425,66
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	565,40		2640,00	226,16		1430,73
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	557,73		2640,00	223,09		1427,66
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	359,98		2640,00	143,99		1348,56
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	334,39		2640,00	133,76		1338,32
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	361,47		2640,00	144,59		1349,16
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	335,88		2640,00	134,35		1338,92
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	679,47		2640,00	271,79		1476,36
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	687,15		2640,00	274,86		1479,43
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	684,46		2640,00	273,78		1478,35
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	692,14		2640,00	276,85		1481,42
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	756,82		2640,00	302,73		1507,30
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	782,41		2640,00	312,96		1517,53
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	758,32		2640,00	303,33		1507,90
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	783,91		2640,00	313,56		1518,13

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	821,16		2640,00	0,00		1533,03
1.35G+1.50Q	1,00	821,16		2640,00	0,00		1533,03
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	783,91		2640,00	313,56		1518,13

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[300] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[17] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	226,96	-178,20	163,99	150,81	0,00	-0,71	-50,28	69,4	67,0	72,4	
Q	-20,82	-25,79	149,01	97,42	0,00	-0,20	-42,89	20,5	14,7	27,2	
1.35G+1.50Q	275,17	-279,25	444,90	349,73	0,00	-1,26	-109,05	124,5	119,8	131,3	
ΣΣ:+x	986,46	88,53	409,39	274,98	0,00	-4,55	-71,86	47,9	34,7	70,6	
ΣΣ:+x	-556,06	-474,64	88,22	137,74	0,00	-4,55	-556,06	113,4	93,4	125,9	
ΣΣ:+z	1126,51	139,00	435,05	285,14	0,00	-4,56	-65,34	42,4	27,5	68,2	
ΣΣ:+z	-696,11	-525,12	62,56	127,58	0,00	-4,56	-696,11	118,9	95,9	133,1	
ΣΣ:-x	1236,61	180,85	457,44	293,47	0,00	-5,18	-72,50	37,3	20,5	66,2	
ΣΣ:-x	-806,21	-566,97	40,16	119,25	0,00	-5,18	-806,21	124,0	97,9	140,1	
ΣΣ:-z	1195,36	165,95	450,89	291,25	0,00	-5,39	-79,74	38,9	22,4	67,0	
ΣΣ:-z	-764,96	-552,07	46,72	121,47	0,00	-5,39	-764,96	122,5	97,0	138,2	
	885,60	-311,08	-179,38	-81,04	0,00	-0,75	-179,38	33,8	12,9	46,0	
	-738,00	259,23	149,48	67,53	0,00	0,62	-738,00	-28,2	-38,3	-10,8	
1.00G+1.00Q	206,14	-203,99	313,00	248,23	0,00	-0,91	-77,73	90,0	87,1	94,2	
1.00G+1.00Q	206,14	-203,99	313,00	248,23	0,00	-0,91	-77,73	90,0	87,1	94,2	
1.35G+1.50Q	275,17	-279,25	444,90	349,73	0,00	-1,26	-109,05	124,5	119,8	131,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-389,03	-45,95	579,43	410,50	0,00	-0,71	-404,55	99,2	86,4	121,6	
1.00G+1.00Q	206,14	-203,99	313,00	248,23	0,00	-0,91	-77,73	90,0	87,1	94,2	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-236,66	-48,45	402,69	288,75	0,00	-0,54	-259,07	73,0	64,8	87,8	
1.35G+1.05Q	284,54	-267,65	377,84	305,89	0,00	-1,17	-96,70	115,3	113,2	119,0	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-822,46	121,20	602,07	407,18	0,00	-0,24	-822,46	73,0	56,1	102,9	
1.00G+0.70Q	212,39	-196,25	268,29	219,01	0,00	-0,85	-69,49	83,8	82,7	86,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-525,61	62,98	417,78	286,54	0,00	-0,23	-525,61	55,6	44,5	75,3	

Δοκός: Δ16.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 11	Μέλος: 247	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=5,98m	Bl=0,01m	Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	738,30		2640,00	0,00		1499,89
1.35G+1.50Q	1,00	738,30		2640,00	0,00		1499,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	725,06		2640,00	0,00		1494,59
1.35G+1.05Q	1,00	669,61		2640,00	0,00		1472,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	647,54		2640,00	0,00		1463,58
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	454,50		2640,00	181,80		1386,37
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	453,92		2640,00	181,57		1386,13
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	454,38		2640,00	181,75		1386,32
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	453,80		2640,00	181,52		1386,09
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	445,36		2640,00	178,14		1382,71
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	443,41		2640,00	177,36		1381,93
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	445,32		2640,00	178,13		1382,70
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	443,38		2640,00	177,35		1381,92
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	463,54		2640,00	185,42		1389,99
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	464,13		2640,00	185,65		1390,22
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	463,43		2640,00	185,37		1389,94
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	464,01		2640,00	185,61		1390,17
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	475,51		2640,00	190,20		1394,77
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	477,45		2640,00	190,98		1395,55
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	475,47		2640,00	190,19		1394,76
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	477,42		2640,00	190,97		1395,54
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	458,53		2640,00	183,41		1387,98
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	457,95		2640,00	183,18		1387,75
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	458,64		2640,00	183,46		1388,03
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	458,06		2640,00	183,22		1387,79
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	446,57		2640,00	178,63		1383,19
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	444,62		2640,00	177,85		1382,42
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	446,60		2640,00	178,64		1383,21
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	444,66		2640,00	177,86		1382,43
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	467,58		2640,00	187,03		1391,60
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	468,16		2640,00	187,26		1391,83
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	467,69		2640,00	187,08		1391,64
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	468,27		2640,00	187,31		1391,88
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	476,72		2640,00	190,69		1395,26
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	478,66		2640,00	191,46		1396,03
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	476,75		2640,00	190,70		1395,27
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	478,70		2640,00	191,48		1396,05

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	738,30		2640,00	0,00		1499,89
1.35G+1.50Q	1,00	738,30		2640,00	0,00		1499,89
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	478,70		2640,00	191,48		1396,05

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[17] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[11] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	168,81	-141,62	128,36	106,69	0,00	0,02	-36,94	57,2	47,7	67,0	
Q	148,56	-88,59	74,83	52,19	0,00	0,04	147,87	23,0	17,0	27,2	
1.35G+1.50Q	450,74	-324,07	285,53	222,32	0,00	0,09	-42,35	111,7	89,8	131,3	
ΣΣ:-x	385,79	-181,08	188,24	157,34	0,00	1,47	384,24	67,2	57,4	72,1	
ΣΣ:-x	120,95	-203,10	153,79	115,56	0,00	1,47	-111,67	72,4	56,3	93,5	
ΣΣ:-z	402,97	-181,98	188,47	161,21	0,00	1,33	401,42	66,3	57,3	70,8	
ΣΣ:-z	103,78	-202,20	153,56	111,69	0,00	1,33	-125,20	73,3	56,3	95,9	
ΣΣ:-x	419,77	-181,13	190,60	164,49	0,00	1,53	418,23	65,7	57,4	69,7	
ΣΣ:-x	86,97	-203,05	151,43	108,40	0,00	1,53	-137,99	73,9	56,3	97,9	
ΣΣ:-z	416,66	-180,01	191,46	163,34	0,00	1,68	415,10	66,0	57,5	70,2	
ΣΣ:-z	90,09	-204,16	150,57	109,55	0,00	1,68	-134,50	73,6	56,2	97,0	
	-118,82	-1,58	-35,01	15,67	0,00	0,69	-118,82	3,0	-0,8	13,0	
	99,01	1,32	29,17	-13,06	0,00	-0,58	99,02	-2,5	-10,8	0,7	
1.00G+1.00Q	317,37	-230,21	203,19	158,88	0,00	0,06	-31,93	80,2	64,6	94,2	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[17] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[11] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.00G+1.00Q	317,37	-230,21	203,19	158,88	0,00	0,06	-31,93	80,2	64,6	94,2	
1.35G+1.50Q	450,74	-324,07	285,53	222,32	0,00	0,09	-42,35	111,7	89,8	131,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	539,85	-322,88	311,79	210,56	0,00	-0,43	537,35	109,5	90,0	121,6	
1.00G+1.00Q	317,37	-230,21	203,19	158,88	0,00	0,06	-31,93	80,2	64,6	94,2	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	376,78	-229,42	220,70	151,04	0,00	-0,29	375,01	78,7	64,8	87,8	
1.35G+1.05Q	383,89	-284,20	251,86	198,83	0,00	0,07	-44,61	101,4	82,2	119,1	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	532,41	-282,23	295,62	179,24	0,00	-0,80	530,22	97,6	82,6	105,1	
1.00G+0.70Q	272,81	-203,63	180,74	143,22	0,00	0,05	-33,43	73,3	59,5	86,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	371,82	-202,31	209,92	130,16	0,00	-0,53	370,25	70,8	59,8	76,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ16.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 3	Μέλος: 248	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,89m	Bl=0,01m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθήσης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	169,54		880,00	0,00		518,55
1.35G+1.50Q	1,00	169,54		880,00	0,00		518,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	168,93		880,00	0,00		518,31
1.35G+1.05Q	1,00	156,45		880,00	0,00		513,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	155,44		880,00	0,00		512,91
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	108,22		880,00	43,29		494,02
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	108,22		880,00	43,29		494,02
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	108,18		880,00	43,27		494,01
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	108,19		880,00	43,27		494,01
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	108,68		880,00	43,47		494,21
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	108,69		880,00	43,48		494,21
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	108,67		880,00	43,47		494,20
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	108,68		880,00	43,47		494,21
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	108,16		880,00	43,26		494,00
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	108,16		880,00	43,26		494,00
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	108,13		880,00	43,25		493,99
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	108,13		880,00	43,25		493,98
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	108,50		880,00	43,40		494,13
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	108,49		880,00	43,40		494,13
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	108,49		880,00	43,40		494,13
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	108,48		880,00	43,39		494,13
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	109,37		880,00	43,75		494,48
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	109,37		880,00	43,75		494,48
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	109,40		880,00	43,76		494,49
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	109,40		880,00	43,76		494,50
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	109,03		880,00	43,61		494,34
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	109,04		880,00	43,62		494,35
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	109,04		880,00	43,61		494,35
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	109,05		880,00	43,62		494,35
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	109,31		880,00	43,73		494,46
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	109,31		880,00	43,72		494,46
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	109,35		880,00	43,74		494,47
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	109,34		880,00	43,74		494,47
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	108,85		880,00	43,54		494,27
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	108,84		880,00	43,53		494,27
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	108,86		880,00	43,54		494,28
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	108,85		880,00	43,54		494,27

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	169,54		880,00	0,00		518,55
1.35G+1.50Q	1,00	169,54		880,00	0,00		518,55
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	109,40		880,00	43,76		494,50

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [N]	Αρχή M [kNm]	[11] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[3] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	139,02	-97,75	-2,17	-47,46	0,00	0,35	-2,17	42,4	36,7	47,5	
Q	81,95	-55,61	-1,36	-30,53	0,00	0,13	-1,36	13,2	9,2	16,9	
1.35G+1.50Q	310,61	-215,38	-4,98	-109,87	0,00	0,67	-4,98	77,0	63,4	89,5	
ΣΣ:+x	212,93	-116,45	-1,27	-49,47	0,00	9,25	-4,62	48,1	39,0	56,1	
ΣΣ:+x	158,52	-142,43	-4,62	-80,26	0,00	9,25	-1,27	50,7	44,0	57,2	
ΣΣ:+z	212,05	-116,94	-0,96	-50,45	0,00	8,48	-0,96	48,4	39,3	57,1	
ΣΣ:+z	159,40	-141,94	-4,93	-79,28	0,00	8,48	-4,93	50,5	43,6	56,2	
ΣΣ:-x	215,70	-115,26	-0,63	-48,49	0,00	9,50	-0,63	48,1	38,9	56,2	
ΣΣ:-x	155,74	-143,62	-5,27	-81,24	0,00	9,50	-5,27	50,7	44,0	57,2	
ΣΣ:-z	217,64	-114,27	-0,74	-47,09	0,00	10,44	-5,16	47,9	38,6	56,1	
ΣΣ:-z	153,80	-144,61	-5,16	-82,64	0,00	10,44	-0,74	51,0	44,3	57,3	
	28,70	-13,42	2,28	-12,61	0,00	2,52	28,59	0,4	-0,3	0,8	
	-23,92	11,18	-1,90	10,51	0,00	-2,10	-23,92	-0,3	-0,7	0,2	
1.00G+1.00Q	220,97	-153,36	-3,54	-78,00	0,00	0,48	-3,54	55,6	45,9	64,4	
1.00G+1.00Q	220,97	-153,36	-3,54	-78,00	0,00	0,48	-3,54	55,6	45,9	64,4	
1.35G+1.50Q	310,61	-215,38	-4,98	-109,87	0,00	0,67	-4,98	77,0	63,4	89,5	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	289,08	-205,32	-6,68	-100,42	0,00	-1,22	-6,68	76,7	62,7	89,7	
1.00G+1.00Q	220,97	-153,36	-3,54	-78,00	0,00	0,48	-3,54	55,6	45,9	64,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	206,62	-146,65	-4,67	-71,69	0,00	-0,78	-4,67	55,4	45,5	64,5	
1.35G+1.05Q	273,73	-190,36	-4,36	-96,13	0,00	0,61	-4,36	71,1	59,2	81,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	237,86	-173,58	-7,21	-80,38	0,00	-2,54	-7,21	70,6	58,2	82,2	
1.00G+0.70Q	196,39	-136,68	-3,13	-68,84	0,00	0,44	-3,13	51,6	43,2	59,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	172,47	-125,50	-5,02	-58,33	0,00	-1,66	-5,02	51,3	42,4	59,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ16

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)		
Κόμβος	300	1Φ20			3,00								
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	2,92m -2τμ.ΣΦ10/16			Τέλος:	2,92m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²							Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
(300) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)													
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	2	6Φ20						6Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)		
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	2,99m -2τμ.ΣΦ10/16			Τέλος:	2,99m -2τμ.ΣΦ10/16	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²							Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	15Φ12						15Φ12			(Οπλ κορμού= 6Φ12)		
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,95m -2τμ.ΣΦ10/12			Τέλος:	0,95m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²							Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
(3) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)													

Δοκός: Δ17.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 300	Μέλος: 249	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,75m	Bl=0,10m Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [N]	aCD [N]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	454,99	1760,00	0,00	1001,20
1.35G+1.50Q	1,00	454,99	1760,00	0,00	1001,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	366,24	1760,00	0,00	965,70
1.35G+1.05Q	1,00	428,23	1760,00	0,00	990,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	280,31	1760,00	0,00	931,33
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	167,49	1760,00	66,99	886,20
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	164,72	1760,00	65,89	885,09
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	161,02	1760,00	64,41	883,61
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	158,25	1760,00	63,30	882,50
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	197,16	1760,00	78,86	898,07
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	187,93	1760,00	75,17	894,38
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	195,22	1760,00	78,09	897,29
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	185,99	1760,00	74,40	893,60
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	210,43	1760,00	84,17	903,38
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	213,20	1760,00	85,28	904,48
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	203,97	1760,00	81,59	900,79
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	206,73	1760,00	82,69	901,90
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	340,31	1760,00	136,12	955,33
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	349,54	1760,00	139,81	959,02
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	338,37	1760,00	135,35	954,55

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	347,60		1760,00	139,04		958,24
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	395,41		1760,00	158,17		977,37
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	392,65		1760,00	157,06		976,26
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	401,88		1760,00	160,75		979,96
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	399,11		1760,00	159,64		978,85
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	265,54		1760,00	106,21		925,42
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	256,31		1760,00	102,52		921,73
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	267,48		1760,00	106,99		926,19
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	258,25		1760,00	103,30		922,50
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	438,36		1760,00	175,34		994,55
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	441,13		1760,00	176,45		995,65
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	444,82		1760,00	177,93		997,13
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	447,59		1760,00	179,04		998,24
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	408,69		1760,00	163,47		982,68
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	417,92		1760,00	167,17		986,37
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	410,63		1760,00	164,25		983,45
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	419,86		1760,00	167,94		987,15

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	454,99		1760,00	0,00		1001,20
1.35G+1.50Q	1,00	454,99		1760,00	0,00		1001,20
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	447,59		1760,00	179,04		998,24

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[22] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[300] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-2,36	-2,04	321,90	183,03	0,00	-0,67	-2,44	61,4	47,6	72,3
Q	0,79	-11,77	52,24	39,71	0,00	-0,12	-5,04	13,5	12,0	14,8
1.35G+1.50Q	-1,99	-20,42	512,93	306,65	0,00	-1,07	-5,34	103,2	82,3	119,9
ΣΣ:+x	10,21	145,41	1303,56	541,05	0,00	-4,79	-599,84	25,2	14,8	36,7
ΣΣ:+x	-14,04	-163,04	-599,84	-129,38	0,00	-4,79	-14,04	112,2	93,3	124,0
ΣΣ:+z	12,30	141,99	1242,26	524,17	0,00	-5,31	-538,54	26,7	17,6	31,9
ΣΣ:+z	-16,12	-159,62	-538,54	-112,50	0,00	-5,31	-16,12	110,6	90,5	128,8
ΣΣ:-x	14,40	164,54	1368,32	568,68	0,00	-5,80	-664,61	21,0	12,5	25,2
ΣΣ:-x	-18,22	-182,18	-664,61	-157,01	0,00	-5,80	-18,22	116,3	95,6	135,5
ΣΣ:-z	13,75	173,54	1453,09	595,87	0,00	-5,72	-749,37	17,7	8,6	25,9
ΣΣ:-z	-17,57	-191,17	-749,37	-184,20	0,00	-5,72	-17,57	119,6	99,5	134,8
	-15,52	96,42	559,85	215,07	0,00	-7,20	-15,52	26,5	7,4	37,9
	12,94	-80,35	-466,54	-179,22	0,00	6,00	-466,54	-22,1	-31,6	-6,1
1.00G+1.00Q	-1,56	-13,81	374,14	222,74	0,00	-0,78	-3,62	74,9	59,6	87,2
1.00G+1.00Q	-1,56	-13,81	374,14	222,74	0,00	-0,78	-3,62	74,9	59,6	87,2
1.35G+1.50Q	-1,99	-20,42	512,93	306,65	0,00	-1,07	-5,34	103,2	82,3	119,9
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	9,65	-92,73	93,04	145,36	0,00	4,33	-69,68	83,3	76,8	91,4
1.00G+1.00Q	-1,56	-13,81	374,14	222,74	0,00	-0,78	-3,62	74,9	59,6	87,2
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	6,20	-62,02	94,22	115,21	0,00	2,82	-42,50	61,7	56,0	68,2
1.35G+1.05Q	-2,35	-15,12	489,42	288,79	0,00	-1,02	-3,99	97,1	76,9	113,2
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	17,06	-135,64	-210,39	19,95	0,00	7,98	-215,11	64,0	61,9	67,7
1.00G+0.70Q	-1,80	-10,28	358,47	210,83	0,00	-0,75	-2,72	70,9	56,0	82,7
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	11,13	-90,63	-108,07	31,61	0,00	5,26	-122,97	48,8	47,6	51,1

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ17

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	15Φ12								15Φ12				(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Κόμβος	300	9Φ12		2,00											
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	1,88m -2τμ.ΣΦ10/12				Τέλος:	1,88m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							

(22) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)
(300) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,35 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,20)

Δοκός: Δ18.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 302	Τέλος: 306	Μέλος: 250	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=6,94m	Bl=0,19m Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	970,56		3220,80	0,00		1849,94
1.35G+1.50Q	1,00	970,56		3220,80	0,00		1849,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	821,94		3220,80	0,00		1790,49
1.35G+1.05Q	1,00	917,89		3220,80	0,00		1828,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	670,19		3220,80	0,00		1729,79
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	552,21		3220,80	220,88		1682,59
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	539,02		3220,80	215,61		1677,32
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	552,33		3220,80	220,93		1682,64
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	539,14		3220,80	215,66		1677,37
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	312,18		3220,80	124,87		1586,58
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	268,24		3220,80	107,29		1569,01
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	312,22		3220,80	124,89		1586,60
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	268,27		3220,80	107,31		1569,02
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	756,68		3220,80	302,67		1764,38
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	769,86		3220,80	307,94		1769,66
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	756,80		3220,80	302,72		1764,43
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	769,98		3220,80	307,99		1769,70
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	993,74		3220,80	397,50		1859,21
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	1037,69		3220,80	415,08		1876,79
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	993,78		3220,80	397,51		1859,22
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	1037,73		3220,80	415,09		1876,80
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	547,98		3220,80	219,19		1680,90
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	534,80		3220,80	213,92		1675,63
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	547,86		3220,80	219,14		1680,86
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	534,68		3220,80	213,87		1675,58
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	310,91		3220,80	124,37		1586,08
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	266,97		3220,80	106,79		1568,50
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	310,88		3220,80	124,35		1586,06
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	266,93		3220,80	106,77		1568,48
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	752,45		3220,80	300,98		1762,69
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	765,63		3220,80	306,25		1767,96
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	752,33		3220,80	300,93		1762,64
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	765,51		3220,80	306,20		1767,92
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	992,47		3220,80	396,99		1858,70
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	1036,42		3220,80	414,57		1876,28
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	992,44		3220,80	396,97		1858,69
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	1036,38		3220,80	414,55		1876,27

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	970,56		3220,80	0,00		1849,94
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	1037,73		3220,80	415,09		1876,80
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	1037,73		3220,80	415,09		1876,80

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[302] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[306] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	308,89	-225,14	246,10	206,14	0,00	0,07	-109,72	73,4	70,8	76,2
Q	65,85	-52,04	58,63	50,28	0,00	0,02	-29,21	14,6	13,9	15,5
1.35G+1.50Q	515,78	-381,99	420,18	353,72	0,00	0,13	-191,94	121,0	116,4	125,8
ΣΣ:+x	1726,19	215,04	1571,23	662,11	0,00	1,90	-1010,72	27,7	24,7	31,3
ΣΣ:+x	-1032,99	-725,10	-1010,72	-191,61	0,00	1,90	-1032,99	134,9	127,0	140,2
ΣΣ:+z	1695,12	226,92	1428,07	595,20	0,00	2,13	-867,57	30,2	18,4	43,4
ΣΣ:+z	-1001,94	-736,98	-867,57	-124,70	0,00	2,13	-1001,94	132,5	122,1	148,1
ΣΣ:-x	1919,74	303,97	1592,93	631,01	0,00	2,87	-1032,42	29,6	10,8	50,4
ΣΣ:-x	-1226,55	-814,03	-1032,42	-160,51	0,00	2,87	-1226,55	133,1	117,5	156,5
ΣΣ:-z	2001,18	320,00	1726,50	683,60	0,00	2,51	-1165,98	25,4	11,5	39,9
ΣΣ:-z	-1307,99	-830,06	-1165,98	-213,09	0,00	2,51	-1307,99	137,3	125,2	154,9
	143,57	-128,57	-49,72	68,84	0,00	0,16	-132,64	25,2	20,7	32,1
	-119,64	107,14	41,43	-57,36	0,00	-0,13	-119,64	-21,0	-26,8	-17,3
1.00G+1.00Q	374,74	-277,18	304,73	256,42	0,00	0,09	-138,93	88,0	84,7	91,5
1.00G+1.00Q	374,74	-277,18	304,73	256,42	0,00	0,09	-138,93	88,0	84,7	91,5
1.35G+1.50Q	515,78	-381,99	420,18	353,72	0,00	0,13	-191,94	121,0	116,4	125,8
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	408,10	-285,57	457,47	302,09	0,00	0,01	-101,08	102,1	100,6	103,9
1.00G+1.00Q	374,74	-277,18	304,73	256,42	0,00	0,09	-138,93	88,0	84,7	91,5
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	302,96	-212,89	329,59	222,01	0,00	0,01	-78,36	75,4	74,1	76,7
1.35G+1.05Q	486,15	-358,58	393,80	331,09	0,00	0,12	-178,79	114,4	110,2	118,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	306,68	-197,87	455,94	245,04	0,00	-0,08	-27,37	82,9	78,7	85,4
1.00G+0.70Q	354,99	-261,56	287,14	241,34	0,00	0,09	-130,17	83,6	80,5	86,9
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	235,34	-154,42	328,57	183,98	0,00	-0,05	-29,22	62,6	60,1	64,3

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ18

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	6Φ20								8Φ20			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Κόμβος	302	6Φ20		3,00									
Κόμβος	306	4Φ20	3,00										
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	3,47m -2τμ.ΣΦ10/12		Τέλος:	3,47m -2τμ.ΣΦ10/12	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					

(302) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

(306) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

Δοκός: Δ19.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 331	Τέλος: 334	Μέλος: 251	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,81m	Βί=0,19m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	222,07		880,00	0,00		539,56
1.35G+1.50Q	1,00	222,07		880,00	0,00		539,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	275,96		880,00	0,00		561,12
1.35G+1.05Q	1,00	211,06		880,00	0,00		535,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	300,87		880,00	0,00		571,08
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	157,15		880,00	62,86		513,59
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	158,38		880,00	63,35		514,08
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	156,99		880,00	62,80		513,53
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	158,22		880,00	63,29		514,02
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	181,33		880,00	72,53		523,27
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	185,43		880,00	74,17		524,90
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	181,28		880,00	72,51		523,25
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	185,38		880,00	74,15		524,89
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	138,10		880,00	55,24		505,97
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	136,87		880,00	54,75		505,48
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	137,94		880,00	55,18		505,91
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	136,71		880,00	54,68		505,42
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	117,84		880,00	47,13		497,87
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	113,74		880,00	45,50		496,23
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	117,79		880,00	47,11		497,85
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	113,69		880,00	45,48		496,21
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	162,75		880,00	65,10		515,83
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	163,98		880,00	65,59		516,32
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	162,91		880,00	65,16		515,90
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	164,14		880,00	65,65		516,39
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	183,01		880,00	73,21		523,94
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	187,11		880,00	74,84		525,58
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	183,06		880,00	73,22		523,96
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	187,15		880,00	74,86		525,60
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	143,70		880,00	57,48		508,21
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	142,47		880,00	56,99		507,72
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	143,86		880,00	57,54		508,28
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	142,63		880,00	57,05		507,79
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	119,52		880,00	47,81		498,54
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	115,42		880,00	46,17		496,90
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	119,56		880,00	47,83		498,56
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	115,47		880,00	46,19		496,92

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	222,07		880,00	0,00		539,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	300,87		880,00	0,00		571,08
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	187,15		880,00	74,86		525,60

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[331] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[334] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	107,03	-160,16	-115,59	-65,87	0,00	0,07	-115,59	62,4	58,0	67,1	
Q	22,33	-34,94	-26,33	-14,46	0,00	0,02	-26,33	11,1	10,2	12,1	
1.35G+1.50Q	177,98	-268,63	-195,55	-110,61	0,00	0,13	-195,55	101,0	93,5	108,8	
ΣΣ: +x	216,10	-116,58	-57,84	-40,12	0,00	1,94	-57,84	51,0	47,8	54,0	
ΣΣ: +x	23,96	-244,44	-204,03	-108,46	0,00	1,94	-204,03	85,8	78,9	93,3	
ΣΣ: +z	203,52	-121,61	-58,97	-44,83	0,00	2,15	-58,97	51,3	48,4	54,1	
ΣΣ: +z	36,54	-239,41	-202,90	-103,75	0,00	2,15	-202,90	85,5	78,4	93,2	
ΣΣ: -x	212,46	-123,59	-52,68	-44,51	0,00	2,90	-52,68	51,1	48,4	53,7	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[331] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[334] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
ΣΣ:-x	27,61	-237,43	-209,19	-104,08	0,00	2,90	-209,19	85,7	78,4	93,6	
ΣΣ:-z	224,74	-116,92	-47,73	-39,83	0,00	2,54	-47,73	49,9	47,2	52,5	
ΣΣ:-z	15,33	-244,11	-214,14	-108,75	0,00	2,54	-214,14	86,9	79,6	94,8	
	-160,16	126,71	20,85	54,85	0,00	0,16	-160,16	-32,6	-33,1	-31,7	
	133,47	-105,59	-17,37	-45,71	0,00	-0,13	-17,37	27,2	26,4	27,6	
1.00G+1.00Q	129,36	-195,10	-141,92	-80,33	0,00	0,09	-141,92	73,5	68,1	79,2	
1.00G+1.00Q	129,36	-195,10	-141,92	-80,33	0,00	0,09	-141,92	73,5	68,1	79,2	
1.35G+1.50Q	177,98	-268,63	-195,55	-110,61	0,00	0,13	-195,55	101,0	93,5	108,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	298,10	-363,66	-211,18	-151,75	0,00	0,01	-211,18	125,4	117,3	133,6	
1.00G+1.00Q	129,36	-195,10	-141,92	-80,33	0,00	0,09	-141,92	73,5	68,1	79,2	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	209,44	-258,45	-152,35	-107,75	0,00	0,01	-152,35	89,9	84,0	95,8	
1.35G+1.05Q	167,93	-252,90	-183,70	-104,11	0,00	0,12	-183,70	96,0	88,9	103,3	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	368,14	-411,29	-209,76	-172,67	0,00	-0,08	-209,76	136,7	128,6	144,6	
1.00G+0.70Q	122,66	-184,62	-134,02	-75,99	0,00	0,09	-134,02	70,2	65,1	75,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	256,13	-290,21	-151,40	-121,70	0,00	-0,04	-151,40	97,4	91,5	103,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ19.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 334	Τέλος: 335	Μέλος: 252	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,32m	Bl=0,00m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	330,43	1460,80	0,00	822,82
1.35G+1.50Q	1,00	330,43	1460,80	0,00	822,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	416,11	1460,80	0,00	857,09
1.35G+1.05Q	1,00	314,24	1460,80	0,00	816,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	457,04	1460,80	0,00	873,47
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	231,00	1460,80	92,40	783,05
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	232,74	1460,80	93,10	783,74
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	230,64	1460,80	92,25	782,90
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	232,38	1460,80	92,95	783,60
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	266,97	1460,80	106,79	797,44
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	272,77	1460,80	109,11	799,76
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	266,86	1460,80	106,74	797,39
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	272,66	1460,80	109,07	799,71
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	204,00	1460,80	81,60	772,25
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	202,26	1460,80	80,90	771,55
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	203,64	1460,80	81,45	772,10
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	201,89	1460,80	80,76	771,41
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	176,97	1460,80	70,79	761,44
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	171,16	1460,80	68,47	759,11
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	176,86	1460,80	70,74	761,39
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	171,05	1460,80	68,42	759,07
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	243,77	1460,80	97,51	788,16
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	245,51	1460,80	98,20	788,85
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	244,13	1460,80	97,65	788,30
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	245,87	1460,80	98,35	789,00
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	270,80	1460,80	108,32	798,97
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	276,60	1460,80	110,64	801,29
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	270,91	1460,80	108,36	799,01
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	276,71	1460,80	110,68	801,33
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	216,77	1460,80	86,71	777,36
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	215,03	1460,80	86,01	776,66
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	217,13	1460,80	86,85	777,50
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	215,39	1460,80	86,16	776,80
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	180,80	1460,80	72,32	762,97
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	174,99	1460,80	70,00	760,65
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	180,91	1460,80	72,36	763,01
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	175,10	1460,80	70,04	760,69

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	330,43	1460,80	0,00	822,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	457,04	1460,80	0,00	873,47
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	276,71	1460,80	110,68	801,33

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[334] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[335] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-115,59	-65,87	-113,61	67,40	0,00	0,07	-169,05	56,3	54,9	58,5
Q	-26,33	-14,46	-26,01	14,86	0,00	0,02	-38,14	9,9	9,6	10,5
1.35G+1.50Q	-195,55	-110,61	-192,38	113,28	0,00	0,13	-285,43	90,8	88,6	94,7
ΣΣ:+x	-57,84	-40,12	-61,57	123,60	0,00	1,94	-195,91	46,2	45,2	47,8
ΣΣ:+x	-204,03	-108,46	-195,91	28,55	0,00	1,94	-262,98	76,9	74,8	80,9
ΣΣ:+z	-58,97	-44,83	-70,31	121,49	0,00	2,15	-122,70	47,0	46,0	48,4
ΣΣ:+z	-202,90	-103,75	-187,17	30,66	0,00	2,15	-259,91	76,1	74,0	79,7
ΣΣ:-x	-52,68	-44,51	-69,05	125,89	0,00	2,90	-188,43	47,1	46,1	48,7
ΣΣ:-x	-209,19	-104,08	-188,43	26,26	0,00	2,90	-259,90	76,0	73,9	79,5
ΣΣ:-z	-47,73	-39,83	-60,01	129,97	0,00	2,54	-197,47	45,7	44,8	47,1
ΣΣ:-z	-214,14	-108,75	-197,47	22,18	0,00	2,54	-265,43	77,3	75,2	81,1
	20,85	54,85	14,03	-59,35	0,00	0,16	20,85	-31,4	-32,3	-30,9
	-17,37	-45,71	-11,70	49,46	0,00	-0,13	-53,77	26,1	25,7	27,0
1.00G+1.00Q	-141,92	-80,33	-139,62	82,26	0,00	0,09	-207,19	66,2	64,5	69,0
1.00G+1.00Q	-141,92	-80,33	-139,62	82,26	0,00	0,09	-207,19	66,2	64,5	69,0
1.35G+1.50Q	-195,55	-110,61	-192,38	113,28	0,00	0,13	-285,43	90,8	88,6	94,7
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-211,18	-151,75	-202,91	157,79	0,00	0,01	-333,82	114,3	111,7	118,9
1.00G+1.00Q	-141,92	-80,33	-139,62	82,26	0,00	0,09	-207,19	66,2	64,5	69,0
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-152,35	-107,75	-146,63	111,93	0,00	0,01	-239,45	81,9	80,0	85,1
1.35G+1.05Q	-183,70	-104,11	-180,68	106,59	0,00	0,12	-268,26	86,4	84,2	89,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-209,76	-172,67	-198,22	180,78	0,00	-0,08	-348,92	125,6	122,8	130,4
1.00G+0.70Q	-134,02	-75,99	-131,81	77,80	0,00	0,09	-195,75	63,2	61,7	65,8
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-151,40	-121,70	-143,51	127,26	0,00	-0,04	-249,52	89,3	87,4	92,8

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ19.3, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 335	Τέλος: 332	Μέλος: 253	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=1,81m	Bl=0,00m Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	226,27	880,00	0,00	541,24
1.35G+1.50Q	1,00	226,27	880,00	0,00	541,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	281,59	880,00	0,00	563,37
1.35G+1.05Q	1,00	214,74	880,00	0,00	536,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	306,94	880,00	0,00	573,51
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	158,08	880,00	63,23	513,97
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	159,36	880,00	63,75	514,48
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	157,80	880,00	63,12	513,86
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	159,09	880,00	63,64	514,37
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	184,73	880,00	73,89	524,63
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	189,01	880,00	75,60	526,34
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	184,65	880,00	73,86	524,59
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	188,93	880,00	75,57	526,31
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	138,14	880,00	55,26	505,99
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	136,86	880,00	54,74	505,48
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	137,87	880,00	55,15	505,88
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	136,58	880,00	54,63	505,37
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	118,28	880,00	47,31	498,05
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	113,99	880,00	45,60	496,33
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	118,20	880,00	47,28	498,01
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	113,91	880,00	45,56	496,30
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	167,77	880,00	67,11	517,84
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	169,05	880,00	67,62	518,36
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	168,04	880,00	67,22	517,95
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	169,33	880,00	67,73	518,47
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	187,63	880,00	75,05	525,79
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	191,92	880,00	76,77	527,50
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	187,72	880,00	75,09	525,82
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	192,00	880,00	76,80	527,53
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	147,83	880,00	59,13	509,87
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	146,55	880,00	58,62	509,35
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	148,11	880,00	59,24	509,98
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	146,82	880,00	58,73	509,46
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	121,19	880,00	48,47	499,21
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	116,90	880,00	46,76	497,49

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	121,27		880,00	48,51		499,24
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	116,98		880,00	46,79		497,53

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	226,27		880,00	0,00		541,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	306,94		880,00	0,00		573,51
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	192,00		880,00	76,80		527,53

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[335] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[332] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-113,61	67,40	113,72	163,53	0,00	0,07	-113,61	63,3	58,5	68,2	
Q	-26,01	14,86	24,46	36,48	0,00	0,02	-26,01	11,6	10,5	12,8	
1.35G+1.50Q	-192,38	113,28	190,20	275,49	0,00	0,13	-192,38	102,9	94,8	111,3	
ΣΣ:+x	-61,57	123,60	271,01	268,55	0,00	1,94	-195,91	50,7	47,3	54,4	
ΣΣ:+x	-195,91	28,55	-14,93	101,11	0,00	1,94	-195,91	88,4	81,0	95,9	
ΣΣ:+z	-70,31	121,49	260,32	264,41	0,00	2,15	-187,17	52,2	48,5	56,3	
ΣΣ:+z	-187,17	30,66	-4,24	105,24	0,00	2,15	-187,17	86,9	79,8	94,0	
ΣΣ:-x	-69,05	125,89	276,99	267,64	0,00	2,90	-188,43	52,7	48,7	57,2	
ΣΣ:-x	-188,43	26,26	-20,91	102,01	0,00	2,90	-188,43	86,3	79,5	93,1	
ΣΣ:-z	-60,01	129,97	291,77	275,05	0,00	2,54	-197,47	50,8	47,1	54,8	
ΣΣ:-z	-197,47	22,18	-35,69	94,60	0,00	2,54	-197,47	88,3	81,2	95,4	
	14,03	-59,35	-177,76	-133,12	0,00	0,16	-177,76	-33,5	-34,1	-32,4	
	-11,70	49,46	148,13	110,94	0,00	-0,13	-11,70	27,9	27,0	28,4	
1.00G+1.00Q	-139,62	82,26	138,17	200,01	0,00	0,09	-139,62	74,9	69,0	81,0	
1.00G+1.00Q	-139,62	82,26	138,17	200,01	0,00	0,09	-139,62	74,9	69,0	81,0	
1.35G+1.50Q	-192,38	113,28	190,20	275,49	0,00	0,13	-192,38	102,9	94,8	111,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-202,91	157,79	323,52	375,33	0,00	0,01	-202,91	128,0	119,0	136,8	
1.00G+1.00Q	-139,62	82,26	138,17	200,01	0,00	0,09	-139,62	74,9	69,0	81,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-146,63	111,93	227,05	266,57	0,00	0,01	-146,63	91,6	85,2	98,0	
1.35G+1.05Q	-180,68	106,59	179,20	259,07	0,00	0,12	-180,68	97,6	90,0	105,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-198,22	180,78	401,40	425,47	0,00	-0,08	-198,22	139,5	130,5	148,1	
1.00G+0.70Q	-131,81	77,80	130,84	189,07	0,00	0,09	-131,81	71,4	65,9	77,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-143,51	127,26	278,97	300,00	0,00	-0,04	-143,51	99,3	92,8	105,5	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ19

Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	6Φ20				6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	2,00m -2τμ.ΣΦ10/16	Τέλος:	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²				Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0			
(331) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)							
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	2	6Φ20				6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20		Αρχή:		Τέλος:	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²				Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0			
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	3	6Φ20				6Φ20	(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:		Τέλος:	2,00m -2τμ.ΣΦ10/16
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²				Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0			
(332) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,58 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)							

Δοκός: Δ24.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 58	Μέλος: 266	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδילוδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,70m	Bl=0,15m Br=0,17m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	414,53		1768,85	0,00		988,85
1.35G+1.50Q	1,00	414,53		1768,85	0,00		988,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	393,54		1768,85	0,00		980,45
1.35G+1.05Q	1,00	392,79		1768,85	0,00		980,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	357,80		1768,85	0,00		966,15
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	191,00		1768,85	76,40		899,44
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	191,71		1768,85	76,69		899,72

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	185,69		1768,85	74,28		897,31
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	186,40		1768,85	74,56		897,59
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	269,43		1768,85	107,77		930,81
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	271,80		1768,85	108,72		931,75
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	267,84		1768,85	107,13		930,17
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	270,20		1768,85	108,08		931,11
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	180,00		1768,85	72,00		895,03
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	179,29		1768,85	71,71		894,75
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	174,68		1768,85	69,87		892,91
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	173,97		1768,85	69,59		892,62
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	232,74		1768,85	93,09		916,13
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	230,37		1768,85	92,15		915,18
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	231,14		1768,85	92,46		915,49
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	228,78		1768,85	91,51		914,54
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	378,39		1768,85	151,35		974,39
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	379,10		1768,85	151,64		974,67
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	383,70		1768,85	153,48		976,51
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	384,41		1768,85	153,76		976,80
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	325,64		1768,85	130,26		953,29
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	328,01		1768,85	131,20		954,24
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	327,24		1768,85	130,90		953,93
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	329,61		1768,85	131,84		954,88
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	367,38		1768,85	146,95		969,98
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	366,67		1768,85	146,67		969,70
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	372,69		1768,85	149,08		972,11
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	371,98		1768,85	148,79		971,83
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	288,95		1768,85	115,58		938,61
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	286,59		1768,85	114,63		937,67
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	290,55		1768,85	116,22		939,25
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	288,18		1768,85	115,27		938,31

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	414,53		1768,85	0,00		988,85
1.35G+1.50Q	1,00	414,53		1768,85	0,00		988,85
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	384,41		1768,85	153,76		976,80

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[24] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[58] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-9,86	-59,76	58,00	107,12	0,00	-0,95	-61,39	57,4	49,0	67,3	
Q	0,59	-17,47	8,09	22,79	0,00	-0,10	-15,75	11,0	10,1	12,2	
1.35G+1.50Q	-12,43	-106,89	90,43	178,80	0,00	-1,44	-106,20	93,9	81,4	109,2	
ΣΣ:+x	59,85	18,49	146,26	212,03	0,00	-4,58	-97,78	26,7	12,4	40,7	
ΣΣ:+x	-78,82	-158,40	-21,00	28,61	0,00	-4,58	-134,05	99,8	96,4	107,1	
ΣΣ:+z	73,45	19,87	158,10	205,04	0,00	-5,17	-116,95	30,3	15,3	44,6	
ΣΣ:+z	-92,43	-159,78	-32,84	35,60	0,00	-5,17	-126,84	96,1	93,1	103,2	
ΣΣ:-x	84,59	31,21	171,52	216,79	0,00	-5,72	-124,18	26,1	10,3	40,7	
ΣΣ:-x	-103,56	-171,12	-46,27	23,86	0,00	-5,72	-134,19	100,3	97,5	107,1	
ΣΣ:-z	80,30	35,28	168,96	225,95	0,00	-5,56	-129,20	21,9	6,1	36,5	
ΣΣ:-z	-99,27	-175,19	-43,71	14,69	0,00	-5,56	-142,22	104,6	101,8	111,2	
	-100,57	18,13	62,01	46,07	0,00	-3,42	-100,57	6,4	-4,7	18,5	
	83,80	-15,11	-51,67	-38,40	0,00	2,85	-51,67	-5,3	-15,4	3,9	
1.00G+1.00Q	-9,27	-77,23	66,09	129,91	0,00	-1,05	-76,94	68,3	59,1	79,5	
1.00G+1.00Q	-9,27	-77,23	66,09	129,91	0,00	-1,05	-76,94	68,3	59,1	79,5	
1.35G+1.50Q	-12,43	-106,89	90,43	178,80	0,00	-1,44	-106,20	93,9	81,4	109,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	62,99	-120,48	43,93	144,24	0,00	1,13	-78,87	89,1	67,5	112,7	
1.00G+1.00Q	-9,27	-77,23	66,09	129,91	0,00	-1,05	-76,94	68,3	59,1	79,5	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	41,01	-86,30	35,08	106,87	0,00	0,66	-58,50	65,1	49,9	81,9	
1.35G+1.05Q	-12,70	-99,02	86,79	168,54	0,00	-1,39	-99,20	89,0	76,8	103,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	113,01	-121,69	9,28	110,95	0,00	2,88	-64,95	81,0	53,6	109,5	
1.00G+0.70Q	-9,45	-71,99	63,66	123,07	0,00	-1,02	-72,27	65,0	56,1	75,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	74,35	-87,10	11,99	84,68	0,00	1,83	-48,35	59,7	40,7	79,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ24

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	11Φ14								11Φ14			(Οπλ κορμού= 6Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	1,85m -2τμ.ΣΦ10/14		Τέλος:	1,85m -2τμ.ΣΦ10/14	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					

(24) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)

(58) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)

Δοκός: Δ25.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 75	Μέλος: 267	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/140/110/40/5,7 [cm]		Μήκος L=3,70m	Bl=0,15m	Br=0,13m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	479,12		1749,55	0,00		1006,33
1.35G+1.50Q	1,00	479,12		1749,55	0,00		1006,33
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	351,51		1749,55	0,00		955,29
1.35G+1.05Q	1,00	451,10		1749,55	0,00		995,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	238,43		1749,55	0,00		910,05
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	416,30		1749,55	166,52		981,20
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	413,04		1749,55	165,22		979,90
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	423,23		1749,55	169,29		983,97
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	419,97		1749,55	167,99		982,67
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	271,84		1749,55	108,73		923,42
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	260,97		1749,55	104,39		919,07
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	273,91		1749,55	109,57		924,25
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	263,05		1749,55	105,22		919,90
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	466,87		1749,55	186,75		1001,43
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	470,13		1749,55	188,05		1002,74
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	473,80		1749,55	189,52		1004,20
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	477,06		1749,55	190,82		1005,51
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	440,39		1749,55	176,16		990,84
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	451,26		1749,55	180,51		995,19
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	442,47		1749,55	176,99		991,67
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	453,34		1749,55	181,34		996,02
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,35	172,10		1749,55	68,84		883,52
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,35	168,84		1749,55	67,54		882,22
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,35	165,17		1749,55	66,07		880,75
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,35	161,91		1749,55	64,77		879,45
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,35	198,58		1749,55	79,43		894,11
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,35	187,71		1749,55	75,08		889,77
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,35	196,50		1749,55	78,60		893,28
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,35	185,63		1749,55	74,25		888,93
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,35	222,67		1749,55	89,07		903,75
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,35	225,93		1749,55	90,37		905,05
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,35	215,74		1749,55	86,30		900,98
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	219,00		1749,55	87,60		902,28
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,35	367,13		1749,55	146,85		961,54
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,35	378,00		1749,55	151,20		965,88
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,35	365,06		1749,55	146,02		960,71
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,35	375,92		1749,55	150,37		965,05

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	479,12		1749,55	0,00		1006,33
1.35G+1.50Q	1,00	479,12		1749,55	0,00		1006,33
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,35	477,06		1749,55	190,82		1005,51

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[307] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[75] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	340,30	-203,36	-39,01	-3,02	0,00	0,75	-39,01	65,2	53,9	74,1
Q	69,29	-47,21	-5,61	7,12	0,00	0,14	-7,50	14,2	12,5	15,6
1.35G+1.50Q	563,34	-345,35	-61,08	6,60	0,00	1,23	-61,40	109,3	91,6	123,4
ΣΣ: +x	1572,65	242,84	182,81	266,37	0,00	5,81	-267,29	20,9	18,0	24,3
ΣΣ: +x	-812,48	-703,96	-267,29	-264,05	0,00	5,81	-812,48	124,9	103,3	140,9
ΣΣ: +z	1368,78	159,07	138,66	216,02	0,00	4,68	-223,14	29,6	23,1	37,4
ΣΣ: +z	-608,62	-620,19	-223,14	-213,70	0,00	4,68	-608,62	116,2	98,3	128,4
ΣΣ: -x	1399,04	166,76	129,22	210,60	0,00	4,12	-213,70	27,6	18,6	40,7
ΣΣ: -x	-638,86	-627,89	-213,70	-208,29	0,00	4,12	-638,86	118,2	102,7	127,7
ΣΣ: -z	1574,46	237,54	165,35	252,00	0,00	5,01	-249,84	20,0	13,0	30,8
ΣΣ: -z	-814,29	-698,67	-249,84	-249,68	0,00	5,01	-814,29	125,9	108,3	137,1
	536,74	-274,00	-197,04	-103,71	0,00	3,63	-197,04	38,7	32,3	42,8
	-447,29	228,33	164,20	86,43	0,00	-3,03	-447,29	-32,3	-35,7	-26,9
1.00G+1.00Q	409,59	-250,57	-44,62	4,10	0,00	0,90	-44,77	79,4	66,5	89,7
1.00G+1.00Q	409,59	-250,57	-44,62	4,10	0,00	0,90	-44,77	79,4	66,5	89,7
1.35G+1.50Q	563,34	-345,35	-61,08	6,60	0,00	1,23	-61,40	109,3	91,6	123,4

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[307] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[75] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	160,79 409,59	-139,85 -250,57	86,70 -44,62	84,38 4,10	0,00 0,00	-1,49 0,90	140,61 -44,77	80,3 79,4	67,4 66,5	92,1 89,7	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	141,22 532,16	-113,57 -324,10	53,90 -58,56	55,95 3,39	0,00 0,00	-0,92 1,17	124,79 -58,56	60,1 102,9	50,3 86,0	68,8 116,4	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-138,77 388,80	18,40 -236,40	187,75 -42,94	133,04 1,96	0,00 0,00	-3,37 0,85	-138,77 -42,94	54,6 75,1	45,6 62,7	64,3 85,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-58,48	-8,07	121,27	88,39	0,00	-2,17	-59,31	42,9	35,8	50,3	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ25

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	11Φ14								11Φ14				(Οπλ κορμού= 6Φ12)	
Κόμβος	307	8Φ14		2,00											
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:		1,85m -2τμ.ΣΦ10/14				Τέλος: 1,85m -2τμ.ΣΦ10/14	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 5,15cm²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							

(307) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)

(75) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)

Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: 0

Δοκός: Δ1.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 320	Τέλος: 42	Μέλος: 275	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,90m	Bl=0,00m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	213,64		1680,00	0,00		920,86
1.35G+1.50Q	1,00	213,64		1680,00	0,00		920,86
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	157,96		1680,00	0,00		898,59
1.35G+1.05Q	1,00	205,27		1680,00	0,00		917,51
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	112,48		1680,00	0,00		880,40
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	119,57		1680,00	47,83		883,23
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	119,94		1680,00	47,98		883,38
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	113,17		1680,00	45,27		880,67
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	113,54		1680,00	45,42		880,82
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	172,19		1680,00	68,88		904,28
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	173,44		1680,00	69,37		904,78
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	170,27		1680,00	68,11		903,51
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	171,52		1680,00	68,61		904,01
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	97,48		1680,00	38,99		874,40
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	97,11		1680,00	38,84		874,25
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	91,08		1680,00	36,43		871,84
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	90,71		1680,00	36,28		871,69
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	98,58		1680,00	39,43		874,84
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	97,33		1680,00	38,93		874,34
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	96,66		1680,00	38,66		874,07
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	95,41		1680,00	38,17		873,57
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	196,31		1680,00	78,52		913,93
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	196,68		1680,00	78,67		914,08
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	202,71		1680,00	81,08		916,49
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	203,08		1680,00	81,23		916,64
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	195,21		1680,00	78,09		913,49
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	196,46		1680,00	78,58		913,99
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	197,13		1680,00	78,85		914,26
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	198,38		1680,00	79,35		914,76
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	174,23		1680,00	69,69		905,10
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	173,85		1680,00	69,54		904,95
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	180,62		1680,00	72,25		907,66
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	180,25		1680,00	72,10		907,51
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	121,60		1680,00	48,64		884,05
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	120,36		1680,00	48,14		883,55
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	123,52		1680,00	49,41		884,81
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	122,27		1680,00	48,91		884,32

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	213,64		1680,00	0,00		920,86
1.35G+1.50Q	1,00	213,64		1680,00	0,00		920,86
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	203,08		1680,00	81,23		916,64

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[320] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[42] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	0,78	13,57	124,97	72,04	0,00	1,27	118,09	32,7	30,6	34,6	
Q	-0,01	2,46	25,28	15,06	0,00	0,02	-0,01	4,4	3,9	4,9	
1.35G+1.50Q	1,03	22,00	206,62	119,85	0,00	1,75	195,19	50,8	47,3	54,0	
ΣΣ: +x	2,08	41,82	265,89	146,10	0,00	3,95	-6,07	22,5	21,1	23,7	
ΣΣ: +x	-0,53	-12,24	9,34	13,05	0,00	3,95	252,11	47,4	44,1	50,3	
ΣΣ: +z	2,25	49,80	294,90	163,35	0,00	4,45	-19,67	18,0	16,4	19,4	
ΣΣ: +z	-0,70	-20,21	-19,67	-4,20	0,00	4,45	279,60	51,9	48,8	54,6	
ΣΣ: -x	2,18	50,39	268,78	149,69	0,00	4,28	-10,47	19,0	16,7	21,0	
ΣΣ: -x	-0,64	-20,81	6,44	9,46	0,00	4,28	254,97	50,9	48,5	53,0	
ΣΣ: -z	2,10	44,73	246,49	136,95	0,00	3,98	-5,58	22,0	19,7	24,0	
ΣΣ: -z	-0,55	-15,15	28,74	22,20	0,00	3,98	233,82	47,9	45,5	50,0	
	-0,37	-7,49	91,17	66,75	0,00	-0,55	-1,44	17,7	16,3	18,9	
	0,31	6,25	-75,98	-55,62	0,00	0,46	-75,98	-14,7	-15,7	-13,6	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[320] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[42] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.00G+1.00Q	0,77	16,03	150,25	87,10	0,00	1,30	141,93	37,2	34,6	39,4	
1.00G+1.00Q	0,77	16,03	150,25	87,10	0,00	1,30	141,93	37,2	34,6	39,4	
1.35G+1.50Q	1,03	22,00	206,62	119,85	0,00	1,75	195,19	50,8	47,3	54,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,31	27,62	138,24	69,78	0,00	2,17	131,58	37,6	33,1	41,7	
1.00G+1.00Q	0,77	16,03	150,25	87,10	0,00	1,30	141,93	37,2	34,6	39,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,95	19,77	104,66	53,73	0,00	1,57	99,53	28,3	25,1	31,3	
1.35G+1.05Q	1,04	20,90	195,25	113,07	0,00	1,74	184,46	48,8	45,5	51,8	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,51	30,27	81,28	29,63	0,00	2,44	78,45	26,8	21,9	31,4	
1.00G+0.70Q	0,77	15,29	142,66	82,58	0,00	1,29	134,78	35,8	33,4	38,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,08	21,53	66,69	26,96	0,00	1,75	64,11	21,1	17,6	24,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 40	Μέλος: 276	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδόκος		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,81m	Bl=0,10m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	231,11		1680,00	0,00		927,85
1.35G+1.50Q	1,00	231,11		1680,00	0,00		927,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	186,74		1680,00	0,00		910,10
1.35G+1.05Q	1,00	221,56		1680,00	0,00		924,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	147,61		1680,00	0,00		894,45
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	112,16		1680,00	44,86		880,27
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	113,55		1680,00	45,42		880,83
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	110,38		1680,00	44,15		879,56
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	111,77		1680,00	44,71		880,12
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	169,49		1680,00	67,80		903,20
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	174,13		1680,00	69,65		905,06
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	168,96		1680,00	67,58		902,99
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	173,60		1680,00	69,44		904,85
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	95,62		1680,00	38,25		873,65
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	94,22		1680,00	37,69		873,10
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	93,84		1680,00	37,54		872,94
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	92,45		1680,00	36,98		872,39
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	114,36		1680,00	45,74		881,15
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	109,72		1680,00	43,89		879,29
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	113,83		1680,00	45,53		880,94
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	109,19		1680,00	43,68		879,08
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	220,84		1680,00	88,34		923,74
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	222,24		1680,00	88,89		924,30
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	222,62		1680,00	89,05		924,45
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	224,01		1680,00	89,60		925,01
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	202,10		1680,00	80,84		916,25
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	206,74		1680,00	82,70		918,10
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	202,63		1680,00	81,05		916,46
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	207,27		1680,00	82,91		918,32
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	204,30		1680,00	81,72		917,13
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	202,91		1680,00	81,17		916,57
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	206,08		1680,00	82,43		917,84
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	204,69		1680,00	81,88		917,28
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	146,97		1680,00	58,79		894,19
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	142,33		1680,00	56,93		892,34
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	147,50		1680,00	59,00		894,41
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	142,86		1680,00	57,14		892,55

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	231,11		1680,00	0,00		927,85
1.35G+1.50Q	1,00	231,11		1680,00	0,00		927,85
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	224,01		1680,00	89,60		925,01

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [\downarrow]	Αρχή M [kNm]	[42] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[40] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	125,82	-73,67	6,74	-5,18	0,00	0,52	118,81	35,1	34,6	35,4	
Q	25,38	-15,86	0,32	-0,64	0,00	0,14	23,87	5,1	4,9	5,2	
1.35G+1.50Q	207,93	-123,25	9,58	-7,94	0,00	0,90	196,20	55,0	54,0	55,6	
ΣΣ:+x	267,33	-18,12	67,70	33,87	0,00	4,36	-60,23	24,5	23,7	25,3	
ΣΣ:+x	9,69	-145,10	-53,89	-44,85	0,00	4,36	-31,38	50,8	50,3	51,0	
ΣΣ:+z	296,41	-4,58	78,08	40,66	0,00	5,35	-64,27	20,5	19,4	21,7	
ΣΣ:+z	-19,39	-158,64	-64,27	-51,65	0,00	5,35	-51,68	54,8	54,3	55,1	
ΣΣ:-x	270,50	-16,42	82,00	46,08	0,00	5,45	256,52	22,4	21,0	23,6	
ΣΣ:-x	6,52	-146,80	-68,20	-57,06	0,00	5,45	-68,20	53,0	52,4	53,2	
ΣΣ:-z	248,14	-26,80	77,85	42,38	0,00	4,96	235,15	25,1	24,0	26,1	
ΣΣ:-z	28,88	-136,42	-64,04	-53,36	0,00	4,96	-64,04	50,2	49,9	50,4	
	87,67	-54,35	18,31	4,81	0,00	-3,35	82,54	14,1	11,6	16,3	
	-73,06	45,30	-15,26	-4,01	0,00	2,80	-73,06	-11,7	-13,6	-9,7	
1.00G+1.00Q	151,20	-89,54	7,06	-5,81	0,00	0,65	142,68	40,2	39,4	40,6	
1.00G+1.00Q	151,20	-89,54	7,06	-5,81	0,00	0,65	142,68	40,2	39,4	40,6	
1.35G+1.50Q	207,93	-123,25	9,58	-7,94	0,00	0,90	196,20	55,0	54,0	55,6	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	142,17	-82,49	-4,16	-11,55	0,00	3,42	-4,16	44,4	41,7	46,8	
1.00G+1.00Q	151,20	-89,54	7,06	-5,81	0,00	0,65	142,68	40,2	39,4	40,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	107,36	-62,36	-2,10	-8,22	0,00	2,33	-2,10	33,1	31,3	34,8	
1.35G+1.05Q	196,50	-116,12	9,43	-7,66	0,00	0,84	185,46	52,7	51,8	53,2	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	86,91	-48,17	-13,45	-13,68	0,00	5,03	-13,45	35,1	31,4	38,7	
1.00G+0.70Q	143,58	-84,78	6,96	-5,62	0,00	0,61	135,52	38,7	38,0	39,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	70,52	-39,48	-8,29	-9,63	0,00	3,41	-8,29	26,9	24,4	29,3	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 38	Μέλος: 277	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,84m	Bl=0,10m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [\downarrow]	αCD [\downarrow]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	234,69		1680,00	0,00		929,28
1.35G+1.50Q	1,00	234,69		1680,00	0,00		929,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	207,03		1680,00	0,00		918,22
1.35G+1.05Q	1,00	224,65		1680,00	0,00		925,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	178,56		1680,00	0,00		906,83
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	108,61		1680,00	43,44		878,85
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	110,35		1680,00	44,14		879,54
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	110,10		1680,00	44,04		879,45
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	111,84		1680,00	44,74		880,14
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	158,20		1680,00	63,28		898,68
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	163,98		1680,00	65,59		901,00
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	158,64		1680,00	63,46		898,86
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	164,43		1680,00	65,77		901,18
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	99,74		1680,00	39,90		875,30
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	98,00		1680,00	39,20		874,61
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	101,23		1680,00	40,49		875,90
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	99,50		1680,00	39,80		875,20
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	128,62		1680,00	51,45		886,85
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	122,83		1680,00	49,13		884,54
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	129,06		1680,00	51,63		887,03
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	123,28		1680,00	49,31		884,72
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	220,70		1680,00	88,28		923,69
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	222,44		1680,00	88,97		924,38
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	219,21		1680,00	87,68		923,09
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	220,94		1680,00	88,38		923,78
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	191,82		1680,00	76,73		912,13
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	197,60		1680,00	79,04		914,45
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	191,37		1680,00	76,55		911,96
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	197,16		1680,00	78,86		914,27
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	211,83		1680,00	84,73		920,14
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	210,09		1680,00	84,04		919,44
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	210,33		1680,00	84,13		919,54
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	208,60		1680,00	83,44		918,85
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	162,24		1680,00	64,90		900,30
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	156,46		1680,00	62,58		897,99
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	161,79		1680,00	64,72		900,12

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	156,01		1680,00	62,41		897,81

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	234,69		1680,00	0,00		929,28
1.35G+1.50Q	1,00	234,69		1680,00	0,00		929,28
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	222,44		1680,00	88,97		924,38

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[40] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[38] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	6,74	-22,06	45,28	47,88	0,00	0,52	-3,71	35,5	35,4	35,6	
Q	0,32	-6,44	5,18	9,87	0,00	0,14	-3,59	5,3	5,2	5,5	
1.35G+1.50Q	9,58	-39,44	68,90	79,43	0,00	0,90	-10,01	55,9	55,6	56,2	
ΣΣ:+x	67,70	12,61	251,54	116,85	0,00	4,36	-155,74	26,6	25,3	28,1	
ΣΣ:+x	-53,89	-63,17	-155,74	-11,21	0,00	4,36	244,76	49,7	48,4	50,6	
ΣΣ:+z	78,08	18,97	293,00	132,08	0,00	5,35	-197,20	23,5	21,7	25,6	
ΣΣ:+z	-64,27	-69,52	-197,20	-26,44	0,00	5,35	285,33	52,8	51,0	54,3	
ΣΣ:-x	82,00	24,15	315,00	134,85	0,00	5,45	-219,20	25,5	23,6	27,7	
ΣΣ:-x	-68,20	-74,70	-219,20	-29,21	0,00	5,45	307,10	50,8	48,9	52,4	
ΣΣ:-z	77,85	20,70	295,04	126,57	0,00	4,96	-199,25	27,7	26,1	29,5	
ΣΣ:-z	-64,04	-71,25	-199,25	-20,93	0,00	4,96	287,61	48,6	47,0	49,9	
	18,31	5,11	95,22	41,99	0,00	-3,35	92,71	8,8	5,6	11,6	
	-15,26	-4,25	-79,35	-34,99	0,00	2,80	-79,35	-7,3	-9,7	-4,7	
1.00G+1.00Q	7,06	-28,50	50,46	57,74	0,00	0,65	-7,05	40,8	40,6	41,0	
1.00G+1.00Q	7,06	-28,50	50,46	57,74	0,00	0,65	-7,05	40,8	40,6	41,0	
1.35G+1.50Q	9,58	-39,44	68,90	79,43	0,00	0,90	-10,01	55,9	55,6	56,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-4,16	-43,27	-2,51	47,94	0,00	3,42	-37,49	49,3	46,8	52,0	
1.00G+1.00Q	7,06	-28,50	50,46	57,74	0,00	0,65	-7,05	40,8	40,6	41,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-2,10	-31,05	2,85	36,75	0,00	2,33	-25,02	36,4	34,8	38,2	
1.35G+1.05Q	9,43	-36,54	66,57	74,99	0,00	0,84	-8,51	53,5	53,2	53,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-13,45	-42,92	-52,45	22,51	0,00	5,03	-62,01	42,5	38,7	46,7	
1.00G+0.70Q	6,96	-26,57	48,91	54,78	0,00	0,61	-6,05	39,2	39,0	39,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-8,29	-30,82	-30,44	19,79	0,00	3,41	-40,17	31,9	29,3	34,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 37	Μέλος: 278	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	235,24		1680,00	0,00		929,50
1.35G+1.50Q	1,00	235,24		1680,00	0,00		929,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	230,05		1680,00	0,00		927,43
1.35G+1.05Q	1,00	224,69		1680,00	0,00		925,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	216,04		1680,00	0,00		921,82
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	99,43		1680,00	39,77		875,18
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	102,25		1680,00	40,90		876,31
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	110,10		1680,00	44,04		879,45
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	112,92		1680,00	45,17		880,57
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	127,11		1680,00	50,84		886,25
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	136,50		1680,00	54,60		890,00
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	130,31		1680,00	52,12		887,53
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	139,70		1680,00	55,88		891,29
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	109,11		1680,00	43,64		879,05
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	106,29		1680,00	42,52		877,92
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	119,78		1680,00	47,91		883,32
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	116,96		1680,00	46,79		882,19
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	159,36		1680,00	63,74		899,15
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	149,97		1680,00	59,99		895,39
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	162,56		1680,00	65,02		900,43
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	153,17		1680,00	61,27		896,68
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	210,76		1680,00	84,30		919,71
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	213,58		1680,00	85,43		920,84

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	aCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	200,08		1680,00	80,03		915,44
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	202,90		1680,00	81,16		916,57
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	160,50		1680,00	64,20		899,61
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	169,89		1680,00	67,96		903,36
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	157,30		1680,00	62,92		898,33
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	166,69		1680,00	66,68		902,08
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	220,43		1680,00	88,17		923,58
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	217,62		1680,00	87,05		922,45
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	209,76		1680,00	83,90		919,31
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	206,94		1680,00	82,78		918,18
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	192,76		1680,00	77,10		912,51
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	183,37		1680,00	73,35		908,75
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	189,56		1680,00	75,82		911,23
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	180,17		1680,00	72,07		907,47

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	aCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	235,24		1680,00	0,00		929,50
1.35G+1.50Q	1,00	235,24		1680,00	0,00		929,50
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	220,43		1680,00	88,17		923,58

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[38] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[37] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	45,22	-45,60	12,67	23,48	0,00	-0,99	42,53	35,3	35,0	35,5
Q	5,24	-8,82	4,67	8,62	0,00	-0,03	-1,58	5,6	5,5	5,7
1.35G+1.50Q	68,91	-74,79	24,11	44,64	0,00	-1,39	-0,95	56,0	55,8	56,2
ΣΣ:+x	249,95	31,72	43,36	105,88	0,00	-4,11	-13,45	28,6	27,6	29,2
ΣΣ:+x	-154,21	-131,80	-13,45	-50,33	0,00	-4,11	-154,21	47,5	46,9	48,4
ΣΣ:+z	290,75	51,70	56,25	126,13	0,00	-4,93	-27,48	26,3	24,9	27,0
ΣΣ:+z	-195,01	-151,78	-26,34	-70,59	0,00	-4,93	-195,01	49,9	49,2	51,0
ΣΣ:-x	312,77	54,33	54,62	135,62	0,00	-5,16	-26,16	27,7	25,1	28,8
ΣΣ:-x	-217,04	-154,40	-24,70	-80,08	0,00	-5,16	-217,04	48,4	47,5	50,6
ΣΣ:-z	293,17	43,42	46,08	125,12	0,00	-4,74	-16,16	29,5	26,9	30,5
ΣΣ:-z	-197,44	-143,50	-16,16	-69,58	0,00	-4,74	-197,44	46,7	45,7	48,8
	94,00	-82,80	-135,74	-75,88	0,00	2,19	-135,74	1,7	-2,1	5,6
	-78,33	69,00	113,12	63,24	0,00	-1,83	-78,33	-1,4	-4,7	1,8
1.00G+1.00Q	50,46	-54,42	17,34	32,11	0,00	-1,03	-0,55	40,9	40,7	41,0
1.00G+1.00Q	50,46	-54,42	17,34	32,11	0,00	-1,03	-0,55	40,9	40,7	41,0
1.35G+1.50Q	68,91	-74,79	24,11	44,64	0,00	-1,39	-0,95	56,0	55,8	56,2
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-1,59	-12,69	125,92	101,55	0,00	-3,03	-3,85	54,8	52,0	57,4
1.00G+1.00Q	50,46	-54,42	17,34	32,11	0,00	-1,03	-0,55	40,9	40,7	41,0
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	3,46	-13,02	85,21	70,05	0,00	-2,12	81,06	40,0	38,2	41,8
1.35G+1.05Q	66,55	-70,82	22,01	40,76	0,00	-1,38	-0,33	53,5	53,2	53,7
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-50,95	32,68	191,68	135,61	0,00	-4,11	-50,95	51,4	46,7	55,9
1.00G+0.70Q	48,89	-51,77	15,94	29,52	0,00	-1,02	-0,13	39,2	39,0	39,4
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-29,44	17,23	129,05	92,76	0,00	-2,84	-29,44	37,8	34,7	40,8

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.5, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 34	Μέλος: 279	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	aCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	232,26		1680,00	0,00		928,31
1.35G+1.50Q	1,00	232,26		1680,00	0,00		928,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	245,83		1680,00	0,00		933,74
1.35G+1.05Q	1,00	221,30		1680,00	0,00		923,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	243,92		1680,00	0,00		932,98
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	84,75		1680,00	33,90		869,30
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	89,23		1680,00	35,69		871,10
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	108,56		1680,00	43,42		878,83
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	113,04		1680,00	45,22		880,62
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	83,23		1680,00	33,29		868,70

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	98,18		1680,00	39,27		874,68
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	90,38		1680,00	36,15		871,56
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	105,32		1680,00	42,13		877,53
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	119,17		1680,00	47,67		883,07
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	114,68		1680,00	45,87		881,28
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	142,98		1680,00	57,19		892,60
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	138,50		1680,00	55,40		890,80
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	197,97		1680,00	79,19		914,59
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	183,03		1680,00	73,21		908,62
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	205,11		1680,00	82,05		917,45
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	190,17		1680,00	76,07		911,47
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	195,16		1680,00	78,06		913,47
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	199,64		1680,00	79,86		915,26
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	171,35		1680,00	68,54		903,95
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	175,83		1680,00	70,33		905,74
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	116,36		1680,00	46,54		881,95
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	131,30		1680,00	52,52		887,93
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	109,21		1680,00	43,69		879,09
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	124,16		1680,00	49,66		885,07
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	229,58		1680,00	91,83		927,24
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	225,10		1680,00	90,04		925,45
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	205,77		1680,00	82,31		917,71
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	201,29		1680,00	80,51		915,92
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	231,09		1680,00	92,44		927,84
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	216,15		1680,00	86,46		921,87
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	223,95		1680,00	89,58		924,99
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	209,01		1680,00	83,60		919,01

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	232,26		1680,00	0,00		928,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	245,83		1680,00	0,00		933,74
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	231,09		1680,00	92,44		927,84

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[37] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[34] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	12,67	-13,46	72,16	52,41	0,00	-0,99	69,05	34,5	33,9	35,0
Q	4,67	-2,91	23,33	15,44	0,00	-0,03	22,41	5,8	5,7	5,8
1.35G+1.50Q	24,11	-22,55	132,41	93,90	0,00	-1,39	126,84	55,3	54,5	55,8
ΣΣ:+x	43,36	74,51	433,70	198,42	0,00	-4,11	-266,35	24,2	21,0	27,6
ΣΣ:+x	-13,45	-104,42	-266,35	-78,23	0,00	-4,11	421,95	50,7	48,0	52,7
ΣΣ:+z	56,25	96,81	533,82	235,27	0,00	-4,93	-366,47	20,5	16,6	24,9
ΣΣ:+z	-26,34	-126,71	-366,47	-115,09	0,00	-4,93	519,89	54,4	50,8	57,1
ΣΣ:-x	54,62	108,86	579,13	253,91	0,00	-5,16	-411,79	19,5	14,9	25,1
ΣΣ:-x	-24,70	-138,77	-411,79	-133,72	0,00	-5,16	564,05	55,3	50,6	58,8
ΣΣ:-z	46,08	97,75	527,18	234,99	0,00	-4,74	-359,83	21,7	17,3	26,9
ΣΣ:-z	-16,16	-127,66	-359,83	-114,81	0,00	-4,74	513,21	53,1	48,8	56,4
	-135,74	4,46	-146,01	-13,67	0,00	2,19	-146,01	-4,3	-5,5	-2,2
	113,12	-3,72	121,68	11,39	0,00	-1,83	121,01	3,6	1,8	4,6
1.00G+1.00Q	17,34	-16,38	95,49	67,84	0,00	-1,03	91,46	40,3	39,7	40,7
1.00G+1.00Q	17,34	-16,38	95,49	67,84	0,00	-1,03	91,46	40,3	39,7	40,7
1.35G+1.50Q	24,11	-22,55	132,41	93,90	0,00	-1,39	126,84	55,3	54,5	55,8
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	125,92	-25,89	241,92	104,16	0,00	-3,03	235,75	58,5	57,4	59,0
1.00G+1.00Q	17,34	-16,38	95,49	67,84	0,00	-1,03	91,46	40,3	39,7	40,7
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	85,21	-18,61	168,49	74,68	0,00	-2,12	164,07	42,4	41,8	42,7
1.35G+1.05Q	22,01	-21,23	121,91	86,96	0,00	-1,38	116,75	52,7	51,9	53,2
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	191,68	-26,81	304,43	104,05	0,00	-4,11	298,26	58,0	55,9	58,9
1.00G+0.70Q	15,94	-15,50	88,49	63,21	0,00	-1,02	84,74	38,6	38,0	39,0
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	129,05	-19,22	210,17	74,60	0,00	-2,84	205,75	42,1	40,8	42,7

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.6, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 33	Μέλος: 280	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	221,05		1680,00	0,00		923,83
1.35G+1.50Q	1,00	221,05		1680,00	0,00		923,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	236,33		1680,00	0,00		929,94
1.35G+1.05Q	1,00	210,39		1680,00	0,00		919,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	235,86		1680,00	0,00		929,75
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	82,93		1680,00	33,17		868,58
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	87,48		1680,00	34,99		870,40
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	109,02		1680,00	43,61		879,01
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	113,57		1680,00	45,43		880,83
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	68,39		1680,00	27,35		862,76
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	83,55		1680,00	33,42		868,83
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	76,21		1680,00	30,49		865,89
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	91,38		1680,00	36,55		871,96
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	123,14		1680,00	49,26		884,66
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	118,59		1680,00	47,44		882,84
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	149,23		1680,00	59,69		895,10
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	144,68		1680,00	57,87		893,28
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	202,42		1680,00	80,97		916,37
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	187,25		1680,00	74,90		910,31
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	210,25		1680,00	84,10		919,50
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	195,08		1680,00	78,03		913,44
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	175,41		1680,00	70,17		905,57
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	179,96		1680,00	71,98		907,39
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	149,32		1680,00	59,73		895,14
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	153,87		1680,00	61,55		896,96
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	96,13		1680,00	38,45		873,86
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	111,30		1680,00	44,52		879,93
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	88,31		1680,00	35,32		870,73
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	103,47		1680,00	41,39		876,79
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	215,62		1680,00	86,25		921,66
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	211,07		1680,00	84,43		919,84
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	189,53		1680,00	75,81		911,22
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	184,98		1680,00	73,99		909,40
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	230,16		1680,00	92,07		927,47
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	215,00		1680,00	86,00		921,41
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	222,34		1680,00	88,94		924,34
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	207,17		1680,00	82,87		918,27

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	221,05		1680,00	0,00		923,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	236,33		1680,00	0,00		929,94
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	230,16		1680,00	92,07		927,47

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[34] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[33] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	71,45	-62,90	-27,21	-4,61	0,00	-0,19	-27,21	32,7	31,5	33,9
Q	23,28	-17,94	-3,57	-0,24	0,00	0,01	-3,57	5,6	5,4	5,8
1.35G+1.50Q	131,38	-111,83	-42,09	-6,59	0,00	-0,24	-42,09	52,6	50,7	54,5
ΣΣ:+x	430,56	47,75	63,06	53,75	0,00	-0,65	419,27	20,6	20,2	21,4
ΣΣ:+x	-264,67	-191,34	-120,87	-63,04	0,00	-0,65	-264,67	50,4	47,1	52,7
ΣΣ:+z	530,00	83,83	80,51	72,90	0,00	-0,70	516,55	16,6	15,9	18,0
ΣΣ:+z	-364,11	-227,43	-138,33	-82,19	0,00	-0,70	-364,11	54,5	50,4	57,1
ΣΣ:-x	575,22	99,27	90,29	80,40	0,00	-0,65	560,82	14,8	14,1	16,5
ΣΣ:-x	-409,33	-242,87	-148,10	-89,69	0,00	-0,65	-409,33	56,2	52,0	58,8
ΣΣ:-z	523,60	79,95	82,31	69,80	0,00	-0,64	510,35	17,0	16,4	18,3
ΣΣ:-z	-357,71	-223,54	-140,12	-79,09	0,00	-0,64	-357,71	54,0	50,2	56,4
	-143,87	56,98	-5,50	36,59	0,00	0,79	-143,87	-4,8	-5,5	-3,7
	119,89	-47,48	4,58	-30,49	0,00	-0,66	117,05	4,0	3,1	4,6
1.00G+1.00Q	94,73	-80,84	-30,78	-4,86	0,00	-0,18	-30,78	38,4	36,9	39,7
1.00G+1.00Q	94,73	-80,84	-30,78	-4,86	0,00	-0,18	-30,78	38,4	36,9	39,7
1.35G+1.50Q	131,38	-111,83	-42,09	-6,59	0,00	-0,24	-42,09	52,6	50,7	54,5
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	239,28	-154,56	-37,96	-34,03	0,00	-0,83	-37,96	56,2	53,4	58,7
1.00G+1.00Q	94,73	-80,84	-30,78	-4,86	0,00	-0,18	-30,78	38,4	36,9	39,7
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	166,66	-109,33	-28,03	-23,15	0,00	-0,57	-28,03	40,8	38,8	42,5
1.35G+1.05Q	120,90	-103,75	-40,48	-6,48	0,00	-0,24	-40,48	50,1	48,2	51,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	300,74	-174,98	-33,61	-52,22	0,00	-1,23	-33,61	56,1	52,9	58,8
1.00G+0.70Q	87,75	-75,46	-29,71	-4,78	0,00	-0,18	-29,71	36,7	35,3	38,0
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	207,64	-122,94	-25,13	-35,27	0,00	-0,84	-25,13	40,7	38,4	42,6

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.7, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 30	Μέλος: 281	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	207,20		1680,00	0,00		918,29
1.35G+1.50Q	1,00	207,20		1680,00	0,00		918,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	214,90		1680,00	0,00		921,36
1.35G+1.05Q	1,00	197,24		1680,00	0,00		914,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	210,07		1680,00	0,00		919,43
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	98,64		1680,00	39,45		874,86
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	101,35		1680,00	40,54		875,95
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	114,23		1680,00	45,69		881,10
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	116,94		1680,00	46,78		882,18
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	90,57		1680,00	36,23		871,63
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	99,62		1680,00	39,85		875,26
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	95,25		1680,00	38,10		873,51
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	104,30		1680,00	41,72		877,13
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	123,04		1680,00	49,22		884,62
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	120,32		1680,00	48,13		883,54
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	138,63		1680,00	55,45		890,86
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	135,91		1680,00	54,37		889,77
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	171,91		1680,00	68,77		904,17
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	162,86		1680,00	65,14		900,55
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	176,59		1680,00	70,64		906,04
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	167,54		1680,00	67,02		902,42
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	156,93		1680,00	62,77		898,18
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	159,65		1680,00	63,86		899,27
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	141,34		1680,00	56,54		891,94
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	144,06		1680,00	57,62		893,03
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	108,06		1680,00	43,22		878,63
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	117,11		1680,00	46,85		882,25
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	103,38		1680,00	41,35		876,76
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	112,44		1680,00	44,97		880,38
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	181,34		1680,00	72,53		907,94
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	178,62		1680,00	71,45		906,85
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	165,75		1680,00	66,30		901,71
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	163,03		1680,00	65,21		900,62
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	189,40		1680,00	75,76		911,17
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	180,35		1680,00	72,14		907,55
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	184,73		1680,00	73,89		909,30
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	175,67		1680,00	70,27		905,68

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	207,20		1680,00	0,00		918,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	214,90		1680,00	0,00		921,36
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	189,40		1680,00	75,76		911,17

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[33] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[30] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-27,21	-26,25	-29,96	23,50	0,00	-0,19	-47,18	30,7	30,2	31,5	
Q	-3,57	-7,03	-0,17	9,11	0,00	0,01	-8,02	5,3	5,2	5,4	
1.35G+1.50Q	-42,09	-45,98	-40,70	45,39	0,00	-0,24	-75,55	49,4	48,5	50,7	
ΣΣ:+x	63,06	30,22	12,99	58,24	0,00	-0,65	-75,06	23,7	21,4	26,2	
ΣΣ:+x	-120,87	-89,57	-72,27	-1,88	0,00	-0,65	-120,87	43,0	39,3	47,1	
ΣΣ:+z	80,51	49,81	32,19	67,37	0,00	-0,70	-91,47	21,4	18,0	24,9	
ΣΣ:+z	-138,33	-109,15	-91,47	-11,01	0,00	-0,70	-138,33	45,3	40,7	50,4	
ΣΣ:-x	90,29	57,56	37,21	68,30	0,00	-0,65	-96,50	20,3	16,5	24,3	
ΣΣ:-x	-148,10	-116,90	-96,50	-11,94	0,00	-0,65	-148,10	46,4	41,3	52,0	
ΣΣ:-z	82,31	46,75	21,09	61,06	0,00	-0,64	-80,65	21,6	18,3	25,1	
ΣΣ:-z	-140,12	-106,09	-80,38	-4,70	0,00	-0,64	-140,12	45,1	40,4	50,2	
	-5,50	36,72	86,89	26,47	0,00	0,79	-5,50	-2,5	-3,7	-1,5	
	4,58	-30,60	-72,41	-22,05	0,00	-0,66	-72,41	2,0	1,2	3,1	
1.00G+1.00Q	-30,78	-33,28	-30,13	32,61	0,00	-0,18	-55,09	36,0	35,4	36,9	
1.00G+1.00Q	-30,78	-33,28	-30,13	32,61	0,00	-0,18	-55,09	36,0	35,4	36,9	
1.35G+1.50Q	-42,09	-45,98	-40,70	45,39	0,00	-0,24	-75,55	49,4	48,5	50,7	

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[33] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[30] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	-37,96 -30,78	-73,51 -33,28	-105,87 -30,13	25,54 32,61	0,00 0,00	-0,83 -0,18	-116,25 -55,09	51,2 36,0	49,6 35,4	53,4 36,9	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	-28,03 -40,48	-51,63 -42,81	-73,57 -40,63	19,38 41,29	0,00 0,00	-0,57 -0,24	-81,96 -71,99	37,2 47,0	36,1 46,2	38,8 48,2	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-33,61 -29,71	-88,71 -31,17	-149,23 -30,08	8,21 29,88	0,00 0,00	-1,23 -0,18	-150,36 -52,71	50,1 34,4	48,0 33,8	52,8 35,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-25,13	-61,76	-102,49	7,82	0,00	-0,84	-103,87	36,4	35,0	38,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.8, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 29	Μέλος: 282	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	204,91		1680,00	0,00		917,37
1.35G+1.50Q	1,00	204,91		1680,00	0,00		917,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	210,09		1680,00	0,00		919,44
1.35G+1.05Q	1,00	195,18		1680,00	0,00		913,48
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	203,80		1680,00	0,00		916,93
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	118,16		1680,00	47,27		882,67
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	118,87		1680,00	47,55		882,95
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	121,72		1680,00	48,69		884,09
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	122,42		1680,00	48,97		884,37
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	122,59		1680,00	49,04		884,44
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	124,95		1680,00	49,98		885,39
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	123,66		1680,00	49,46		884,87
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	126,01		1680,00	50,41		885,81
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	124,66		1680,00	49,87		885,27
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	123,96		1680,00	49,58		884,99
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	128,22		1680,00	51,29		886,69
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	127,51		1680,00	51,00		886,41
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	144,26		1680,00	57,70		893,11
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	141,91		1680,00	56,76		892,17
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	145,33		1680,00	58,13		893,54
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	142,97		1680,00	57,19		892,59
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	152,49		1680,00	60,99		896,40
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	153,19		1680,00	61,28		896,68
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	148,94		1680,00	59,57		894,98
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	149,64		1680,00	59,86		895,26
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	132,89		1680,00	53,16		888,56
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	135,25		1680,00	54,10		889,50
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	131,82		1680,00	52,73		888,14
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	134,18		1680,00	53,67		889,08
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	158,99		1680,00	63,60		899,00
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	158,28		1680,00	63,31		898,72
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	155,44		1680,00	62,17		897,58
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	154,73		1680,00	61,89		897,30
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	154,56		1680,00	61,82		897,23
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	152,20		1680,00	60,88		896,29
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	153,49		1680,00	61,40		896,80
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	151,14		1680,00	60,46		895,86

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	204,91		1680,00	0,00		917,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	210,09		1680,00	0,00		919,44
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	158,99		1680,00	63,60		899,00

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[30] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[29] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-29,92	-42,39	-85,13	6,23	0,00	0,08	-86,23	30,4	30,2	31,2	
Q	-0,15	-14,04	-18,92	1,57	0,00	-0,01	-19,16	5,2	5,1	5,2	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [I]	Αρχή M [kNm]	[30] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[29] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q	-40,61	-78,29	-143,31	10,77	0,00	0,09	-145,14	48,8	48,4	49,9	
ΣΣ:+x	12,53	-24,05	-30,57	23,13	0,00	0,46	-157,08	27,8	26,2	28,6	
ΣΣ:+x	-71,70	-74,55	-157,08	-8,86	0,00	0,46	-98,51	38,2	37,6	39,3	
ΣΣ:+z	31,44	-23,27	-29,80	24,00	0,00	0,46	-156,69	27,2	24,9	28,5	
ΣΣ:+z	-90,61	-75,32	-157,85	-9,73	0,00	0,46	-167,99	38,8	37,9	40,7	
ΣΣ:-x	36,41	-23,66	-21,94	25,52	0,00	0,50	-161,11	27,0	24,3	28,5	
ΣΣ:-x	-95,57	-74,93	-165,71	-11,25	0,00	0,50	-165,88	39,0	38,0	41,3	
ΣΣ:-z	20,42	-24,03	-21,90	25,75	0,00	0,52	-165,74	27,4	25,1	28,5	
ΣΣ:-z	-79,59	-74,56	-165,74	-11,48	0,00	0,52	-120,61	38,6	37,7	40,4	
	86,77	-9,80	47,92	-16,68	0,00	-1,21	86,18	-1,7	-2,3	-1,4	
	-72,31	8,16	-39,93	13,90	0,00	1,01	-72,31	1,4	1,2	1,9	
1.00G+1.00Q	-30,07	-56,43	-104,05	7,81	0,00	0,07	-105,38	35,6	35,3	36,4	
1.00G+1.00Q	-30,07	-56,43	-104,05	7,81	0,00	0,07	-105,38	35,6	35,3	36,4	
1.35G+1.50Q	-40,61	-78,29	-143,31	10,77	0,00	0,09	-145,14	48,8	48,4	49,9	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-105,69	-70,94	-179,25	23,28	0,00	1,00	-187,25	50,1	49,5	51,6	
1.00G+1.00Q	-30,07	-56,43	-104,05	7,81	0,00	0,07	-105,38	35,6	35,3	36,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-73,45	-51,53	-128,01	16,15	0,00	0,67	-133,41	36,4	36,0	37,5	
1.35G+1.05Q	-40,54	-71,97	-134,80	10,07	0,00	0,10	-136,52	46,5	46,1	47,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-149,01	-59,72	-194,70	30,91	0,00	1,61	-209,54	48,6	47,9	50,4	
1.00G+0.70Q	-30,02	-52,22	-98,38	7,33	0,00	0,07	-99,64	34,1	33,8	34,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-102,33	-44,05	-138,31	21,23	0,00	1,08	-148,08	35,4	34,9	36,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.9, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 26	Μέλος: 283	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [I]	αCD [I]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	223,67	1680,00	0,00	924,87
1.35G+1.50Q	1,00	223,67	1680,00	0,00	924,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	235,14	1680,00	0,00	929,46
1.35G+1.05Q	1,00	213,05	1680,00	0,00	920,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	232,16	1680,00	0,00	928,27
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	139,68	1680,00	55,87	891,28
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	138,55	1680,00	55,42	890,82
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	132,36	1680,00	52,95	888,35
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	131,23	1680,00	52,49	887,90
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	158,87	1680,00	63,55	898,95
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	155,10	1680,00	62,04	897,45
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	156,68	1680,00	62,67	898,08
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	152,91	1680,00	61,16	896,57
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	132,31	1680,00	52,92	888,33
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	133,44	1680,00	53,37	888,78
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	124,99	1680,00	50,00	885,40
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	126,12	1680,00	50,45	885,86
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	134,30	1680,00	53,72	889,13
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	138,07	1680,00	55,23	890,63
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	132,11	1680,00	52,84	888,25
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	135,87	1680,00	54,35	889,76
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	169,95	1680,00	67,98	903,38
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	168,82	1680,00	67,53	902,93
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	177,26	1680,00	70,90	906,31
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	176,13	1680,00	70,45	905,86
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	167,95	1680,00	67,18	902,59
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	164,18	1680,00	65,67	901,08
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	170,14	1680,00	68,06	903,46
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	166,38	1680,00	66,55	901,96
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	162,57	1680,00	65,03	900,44
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	163,70	1680,00	65,48	900,89
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	169,89	1680,00	67,95	903,36
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	171,02	1680,00	68,41	903,81
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	143,38	1680,00	57,35	892,76
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	147,15	1680,00	58,86	894,27
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	145,57	1680,00	58,23	893,64
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	149,34	1680,00	59,74	895,14

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	223,67		1680,00	0,00		924,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	235,14		1680,00	0,00		929,46
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	177,26		1680,00	70,90		906,31

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[29] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[26] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-85,13	-15,44	-45,92	44,88	0,00	0,08	-91,86	33,2	31,2	35,8	
Q	-18,92	-5,23	-9,17	12,37	0,00	-0,01	-21,44	5,6	5,2	6,1	
1.35G+1.50Q	-143,31	-28,68	-75,74	79,13	0,00	0,09	-156,17	53,3	49,9	57,6	
ΣΣ:+x	-30,57	-1,72	14,19	73,01	0,00	0,46	-32,71	27,7	26,8	28,5	
ΣΣ:+x	-157,08	-34,15	-113,25	29,07	0,00	0,46	-171,94	44,3	39,0	50,9	
ΣΣ:+z	-29,80	-0,88	7,38	71,71	0,00	0,46	-35,18	28,0	27,3	28,5	
ΣΣ:+z	-157,85	-34,99	-106,44	30,37	0,00	0,46	-168,24	44,1	39,0	50,4	
ΣΣ:-x	-21,94	0,59	16,11	73,19	0,00	0,50	-26,89	27,4	26,3	28,4	
ΣΣ:-x	-165,71	-36,46	-115,17	28,89	0,00	0,50	-176,53	44,6	39,1	51,4	
ΣΣ:-z	-21,90	0,84	22,14	74,69	0,00	0,52	-24,13	27,0	25,4	28,3	
ΣΣ:-z	-165,74	-36,72	-121,20	27,39	0,00	0,52	-180,56	45,1	39,2	52,3	
	47,92	-16,77	-22,30	-32,05	0,00	-1,21	-22,30	-3,6	-5,1	-2,3	
	-39,93	13,98	18,58	26,71	0,00	1,01	-39,93	3,0	1,9	4,3	
1.00G+1.00Q	-104,05	-20,67	-55,08	57,24	0,00	0,07	-113,30	38,9	36,4	42,0	
1.00G+1.00Q	-104,05	-20,67	-55,08	57,24	0,00	0,07	-113,30	38,9	36,4	42,0	
1.35G+1.50Q	-143,31	-28,68	-75,74	79,13	0,00	0,09	-156,17	53,3	49,9	57,6	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-179,25	-16,10	-59,01	103,18	0,00	1,00	-182,74	56,0	51,6	61,4	
1.00G+1.00Q	-104,05	-20,67	-55,08	57,24	0,00	0,07	-113,30	38,9	36,4	42,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-128,01	-12,28	-43,93	73,27	0,00	0,67	-130,95	40,7	37,5	44,5	
1.35G+1.05Q	-134,80	-26,33	-71,61	73,57	0,00	0,10	-146,52	50,8	47,6	54,8	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-194,70	-5,37	-43,73	113,64	0,00	1,61	-194,96	55,3	50,4	61,2	
1.00G+0.70Q	-98,38	-19,10	-52,33	53,53	0,00	0,07	-106,87	37,2	34,8	40,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-138,31	-5,12	-33,75	80,25	0,00	1,08	-138,77	40,2	36,7	44,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.10, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 72	Μέλος: 284	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	266,70		1680,00	0,00		942,09
1.35G+1.50Q	1,00	266,70		1680,00	0,00		942,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	286,53		1680,00	0,00		950,02
1.35G+1.05Q	1,00	253,71		1680,00	0,00		936,89
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	286,75		1680,00	0,00		950,11
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	166,46		1680,00	66,58		901,99
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	163,30		1680,00	65,32		900,72
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	147,50		1680,00	59,00		894,41
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	144,34		1680,00	57,74		893,14
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	204,68		1680,00	81,87		917,28
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	194,15		1680,00	77,66		913,06
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	198,99		1680,00	79,60		915,00
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	188,46		1680,00	75,38		910,79
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	147,26		1680,00	58,91		894,31
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	150,42		1680,00	60,17		895,58
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	128,31		1680,00	51,32		886,73
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	131,47		1680,00	52,59		887,99
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	140,71		1680,00	56,28		891,69
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	151,24		1680,00	60,50		895,90
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	135,02		1680,00	54,01		889,41
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	145,55		1680,00	58,22		893,63
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	211,69		1680,00	84,68		920,08
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	208,53		1680,00	83,41		918,82
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	230,65		1680,00	92,26		927,66
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	227,49		1680,00	90,99		926,40
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	218,25		1680,00	87,30		922,70
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	207,72		1680,00	83,09		918,49
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	223,93		1680,00	89,57		924,98
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	213,40		1680,00	85,36		920,77

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	192,50		1680,00	77,00		912,41
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	195,66		1680,00	78,26		913,67
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	211,46		1680,00	84,58		919,99
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	214,61		1680,00	85,85		921,25
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	154,28		1680,00	61,71		897,12
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	164,81		1680,00	65,92		901,33
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	159,97		1680,00	63,99		899,39
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	170,50		1680,00	68,20		903,60

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	266,70		1680,00	0,00		942,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	286,75		1680,00	0,00		950,11
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	230,65		1680,00	92,26		927,66

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[26] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[72] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-45,65	-21,25	12,28	65,09	0,00	0,21	-54,77	39,4	35,8	43,3	
Q	-9,19	-9,52	-5,09	13,36	0,00	0,04	-15,70	6,9	6,1	7,7	
1.35G+1.50Q	-75,42	-42,97	8,94	107,90	0,00	0,34	-96,45	63,5	57,6	70,0	
ΣΣ:+x	14,66	-12,16	36,79	135,82	0,00	0,75	-26,33	25,9	24,9	26,8	
ΣΣ:+x	-113,23	-40,07	-17,14	6,63	0,00	0,75	-121,48	59,6	50,9	69,0	
ΣΣ:+z	7,95	-9,70	36,74	128,80	0,00	0,71	-28,56	26,7	26,3	27,3	
ΣΣ:+z	-106,52	-42,53	-17,09	13,64	0,00	0,71	-114,84	58,8	50,4	67,7	
ΣΣ:-x	16,72	-7,93	38,07	136,17	0,00	0,79	-27,89	25,1	24,0	26,3	
ΣΣ:-x	-115,28	-44,30	-18,42	6,27	0,00	0,79	-122,45	60,4	51,4	70,0	
ΣΣ:-z	22,67	-10,52	39,11	143,90	0,00	0,83	-26,78	23,6	21,9	25,4	
ΣΣ:-z	-121,24	-41,72	-19,45	-1,45	0,00	0,83	-129,05	61,9	52,3	72,0	
	-24,93	-12,90	-101,18	-39,34	0,00	-1,00	-101,18	-6,3	-7,1	-5,1	
	20,78	10,75	84,32	32,79	0,00	0,83	82,37	5,2	4,3	5,9	
1.00G+1.00Q	-54,84	-30,77	7,19	78,44	0,00	0,25	-69,78	46,3	42,0	51,0	
1.00G+1.00Q	-54,84	-30,77	7,19	78,44	0,00	0,25	-69,78	46,3	42,0	51,0	
1.35G+1.50Q	-75,42	-42,97	8,94	107,90	0,00	0,34	-96,45	63,5	57,6	70,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-56,72	-33,29	84,83	137,41	0,00	1,09	-67,95	68,2	61,4	75,3	
1.00G+1.00Q	-54,84	-30,77	7,19	78,44	0,00	0,25	-69,78	46,3	42,0	51,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-42,38	-24,32	57,78	98,11	0,00	0,75	-50,70	49,4	44,5	54,5	
1.35G+1.05Q	-71,28	-38,68	11,23	101,89	0,00	0,32	-89,69	60,4	54,8	66,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-40,12	-22,56	137,71	151,07	0,00	1,57	-44,78	68,3	61,2	75,3	
1.00G+0.70Q	-52,09	-27,91	8,72	74,43	0,00	0,24	-65,27	44,2	40,1	48,7	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-31,31	-17,17	93,03	107,22	0,00	1,07	-35,25	49,5	44,4	54,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ1.11, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 72	Τέλος: 73	Μέλος: 285	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,79m	Bl=0,06m Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	325,52		1705,64	0,00		976,10
1.35G+1.50Q	1,00	325,52		1705,64	0,00		976,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	346,13		1705,64	0,00		984,34
1.35G+1.05Q	1,00	308,93		1705,64	0,00		969,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	343,27		1705,64	0,00		983,20
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	198,75		1705,64	79,50		925,39
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	193,41		1705,64	77,36		923,25
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	167,60		1705,64	67,04		912,93
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	162,26		1705,64	64,90		910,80
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	257,35		1705,64	102,94		948,83
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	239,54		1705,64	95,81		941,71
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	248,00		1705,64	99,20		945,09
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	230,19		1705,64	92,08		937,97
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	168,88		1705,64	67,55		913,45
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	174,23		1705,64	69,69		915,58
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	137,74		1705,64	55,10		900,99

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	143,08		1705,64	57,23		903,12
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	157,80		1705,64	63,12		909,01
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	175,61		1705,64	70,24		916,13
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	148,45		1705,64	59,38		905,27
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	166,26		1705,64	66,51		912,40
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	266,62		1705,64	106,65		952,54
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	261,28		1705,64	104,51		950,40
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	297,77		1705,64	119,11		965,00
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	292,42		1705,64	116,97		962,86
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	277,71		1705,64	111,08		956,98
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	259,90		1705,64	103,96		949,85
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	287,05		1705,64	114,82		960,71
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	269,24		1705,64	107,70		953,59
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	236,76		1705,64	94,70		940,59
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	242,10		1705,64	96,84		942,73
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	267,90		1705,64	107,16		953,05
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	273,25		1705,64	109,30		955,19
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	178,16		1705,64	71,26		917,15
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	195,97		1705,64	78,39		924,28
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	187,50		1705,64	75,00		920,89
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	205,31		1705,64	82,13		928,02

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	325,52		1705,64	0,00		976,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	346,13		1705,64	0,00		984,34
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	297,77		1705,64	119,11		965,00

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[72] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[73] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	12,27	43,04	318,73	162,91	82,33	0,59	287,91	46,9	43,3	49,7	
Q	-5,09	6,39	59,33	37,17	47,15	-0,12	-5,09	8,6	7,7	9,5	
1.35G+1.50Q	8,92	67,70	519,29	275,69	181,86	0,62	467,16	76,3	70,0	81,3	
ΣΣ:+x	36,78	109,83	727,07	357,85	202,74	1,07	-36,23	24,4	24,0	24,9	
ΣΣ:+x	-17,15	-18,43	-35,76	2,37	4,90	1,07	659,30	77,7	69,0	84,4	
ΣΣ:+z	36,72	102,78	693,36	343,09	193,68	1,05	-18,58	26,1	26,1	26,3	
ΣΣ:+z	-17,10	-11,39	-2,05	17,13	13,95	1,05	628,40	75,9	67,7	82,3	
ΣΣ:-x	38,06	110,13	735,37	362,66	203,36	1,02	-44,06	23,2	22,7	23,9	
ΣΣ:-x	-18,43	-18,73	-44,06	-2,44	4,28	1,02	666,69	78,8	70,0	85,6	
ΣΣ:-z	39,10	117,84	777,04	381,69	213,02	1,06	-85,72	20,6	19,7	21,9	
ΣΣ:-z	-19,47	-26,44	-85,72	-21,47	-5,39	1,06	704,74	81,4	72,0	88,6	
	-101,10	-38,61	-263,23	-66,12	-979,07	-4,12	-263,23	-6,4	-7,1	-4,5	
	84,25	32,17	219,36	55,10	815,89	3,44	208,76	5,3	3,8	5,9	
1.00G+1.00Q	7,18	49,44	378,07	200,08	129,47	0,47	340,23	55,5	51,0	59,1	
1.00G+1.00Q	7,18	49,44	378,07	200,08	129,47	0,47	340,23	55,5	51,0	59,1	
1.35G+1.50Q	8,92	67,70	519,29	275,69	181,86	0,62	467,16	76,3	70,0	81,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	84,75	96,65	716,72	325,28	916,16	3,71	655,05	81,1	75,3	84,7	
1.00G+1.00Q	7,18	49,44	378,07	200,08	129,47	0,47	340,23	55,5	51,0	59,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	57,73	68,74	509,69	233,14	619,00	2,53	465,49	58,7	54,5	61,4	
1.35G+1.05Q	11,22	64,82	492,59	258,96	160,64	0,67	443,62	72,4	66,5	77,0	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	137,59	113,08	821,64	341,61	1384,48	5,83	756,75	80,4	75,4	82,8	
1.00G+0.70Q	8,70	47,52	360,27	188,93	115,33	0,51	324,54	52,9	48,7	56,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	92,96	79,69	579,63	244,03	931,22	3,94	533,29	58,3	54,6	60,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ1

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι 1		2Φ14						2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
(320) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)											
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι 2		2Φ14						2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι 3		2Φ14						2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι 4		2Φ14						2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	

Ανοι	5	2Φ14				2Φ14	
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	6	2Φ14			2Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	7	2Φ14			2Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	8	2Φ14			2Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	9	2Φ14			2Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	10	3Φ14			4Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	11	3Φ14			4Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13	
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0	

(73) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,47 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)

Δοκός: Δ2.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 321	Τέλος: 43	Μέλος: 286	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,90m	Bl=0,00m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	215,41		1680,00	0,00		921,57
1.35G+1.50Q	1,00	215,41		1680,00	0,00		921,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	154,73		1680,00	0,00		897,30
1.35G+1.05Q	1,00	206,65		1680,00	0,00		918,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	105,52		1680,00	0,00		877,61
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	197,54		1680,00	79,01		914,42
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	198,98		1680,00	79,59		915,00
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	200,76		1680,00	80,30		915,71
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	202,20		1680,00	80,88		916,29
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	191,23		1680,00	76,49		911,90
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	196,04		1680,00	78,42		913,82
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	192,19		1680,00	76,88		912,28
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	197,01		1680,00	78,80		914,21
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	178,69		1680,00	71,48		906,88
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	177,24		1680,00	70,90		906,30
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	181,91		1680,00	72,76		908,17
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	180,46		1680,00	72,18		907,59
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	128,39		1680,00	51,36		886,76
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	123,58		1680,00	49,43		884,84
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	129,36		1680,00	51,74		887,15
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	124,54		1680,00	49,82		885,22
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	116,67		1680,00	46,67		882,07
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	118,12		1680,00	47,25		882,65
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	113,45		1680,00	45,38		880,79
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	114,90		1680,00	45,96		881,37
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	166,96		1680,00	66,79		902,19
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	171,78		1680,00	68,71		904,12
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	166,00		1680,00	66,40		901,81
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	170,82		1680,00	68,33		903,73
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	97,82		1680,00	39,13		874,53
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	96,37		1680,00	38,55		873,96
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	94,60		1680,00	37,84		873,25
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	93,16		1680,00	37,26		872,67
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	104,13		1680,00	41,65		877,06
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	99,31		1680,00	39,73		875,13
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	103,17		1680,00	41,27		876,67
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	98,35		1680,00	39,34		874,75

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	215,41		1680,00	0,00		921,57
1.35G+1.50Q	1,00	215,41		1680,00	0,00		921,57
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	202,20		1680,00	80,88		916,29

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[321] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[43] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	0,72	12,57	122,65	71,39	0,00	-1,13	115,83	32,8	30,8	34,6	
Q	-0,01	2,64	27,12	16,11	0,00	-0,02	-0,01	4,6	4,1	5,1	
1.35G+1.50Q	0,95	20,93	206,25	120,54	0,00	-1,56	194,74	51,3	47,8	54,3	
ΣΣ: +x	1,59	38,14	269,47	153,00	0,00	-3,20	-4,42	20,2	17,5	22,5	
ΣΣ: +x	-0,16	-10,37	2,95	5,90	0,00	-3,20	254,99	50,1	48,3	51,7	
ΣΣ: +z	1,74	40,38	294,67	163,53	0,00	-3,55	-22,25	20,1	18,7	21,2	
ΣΣ: +z	-0,32	-12,61	-22,25	-4,63	0,00	-3,55	279,10	50,2	47,0	53,0	
ΣΣ: -x	1,60	36,41	267,92	148,14	0,00	-3,12	-5,00	23,3	22,2	24,4	
ΣΣ: -x	-0,17	-8,64	4,49	10,76	0,00	-3,12	253,80	47,0	43,6	49,8	
ΣΣ: -z	1,50	33,48	249,09	139,70	0,00	-2,87	-1,27	23,9	21,9	25,7	
ΣΣ: -z	-0,07	-5,71	23,33	19,20	0,00	-2,87	235,81	46,4	43,9	48,5	
	0,02	-5,96	109,57	74,95	0,00	-0,04	-0,38	19,3	16,2	22,1	
	-0,02	4,97	-91,31	-62,46	0,00	0,03	-91,31	-16,0	-18,4	-13,5	
1.00G+1.00Q	0,71	15,21	149,76	87,50	0,00	-1,15	141,41	37,5	35,0	39,6	
1.00G+1.00Q	0,71	15,21	149,76	87,50	0,00	-1,15	141,41	37,5	35,0	39,6	
1.35G+1.50Q	0,95	20,93	206,25	120,54	0,00	-1,56	194,74	51,3	47,8	54,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,93	25,40	124,07	64,32	0,00	-1,53	117,94	36,8	31,2	42,1	
1.00G+1.00Q	0,71	15,21	149,76	87,50	0,00	-1,15	141,41	37,5	35,0	39,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,70	18,19	94,98	50,02	0,00	-1,14	90,21	27,8	23,9	31,5	
1.35G+1.05Q	0,96	19,74	194,04	113,29	0,00	-1,55	183,23	49,2	45,9	52,0	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,93	27,19	57,08	19,60	0,00	-1,51	55,22	25,1	18,3	31,7	
1.00G+0.70Q	0,71	14,42	141,63	82,67	0,00	-1,15	133,74	36,1	33,7	38,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,69	19,38	50,32	20,21	0,00	-1,12	48,40	20,0	15,3	24,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 41	Μέλος: 287	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,81m	Bl=0,10m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	231,83		1680,00	0,00		928,14
1.35G+1.50Q	1,00	231,83		1680,00	0,00		928,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	193,13		1680,00	0,00		912,66
1.35G+1.05Q	1,00	221,94		1680,00	0,00		924,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	157,45		1680,00	0,00		898,38
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	225,00		1680,00	90,00		925,41
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	223,86		1680,00	89,54		924,95
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	220,51		1680,00	88,21		923,61
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	219,37		1680,00	87,75		923,15
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	197,63		1680,00	79,05		914,46
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	193,80		1680,00	77,52		912,93
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	196,28		1680,00	78,51		913,92
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	192,45		1680,00	76,98		912,39
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	212,27		1680,00	84,91		920,31
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	213,42		1680,00	85,37		920,77
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	207,78		1680,00	83,11		918,52
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	208,93		1680,00	83,57		918,98
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	155,18		1680,00	62,07		897,48
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	159,00		1680,00	63,60		899,01
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	153,83		1680,00	61,53		896,94
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	157,65		1680,00	63,06		898,47
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	104,33		1680,00	41,73		877,14
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	103,18		1680,00	41,27		876,68
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	108,82		1680,00	43,53		878,93
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	107,67		1680,00	43,07		878,48
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	161,42		1680,00	64,57		899,98
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	157,60		1680,00	63,04		898,45
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	162,77		1680,00	65,11		900,51
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	158,95		1680,00	63,58		898,98

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	91,60		1680,00	36,64		872,04
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	92,74		1680,00	37,10		872,50
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	96,08		1680,00	38,43		873,84
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	97,23		1680,00	38,89		874,30
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	118,97		1680,00	47,59		883,00
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	122,80		1680,00	49,12		884,53
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	120,32		1680,00	48,13		883,53
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	124,14		1680,00	49,66		885,06

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	231,83		1680,00	0,00		928,14
1.35G+1.50Q	1,00	231,83		1680,00	0,00		928,14
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	225,00		1680,00	90,00		925,41

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[43] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[41] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	123,40	-72,74	6,80	-4,55	0,00	-0,53	116,48	35,1	34,6	35,3	
Q	27,22	-16,76	0,65	-0,78	0,00	-0,15	25,63	5,2	5,1	5,3	
1.35G+1.50Q	207,42	-123,33	10,16	-7,31	0,00	-0,94	195,68	55,2	54,3	55,6	
ΣΣ:+x	269,87	-11,52	35,97	10,56	0,00	-5,09	255,71	24,3	22,5	25,8	
ΣΣ:+x	4,16	-150,74	-21,77	-20,45	0,00	-5,09	-21,77	51,1	50,1	51,7	
ΣΣ:+z	295,42	-2,59	34,56	10,72	0,00	-4,41	280,29	22,3	21,2	23,4	
ΣΣ:+z	-21,40	-159,66	-20,36	-20,61	0,00	-4,41	-23,58	53,1	52,5	53,4	
ΣΣ:-x	268,64	-17,14	28,31	9,07	0,00	-3,46	254,87	25,3	24,4	26,1	
ΣΣ:-x	5,38	-145,12	-14,11	-18,96	0,00	-3,46	-15,60	50,1	49,8	50,3	
ΣΣ:-z	249,51	-24,74	26,34	9,03	0,00	-3,98	236,50	26,9	25,7	28,0	
ΣΣ:-z	24,52	-137,52	-12,13	-18,91	0,00	-3,98	-12,13	48,4	47,9	48,7	
	106,33	-78,91	-44,49	-27,31	0,00	3,87	-44,49	12,3	8,2	16,2	
	-88,61	65,76	37,07	22,76	0,00	-3,23	-88,61	-10,2	-13,5	-6,9	
1.00G+1.00Q	150,62	-89,49	7,45	-5,32	0,00	-0,68	142,10	40,3	39,6	40,6	
1.00G+1.00Q	150,62	-89,49	7,45	-5,32	0,00	-0,68	142,10	40,3	39,6	40,6	
1.35G+1.50Q	207,42	-123,33	10,16	-7,31	0,00	-0,94	195,68	55,2	54,3	55,6	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	127,67	-64,15	43,53	13,18	0,00	-3,85	121,57	46,0	42,1	49,5	
1.00G+1.00Q	150,62	-89,49	7,45	-5,32	0,00	-0,68	142,10	40,3	39,6	40,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	97,45	-50,04	29,70	8,33	0,00	-2,62	92,69	34,1	31,5	36,5	
1.35G+1.05Q	195,17	-115,79	9,87	-6,96	0,00	-0,88	184,15	52,8	52,0	53,2	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	62,26	-17,16	65,48	27,18	0,00	-5,71	62,96	37,5	31,7	42,9	
1.00G+0.70Q	142,45	-84,47	7,26	-5,09	0,00	-0,64	134,42	38,7	38,1	39,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	53,84	-18,71	44,33	17,67	0,00	-3,86	52,06	28,5	24,6	32,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 41	Τέλος: 91	Μέλος: 288	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,84m	Bl=0,10m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	234,33		1680,00	0,00		929,14
1.35G+1.50Q	1,00	234,33		1680,00	0,00		929,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	219,33		1680,00	0,00		923,14
1.35G+1.05Q	1,00	224,08		1680,00	0,00		925,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	199,08		1680,00	0,00		915,04
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	225,96		1680,00	90,38		925,79
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	223,26		1680,00	89,30		924,71
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	217,38		1680,00	86,95		922,36
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	214,69		1680,00	85,87		921,28
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	187,43		1680,00	74,97		910,38
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	178,44		1680,00	71,37		906,78
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	184,85		1680,00	73,94		909,35
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	175,86		1680,00	70,35		905,75
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	220,77		1680,00	88,31		923,71
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	223,46		1680,00	89,39		924,79
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	212,19		1680,00	84,88		920,28

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	214,89		1680,00	85,96		921,36
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	170,12		1680,00	68,05		903,45
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	179,11		1680,00	71,64		907,05
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	167,55		1680,00	67,02		902,42
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	176,54		1680,00	70,61		906,02
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	98,56		1680,00	39,42		874,83
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	95,86		1680,00	38,34		873,75
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	107,13		1680,00	42,85		878,26
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	104,44		1680,00	41,77		877,18
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	149,21		1680,00	59,68		895,09
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	140,22		1680,00	56,09		891,49
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	151,78		1680,00	60,71		896,12
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	142,79		1680,00	57,12		892,52
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	93,37		1680,00	37,35		872,75
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	96,06		1680,00	38,43		873,83
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	101,94		1680,00	40,78		876,18
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	104,64		1680,00	41,86		877,26
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	131,90		1680,00	52,76		888,16
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	140,89		1680,00	56,36		891,76
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	134,47		1680,00	53,79		889,19
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	143,46		1680,00	57,38		892,79

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	234,33		1680,00	0,00		929,14
1.35G+1.50Q	1,00	234,33		1680,00	0,00		929,14
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	225,96		1680,00	90,38		925,79

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[41] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[91] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	6,80	-20,85	47,91	48,29	0,00	-0,53	-2,65	35,3	35,3	35,3	
Q	0,65	-6,34	6,61	10,44	0,00	-0,15	-2,99	5,4	5,3	5,5	
1.35G+1.50Q	10,16	-37,66	74,59	80,86	0,00	-0,94	-7,82	55,8	55,6	55,9	
ΣΣ:+x	35,97	-8,32	123,69	90,43	0,00	-5,09	-38,77	27,0	25,8	28,1	
ΣΣ:+x	-21,77	-39,74	-21,34	16,59	0,00	-5,09	118,55	49,0	48,0	50,1	
ΣΣ:+z	34,56	-8,27	132,43	98,78	0,00	-4,41	-35,94	24,5	23,4	25,7	
ΣΣ:+z	-20,36	-39,79	-30,08	8,24	0,00	-4,41	126,67	51,5	50,4	52,5	
ΣΣ:-x	28,31	-10,11	115,83	90,25	0,00	-3,46	-26,62	27,1	26,1	28,1	
ΣΣ:-x	-14,11	-37,95	-13,48	16,77	0,00	-3,46	110,53	48,9	48,0	49,8	
ΣΣ:-z	26,34	-10,12	109,49	84,44	0,00	-3,98	-27,19	29,0	28,0	29,9	
ΣΣ:-z	-12,13	-37,94	-7,15	22,58	0,00	-3,98	104,60	47,1	46,2	47,9	
	-44,49	-27,17	-89,27	-7,18	0,00	3,87	-89,27	4,8	1,8	8,2	
	37,07	22,64	74,39	5,99	0,00	-3,23	74,03	-4,0	-6,9	-1,5	
1.00G+1.00Q	7,45	-27,19	54,52	58,73	0,00	-0,68	-5,48	40,7	40,6	40,8	
1.00G+1.00Q	7,45	-27,19	54,52	58,73	0,00	-0,68	-5,48	40,7	40,6	40,8	
1.35G+1.50Q	10,16	-37,66	74,59	80,86	0,00	-0,94	-7,82	55,8	55,6	55,9	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	43,53	-17,28	141,54	86,24	0,00	-3,85	136,44	52,2	49,5	54,6	
1.00G+1.00Q	7,45	-27,19	54,52	58,73	0,00	-0,68	-5,48	40,7	40,6	40,8	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	29,70	-13,61	99,15	62,32	0,00	-2,62	95,46	38,3	36,5	39,9	
1.35G+1.05Q	9,87	-34,81	71,61	76,16	0,00	-0,88	-6,54	53,4	53,2	53,4	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	65,48	-0,85	183,20	85,14	0,00	-5,71	178,16	47,4	42,9	51,2	
1.00G+0.70Q	7,26	-25,29	52,53	55,60	0,00	-0,64	-4,63	39,1	39,0	39,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	44,33	-2,65	126,92	61,59	0,00	-3,86	123,28	35,1	32,2	37,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 91	Τέλος: 86	Μέλος: 289	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	233,37		1680,00	0,00		928,76
1.35G+1.50Q	1,00	233,37		1680,00	0,00		928,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	233,39		1680,00	0,00		928,76

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.05Q	1,00	222,79		1680,00	0,00		924,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	222,82		1680,00	0,00		924,54
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	212,59		1680,00	85,04		920,44
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	209,26		1680,00	83,70		919,11
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	202,72		1680,00	81,09		916,50
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	199,39		1680,00	79,76		915,16
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	172,34		1680,00	68,94		904,34
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	161,24		1680,00	64,49		899,90
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	169,38		1680,00	67,75		903,16
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	158,28		1680,00	63,31		898,72
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	214,17		1680,00	85,67		921,07
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	217,50		1680,00	87,00		922,41
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	204,30		1680,00	81,72		917,13
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	207,63		1680,00	83,05		918,46
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	177,60		1680,00	71,04		906,45
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	188,70		1680,00	75,48		910,89
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	174,64		1680,00	69,86		905,26
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	185,74		1680,00	74,30		909,70
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	102,85		1680,00	41,14		876,54
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	99,52		1680,00	39,81		875,21
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	112,71		1680,00	45,09		880,49
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	109,38		1680,00	43,75		879,16
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	139,42		1680,00	55,77		891,17
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	128,31		1680,00	51,33		886,73
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	142,38		1680,00	56,95		892,36
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	131,27		1680,00	52,51		887,92
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	104,43		1680,00	41,77		877,18
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	107,76		1680,00	43,10		878,51
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	114,29		1680,00	45,72		881,12
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	117,62		1680,00	47,05		882,46
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	144,68		1680,00	57,87		893,28
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	155,78		1680,00	62,31		897,72
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	147,64		1680,00	59,06		894,46
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	158,74		1680,00	63,50		898,90

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	233,37		1680,00	0,00		928,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	233,39		1680,00	0,00		928,76
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	217,50		1680,00	87,00		922,41

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[91] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[86] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	48,16	-48,87	3,77	18,75	0,00	0,90	-4,15	34,9	34,6	35,3	
Q	6,71	-10,26	2,04	7,25	0,00	0,03	-2,40	5,6	5,5	5,7	
1.35G+1.50Q	75,08	-81,37	8,15	36,19	0,00	1,27	-8,73	55,6	55,2	55,9	
ΣΣ:+x	125,70	30,78	184,02	85,93	0,00	3,63	-174,37	28,8	28,1	29,2	
ΣΣ:+x	-22,75	-138,75	-174,37	-41,13	0,00	3,63	-29,65	46,7	45,7	48,0	
ΣΣ:+z	133,55	23,95	142,98	70,18	0,00	3,21	-133,34	27,0	25,7	28,0	
ΣΣ:+z	-30,60	-131,92	-133,34	-25,38	0,00	3,21	-38,35	48,5	46,8	50,4	
ΣΣ:-x	116,35	6,31	122,99	59,61	0,00	2,64	-113,35	29,1	28,1	30,0	
ΣΣ:-x	-13,40	-114,28	-113,35	-14,81	0,00	2,64	-13,40	46,4	44,8	48,0	
ΣΣ:-z	110,55	8,19	147,81	68,75	0,00	2,93	-138,16	30,6	29,9	31,0	
ΣΣ:-z	-7,60	-116,15	-138,16	-23,95	0,00	2,93	-7,60	44,9	43,8	46,2	
	-92,30	36,73	21,35	36,70	0,00	-1,95	-92,30	0,0	-1,6	1,8	
	76,92	-30,61	-17,79	-30,59	0,00	1,62	-17,79	0,0	-1,5	1,3	
1.00G+1.00Q	54,87	-59,13	5,81	26,00	0,00	0,93	-6,24	40,5	40,2	40,8	
1.00G+1.00Q	54,87	-59,13	5,81	26,00	0,00	0,93	-6,24	40,5	40,2	40,8	
1.35G+1.50Q	75,08	-81,37	8,15	36,19	0,00	1,27	-8,73	55,6	55,2	55,9	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	144,30	-108,92	-7,87	8,66	0,00	2,73	-8,65	55,6	54,6	56,4	
1.00G+1.00Q	54,87	-59,13	5,81	26,00	0,00	0,93	-6,24	40,5	40,2	40,8	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	101,02	-77,50	-4,87	7,65	0,00	1,91	-5,86	40,5	39,9	41,0	
1.35G+1.05Q	72,06	-76,75	7,23	32,92	0,00	1,25	-7,79	53,0	52,6	53,4	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	187,43	-122,67	-19,46	-12,95	0,00	3,69	-19,46	53,0	51,2	54,6	
1.00G+0.70Q	52,86	-56,06	5,20	23,82	0,00	0,93	-5,61	38,9	38,5	39,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	129,77	-86,67	-12,60	-6,76	0,00	2,55	-12,60	38,9	37,6	39,8	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.5, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 85	Μέλος: 290	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	229,79		1680,00	0,00		927,32
1.35G+1.50Q	1,00	229,79		1680,00	0,00		927,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	239,27		1680,00	0,00		931,11
1.35G+1.05Q	1,00	218,92		1680,00	0,00		922,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	234,73		1680,00	0,00		929,30
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	194,69		1680,00	77,88		913,28
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	190,00		1680,00	76,00		911,41
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	181,12		1680,00	72,45		907,85
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	176,42		1680,00	70,57		905,97
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	151,02		1680,00	60,41		895,81
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	135,36		1680,00	54,15		889,55
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	146,94		1680,00	58,78		894,18
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	131,29		1680,00	52,52		887,92
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	205,39		1680,00	82,15		917,56
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	210,08		1680,00	84,03		919,44
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	191,81		1680,00	76,72		912,13
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	196,51		1680,00	78,60		914,01
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	186,66		1680,00	74,67		910,07
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	202,32		1680,00	80,93		916,33
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	182,59		1680,00	73,04		908,44
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	198,24		1680,00	79,30		914,70
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	105,55		1680,00	42,22		877,63
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	100,86		1680,00	40,34		875,75
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	119,13		1680,00	47,65		883,06
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	114,43		1680,00	45,77		881,18
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	124,28		1680,00	49,71		885,12
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	108,62		1680,00	43,45		878,85
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	128,35		1680,00	51,34		886,75
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	112,70		1680,00	45,08		880,48
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	116,25		1680,00	46,50		881,90
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	120,94		1680,00	48,38		883,78
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	129,82		1680,00	51,93		887,34
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	134,52		1680,00	53,81		889,21
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	159,92		1680,00	63,97		899,37
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	175,58		1680,00	70,23		905,64
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	164,00		1680,00	65,60		901,00
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	179,65		1680,00	71,86		907,27

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	229,79		1680,00	0,00		927,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	239,27		1680,00	0,00		931,11
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	210,08		1680,00	84,03		919,44

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[86] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[85] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	3,77	-13,23	61,40	51,03	0,00	0,90	-0,22	34,1	33,6	34,6	
Q	2,04	-2,65	21,18	15,49	0,00	0,03	20,26	5,7	5,7	5,8	
1.35G+1.50Q	8,15	-21,85	114,65	92,13	0,00	1,27	109,19	54,7	54,1	55,2	
ΣΣ:+x	184,02	135,12	385,62	241,17	0,00	3,63	-241,79	26,9	24,4	29,1	
ΣΣ:+x	-174,37	-164,32	-241,79	-123,67	0,00	3,63	-174,37	47,1	45,7	48,7	
ΣΣ:+z	142,98	100,07	313,76	199,36	0,00	3,21	-169,92	27,3	26,0	28,0	
ΣΣ:+z	-133,34	-129,27	-169,92	-81,86	0,00	3,21	-133,34	46,7	46,5	47,1	
ΣΣ:-x	122,99	79,53	261,65	170,88	0,00	2,64	-117,81	29,5	28,4	30,0	
ΣΣ:-x	-113,35	-108,72	-117,81	-53,38	0,00	2,64	-113,35	44,6	44,4	44,8	
ΣΣ:-z	147,81	102,01	308,81	197,45	0,00	2,93	-164,98	29,6	27,7	31,0	
ΣΣ:-z	-138,16	-131,21	-164,98	-79,95	0,00	2,93	-138,16	44,4	43,8	45,4	
	21,35	-42,97	-123,80	-55,63	0,00	-1,95	-123,80	-3,0	-4,1	-1,6	
	-17,79	35,81	103,17	46,36	0,00	1,62	-17,79	2,5	1,3	3,4	
1.00G+1.00Q	5,81	-15,89	82,58	66,52	0,00	0,93	78,63	39,9	39,4	40,2	
1.00G+1.00Q	5,81	-15,89	82,58	66,52	0,00	0,93	78,63	39,9	39,4	40,2	
1.35G+1.50Q	8,15	-21,85	114,65	92,13	0,00	1,27	109,19	54,7	54,1	55,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-7,87	10,38	207,50	133,85	0,00	2,73	-7,87	56,9	56,4	57,3	
1.00G+1.00Q	5,81	-15,89	82,58	66,52	0,00	0,93	78,63	39,9	39,4	40,2	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-4,87	5,60	144,47	94,34	0,00	1,91	-4,87	41,4	41,0	41,6	
1.35G+1.05Q	7,23	-20,65	105,12	85,16	0,00	1,25	100,07	52,1	51,5	52,6	

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[86] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[85] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μινσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-19,46 5,20	33,06 -15,09	259,87 76,22	154,69 61,88	0,00 0,00	3,69 0,93	-19,46 72,55	55,9 38,2	54,6 37,7	56,6 38,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-12,60	20,72	179,39	108,23	0,00	2,55	-12,60	40,7	39,8	41,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.6, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 84	Μέλος: 291	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,88m	Bl=0,06m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	220,43		1680,00	0,00		923,58
1.35G+1.50Q	1,00	220,43		1680,00	0,00		923,58
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	232,74		1680,00	0,00		928,50
1.35G+1.05Q	1,00	209,83		1680,00	0,00		919,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	230,35		1680,00	0,00		927,54
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	177,40		1680,00	70,96		906,37
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	172,10		1680,00	68,84		904,25
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	162,04		1680,00	64,82		900,22
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	156,74		1680,00	62,70		898,10
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	134,64		1680,00	53,85		889,26
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	116,97		1680,00	46,79		882,19
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	130,03		1680,00	52,01		887,42
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	112,36		1680,00	44,94		880,35
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	192,45		1680,00	76,98		912,39
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	197,75		1680,00	79,10		914,51
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	177,09		1680,00	70,84		906,24
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	182,39		1680,00	72,96		908,36
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	184,79		1680,00	73,92		909,32
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	202,46		1680,00	80,98		916,39
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	180,18		1680,00	72,07		907,48
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	197,85		1680,00	79,14		914,54
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	105,36		1680,00	42,15		877,55
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	100,06		1680,00	40,03		875,43
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	120,73		1680,00	48,29		883,70
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	115,43		1680,00	46,17		881,58
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	113,02		1680,00	45,21		880,62
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	95,36		1680,00	38,14		873,55
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	117,63		1680,00	47,05		882,46
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	99,97		1680,00	39,99		875,39
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	120,41		1680,00	48,16		883,57
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	125,71		1680,00	50,28		885,69
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	135,77		1680,00	54,31		889,71
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	141,07		1680,00	56,43		891,83
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	163,18		1680,00	65,27		900,68
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	180,84		1680,00	72,34		907,74
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	167,79		1680,00	67,11		902,52
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	185,45		1680,00	74,18		909,59

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	220,43		1680,00	0,00		923,58
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	232,74		1680,00	0,00		928,50
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	202,46		1680,00	80,98		916,39

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[85] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[84] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μινσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	60,60	-51,92	-5,98	6,07	0,00	0,25	-7,00	32,6	31,6	33,6	
Q	21,11	-15,26	2,06	2,29	0,00	0,00	20,20	5,6	5,4	5,8	
1.35G+1.50Q	113,47	-92,99	-5,00	11,63	0,00	0,34	-7,02	52,5	50,7	54,1	
ΣΣ: +x	381,67	36,94	93,55	57,46	0,00	1,15	372,47	23,7	23,3	24,4	
ΣΣ: +x	-239,50	-155,94	-103,25	-42,90	0,00	1,15	-239,50	47,2	44,7	48,7	
ΣΣ: +z	310,33	15,02	74,40	45,45	0,00	1,07	302,50	25,4	25,2	26,0	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[85] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[84] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
ΣΣ: +z	-168,16	-134,03	-84,10	-30,89	0,00	1,07	-168,16	45,5	43,1	47,1	
ΣΣ: -x	258,96	-3,14	63,98	36,45	0,00	0,88	252,21	27,7	27,4	28,4	
ΣΣ: -x	-116,79	-115,87	-73,68	-21,88	0,00	0,88	-117,85	43,2	41,2	44,6	
ΣΣ: -z	305,72	10,70	76,89	44,16	0,00	0,95	298,10	26,8	26,5	27,7	
ΣΣ: -z	-163,55	-129,71	-86,59	-29,59	0,00	0,95	-163,55	44,1	41,9	45,4	
	-120,96	51,83	9,02	35,41	0,00	-1,32	-120,96	-3,9	-4,2	-3,3	
	100,80	-43,19	-7,51	-29,50	0,00	1,10	-7,51	3,2	2,8	3,5	
1.00G+1.00Q	81,71	-67,18	-3,93	8,36	0,00	0,25	-5,38	38,2	37,0	39,4	
1.00G+1.00Q	81,71	-67,18	-3,93	8,36	0,00	0,25	-5,38	38,2	37,0	39,4	
1.35G+1.50Q	113,47	-92,99	-5,00	11,63	0,00	0,34	-7,02	52,5	50,7	54,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	204,18	-131,86	-11,76	-14,92	0,00	1,33	-11,76	55,4	53,3	57,2	
1.00G+1.00Q	81,71	-67,18	-3,93	8,36	0,00	0,25	-5,38	38,2	37,0	39,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	142,18	-93,10	-8,44	-9,34	0,00	0,91	-8,44	40,2	38,7	41,5	
1.35G+1.05Q	103,97	-86,12	-5,92	10,60	0,00	0,34	-7,75	50,0	48,3	51,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	255,16	-150,91	-17,19	-33,66	0,00	1,99	-17,19	54,8	52,5	56,6	
1.00G+0.70Q	75,37	-62,60	-4,55	7,67	0,00	0,25	-5,86	36,6	35,4	37,7	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	176,17	-105,80	-12,06	-21,83	0,00	1,35	-12,06	39,8	38,2	41,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.7, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 360	Μέλος: 292	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,94m	Bl=0,06m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	207,55		1680,01	0,00		918,43
1.35G+1.50Q	1,00	207,55		1680,01	0,00		918,43
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	216,70		1680,01	0,00		922,09
1.35G+1.05Q	1,00	197,69		1680,01	0,00		914,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	212,95		1680,01	0,00		920,59
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	159,47		1680,01	63,79		899,20
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	156,28		1680,01	62,51		897,92
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	150,35		1680,01	60,14		895,55
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	147,17		1680,01	58,87		894,28
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	132,33		1680,01	52,93		888,34
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	121,71		1680,01	48,68		884,09
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	129,60		1680,01	51,84		887,25
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	118,98		1680,01	47,59		883,00
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	168,55		1680,01	67,42		902,83
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	171,74		1680,01	68,69		904,10
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	159,44		1680,01	63,77		899,18
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	162,62		1680,01	65,05		900,46
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	162,60		1680,01	65,04		900,45
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	173,22		1680,01	69,29		904,70
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	159,87		1680,01	63,95		899,36
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	170,49		1680,01	68,20		903,60
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	112,21		1680,01	44,88		880,29
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	109,02		1680,01	43,61		879,02
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	121,32		1680,01	48,53		883,94
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	118,14		1680,01	47,25		882,66
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	118,16		1680,01	47,26		882,67
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	107,53		1680,01	43,01		878,42
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	120,89		1680,01	48,36		883,76
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	110,27		1680,01	44,11		879,52
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	121,29		1680,01	48,52		883,92
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	124,48		1680,01	49,79		885,20
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	130,40		1680,01	52,16		887,57
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	133,59		1680,01	53,44		888,84
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	148,42		1680,01	59,37		894,78
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	159,05		1680,01	63,62		899,03
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	151,16		1680,01	60,46		895,87
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	161,78		1680,01	64,71		900,12

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	207,55		1680,01	0,00		918,43

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	216,70		1680,01	0,00		922,09
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	173,22		1680,01	69,29		904,70

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[84] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[360] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-5,98	-48,92	-76,09	1,35	0,00	0,25	-76,09	30,8	30,4	31,6	
Q	2,06	-13,88	-15,43	2,01	0,00	0,00	-15,80	5,2	5,1	5,4	
1.35G+1.50Q	-5,00	-86,87	-125,87	4,84	0,00	0,34	-125,99	49,4	48,8	50,7	
ΣΣ:+x	93,55	-7,18	-30,72	24,23	0,00	1,15	-31,49	25,6	23,9	27,6	
ΣΣ:+x	-103,25	-104,39	-136,13	-19,32	0,00	1,15	-136,13	41,2	38,3	44,7	
ΣΣ:+z	74,40	-18,06	-38,84	19,74	0,00	1,07	-38,84	26,6	25,5	27,9	
ΣΣ:+z	-84,10	-93,51	-128,01	-14,83	0,00	1,07	-128,08	40,3	38,1	43,1	
ΣΣ:-x	63,98	-28,76	-32,52	15,11	0,00	0,88	-32,52	27,9	27,4	28,6	
ΣΣ:-x	-73,68	-82,81	-134,34	-10,20	0,00	0,88	-134,34	39,0	37,4	41,2	
ΣΣ:-z	76,89	-22,76	-27,30	16,76	0,00	0,95	-27,30	27,7	26,7	28,8	
ΣΣ:-z	-86,59	-88,81	-139,55	-11,85	0,00	0,95	-139,55	39,2	37,2	41,9	
	9,02	37,86	103,75	25,66	0,00	-1,32	103,75	-2,9	-3,3	-2,7	
	-7,51	-31,55	-86,46	-21,39	0,00	1,10	-86,46	2,4	2,3	2,8	
1.00G+1.00Q	-3,93	-62,80	-91,53	3,36	0,00	0,25	-91,57	36,0	35,5	37,0	
1.00G+1.00Q	-3,93	-62,80	-91,53	3,36	0,00	0,25	-91,57	36,0	35,5	37,0	
1.35G+1.50Q	-5,00	-86,87	-125,87	4,84	0,00	0,34	-125,99	49,4	48,8	50,7	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-11,76	-115,26	-203,69	-14,41	0,00	1,33	-203,69	51,6	50,9	53,2	
1.00G+1.00Q	-3,93	-62,80	-91,53	3,36	0,00	0,25	-91,57	36,0	35,5	37,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-8,44	-81,73	-143,40	-9,47	0,00	0,91	-143,40	37,5	37,0	38,7	
1.35G+1.05Q	-5,92	-80,62	-118,93	3,93	0,00	0,34	-118,93	47,1	46,5	48,3	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-17,19	-127,94	-248,62	-28,15	0,00	1,99	-248,62	50,8	49,9	52,5	
1.00G+0.70Q	-4,55	-58,64	-86,90	2,76	0,00	0,25	-86,90	34,5	34,0	35,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-12,06	-90,19	-173,36	-18,63	0,00	1,35	-173,36	36,9	36,3	38,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.8, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 360	Τέλος: 82	Μέλος: 293	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,94m	Bl=0,00m	Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	210,10		1680,00	0,00		919,45
1.35G+1.50Q	1,00	210,10		1680,00	0,00		919,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	223,42		1680,00	0,00		924,77
1.35G+1.05Q	1,00	200,18		1680,00	0,00		915,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	222,37		1680,00	0,00		924,35
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	157,86		1680,00	63,14		898,55
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	157,60		1680,00	63,04		898,44
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	157,87		1680,00	63,15		898,55
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	157,60		1680,00	63,04		898,45
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	145,96		1680,00	58,39		893,79
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	145,09		1680,00	58,04		893,44
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	145,97		1680,00	58,39		893,79
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	145,09		1680,00	58,04		893,44
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	158,44		1680,00	63,38		898,78
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	158,70		1680,00	63,48		898,89
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	158,45		1680,00	63,38		898,78
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	158,71		1680,00	63,48		898,89
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	147,90		1680,00	59,16		894,57
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	148,78		1680,00	59,51		894,91
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	147,91		1680,00	59,16		894,57
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	148,78		1680,00	59,51		894,92
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	125,81		1680,00	50,32		885,73
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	125,55		1680,00	50,22		885,62
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	125,81		1680,00	50,32		885,73
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	125,54		1680,00	50,22		885,62
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	136,35		1680,00	54,54		889,94
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	135,48		1680,00	54,19		889,59
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	136,35		1680,00	54,54		889,94
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	135,47		1680,00	54,19		889,59
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	126,39		1680,00	50,56		885,96

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	126,66		1680,00	50,66		886,07
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	126,39		1680,00	50,55		885,96
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	126,65		1680,00	50,66		886,06
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	138,29		1680,00	55,32		890,72
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	139,16		1680,00	55,66		891,07
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	138,29		1680,00	55,31		890,72
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	139,16		1680,00	55,66		891,07

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	210,10		1680,00	0,00		919,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	223,42		1680,00	0,00		924,77
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	158,71		1680,00	63,48		898,89

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[360] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[82] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος mínσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-76,13	-17,55	-53,06	34,43	0,00	-0,04	-85,39	31,2	30,4	32,6	
Q	-15,43	-6,34	-10,79	9,72	0,00	0,03	-19,31	5,3	5,1	5,5	
1.35G+1.50Q	-125,92	-33,19	-87,82	61,06	0,00	-0,02	-144,25	50,1	48,7	52,3	
ΣΣ:+x	-30,53	-5,06	20,85	49,57	0,00	-0,64	-163,39	28,5	27,6	28,9	
ΣΣ:+x	-136,39	-36,22	-136,57	29,11	0,00	-0,64	-136,39	39,2	37,9	42,4	
ΣΣ:+z	-38,67	-5,61	9,54	49,62	0,00	-0,56	-153,62	28,6	27,9	28,9	
ΣΣ:+z	-128,25	-35,67	-125,26	29,06	0,00	-0,56	-128,25	39,1	37,9	41,9	
ΣΣ:-x	-32,23	-5,28	19,54	49,61	0,00	-0,64	-161,91	28,8	28,5	28,9	
ΣΣ:-x	-134,69	-35,99	-135,27	29,08	0,00	-0,64	-134,69	39,0	37,4	42,1	
ΣΣ:-z	-26,94	-4,12	29,40	49,70	0,00	-0,73	-169,95	28,7	27,9	29,1	
ΣΣ:-z	-139,98	-37,16	-145,12	28,98	0,00	-0,73	-139,98	39,0	37,2	42,8	
	103,83	-10,36	49,59	-28,10	0,00	1,37	103,83	-4,3	-6,1	-2,9	
	-86,53	8,63	-41,33	23,42	0,00	-1,14	-86,53	3,5	2,4	5,1	
1.00G+1.00Q	-91,56	-23,88	-63,85	44,15	0,00	-0,02	-104,70	36,5	35,5	38,1	
1.00G+1.00Q	-91,56	-23,88	-63,85	44,15	0,00	-0,02	-104,70	36,5	35,5	38,1	
1.35G+1.50Q	-125,92	-33,19	-87,82	61,06	0,00	-0,02	-144,25	50,1	48,7	52,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-203,80	-25,42	-125,02	82,14	0,00	-1,05	-213,30	53,3	50,9	56,9	
1.00G+1.00Q	-91,56	-23,88	-63,85	44,15	0,00	-0,02	-104,70	36,5	35,5	38,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-143,48	-18,70	-88,65	58,20	0,00	-0,70	-150,73	38,6	37,0	41,2	
1.35G+1.05Q	-118,98	-30,34	-82,97	56,69	0,00	-0,03	-135,56	47,7	46,5	49,8	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-248,77	-17,39	-144,96	91,81	0,00	-1,75	-253,32	53,0	50,1	57,5	
1.00G+0.70Q	-86,93	-21,98	-60,62	41,23	0,00	-0,02	-98,91	34,9	34,0	36,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-173,46	-13,35	-101,94	64,65	0,00	-1,17	-177,25	38,5	36,4	41,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.9, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 361	Μέλος: 294	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,94m	Bl=0,06m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	236,98		1680,01	0,00		930,20
1.35G+1.50Q	1,00	236,98		1680,01	0,00		930,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	264,91		1680,01	0,00		941,37
1.35G+1.05Q	1,00	225,52		1680,01	0,00		925,62
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	272,08		1680,01	0,00		944,24
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	180,26		1680,01	72,10		907,51
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	183,27		1680,01	73,31		908,72
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	191,45		1680,01	76,58		911,99
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	194,46		1680,01	77,78		913,19
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	176,89		1680,01	70,76		906,16
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	186,92		1680,01	74,77		910,18
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	180,25		1680,01	72,10		907,51
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	190,28		1680,01	76,11		911,52
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	173,05		1680,01	69,22		904,63
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	170,04		1680,01	68,02		903,42
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	184,24		1680,01	73,70		909,10
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	181,23		1680,01	72,49		907,90

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	152,86		1680,01	61,14		896,55
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	142,83		1680,01	57,13		892,54
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	156,22		1680,01	62,49		897,90
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	146,18		1680,01	58,47		893,88
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	146,60		1680,01	58,64		894,05
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	149,61		1680,01	59,84		895,25
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	135,41		1680,01	54,17		889,57
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	138,42		1680,01	55,37		890,78
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	166,79		1680,01	66,72		902,12
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	176,83		1680,01	70,73		906,14
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	163,44		1680,01	65,37		900,78
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	173,47		1680,01	69,39		904,80
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	139,39		1680,01	55,76		891,17
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	136,38		1680,01	54,55		889,96
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	128,21		1680,01	51,28		886,69
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	125,20		1680,01	50,08		885,49
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	142,76		1680,01	57,11		892,51
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	132,73		1680,01	53,09		888,50
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	139,41		1680,01	55,76		891,17
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	129,37		1680,01	51,75		887,16

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	236,98		1680,01	0,00		930,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	272,08		1680,01	0,00		944,24
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	194,46		1680,01	77,78		913,19

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[82] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[361] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-53,06	-46,39	-95,99	21,72	0,00	-0,04	-104,96	35,1	32,6	38,2	
Q	-10,79	-14,37	-26,02	5,08	0,03	0,03	-27,75	6,1	5,5	6,8	
1.35G+1.50Q	-87,82	-84,18	-168,62	36,93	0,00	-0,02	-183,19	56,5	52,3	61,8	
ΣΣ:+x	20,85	-22,07	11,37	45,85	0,00	-0,64	-237,80	26,7	25,1	28,2	
ΣΣ:+x	-136,57	-84,78	-227,65	2,64	0,00	-0,64	19,40	49,5	42,4	58,0	
ΣΣ:+z	9,54	-24,54	-3,91	42,63	0,00	-0,56	-222,86	27,9	27,1	28,7	
ΣΣ:+z	-125,26	-82,31	-212,37	5,86	0,00	-0,56	-212,37	48,3	41,9	56,0	
ΣΣ:-x	19,54	-22,41	8,81	41,26	0,00	-0,64	-236,14	27,4	26,3	28,5	
ΣΣ:-x	-135,27	-84,44	-225,08	7,23	0,00	-0,64	-225,08	48,7	42,1	56,8	
ΣΣ:-z	29,40	-19,00	24,11	44,40	0,00	-0,73	-251,38	26,0	24,1	27,9	
ΣΣ:-z	-145,12	-87,85	-240,38	4,09	0,00	-0,73	28,19	50,1	42,8	59,0	
	49,59	-9,82	-29,80	-47,06	0,00	1,37	-29,80	-8,9	-11,7	-6,1	
	-41,33	8,18	24,84	39,22	0,00	-1,14	-41,33	7,4	5,1	9,8	
1.00G+1.00Q	-63,85	-60,76	-122,01	26,79	0,00	-0,02	-132,62	41,2	38,1	45,0	
1.00G+1.00Q	-63,85	-60,76	-122,01	26,79	0,00	-0,02	-132,62	41,2	38,1	45,0	
1.35G+1.50Q	-87,82	-84,18	-168,62	36,93	0,00	-0,02	-183,19	56,5	52,3	61,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-125,02	-76,82	-146,27	72,23	0,00	-1,05	-191,86	63,1	56,9	70,6	
1.00G+1.00Q	-63,85	-60,76	-122,01	26,79	0,00	-0,02	-132,62	41,2	38,1	45,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-88,65	-55,85	-107,11	50,32	0,00	-0,70	-138,26	45,6	41,2	50,9	
1.35G+1.05Q	-82,97	-77,72	-156,91	34,65	0,00	-0,03	-170,74	53,7	49,8	58,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-144,96	-65,44	-119,66	93,47	0,00	-1,75	-191,63	64,8	57,5	73,4	
1.00G+0.70Q	-60,62	-56,45	-114,21	25,27	0,00	-0,02	-124,32	39,3	36,4	43,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-101,94	-48,27	-89,37	64,49	0,00	-1,17	-137,75	46,7	41,6	52,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.10, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 361	Τέλος: 80	Μέλος: 295	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,94m	Bl=0,00m Br=0,06m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	292,00		1680,00	0,00		952,21
1.35G+1.50Q	1,00	292,00		1680,00	0,00		952,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	336,66		1680,00	0,00		970,07
1.35G+1.05Q	1,00	277,16		1680,00	0,00		946,27

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	351,58		1680,00	0,00		976,03
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	229,37		1680,00	91,75		927,15
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	236,29		1680,00	94,51		929,92
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	255,24		1680,00	102,10		937,50
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	262,16		1680,00	104,86		940,27
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	226,05		1680,00	90,42		925,83
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	249,10		1680,00	99,64		935,04
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	233,81		1680,00	93,53		928,93
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	256,86		1680,00	102,74		938,15
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	216,02		1680,00	86,41		921,81
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	209,11		1680,00	83,64		919,05
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	241,89		1680,00	96,76		932,16
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	234,98		1680,00	93,99		929,39
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	181,55		1680,00	72,62		908,03
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	158,50		1680,00	63,40		898,81
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	189,31		1680,00	75,73		911,13
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	166,26		1680,00	66,51		901,91
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	175,39		1680,00	70,16		905,56
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	182,30		1680,00	72,92		908,33
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	149,52		1680,00	59,81		895,21
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	156,43		1680,00	62,57		897,98
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	209,86		1680,00	83,94		919,35
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	232,91		1680,00	93,16		928,57
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	202,10		1680,00	80,84		916,24
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	225,15		1680,00	90,06		925,46
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	162,04		1680,00	64,82		900,22
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	155,12		1680,00	62,05		897,45
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	136,17		1680,00	54,47		889,87
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	129,26		1680,00	51,70		887,11
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	165,36		1680,00	66,14		901,55
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	142,31		1680,00	56,92		892,33
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	157,60		1680,00	63,04		898,44
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	134,55		1680,00	53,82		889,22

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	292,00		1680,00	0,00		952,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	351,58		1680,00	0,00		976,03
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	262,16		1680,00	104,86		940,27

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[361] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[80] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-95,70	4,33	58,03	104,83	0,00	0,58	-95,70	42,8	38,2	47,7
Q	-26,05	-1,18	8,45	25,81	0,00	0,17	-26,06	7,9	6,8	9,1
1.35G+1.50Q	-168,27	4,07	91,02	180,23	0,00	1,05	-168,27	69,6	61,8	77,9
ΣΣ:+x	12,54	30,12	162,55	234,21	0,00	2,74	-69,54	23,6	22,3	25,1
ΣΣ:+x	-228,27	-22,83	-37,99	0,21	0,00	2,74	-228,27	69,6	58,0	81,8
ΣΣ:+z	-2,92	26,00	145,65	219,55	0,00	2,42	-60,23	26,5	26,1	27,1
ΣΣ:+z	-212,81	-18,71	-21,09	14,87	0,00	2,42	-212,81	66,7	56,0	78,0
ΣΣ:-x	9,84	29,56	146,03	229,81	0,00	2,54	-32,94	25,2	24,1	26,3
ΣΣ:-x	-225,56	-22,27	-21,46	4,61	0,00	2,54	-225,56	68,1	56,8	80,0
ΣΣ:-z	25,28	32,97	160,98	245,30	0,00	2,83	-61,10	22,1	20,1	24,1
ΣΣ:-z	-241,00	-25,68	-36,42	-10,87	0,00	2,83	-241,00	71,2	59,0	84,0
	-32,95	-19,97	-177,63	-79,52	0,00	-0,36	-177,63	-14,1	-16,0	-11,7
	27,46	16,64	148,03	66,27	0,00	0,30	144,08	11,8	9,8	13,3
1.00G+1.00Q	-121,75	3,15	66,48	130,64	0,00	0,76	-121,75	50,7	45,0	56,7
1.00G+1.00Q	-121,75	3,15	66,48	130,64	0,00	0,76	-121,75	50,7	45,0	56,7
1.35G+1.50Q	-168,27	4,07	91,02	180,23	0,00	1,05	-168,27	69,6	61,8	77,9
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-143,55	19,05	224,24	239,88	0,00	1,32	-143,55	80,2	70,6	89,9
1.00G+1.00Q	-121,75	3,15	66,48	130,64	0,00	0,76	-121,75	50,7	45,0	56,7
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-105,27	13,13	155,30	170,40	0,00	0,94	-105,27	57,7	50,9	64,7
1.35G+1.05Q	-156,55	4,60	87,22	168,62	0,00	0,97	-156,55	66,0	58,7	73,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-115,35	29,56	309,26	268,03	0,00	1,42	-115,35	83,7	73,4	93,9
1.00G+0.70Q	-113,93	3,50	63,95	122,90	0,00	0,70	-113,93	48,3	43,0	54,0
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-86,47	20,14	211,97	189,17	0,00	1,01	-86,47	60,1	52,7	67,3

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ2.11, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 74	Μέλος: 296	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,79m	Bl=0,06m	Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθήσης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	363,49		1705,64	0,00		991,29
1.35G+1.50Q	1,00	363,49		1705,64	0,00		991,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	411,31		1705,64	0,00		1010,42
1.35G+1.05Q	1,00	343,90		1705,64	0,00		983,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	423,61		1705,64	0,00		1015,34
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	291,83		1705,64	116,73		962,62
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	302,27		1705,64	120,91		966,80
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	331,98		1705,64	132,79		978,69
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	342,43		1705,64	136,97		982,86
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	281,50		1705,64	112,60		958,49
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	316,32		1705,64	126,53		972,42
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	293,55		1705,64	117,42		963,31
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	328,37		1705,64	131,35		977,24
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	275,57		1705,64	110,23		956,12
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	265,12		1705,64	106,05		951,94
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	315,73		1705,64	126,29		972,18
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	305,28		1705,64	122,11		968,00
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	227,31		1705,64	90,92		936,81
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	192,48		1705,64	76,99		922,89
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	239,35		1705,64	95,74		941,63
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	204,53		1705,64	81,81		927,70
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	208,13		1705,64	83,25		929,14
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	218,57		1705,64	87,43		933,32
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	167,97		1705,64	67,19		913,08
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	178,42		1705,64	71,37		917,26
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	256,39		1705,64	102,56		948,45
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	291,21		1705,64	116,49		962,38
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	244,34		1705,64	97,74		943,63
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	279,17		1705,64	111,67		957,56
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	191,87		1705,64	76,75		922,64
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	181,42		1705,64	72,57		918,46
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	151,71		1705,64	60,69		906,58
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	141,27		1705,64	56,51		902,40
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	202,20		1705,64	80,88		926,77
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	167,37		1705,64	66,95		912,84
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	190,15		1705,64	76,06		921,95
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	155,33		1705,64	62,13		908,02

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	363,49		1705,64	0,00		991,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	423,61		1705,64	0,00		1015,34
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	342,43		1705,64	136,97		982,86

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[80] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[74] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μινσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	58,03	43,77	397,74	184,38	37,59	-1,21	362,87	51,7	47,7	54,6	
Q	8,45	5,35	79,49	42,79	66,46	-0,09	71,43	10,2	9,1	11,1	
1.35G+1.50Q	91,01	67,11	656,18	313,09	150,44	-1,77	597,03	85,1	78,0	90,4	
ΣΣ:+x	162,55	158,33	1085,88	464,37	1042,37	-2,47	-216,32	22,1	21,8	22,6	
ΣΣ:+x	-38,01	-66,48	-216,32	-55,47	-906,05	-2,47	997,81	91,2	81,8	97,2	
ΣΣ:+z	145,65	144,09	1000,81	431,68	855,79	-2,26	-131,24	26,4	26,1	27,3	
ΣΣ:+z	-21,11	-52,24	-131,24	-22,79	-719,47	-2,26	918,95	86,9	78,0	92,6	
ΣΣ:-x	146,03	154,47	1050,29	453,10	862,98	-2,17	-180,72	23,8	23,6	24,3	
ΣΣ:-x	-21,49	-62,62	-180,72	-44,21	-726,66	-2,17	964,32	89,4	80,0	95,6	
ΣΣ:-z	160,99	169,01	1136,99	487,43	1007,66	-2,37	-267,43	19,2	18,8	20,1	
ΣΣ:-z	-36,44	-77,16	-267,43	-78,54	-871,34	-2,37	1044,50	94,1	84,1	100,6	
	-177,56	-88,46	-548,95	-152,32	-1502,78	5,13	-548,95	-14,8	-16,2	-11,4	
	147,96	73,72	457,46	126,93	1252,31	-4,28	433,05	12,4	9,5	13,5	
1.00G+1.00Q	66,48	49,12	477,23	227,16	104,05	-1,30	434,31	61,9	56,7	65,7	
1.00G+1.00Q	66,48	49,12	477,23	227,16	104,05	-1,30	434,31	61,9	56,7	65,7	
1.35G+1.50Q	91,01	67,11	656,18	313,09	150,44	-1,77	597,03	85,1	78,0	90,4	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	224,18	133,46	1067,90	427,33	1277,52	-5,62	986,78	96,3	90,0	99,3	
1.00G+1.00Q	66,48	49,12	477,23	227,16	104,05	-1,30	434,31	61,9	56,7	65,7	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	155,25	93,35	751,70	303,32	855,44	-3,87	694,14	69,3	64,7	71,6	
1.35G+1.05Q	87,21	64,71	620,41	293,83	120,53	-1,73	564,88	80,5	73,9	85,4	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	309,15	175,28	1306,60	484,24	1998,99	-8,15	1214,46	99,1	93,9	101,5	
1.00G+0.70Q	63,94	47,51	453,38	214,33	84,11	-1,28	412,88	58,9	54,0	62,4	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[80] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[74] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	211,90	121,23	910,84	341,26	1336,42	-5,55	845,93	71,2	67,4	73,0	
* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]											

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ2

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
(321): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)												
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	2	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	4	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	5	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	6	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	7	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	8	2Φ14					2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	9	6Φ14					6Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	10	6Φ14					6Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	11	6Φ14					6Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13						
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0						
(74): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,47 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,30)												

Δοκός: Δ8.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 304	Τέλος: 303	Μέλος: 317	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ορθογωνική		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/40/5,2 [cm]		Μήκος L=1,40m	Bl=0,55m Br=0,45m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kNm/m]	Αρχή M [kNm]	[304] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[303] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]
G	12,40	-4,99	15,45	4,49	-1,91	-197,80	0,08	4,64
Q	0,00	-1,14	1,85	1,45	1,85	-17,28	0,00	1,45
1.35G+1.50Q	16,74	-8,45	23,63	8,23	0,20	-292,95	0,10	8,23
ΣΣ:+x	12,40	33,07	72,78	45,63	55,42	-96,51	0,72	33,07
ΣΣ:+x	12,40	-44,11	-40,14	-35,29	-57,50	-315,78	0,72	45,63
ΣΣ:+z	12,40	30,82	69,93	43,92	52,57	-59,43	0,77	30,82
ΣΣ:+z	12,40	-41,86	-37,30	-33,58	-54,66	-352,85	0,77	43,92
ΣΣ:-x	12,40	35,94	77,66	49,63	60,30	-28,44	0,85	35,94
ΣΣ:-x	12,40	-46,98	-45,02	-39,29	-62,38	-383,85	0,85	49,63
ΣΣ:-z	12,40	39,41	82,40	52,80	65,04	-43,78	0,85	39,41
ΣΣ:-z	12,40	-50,45	-49,77	-42,46	-67,13	-368,51	0,85	52,80
	0,00	8,05	-22,98	-24,11	-22,98	-1536,56	-0,74	8,05
	0,00	-6,71	19,15	20,09	19,15	1280,46	0,62	20,09

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[304] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[303] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
1.00G+1.00Q	12,40	-6,13	17,30	5,94	-0,06	-215,08	0,08	5,94	
1.00G+1.00Q	12,40	-6,13	17,30	5,94	-0,06	-215,08	0,08	5,94	
1.35G+1.50Q	16,74	-8,45	23,63	8,23	0,20	-292,95	0,10	8,23	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	16,74	-14,49	40,87	26,32	17,43	859,47	0,66	26,32	
1.00G+1.00Q	12,40	-6,13	17,30	5,94	-0,06	-215,08	0,08	5,94	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	12,40	-10,16	28,79	18,00	11,43	553,20	0,45	18,00	
1.35G+1.05Q	16,74	-7,93	22,80	7,58	-0,63	-285,17	0,10	7,58	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	16,74	-18,00	51,52	37,72	28,09	1635,52	1,03	37,72	
1.00G+0.70Q	12,40	-5,79	16,75	5,50	-0,61	-209,89	0,08	5,50	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	12,40	-12,50	35,89	25,60	18,53	1070,57	0,69	25,60	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ8

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	7Φ20					8Φ16					
Κόμβος	304						2Φ18		0,70			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/13		Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,70m -2τμ.ΣΦ8/13		Τέλος:	0,70m -2τμ.ΣΦ8/13		

(304) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,68 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,39)

(303) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,68 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,39)

Δοκός: Δ9.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 308	Τέλος: 313	Μέλος: 318	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ορθογωνική		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/40/5,2 [cm]		Μήκος L=1,40m	Bl=0,45m Br=0,45m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[308] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[313] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	12,40	1,02	6,85	-1,53	-10,51	-187,61	-0,05	2,92	
Q	0,00	0,60	-0,50	-0,10	-0,50	-26,62	-0,01	0,60	
1.35G+1.50Q	16,74	2,28	8,50	-2,23	-14,94	-293,20	-0,08	4,41	
ΣΣ:+x	12,40	48,82	70,53	40,40	53,17	244,93	-0,26	48,82	
ΣΣ:+x	12,40	-46,21	-57,28	-43,54	-74,64	-646,90	-0,26	40,40	
ΣΣ:+z	12,40	42,25	61,88	34,85	44,52	185,55	-0,22	42,25	
ΣΣ:+z	12,40	-39,64	-48,63	-37,99	-65,99	-587,53	-0,22	34,85	
ΣΣ:-x	12,40	46,67	67,92	38,87	50,56	235,06	-0,20	46,67	
ΣΣ:-x	12,40	-44,06	-54,66	-42,01	-72,02	-637,03	-0,20	38,87	
ΣΣ:-z	12,40	53,14	76,56	44,51	59,20	296,84	-0,23	53,14	
ΣΣ:-z	12,40	-50,53	-63,31	-47,65	-80,67	-698,82	-0,23	44,51	
	0,00	-13,18	7,93	-2,08	7,93	-1584,75	0,21	-13,18	
	0,00	10,98	-6,61	1,74	-6,61	1320,62	-0,17	10,98	
1.00G+1.00Q	12,40	1,62	6,35	-1,64	-11,01	-214,23	-0,06	3,23	
1.00G+1.00Q	12,40	1,62	6,35	-1,64	-11,01	-214,23	-0,06	3,23	
1.35G+1.50Q	16,74	2,28	8,50	-2,23	-14,94	-293,20	-0,08	4,41	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	16,74	12,17	2,55	-0,67	-20,88	895,36	-0,24	12,36	
1.00G+1.00Q	12,40	1,62	6,35	-1,64	-11,01	-214,23	-0,06	3,23	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	12,40	8,21	2,39	-0,60	-14,97	578,14	-0,16	8,43	
1.35G+1.05Q	16,74	2,01	8,72	-2,18	-14,71	-281,22	-0,07	4,27	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	16,74	18,49	-1,18	0,42	-24,62	1699,71	-0,34	18,49	
1.00G+0.70Q	12,40	1,44	6,50	-1,61	-10,86	-206,24	-0,05	3,14	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	12,40	12,43	-0,10	0,13	-17,46	1114,38	-0,23	12,43	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ9

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	7Φ20					6Φ20					
Κόμβος	313						1Φ16		0,70			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20		Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,70m -2τμ.ΣΦ8/13		Τέλος:	0,70m -2τμ.ΣΦ8/13		

(308) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,68 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,39)

(313) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,68 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,39)

Δοκός: Δ11.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 27	Μέλος: 329	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,10m Br=0,30m

Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
-------	-------------------	----------------	-------------------

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	346,37		2240,00	0,00		1207,96
1.35G+1.50Q	1,00	346,37		2240,00	0,00		1207,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	390,01		2240,00	0,00		1225,42
1.35G+1.05Q	1,00	329,03		2240,00	0,00		1201,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	401,76		2240,00	0,00		1230,12
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	233,18		2240,00	93,27		1162,69
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	230,76		2240,00	92,30		1161,72
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	216,57		2240,00	86,63		1156,04
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	214,15		2240,00	85,66		1155,07
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	269,16		2240,00	107,66		1177,08
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	261,07		2240,00	104,43		1173,84
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	264,18		2240,00	105,67		1175,08
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	256,09		2240,00	102,44		1171,85
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	209,25		2240,00	83,70		1153,11
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	211,67		2240,00	84,67		1154,08
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	192,64		2240,00	77,06		1146,47
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	195,06		2240,00	78,03		1147,44
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	189,38		2240,00	75,75		1145,17
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	197,47		2240,00	78,99		1148,40
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	184,40		2240,00	73,76		1143,17
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	192,48		2240,00	76,99		1146,41
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	256,20		2240,00	102,48		1171,89
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	253,77		2240,00	101,51		1170,92
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	272,81		2240,00	109,12		1178,54
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	270,38		2240,00	108,15		1177,57
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	276,06		2240,00	110,43		1179,84
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	267,98		2240,00	107,19		1176,60
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	281,05		2240,00	112,42		1181,83
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	272,96		2240,00	109,18		1178,60
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	232,26		2240,00	92,90		1162,32
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	234,69		2240,00	93,88		1163,29
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	248,87		2240,00	99,55		1168,96
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	251,30		2240,00	100,52		1169,93
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	196,28		2240,00	78,51		1147,93
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	204,37		2240,00	81,75		1151,16
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	201,27		2240,00	80,51		1149,92
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	209,35		2240,00	83,74		1153,16

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	346,37		2240,00	0,00		1207,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	401,76		2240,00	0,00		1230,12
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	281,05		2240,00	112,42		1181,83

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[26] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[27] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	0,13	20,02	289,93	128,34	0,00	-0,26	252,71	38,1	35,9	39,3	
Q	0,05	7,09	87,27	37,63	0,00	0,02	76,35	6,9	6,1	7,3	
1.35G+1.50Q	0,25	37,65	522,31	229,71	0,00	-0,32	455,68	61,7	57,6	64,0	
ΣΣ:+x	0,36	38,39	500,31	216,99	0,00	-0,97	143,92	30,7	26,8	33,2	
ΣΣ:+x	-0,06	8,90	166,24	76,88	0,00	-0,97	-0,06	52,3	50,9	53,1	
ΣΣ:+z	0,31	40,02	509,65	220,10	0,00	-1,02	135,52	30,6	27,3	32,7	
ΣΣ:+z	-0,01	7,26	156,90	73,77	0,00	-1,02	-0,01	52,4	50,4	53,4	
ΣΣ:-x	0,36	41,97	525,01	226,61	0,00	-1,08	122,02	29,6	26,3	31,8	
ΣΣ:-x	-0,06	5,31	141,53	67,26	0,00	-1,08	-0,06	53,4	51,4	54,4	
ΣΣ:-z	0,37	40,84	525,44	227,86	0,00	-1,09	121,95	29,1	25,4	31,6	
ΣΣ:-z	-0,07	6,45	141,11	66,01	0,00	-1,09	-0,07	53,9	52,4	54,8	
	0,21	-25,97	-201,80	-84,19	0,00	2,63	-201,80	-10,3	-14,7	-5,1	
	-0,18	21,64	168,17	70,16	0,00	-2,19	-0,18	8,6	4,3	12,3	
1.00G+1.00Q	0,18	27,10	377,20	165,97	0,00	-0,24	329,06	45,0	42,0	46,6	
1.00G+1.00Q	0,18	27,10	377,20	165,97	0,00	-0,24	329,06	45,0	42,0	46,6	
1.35G+1.50Q	0,25	37,65	522,31	229,71	0,00	-0,32	455,68	61,7	57,6	64,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,09	57,12	673,67	292,85	0,00	-2,29	588,78	69,5	61,4	74,8	
1.00G+1.00Q	0,18	27,10	377,20	165,97	0,00	-0,24	329,06	45,0	42,0	46,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,07	40,08	478,10	208,07	0,00	-1,55	417,79	50,1	44,6	53,8	
1.35G+1.05Q	0,23	34,46	483,04	212,77	0,00	-0,33	421,33	58,7	54,8	60,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-0,04	66,92	735,29	318,01	0,00	-3,62	-0,04	71,6	61,2	78,9	
1.00G+0.70Q	0,16	24,98	351,02	154,68	0,00	-0,24	306,16	42,9	40,2	44,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-0,01	46,61	519,19	224,84	0,00	-2,44	-0,01	51,5	44,4	56,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ11.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 28	Μέλος: 330	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=11,40m	Bl=0,30m	Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	958,04		6720,00	0,00		3431,88
1.35G+1.50Q	1,00	958,04		6720,00	0,00		3431,88
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	1170,26		6720,00	0,00		3516,77
1.35G+1.05Q	1,00	911,77		6720,00	0,00		3413,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1265,47		6720,00	0,00		3554,85
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	678,17		6720,00	271,27		3319,93
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	683,36		6720,00	273,34		3322,01
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	679,07		6720,00	271,63		3320,29
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	684,26		6720,00	273,70		3322,37
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	770,55		6720,00	308,22		3356,88
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	787,83		6720,00	315,13		3363,79
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	770,82		6720,00	308,33		3356,99
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	788,10		6720,00	315,24		3363,90
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	602,54		6720,00	241,01		3289,68
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	597,35		6720,00	238,94		3287,60
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	603,44		6720,00	241,37		3290,04
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	598,25		6720,00	239,30		3287,96
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	518,42		6720,00	207,37		3256,03
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	501,14		6720,00	200,46		3249,12
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	518,69		6720,00	207,48		3256,14
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	501,41		6720,00	200,57		3249,23
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	689,97		6720,00	275,99		3324,65
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	695,16		6720,00	278,06		3326,73
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	689,07		6720,00	275,63		3324,29
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	694,26		6720,00	277,70		3326,37
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	774,09		6720,00	309,63		3358,30
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	791,37		6720,00	316,55		3365,21
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	773,82		6720,00	309,53		3358,19
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	791,10		6720,00	316,44		3365,10
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	614,34		6720,00	245,73		3294,40
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	609,15		6720,00	243,66		3292,32
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	613,44		6720,00	245,37		3294,04
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	608,25		6720,00	243,30		3291,96
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	521,96		6720,00	208,79		3257,45
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	504,68		6720,00	201,87		3250,54
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	521,69		6720,00	208,68		3257,34
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	504,41		6720,00	201,77		3250,43

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	958,04		6720,00	0,00		3431,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1265,47		6720,00	0,00		3554,85
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	791,37		6720,00	316,55		3365,21

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[27] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[28] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	223,84	-135,45	235,93	142,33	0,00	-0,09	-148,44	35,9	32,2	41,2	
Q	64,00	-38,53	65,78	39,97	0,00	-0,03	-42,01	6,3	5,2	7,7	
1.35G+1.50Q	398,18	-240,66	417,16	252,09	0,00	-0,16	-263,40	57,9	51,2	67,1	
ΣΣ:+x	430,69	-92,15	530,01	257,37	0,00	-0,87	-180,48	29,4	26,8	33,5	
ΣΣ:+x	80,35	-216,74	6,84	66,66	0,00	-0,87	-231,17	48,6	42,5	59,3	
ΣΣ:+z	441,40	-87,26	491,57	240,23	0,00	-0,77	-177,81	30,2	27,5	33,4	
ΣΣ:+z	69,65	-221,64	45,28	83,80	0,00	-0,77	-225,54	47,8	41,9	56,5	
ΣΣ:-x	459,92	-82,15	477,05	229,57	0,00	-0,85	-222,29	30,5	27,9	34,6	
ΣΣ:-x	51,13	-226,74	59,80	94,46	0,00	-0,85	-173,09	47,5	41,5	55,3	
ΣΣ:-z	461,17	-81,31	503,99	242,97	0,00	-0,93	-188,11	29,5	27,1	32,3	
ΣΣ:-z	49,87	-227,59	32,86	81,05	0,00	-0,93	-229,08	48,5	42,3	57,6	
	-261,91	123,23	-357,48	-159,56	0,00	0,31	-357,48	-17,0	-21,8	-14,7	
	218,26	-102,69	297,90	132,97	0,00	-0,26	-81,20	14,2	12,3	18,2	
1.00G+1.00Q	287,84	-173,98	301,70	182,29	0,00	-0,11	-190,45	42,2	37,3	48,9	
1.00G+1.00Q	287,84	-173,98	301,70	182,29	0,00	-0,11	-190,45	42,2	37,3	48,9	

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[27] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[28] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q	398,18	-240,66	417,16	252,09	0,00	-0,16	-263,40	57,9	51,2	67,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	594,61	-333,08	685,27	371,76	0,00	-0,39	-336,49	70,6	62,6	83,4	
1.00G+1.00Q	287,84	-173,98	301,70	182,29	0,00	-0,11	-190,45	42,2	37,3	48,9	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	418,79	-235,60	480,44	262,07	0,00	-0,27	-239,17	50,7	44,9	59,7	
1.35G+1.05Q	369,38	-223,32	387,56	234,10	0,00	-0,14	-244,50	55,1	48,9	63,6	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	696,77	-377,35	834,42	433,55	0,00	-0,54	-366,31	76,3	67,8	90,9	
1.00G+0.70Q	268,64	-162,42	281,97	170,30	0,00	-0,10	-177,84	40,3	35,8	46,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	486,90	-265,11	579,87	303,27	0,00	-0,37	-259,05	54,5	48,5	64,7	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ11.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 361	Μέλος: 331	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,55m	Bl=0,30m Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	366,24		2240,00	0,00		1215,91
1.35G+1.50Q	1,00	366,24		2240,00	0,00		1215,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	438,24		2240,00	0,00		1244,71
1.35G+1.05Q	1,00	347,59		2240,00	0,00		1208,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	467,59		2240,00	0,00		1256,45
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	268,53		2240,00	107,41		1176,83
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	275,04		2240,00	110,02		1179,43
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	289,43		2240,00	115,77		1185,18
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	295,94		2240,00	118,37		1187,79
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	287,15		2240,00	114,86		1184,27
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	308,84		2240,00	123,54		1192,95
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	293,42		2240,00	117,37		1186,78
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	315,11		2240,00	126,05		1195,46
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	245,69		2240,00	98,28		1167,69
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	239,18		2240,00	95,67		1165,09
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	266,59		2240,00	106,64		1176,05
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	260,08		2240,00	104,03		1173,45
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	211,01		2240,00	84,41		1153,82
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	189,32		2240,00	75,73		1145,14
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	217,28		2240,00	86,91		1156,33
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	195,59		2240,00	78,23		1147,65
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	245,59		2240,00	98,23		1167,65
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	252,10		2240,00	100,84		1170,25
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	224,69		2240,00	89,88		1159,29
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	231,20		2240,00	92,48		1161,89
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	280,26		2240,00	112,11		1181,52
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	301,96		2240,00	120,78		1190,20
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	273,99		2240,00	109,60		1179,01
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	295,69		2240,00	118,28		1187,69
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	222,75		2240,00	89,10		1158,51
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	216,24		2240,00	86,49		1155,91
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	201,85		2240,00	80,74		1150,15
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	195,34		2240,00	78,14		1147,55
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	204,13		2240,00	81,65		1151,07
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	182,43		2240,00	72,97		1142,39
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	197,86		2240,00	79,14		1148,56
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	176,16		2240,00	70,47		1139,88

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	366,24		2240,00	0,00		1215,91
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	467,59		2240,00	0,00		1256,45
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	315,11		2240,00	126,05		1195,46

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[28] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[361] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	302,91	-137,19	-0,63	-17,39	0,00	0,29	-0,63	40,2	38,2	41,2	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[28] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[361] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μινσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
Q	89,99	-39,72	-0,15	-6,26	0,00	-0,03	-0,15	7,4	6,8	7,7	
1.35G+1.50Q	543,91	-244,78	-1,06	-32,86	0,00	0,35	-1,06	65,3	61,8	67,1	
ΣΣ:+x	575,22	-60,30	1,05	10,00	0,00	1,69	-2,46	28,6	25,1	30,5	
ΣΣ:+x	119,91	-253,32	-2,46	-51,20	0,00	1,69	-1,94	59,0	58,0	59,7	
ΣΣ:+z	535,20	-77,06	0,73	4,42	0,00	1,42	-2,14	31,0	27,1	33,2	
ΣΣ:+z	159,92	-236,57	-2,14	-45,63	0,00	1,42	137,32	56,6	56,0	57,1	
ΣΣ:-x	515,11	-84,31	0,74	4,47	0,00	1,39	-2,15	31,2	26,3	34,4	
ΣΣ:-x	180,02	-229,32	-2,15	-45,67	0,00	1,39	155,13	56,4	55,0	56,8	
ΣΣ:-z	551,49	-68,88	1,01	9,02	0,00	1,63	-2,41	28,9	24,1	32,0	
ΣΣ:-z	143,63	-244,74	-2,41	-50,22	0,00	1,63	-1,60	58,7	57,4	59,0	
	-280,34	123,16	1,74	27,09	0,00	-3,15	-280,34	-17,1	-21,3	-11,7	
	233,62	-102,63	-1,45	-22,58	0,00	2,63	-1,45	14,2	9,8	17,8	
1.00G+1.00Q	392,89	-176,91	-0,77	-23,65	0,00	0,26	-0,77	47,5	45,0	48,9	
1.00G+1.00Q	392,89	-176,91	-0,77	-23,65	0,00	0,26	-0,77	47,5	45,0	48,9	
1.35G+1.50Q	543,91	-244,78	-1,06	-32,86	0,00	0,35	-1,06	65,3	61,8	67,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	754,16	-337,15	-2,36	-53,18	0,00	2,72	-2,36	78,1	70,6	82,7	
1.00G+1.00Q	392,89	-176,91	-0,77	-23,65	0,00	0,26	-0,77	47,5	45,0	48,9	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	533,06	-238,49	-1,64	-37,19	0,00	1,84	-1,64	56,1	50,9	59,2	
1.35G+1.05Q	503,41	-226,91	-1,00	-30,05	0,00	0,36	-1,00	62,0	58,7	63,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	853,84	-380,86	-3,17	-63,91	0,00	4,30	-3,17	83,3	73,4	89,9	
1.00G+0.70Q	365,90	-164,99	-0,73	-21,77	0,00	0,27	-0,73	45,3	43,0	46,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	599,51	-267,63	-2,17	-44,35	0,00	2,90	-2,17	59,6	52,8	64,0	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ11

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. Λοξά σε θέσεις			
Ανοι		1	2Φ14								2Φ14						
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12										Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(26) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)																	
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. Λοξά σε θέσεις			
Ανοι		2	2Φ14								2Φ14						
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12										Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. Λοξά σε θέσεις			
Ανοι		3	2Φ14								2Φ14						
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12										Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(361) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)																	

Δοκός: Δ12.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 31	Μέλος: 332	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,10m	Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	292,68		2240,00	0,00		1186,48
1.35G+1.50Q	1,00	292,68		2240,00	0,00		1186,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	290,63		2240,00	0,00		1185,67
1.35G+1.05Q	1,00	277,63		2240,00	0,00		1180,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	274,23		2240,00	0,00		1179,11
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	177,38		2240,00	70,95		1140,37
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	178,65		2240,00	71,46		1140,87
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	184,32		2240,00	73,73		1143,14
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	185,58		2240,00	74,23		1143,65
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	175,19		2240,00	70,08		1139,49
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	179,40		2240,00	71,76		1141,17
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	177,27		2240,00	70,91		1140,32
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	181,48		2240,00	72,59		1142,01
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	187,62		2240,00	75,05		1144,46
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	186,35		2240,00	74,54		1143,95
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	194,55		2240,00	77,82		1147,23
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	193,29		2240,00	77,32		1146,73
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	209,30		2240,00	83,72		1153,13
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	205,09		2240,00	82,04		1151,45
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	211,38		2240,00	84,55		1153,97
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	207,17		2240,00	82,87		1152,28
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	205,23		2240,00	82,09		1151,50

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	206,49		2240,00	82,60		1152,01
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	198,29		2240,00	79,32		1148,73
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	199,55		2240,00	79,82		1149,23
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	183,55		2240,00	73,42		1142,83
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	187,75		2240,00	75,10		1144,52
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	181,47		2240,00	72,59		1142,00
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	185,67		2240,00	74,27		1143,68
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	215,46		2240,00	86,18		1155,60
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	214,20		2240,00	85,68		1155,09
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	208,52		2240,00	83,41		1152,82
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	207,26		2240,00	82,90		1152,32
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	217,65		2240,00	87,06		1156,47
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	213,44		2240,00	85,38		1154,79
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	215,57		2240,00	86,23		1155,64
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	211,36		2240,00	84,54		1153,96

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	292,68		2240,00	0,00		1186,48
1.35G+1.50Q	1,00	292,68		2240,00	0,00		1186,48
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	217,65		2240,00	87,06		1156,47

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[30] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[31] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	0,26	19,76	222,10	93,96	0,00	-0,05	194,80	32,0	30,2	33,0	
Q	-0,02	8,19	81,16	33,63	0,00	-0,02	-0,02	6,0	5,2	6,4	
1.35G+1.50Q	0,33	38,96	421,57	177,30	0,00	-0,09	370,05	52,2	48,5	54,2	
ΣΣ:+x	0,80	54,57	380,16	140,84	0,00	-0,83	-0,43	31,4	26,2	34,8	
ΣΣ:+x	-0,29	-6,85	145,47	80,84	0,00	-0,83	-0,29	38,6	37,6	39,3	
ΣΣ:+z	0,93	61,21	396,80	144,19	0,00	-1,00	-2,79	30,7	24,9	34,8	
ΣΣ:+z	-0,42	-13,49	128,83	77,49	0,00	-1,00	-0,42	39,3	37,6	40,7	
ΣΣ:-x	0,90	62,80	392,96	142,17	0,00	-1,10	-3,37	30,3	24,3	34,6	
ΣΣ:-x	-0,39	-15,08	132,67	79,52	0,00	-1,10	-0,39	39,7	37,8	41,3	
ΣΣ:-z	0,82	58,39	376,03	137,68	0,00	-1,02	-1,58	30,7	25,1	34,5	
ΣΣ:-z	-0,31	-10,66	149,60	84,00	0,00	-1,02	-0,31	39,3	37,8	40,5	
	-2,00	27,38	106,60	30,14	0,00	0,11	-2,00	0,5	-1,5	1,8	
	1,66	-22,82	-88,83	-25,11	0,00	-0,09	-88,83	-0,4	-1,5	1,2	
1.00G+1.00Q	0,25	27,95	303,26	127,60	0,00	-0,06	266,18	38,0	35,4	39,4	
1.00G+1.00Q	0,25	27,95	303,26	127,60	0,00	-0,06	266,18	38,0	35,4	39,4	
1.35G+1.50Q	0,33	38,96	421,57	177,30	0,00	-0,09	370,05	52,2	48,5	54,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,83	18,42	341,62	154,70	0,00	-0,17	296,79	51,8	49,6	53,0	
1.00G+1.00Q	0,25	27,95	303,26	127,60	0,00	-0,06	266,18	38,0	35,4	39,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	1,24	14,26	249,96	112,53	0,00	-0,12	217,34	37,8	36,1	38,6	
1.35G+1.05Q	0,34	35,27	385,05	162,17	0,00	-0,08	337,93	49,5	46,2	51,3	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	2,83	1,05	251,80	124,50	0,00	-0,22	215,84	48,9	48,1	49,4	
1.00G+0.70Q	0,25	25,49	278,91	117,51	0,00	-0,06	244,77	36,2	33,8	37,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	1,91	2,67	190,08	92,40	0,00	-0,15	163,37	35,8	35,1	36,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ12.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 32	Μέλος: 333	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=11,40m	Bl=0,30m Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	812,99		6720,00	0,00		3373,86
1.35G+1.50Q	1,00	812,99		6720,00	0,00		3373,86
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	789,18		6720,00	0,00		3364,34
1.35G+1.05Q	1,00	772,37		6720,00	0,00		3357,61
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	732,69		6720,00	0,00		3341,74
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	551,76		6720,00	220,71		3269,37
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	552,18		6720,00	220,87		3269,53
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	551,55		6720,00	220,62		3269,28
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	551,96		6720,00	220,78		3269,45

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	559,92		6720,00	223,97		3272,63
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	561,31		6720,00	224,52		3273,19
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	559,85		6720,00	223,94		3272,60
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	561,24		6720,00	224,50		3273,16
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	544,28		6720,00	217,71		3266,37
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	543,86		6720,00	217,54		3266,21
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	544,06		6720,00	217,62		3266,29
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	543,64		6720,00	217,46		3266,12
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	534,97		6720,00	213,99		3262,65
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	533,58		6720,00	213,43		3262,09
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	534,90		6720,00	213,96		3262,62
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	533,51		6720,00	213,40		3262,07
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	550,11		6720,00	220,04		3268,71
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	550,52		6720,00	220,21		3268,87
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	550,33		6720,00	220,13		3268,79
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	550,74		6720,00	220,30		3268,96
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	559,42		6720,00	223,77		3272,43
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	560,81		6720,00	224,32		3272,99
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	559,49		6720,00	223,79		3272,46
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	560,87		6720,00	224,35		3273,01
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	542,62		6720,00	217,05		3265,71
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	542,21		6720,00	216,88		3265,54
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	542,84		6720,00	217,14		3265,80
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	542,42		6720,00	216,97		3265,63
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	534,47		6720,00	213,79		3262,45
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	533,08		6720,00	213,23		3261,89
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	534,53		6720,00	213,81		3262,48
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	533,15		6720,00	213,26		3261,92

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	812,99		6720,00	0,00		3373,86
1.35G+1.50Q	1,00	812,99		6720,00	0,00		3373,86
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	561,31		6720,00	224,52		3273,19

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[31] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[32] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	154,21	-92,60	150,87	92,05	0,00	-0,01	-98,88	30,2	27,7	33,1	
Q	57,18	-33,15	56,33	32,87	0,00	0,00	-33,79	5,5	4,6	6,5	
1.35G+1.50Q	293,95	-174,74	288,17	173,58	0,00	-0,01	-184,16	49,0	44,3	54,4	
ΣΣ:+x	389,06	-66,59	385,36	150,84	0,00	-0,11	-145,31	33,0	28,8	37,6	
ΣΣ:+x	-23,20	-151,91	-26,98	66,29	0,00	-0,11	-143,26	32,9	28,7	38,0	
ΣΣ:+z	407,75	-63,05	398,02	153,43	0,00	-0,10	-149,55	33,0	28,6	37,6	
ΣΣ:+z	-41,88	-155,45	-39,64	63,70	0,00	-0,10	-150,19	32,9	28,6	38,0	
ΣΣ:-x	398,03	-65,25	382,57	150,21	0,00	-0,12	-144,17	32,9	28,7	37,6	
ΣΣ:-x	-32,17	-153,25	-24,19	66,92	0,00	-0,12	-147,43	32,9	28,8	38,1	
ΣΣ:-z	375,50	-69,50	363,07	146,39	0,00	-0,11	-138,06	32,9	28,9	37,6	
ΣΣ:-z	-9,64	-148,99	-4,69	70,73	0,00	-0,11	-139,51	32,9	28,9	38,2	
	29,80	-14,03	48,74	17,75	0,00	0,04	-7,79	1,9	1,8	2,0	
	-24,83	11,69	-40,62	-14,79	0,00	-0,04	-40,62	-1,6	-1,7	-1,5	
1.00G+1.00Q	211,39	-125,75	207,20	124,93	0,00	-0,01	-132,66	35,7	32,3	39,6	
1.00G+1.00Q	211,39	-125,75	207,20	124,93	0,00	-0,01	-132,66	35,7	32,3	39,6	
1.35G+1.50Q	293,95	-174,74	288,17	173,58	0,00	-0,01	-184,16	49,0	44,3	54,4	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	271,61	-164,22	251,61	160,27	0,00	-0,05	-178,32	47,6	43,0	53,0	
1.00G+1.00Q	211,39	-125,75	207,20	124,93	0,00	-0,01	-132,66	35,7	32,3	39,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	196,49	-118,74	182,83	116,05	0,00	-0,03	-128,77	34,7	31,4	38,6	
1.35G+1.05Q	268,22	-159,82	262,82	158,79	0,00	-0,01	-168,96	46,5	42,2	51,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	230,98	-142,28	201,89	136,60	0,00	-0,07	-159,22	44,2	40,0	49,1	
1.00G+0.70Q	194,23	-115,81	190,30	115,07	0,00	-0,01	-122,53	34,0	30,9	37,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	169,41	-104,12	149,68	100,27	0,00	-0,05	-116,04	32,5	29,4	36,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ12.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 360	Μέλος: 334	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,55m	Bl=0,30m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	293,36		2240,00	0,00		1186,76
1.35G+1.50Q	1,00	293,36		2240,00	0,00		1186,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	293,92		2240,00	0,00		1186,98
1.35G+1.05Q	1,00	278,43		2240,00	0,00		1180,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	279,36		2240,00	0,00		1181,16
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	207,40		2240,00	82,96		1152,37
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	206,21		2240,00	82,49		1151,90
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	203,95		2240,00	81,58		1150,99
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	202,76		2240,00	81,10		1150,52
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	196,30		2240,00	78,52		1147,93
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	192,34		2240,00	76,93		1146,35
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	195,26		2240,00	78,10		1147,52
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	191,30		2240,00	76,52		1145,93
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	209,95		2240,00	83,98		1153,39
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	211,14		2240,00	84,46		1153,87
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	206,49		2240,00	82,60		1152,01
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	207,68		2240,00	83,07		1152,49
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	204,79		2240,00	81,92		1151,33
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	208,76		2240,00	83,50		1152,92
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	203,76		2240,00	81,50		1150,92
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	207,72		2240,00	83,09		1152,50
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	184,17		2240,00	73,67		1143,08
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	182,98		2240,00	73,19		1142,61
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	187,63		2240,00	75,05		1144,46
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	186,44		2240,00	74,58		1143,99
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	189,33		2240,00	75,73		1145,14
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	185,37		2240,00	74,15		1143,56
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	190,36		2240,00	76,15		1145,56
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	186,40		2240,00	74,56		1143,98
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	186,72		2240,00	74,69		1144,10
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	187,91		2240,00	75,16		1144,58
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	190,18		2240,00	76,07		1145,48
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	191,36		2240,00	76,55		1145,96
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	197,83		2240,00	79,13		1148,54
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	201,79		2240,00	80,71		1150,13
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	198,86		2240,00	79,54		1148,96
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	202,82		2240,00	81,13		1150,54

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	293,36		2240,00	0,00		1186,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	293,92		2240,00	0,00		1186,98
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	211,14		2240,00	84,46		1153,87

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[32] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[360] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	220,62	-93,88	0,29	-18,89	0,00	-0,03	193,35	32,2	30,4	33,1
Q	81,27	-33,55	-0,03	-8,35	0,00	0,00	-0,03	5,9	5,1	6,4
1.35G+1.50Q	419,74	-177,05	0,36	-38,03	0,00	-0,05	368,29	52,3	48,8	54,2
ΣΣ:+x	378,95	-79,13	1,10	3,94	0,00	-0,68	-0,54	32,5	27,7	37,1
ΣΣ:+x	143,88	-142,29	-0,54	-50,13	0,00	-0,68	121,13	37,7	35,3	38,4
ΣΣ:+z	382,20	-77,53	1,03	2,49	0,00	-0,56	-0,47	32,6	27,9	37,1
ΣΣ:+z	140,63	-143,89	-0,47	-48,68	0,00	-0,56	118,39	37,6	35,3	38,2
ΣΣ:-x	370,50	-80,39	0,90	-1,22	0,00	-0,51	-0,34	32,9	28,6	37,1
ΣΣ:-x	152,34	-141,03	-0,34	-44,96	0,00	-0,51	129,25	37,4	35,3	37,9
ΣΣ:-z	361,58	-83,45	0,95	-1,55	0,00	-0,61	-0,39	33,0	28,8	37,1
ΣΣ:-z	161,26	-137,98	-0,39	-44,63	0,00	-0,61	137,24	37,2	35,3	37,7
	130,88	-35,32	-2,69	-36,02	0,00	0,08	-2,69	-0,2	-2,9	1,8
	-109,07	29,43	2,24	30,02	0,00	-0,07	-109,07	0,1	-1,5	2,4
1.00G+1.00Q	301,89	-127,42	0,27	-27,24	0,00	-0,03	264,86	38,1	35,6	39,4
1.00G+1.00Q	301,89	-127,42	0,27	-27,24	0,00	-0,03	264,86	38,1	35,6	39,4
1.35G+1.50Q	419,74	-177,05	0,36	-38,03	0,00	-0,05	368,29	52,3	48,8	54,2
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	321,58	-150,57	2,38	-11,01	0,00	-0,11	277,99	52,4	50,9	53,2
1.00G+1.00Q	301,89	-127,42	0,27	-27,24	0,00	-0,03	264,86	38,1	35,6	39,4
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	236,45	-109,77	1,61	-9,23	0,00	-0,07	204,66	38,2	37,0	38,8
1.35G+1.05Q	383,17	-161,96	0,37	-34,27	0,00	-0,05	336,11	49,6	46,5	51,3
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	219,57	-117,81	3,74	10,76	0,00	-0,14	185,61	49,8	48,9	50,1
1.00G+0.70Q	277,51	-117,36	0,28	-24,74	0,00	-0,03	243,41	36,3	34,0	37,5
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	168,44	-87,93	2,52	5,28	0,00	-0,10	143,08	36,5	35,9	36,6

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ12

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις						
Ανοι	1	2Φ14								2Φ14									
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12												Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²												Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(30): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)																			
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις						
Ανοι	2	2Φ14								2Φ14									
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12												Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²												Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις						
Ανοι	3	2Φ14								2Φ14									
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12												Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²												Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(360): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)																			

Δοκός: Δ13.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 35	Μέλος: 335	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,10m	Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	333,85	2240,00	0,00	1202,95
1.35G+1.50Q	1,00	333,85	2240,00	0,00	1202,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	368,50	2240,00	0,00	1216,81
1.35G+1.05Q	1,00	317,29	2240,00	0,00	1196,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	375,03	2240,00	0,00	1219,43
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	139,88	2240,00	55,95	1125,37
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	144,87	2240,00	57,95	1127,36
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	171,01	2240,00	68,40	1137,82
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	175,99	2240,00	70,40	1139,81
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	115,49	2240,00	46,20	1115,61
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	132,11	2240,00	52,84	1122,26
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	124,83	2240,00	49,93	1119,34
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	141,45	2240,00	56,58	1125,99
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	195,16	2240,00	78,06	1147,48
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	190,17	2240,00	76,07	1145,48
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	226,28	2240,00	90,51	1159,93
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	221,29	2240,00	88,52	1157,93
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	299,74	2240,00	119,90	1189,31
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	283,12	2240,00	113,25	1182,66
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	309,08	2240,00	123,63	1193,04
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	292,46	2240,00	116,98	1186,40
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	254,44	2240,00	101,78	1171,19
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	259,43	2240,00	103,77	1173,19
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	223,32	2240,00	89,33	1158,74
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	228,30	2240,00	91,32	1160,74
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	149,86	2240,00	59,94	1129,36
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	166,48	2240,00	66,59	1136,01
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	140,52	2240,00	56,21	1125,62
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	157,14	2240,00	62,86	1132,27
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	309,72	2240,00	123,89	1193,30
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	304,73	2240,00	121,89	1191,31
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	278,59	2240,00	111,44	1180,85
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	273,61	2240,00	109,44	1178,86
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	334,11	2240,00	133,64	1203,06
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	317,49	2240,00	126,99	1196,41
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	324,77	2240,00	129,91	1199,32
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	308,15	2240,00	123,26	1192,67

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	333,85	2240,00	0,00	1202,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	375,03	2240,00	0,00	1219,43
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	334,11	2240,00	133,64	1203,06

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[34] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[35] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	0,81	26,90	301,24	127,86	0,00	0,71	264,11	36,8	33,9	38,4
Q	0,04	7,76	86,49	36,59	0,00	0,05	75,86	6,6	5,8	7,0

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[34] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[35] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q	1,15	47,95	536,40	227,49	0,00	1,03	470,34	59,5	54,5	62,3	
ΣΣ:+x	3,62	59,02	504,05	221,61	0,00	3,25	-1,97	25,1	21,0	28,0	
ΣΣ:+x	-1,97	2,51	184,84	70,67	0,00	3,25	441,12	55,0	52,6	56,2	
ΣΣ:+z	4,36	61,17	531,99	239,89	0,00	3,89	-2,70	21,0	16,6	24,3	
ΣΣ:+z	-2,70	0,36	156,90	52,39	0,00	3,89	463,87	59,1	57,0	60,2	
ΣΣ:-x	4,65	64,43	522,38	239,92	0,00	3,98	-2,99	19,9	14,9	23,7	
ΣΣ:-x	-2,99	-2,90	166,51	52,36	0,00	3,98	454,50	60,2	58,7	61,0	
ΣΣ:-z	4,26	62,75	504,34	229,79	0,00	3,66	-2,61	22,1	17,3	25,6	
ΣΣ:-z	-2,61	-1,22	184,55	62,49	0,00	3,66	439,35	58,0	56,3	59,0	
	-1,40	-4,61	-102,54	-50,82	0,00	-2,15	-102,54	-8,2	-10,6	-5,5	
	1,17	3,84	85,45	42,35	0,00	1,79	73,30	6,9	4,6	8,8	
1.00G+1.00Q	0,85	34,66	387,73	164,45	0,00	0,76	339,97	43,3	39,7	45,4	
1.00G+1.00Q	0,85	34,66	387,73	164,45	0,00	0,76	339,97	43,3	39,7	45,4	
1.35G+1.50Q	1,15	47,95	536,40	227,49	0,00	1,03	470,34	59,5	54,5	62,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,20	51,40	613,31	265,61	0,00	2,64	536,31	65,7	58,6	70,2	
1.00G+1.00Q	0,85	34,66	387,73	164,45	0,00	0,76	339,97	43,3	39,7	45,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,55	36,96	439,00	189,86	0,00	1,83	383,95	47,5	42,5	50,7	
1.35G+1.05Q	1,13	44,46	497,48	211,03	0,00	1,01	436,20	56,5	51,9	59,2	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,89	50,21	625,66	274,56	0,00	3,69	546,15	66,8	58,8	72,4	
1.00G+0.70Q	0,84	32,33	361,78	153,47	0,00	0,74	317,21	41,4	38,0	43,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,00	36,17	447,23	195,82	0,00	2,53	390,51	48,2	42,6	52,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ13.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 36	Μέλος: 336	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=11,40m	Bl=0,30m Br=0,30m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	931,22		6720,00	0,00		3421,15
1.35G+1.50Q	1,00	931,22		6720,00	0,00		3421,15
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	1076,77		6720,00	0,00		3479,37
1.35G+1.05Q	1,00	887,55		6720,00	0,00		3403,68
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1130,12		6720,00	0,00		3500,71
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	581,75		6720,00	232,70		3281,36
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	575,07		6720,00	230,03		3278,69
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	583,46		6720,00	233,38		3282,05
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	576,78		6720,00	230,71		3279,38
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	450,69		6720,00	180,28		3228,94
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	428,44		6720,00	171,38		3220,04
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	451,21		6720,00	180,48		3229,15
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	428,95		6720,00	171,58		3220,24
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	690,64		6720,00	276,25		3324,92
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	697,31		6720,00	278,93		3327,59
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	692,35		6720,00	276,94		3325,60
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	699,02		6720,00	279,61		3328,27
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	813,65		6720,00	325,46		3374,12
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	835,90		6720,00	334,36		3383,02
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	814,16		6720,00	325,66		3374,33
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	836,42		6720,00	334,57		3383,23
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	570,26		6720,00	228,10		3276,77
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	563,58		6720,00	225,43		3274,09
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	568,55		6720,00	227,42		3276,08
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	561,87		6720,00	224,75		3273,41
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	447,25		6720,00	178,90		3227,56
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	424,99		6720,00	170,00		3218,66
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	446,73		6720,00	178,69		3227,36
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	424,48		6720,00	169,79		3218,45
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	679,14		6720,00	271,66		3320,32
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	685,82		6720,00	274,33		3322,99
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	677,43		6720,00	270,97		3319,64
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	684,11		6720,00	273,64		3322,31
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	810,20		6720,00	324,08		3372,74
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	832,45		6720,00	332,98		3381,64
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	809,69		6720,00	323,87		3372,54
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	831,94		6720,00	332,78		3381,44

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	931,22		6720,00	0,00		3421,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1130,12		6720,00	0,00		3500,71
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	836,42		6720,00	334,57		3383,23

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[35] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[36] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	225,45	-131,08	234,60	133,44	0,00	0,01	-133,47	35,0	31,8	38,9	
Q	60,18	-36,16	61,88	36,61	0,00	0,01	-38,31	5,9	4,9	7,0	
1.35G+1.50Q	394,63	-231,19	409,53	235,06	0,00	0,03	-237,65	56,2	50,3	63,0	
ΣΣ:+x	436,91	-59,34	547,51	272,11	0,00	0,42	-249,96	25,4	23,8	28,1	
ΣΣ:+x	74,10	-238,95	-16,58	31,33	0,00	0,42	-99,38	50,6	44,3	59,1	
ΣΣ:+z	478,96	-40,30	520,09	258,57	0,00	0,46	-255,66	25,1	23,9	28,2	
ΣΣ:+z	32,05	-257,99	10,84	44,87	0,00	0,46	-106,54	50,9	44,4	59,9	
ΣΣ:-x	466,65	-42,82	470,59	236,10	0,00	0,54	-246,57	26,6	23,8	31,8	
ΣΣ:-x	44,37	-255,47	60,34	67,34	0,00	0,54	-96,70	49,4	43,0	60,5	
ΣΣ:-z	433,31	-52,73	484,50	247,04	0,00	0,39	-246,07	26,4	25,1	29,9	
ΣΣ:-z	77,70	-245,56	46,43	56,40	0,00	0,39	-85,64	49,6	43,3	58,6	
	-172,46	83,89	-269,34	-110,16	0,00	-0,20	-269,34	-11,6	-13,7	-10,3	
	143,71	-69,90	224,45	91,80	0,00	0,17	-50,76	9,7	8,6	11,4	
1.00G+1.00Q	285,63	-167,24	296,48	170,05	0,00	0,02	-171,78	40,9	36,7	45,9	
1.00G+1.00Q	285,63	-167,24	296,48	170,05	0,00	0,02	-171,78	40,9	36,7	45,9	
1.35G+1.50Q	394,63	-231,19	409,53	235,06	0,00	0,03	-237,65	56,2	50,3	63,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	523,98	-294,11	611,53	317,68	0,00	0,18	-283,34	64,9	58,2	73,3	
1.00G+1.00Q	285,63	-167,24	296,48	170,05	0,00	0,02	-171,78	40,9	36,7	45,9	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	371,86	-209,18	431,15	225,13	0,00	0,12	-202,24	46,7	42,0	52,8	
1.35G+1.05Q	367,55	-214,92	381,69	218,58	0,00	0,02	-220,41	53,5	48,1	59,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	583,12	-319,78	718,36	356,28	0,00	0,28	-296,56	68,0	61,3	77,0	
1.00G+0.70Q	267,58	-156,39	277,92	159,07	0,00	0,02	-160,29	39,2	35,2	43,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	411,29	-226,30	502,36	250,87	0,00	0,18	-211,05	48,8	44,1	55,2	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ13.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 85	Μέλος: 337	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,60m	Bl=0,30m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	333,93		2240,00	0,00		1202,98
1.35G+1.50Q	1,00	333,93		2240,00	0,00		1202,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	372,59		2240,00	0,00		1218,45
1.35G+1.05Q	1,00	317,34		2240,00	0,00		1196,35
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	381,79		2240,00	0,00		1222,13
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	259,72		2240,00	103,89		1173,30
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	251,81		2240,00	100,72		1170,14
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	238,61		2240,00	95,44		1164,86
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	230,70		2240,00	92,28		1161,69
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	189,44		2240,00	75,78		1145,19
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	163,09		2240,00	65,24		1134,65
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	183,11		2240,00	73,24		1142,66
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	156,76		2240,00	62,70		1132,12
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	289,95		2240,00	115,98		1185,39
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	297,86		2240,00	119,14		1188,56
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	268,84		2240,00	107,54		1176,95
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	276,75		2240,00	110,70		1180,11
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	290,23		2240,00	116,09		1185,50
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	316,58		2240,00	126,63		1196,05
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	283,89		2240,00	113,56		1182,97
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	310,25		2240,00	124,10		1193,51
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	159,72		2240,00	63,89		1133,30
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	151,82		2240,00	60,73		1130,14
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	180,83		2240,00	72,33		1141,75
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	172,93		2240,00	69,17		1138,58
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	159,45		2240,00	63,78		1133,19
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	133,09		2240,00	53,24		1122,65
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	165,78		2240,00	66,31		1135,73
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	139,43		2240,00	55,77		1125,18

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	189,96		2240,00	75,98		1145,40
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	197,86		2240,00	79,15		1148,56
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	211,07		2240,00	84,43		1153,84
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	218,97		2240,00	87,59		1157,00
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	260,23		2240,00	104,09		1173,51
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	286,58		2240,00	114,63		1184,05
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	266,56		2240,00	106,62		1176,04
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	292,92		2240,00	117,17		1186,58

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	333,93		2240,00	0,00		1202,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	381,79		2240,00	0,00		1222,13
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	316,58		2240,00	126,63		1196,05

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[36] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[85] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	312,66	-130,99	0,65	-30,01	0,00	-0,80	274,60	36,8	33,6	38,7	
Q	89,14	-37,32	0,03	-8,45	0,00	-0,07	78,29	6,6	5,8	7,0	
1.35G+1.50Q	555,79	-232,82	0,93	-53,19	0,00	-1,19	488,15	59,5	54,1	62,6	
ΣΣ:+x	615,14	-43,56	2,56	-5,41	0,00	-4,05	541,07	25,4	24,4	25,9	
ΣΣ:+x	99,14	-255,70	-1,23	-63,02	0,00	-4,05	-1,23	54,7	48,6	58,6	
ΣΣ:+z	595,39	-55,07	2,26	-5,06	0,00	-3,56	524,60	27,6	26,0	28,3	
ΣΣ:+z	118,90	-244,19	-0,92	-63,37	0,00	-3,56	-0,92	52,6	47,1	56,1	
ΣΣ:-x	542,74	-77,78	1,91	-8,72	0,00	-2,89	478,57	30,7	28,4	31,8	
ΣΣ:-x	171,54	-221,48	-0,57	-59,70	0,00	-2,89	-0,57	49,4	44,6	52,6	
ΣΣ:-z	554,45	-70,24	2,11	-8,75	0,00	-3,24	488,15	29,3	27,7	30,1	
ΣΣ:-z	159,83	-229,02	-0,77	-59,68	0,00	-3,24	-0,77	50,8	45,3	54,4	
	-203,33	80,88	-0,63	29,27	0,00	2,84	-203,33	-9,2	-13,3	-4,1	
	169,44	-67,40	0,52	-24,40	0,00	-2,37	149,91	7,6	3,4	11,1	
1.00G+1.00Q	401,79	-168,31	0,68	-38,46	0,00	-0,87	352,90	43,3	39,4	45,6	
1.00G+1.00Q	401,79	-168,31	0,68	-38,46	0,00	-0,87	352,90	43,3	39,4	45,6	
1.35G+1.50Q	555,79	-232,82	0,93	-53,19	0,00	-1,19	488,15	59,5	54,1	62,6	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	708,29	-293,48	1,40	-75,15	0,00	-3,32	623,07	66,4	57,1	72,6	
1.00G+1.00Q	401,79	-168,31	0,68	-38,46	0,00	-0,87	352,90	43,3	39,4	45,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	503,46	-208,75	1,00	-53,10	0,00	-2,29	442,84	47,9	41,5	52,3	
1.35G+1.05Q	515,68	-216,02	0,91	-49,39	0,00	-1,15	452,92	56,6	51,5	59,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	769,84	-317,12	1,70	-85,98	0,00	-4,71	677,79	68,0	56,6	76,1	
1.00G+0.70Q	375,05	-157,12	0,67	-35,93	0,00	-0,85	329,41	41,4	37,7	43,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	544,49	-224,51	1,20	-60,32	0,00	-3,22	479,32	49,0	41,1	54,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ13

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις			
Ανοι	1	2Φ14						2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(34): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)													
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις			
Ανοι	2	2Φ14						2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(34): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)													
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις			
Ανοι	3	2Φ14						2Φ14					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(85): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)													

Δοκός: Δ14.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 322	Μέλος: 338	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,75m	Bl=0,10m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	394,24		2240,00	0,00		1227,11

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	394,24		2240,00	0,00		1227,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	442,98		2240,00	0,00		1246,61
1.35G+1.05Q	1,00	377,77		2240,00	0,00		1220,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	459,00		2240,00	0,00		1253,02
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	117,58		2240,00	47,03		1116,45
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	124,13		2240,00	49,65		1119,07
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	153,64		2240,00	61,46		1130,87
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	160,19		2240,00	64,08		1133,49
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	127,24		2240,00	50,90		1120,31
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	149,08		2240,00	59,63		1129,05
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	138,06		2240,00	55,22		1124,64
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	159,90		2240,00	63,96		1133,37
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	181,39		2240,00	72,55		1141,97
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	174,83		2240,00	69,93		1139,35
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	217,45		2240,00	86,98		1156,39
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	210,90		2240,00	84,36		1153,77
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	339,93		2240,00	135,97		1205,39
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	318,09		2240,00	127,24		1196,65
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	350,75		2240,00	140,30		1209,71
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	328,91		2240,00	131,56		1200,98
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	357,87		2240,00	143,15		1212,56
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	364,43		2240,00	145,77		1215,18
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	321,81		2240,00	128,73		1198,14
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	328,36		2240,00	131,35		1200,76
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	199,33		2240,00	79,73		1149,15
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	221,17		2240,00	88,47		1157,88
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	188,51		2240,00	75,40		1144,82
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	210,35		2240,00	84,14		1153,55
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	421,68		2240,00	168,67		1238,09
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	415,13		2240,00	166,05		1235,47
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	385,62		2240,00	154,25		1223,66
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	379,07		2240,00	151,63		1221,04
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	412,02		2240,00	164,81		1234,22
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	390,18		2240,00	156,07		1225,48
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	401,20		2240,00	160,48		1229,89
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	379,36		2240,00	151,74		1221,16

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	394,24		2240,00	0,00		1227,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	459,00		2240,00	0,00		1253,02
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	421,68		2240,00	168,67		1238,09

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[38] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[322] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-1,51	41,97	426,11	187,92	0,00	0,06	-1,51	44,8	35,5	52,3	
Q	-0,17	-0,34	51,88	28,27	0,00	-0,06	-0,18	6,5	5,5	7,4	
1.35G+1.50Q	-2,29	56,16	653,07	296,11	0,00	-0,01	-2,29	70,3	56,2	81,8	
ΣΣ:+x	5,22	214,58	1301,53	483,22	0,00	2,05	-397,90	27,3	24,0	30,0	
ΣΣ:+x	-8,40	-131,07	-397,90	-79,25	0,00	2,05	-8,40	68,8	48,4	88,0	
ΣΣ:+z	7,04	265,09	1542,48	560,68	0,00	2,58	-638,85	22,3	16,6	27,1	
ΣΣ:+z	-10,22	-181,58	-638,85	-156,71	0,00	2,58	-10,22	73,8	50,9	95,4	
ΣΣ:-x	7,39	275,95	1568,95	566,18	0,00	2,55	-665,32	23,4	16,7	29,4	
ΣΣ:-x	-10,57	-192,44	-665,32	-162,22	0,00	2,55	-10,57	72,7	48,9	95,4	
ΣΣ:-z	6,47	245,94	1424,31	520,64	0,00	2,28	-520,68	27,8	20,5	47,0	
ΣΣ:-z	-9,65	-162,43	-520,68	-116,68	0,00	2,28	-9,65	68,3	29,6	91,5	
	5,54	-29,40	-178,94	-94,42	0,00	1,22	-178,94	-11,6	-28,1	5,6	
	-4,62	24,50	149,12	78,69	0,00	-1,02	-4,62	9,6	-4,7	23,4	
1.00G+1.00Q	-1,68	41,64	477,99	216,20	0,00	0,00	-1,68	51,3	41,0	59,8	
1.00G+1.00Q	-1,68	41,64	477,99	216,20	0,00	0,00	-1,68	51,3	41,0	59,8	
1.35G+1.50Q	-2,29	56,16	653,07	296,11	0,00	-0,01	-2,29	70,3	56,2	81,8	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-6,45	78,21	787,27	366,93	0,00	-0,92	-6,45	78,9	52,0	102,9	
1.00G+1.00Q	-1,68	41,64	477,99	216,20	0,00	0,00	-1,68	51,3	41,0	59,8	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-4,45	56,34	567,46	263,41	0,00	-0,61	-4,45	57,1	38,2	73,8	
1.35G+1.05Q	-2,21	56,31	629,72	283,38	0,00	0,02	-2,21	67,3	53,7	78,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-9,15	93,06	853,39	401,41	0,00	-1,51	-9,15	81,8	46,7	113,5	
1.00G+0.70Q	-1,63	41,74	462,42	207,72	0,00	0,02	-1,63	49,4	39,4	57,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-6,25	66,24	611,54	286,40	0,00	-1,00	-6,25	59,0	34,7	80,9	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ14.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 323	Τέλος: 324	Μέλος: 341	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=6,14m	Bl=0,15m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	822,81		3606,40	0,00		1992,18
1.35G+1.50Q	1,00	822,81		3606,40	0,00		1992,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	1213,84		3606,40	0,00		2148,59
1.35G+1.05Q	1,00	788,86		3606,40	0,00		1978,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	1440,57		3606,40	0,00		2239,28
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	435,39		3606,40	174,15		1837,20
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	425,25		3606,40	170,10		1833,15
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	453,55		3606,40	181,42		1844,47
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	443,42		3606,40	177,37		1840,42
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	175,94		3606,40	70,38		1733,43
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	142,16		3606,40	56,87		1719,92
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	181,40		3606,40	72,56		1735,61
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	147,61		3606,40	59,05		1722,10
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	665,46		3606,40	266,18		1929,23
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	675,59		3606,40	270,24		1933,29
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	683,63		3606,40	273,45		1936,50
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	693,76		3606,40	277,50		1940,55
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	942,85		3606,40	377,14		2040,19
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	976,63		3606,40	390,65		2053,70
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	948,30		3606,40	379,32		2042,37
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	982,08		3606,40	392,83		2055,88
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	461,03		3606,40	184,41		1847,46
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	450,90		3606,40	180,36		1843,41
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	442,86		3606,40	177,14		1840,20
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	432,73		3606,40	173,09		1836,14
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	183,64		3606,40	73,46		1736,51
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	149,86		3606,40	59,94		1722,99
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	178,19		3606,40	71,28		1734,33
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	144,41		3606,40	57,76		1720,81
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	691,10		3606,40	276,44		1939,49
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	701,24		3606,40	280,49		1943,54
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	672,93		3606,40	269,17		1932,22
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	683,07		3606,40	273,23		1936,28
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	950,54		3606,40	380,22		2043,27
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	984,32		3606,40	393,73		2056,78
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	945,09		3606,40	378,04		2041,09
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	978,87		3606,40	391,55		2054,60

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	822,81		3606,40	0,00		1992,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	1440,57		3606,40	0,00		2239,28
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	984,32		3606,40	393,73		2056,78

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[323] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[324] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	307,22	-183,01	278,13	172,96	0,00	0,02	280,36	58,2	57,1	58,7
Q	46,83	-31,40	45,94	31,19	0,00	0,00	-4,08	8,4	8,3	8,4
1.35G+1.50Q	484,99	-294,17	444,38	280,28	0,00	0,03	441,83	91,1	89,5	91,8
ΣΣ:+x	1126,78	88,64	1230,38	533,82	0,00	0,89	-628,47	16,3	14,2	20,4
ΣΣ:+x	-465,83	-485,92	-628,47	-156,85	0,00	0,89	-465,83	108,4	103,3	110,8
ΣΣ:+z	1518,02	233,89	1216,15	502,16	0,00	1,14	-614,24	13,8	10,1	20,0
ΣΣ:+z	-857,07	-631,18	-614,24	-125,19	0,00	1,14	-857,07	110,9	102,5	115,4
ΣΣ:-x	1561,84	253,10	1082,36	442,79	0,00	1,72	-480,45	18,8	11,4	28,8
ΣΣ:-x	-900,89	-650,39	-480,45	-65,82	0,00	1,72	-900,89	105,9	93,7	113,5
ΣΣ:-z	1267,57	153,53	954,97	421,15	0,00	1,17	-353,06	19,0	15,6	24,8
ΣΣ:-z	-606,62	-550,81	-353,06	-44,18	0,00	1,17	-606,62	105,7	97,7	109,9
	-667,71	243,85	-762,78	-278,46	0,00	0,26	-762,78	-57,2	-60,7	-50,4
	556,42	-203,21	635,65	232,05	0,00	-0,22	601,46	47,7	42,0	50,6
1.00G+1.00Q	354,05	-214,41	324,07	204,15	0,00	0,02	322,59	66,6	65,4	67,1
1.00G+1.00Q	354,05	-214,41	324,07	204,15	0,00	0,02	322,59	66,6	65,4	67,1
1.35G+1.50Q	484,99	-294,17	444,38	280,28	0,00	0,03	441,83	91,1	89,5	91,8

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[323] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[324] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	985,78 354,05	-477,05 -214,41	1016,47 324,07	489,12 204,15	0,00 0,00	-0,16 0,02	944,60 322,59	134,1 66,6	128,1 65,4	137,2 67,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	687,91 463,92	-336,34 -280,04	705,46 423,71	343,38 266,24	0,00 0,00	-0,11 0,03	655,01 422,82	95,2 87,4	91,2 85,8	97,3 88,0	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	1298,56 340,00	-584,85 -204,99	1377,18 310,29	614,31 194,79	0,00 0,00	-0,30 0,02	1286,86 309,92	158,9 64,1	149,6 62,9	163,7 64,6	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	896,43	-408,20	945,93	426,84	0,00	-0,19	883,18	111,8	105,5	115,0	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ14.7, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 325	Τέλος: 91	Μέλος: 344	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,75m	Bl=0,15m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	391,43		2240,00	0,00		1225,98
1.35G+1.50Q	1,00	391,43		2240,00	0,00		1225,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	459,31		2240,00	0,00		1253,14
1.35G+1.05Q	1,00	374,68		2240,00	0,00		1219,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	487,82		2240,00	0,00		1264,54
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	366,78		2240,00	146,71		1216,13
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	354,04		2240,00	141,61		1211,03
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	333,46		2240,00	133,38		1202,80
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	320,72		2240,00	128,29		1197,70
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	232,40		2240,00	92,96		1162,37
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	189,92		2240,00	75,97		1145,38
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	222,41		2240,00	88,96		1158,38
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	179,93		2240,00	71,97		1141,39
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	409,41		2240,00	163,76		1233,18
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	422,15		2240,00	168,86		1238,27
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	376,09		2240,00	150,43		1219,85
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	388,83		2240,00	155,53		1224,95
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	374,49		2240,00	149,79		1219,21
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	416,96		2240,00	166,79		1236,20
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	364,49		2240,00	145,80		1215,21
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	406,97		2240,00	162,79		1232,20
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	124,93		2240,00	49,97		1119,38
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	112,18		2240,00	44,87		1114,29
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	158,25		2240,00	63,30		1132,71
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	145,50		2240,00	58,20		1127,62
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	159,85		2240,00	63,94		1133,35
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	117,37		2240,00	46,95		1116,36
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	169,84		2240,00	67,94		1137,35
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	127,36		2240,00	50,95		1120,36
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	167,55		2240,00	67,02		1136,43
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	180,30		2240,00	72,12		1141,53
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	200,87		2240,00	80,35		1149,76
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	213,61		2240,00	85,45		1154,86
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	301,93		2240,00	120,77		1190,19
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	344,41		2240,00	137,76		1207,18
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	311,93		2240,00	124,77		1194,18
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	354,40		2240,00	141,76		1211,18

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	391,43		2240,00	0,00		1225,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	487,82		2240,00	0,00		1264,54
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	422,15		2240,00	168,86		1238,27

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[325] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[91] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	408,37	-181,90	-1,44	-38,72	0,00	0,25	-1,44	44,3	35,3	51,7	
Q	56,81	-29,85	-0,18	-0,61	0,00	0,10	-0,18	6,6	5,5	7,6	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[325] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[91] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q	636,51	-290,33	-2,21	-53,20	0,00	0,49	-2,21	69,8	55,9	81,1	
ΣΣ:+x	1355,73	111,46	5,62	144,00	0,00	4,16	-8,67	24,3	19,5	28,7	
ΣΣ:+x	-482,72	-504,92	-8,67	-221,95	0,00	4,16	-482,72	70,9	48,0	91,4	
ΣΣ:+z	1285,40	87,58	4,48	124,68	0,00	3,55	-7,53	25,0	23,0	26,7	
ΣΣ:+z	-412,39	-481,05	-7,53	-202,63	0,00	3,55	-412,39	70,2	50,4	87,9	
ΣΣ:-x	1081,14	17,61	2,96	85,60	0,00	2,73	-6,01	30,3	28,1	30,8	
ΣΣ:-x	-208,13	-411,07	-6,01	-163,55	0,00	2,73	-208,13	64,9	48,0	80,2	
ΣΣ:-z	1103,40	27,89	3,79	92,74	0,00	3,18	-6,84	29,9	28,0	31,4	
ΣΣ:-z	-230,39	-421,35	-6,84	-170,69	0,00	3,18	-230,39	65,4	46,2	82,9	
	-288,88	135,29	5,82	44,71	0,00	-3,03	-288,88	-16,1	-32,9	1,8	
	240,73	-112,74	-4,85	-37,26	0,00	2,52	-4,85	13,4	-1,5	27,4	
1.00G+1.00Q	465,18	-211,75	-1,62	-39,34	0,00	0,35	-1,62	50,9	40,8	59,3	
1.00G+1.00Q	465,18	-211,75	-1,62	-39,34	0,00	0,35	-1,62	50,9	40,8	59,3	
1.35G+1.50Q	636,51	-290,33	-2,21	-53,20	0,00	0,49	-2,21	69,8	55,9	81,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	853,17	-391,80	-6,57	-86,73	0,00	2,76	-6,57	81,8	54,5	105,8	
1.00G+1.00Q	465,18	-211,75	-1,62	-39,34	0,00	0,35	-1,62	50,9	40,8	59,3	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	609,62	-279,39	-4,53	-61,69	0,00	1,87	-4,53	59,0	39,9	75,7	
1.35G+1.05Q	610,95	-276,90	-2,13	-52,92	0,00	0,45	-2,13	66,8	53,4	77,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	972,04	-446,01	-9,40	-108,81	0,00	4,23	-9,40	86,9	51,2	118,8	
1.00G+0.70Q	448,13	-202,79	-1,56	-39,15	0,00	0,32	-1,56	48,9	39,2	57,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	688,86	-315,53	-6,41	-76,41	0,00	2,85	-6,41	62,4	37,6	84,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ14

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	2Φ14						2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
(38) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)											
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	5Φ16						5Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	7	2Φ14						2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13					
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0					
(91) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)											

Δοκός: Δ15.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 343	Μέλος: 345	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,76m	Bl=0,09m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	349,31		2240,00	0,00		1209,14
1.35G+1.50Q	1,00	349,31		2240,00	0,00		1209,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	268,46		2240,00	0,00		1176,80
1.35G+1.05Q	1,00	336,44		2240,00	0,00		1203,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	201,69		2240,00	0,00		1150,09
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	196,09		2240,00	78,44		1147,85
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	197,68		2240,00	79,07		1148,48
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	187,16		2240,00	74,87		1144,28
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	188,75		2240,00	75,50		1144,91
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	294,92		2240,00	117,97		1187,38
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	300,21		2240,00	120,08		1189,50
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	292,24		2240,00	116,90		1186,31
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	297,53		2240,00	119,01		1188,43
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	151,79		2240,00	60,72		1130,13
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	150,20		2240,00	60,08		1129,50
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	142,87		2240,00	57,15		1126,56
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	141,28		2240,00	56,51		1125,93
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	147,25		2240,00	58,90		1128,32
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	141,97		2240,00	56,79		1126,20
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	144,58		2240,00	57,83		1127,24
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	139,29		2240,00	55,72		1125,13
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	330,79		2240,00	132,32		1201,73
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	332,38		2240,00	132,95		1202,37

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	339,72		2240,00	135,89		1205,30
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	341,30		2240,00	136,52		1205,94
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	335,33		2240,00	134,13		1203,55
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	340,62		2240,00	136,25		1205,66
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	338,01		2240,00	135,20		1204,62
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	343,30		2240,00	137,32		1206,73
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	286,49		2240,00	114,60		1184,01
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	284,91		2240,00	113,96		1183,38
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	295,42		2240,00	118,17		1187,58
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	293,83		2240,00	117,53		1186,95
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	187,66		2240,00	75,07		1144,48
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	182,38		2240,00	72,95		1142,36
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	190,34		2240,00	76,14		1145,55
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	185,05		2240,00	74,02		1143,44

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	349,31		2240,00	0,00		1209,14
1.35G+1.50Q	1,00	349,31		2240,00	0,00		1209,14
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	343,30		2240,00	137,32		1206,73

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[42] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[343] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνοσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-0,76	38,17	375,16	159,72	0,00	-0,85	-0,76	40,4	34,6	44,8	
Q	0,11	-4,36	23,00	16,26	0,00	-0,11	-1,82	5,1	4,9	5,3	
1.35G+1.50Q	-0,85	45,00	540,98	240,00	0,00	-1,30	-0,85	62,3	53,9	68,4	
ΣΣ: +x	1,94	164,37	1057,32	381,40	0,00	-4,28	-283,82	25,6	23,7	28,1	
ΣΣ: +x	-3,34	-92,36	-283,82	-45,64	0,00	-4,28	-3,34	60,4	50,3	66,8	
ΣΣ: +z	2,73	194,82	1230,59	439,86	0,00	-5,01	-457,09	20,1	19,3	22,1	
ΣΣ: +z	-4,14	-122,81	-457,09	-104,10	0,00	-5,01	-4,14	65,9	54,6	72,8	
ΣΣ: -x	2,50	168,42	1096,14	400,81	0,00	-5,04	-322,64	21,7	21,0	23,0	
ΣΣ: -x	-3,90	-96,41	-322,64	-65,05	0,00	-5,04	-3,90	64,4	52,9	72,0	
ΣΣ: -z	2,02	145,20	967,58	359,15	0,00	-4,69	-194,08	25,1	24,0	26,3	
ΣΣ: -z	-3,42	-73,19	-194,08	-23,39	0,00	-4,69	-3,42	60,9	50,0	68,6	
	-2,80	120,66	690,32	228,64	0,00	3,50	-2,80	19,1	16,3	20,5	
	2,33	-100,55	-575,27	-190,53	0,00	-2,92	-575,27	-15,9	-17,1	-13,6	
1.00G+1.00Q	-0,64	33,81	398,17	175,97	0,00	-0,95	-0,64	45,6	39,4	50,1	
1.00G+1.00Q	-0,64	33,81	398,17	175,97	0,00	-0,95	-0,64	45,6	39,4	50,1	
1.35G+1.50Q	-0,85	45,00	540,98	240,00	0,00	-1,30	-0,85	62,3	53,9	68,4	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,25	-45,50	23,24	68,52	0,00	-3,93	-44,60	48,0	41,7	54,6	
1.00G+1.00Q	-0,64	33,81	398,17	175,97	0,00	-0,95	-0,64	45,6	39,4	50,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,76	-26,52	53,01	61,65	0,00	-2,70	-19,75	36,0	31,3	40,9	
1.35G+1.05Q	-0,90	46,96	530,63	232,69	0,00	-1,25	-0,90	60,0	51,8	66,1	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	2,60	-103,87	-332,27	-53,11	0,00	-5,63	-332,27	36,1	31,4	43,0	
1.00G+0.70Q	-0,68	35,12	391,27	171,09	0,00	-0,92	-0,68	44,0	38,0	48,5	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	1,66	-65,43	-184,00	-19,44	0,00	-3,84	-184,00	28,1	24,4	33,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ15.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 342	Τέλος: 336	Μέλος: 348	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=6,14m	Bl=0,15m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	633,25		3606,40	0,00		1916,35
1.35G+1.50Q	1,00	633,25		3606,40	0,00		1916,35
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	597,01		3606,40	0,00		1901,85
1.35G+1.05Q	1,00	611,33		3606,40	0,00		1907,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	550,93		3606,40	0,00		1883,42
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	499,62		3606,40	199,85		1862,90
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	504,93		3606,40	201,97		1865,02
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	492,24		3606,40	196,90		1859,95
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	497,55		3606,40	199,02		1862,07
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	627,06		3606,40	250,82		1913,87

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	644,78		3606,40	257,91		1920,96
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	624,85		3606,40	249,94		1912,99
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	642,56		3606,40	257,02		1920,07
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	387,79		3606,40	155,11		1818,17
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	382,47		3606,40	152,99		1816,04
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	380,41		3606,40	152,16		1815,21
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	375,09		3606,40	150,04		1813,09
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	254,29		3606,40	101,72		1764,77
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	236,58		3606,40	94,63		1757,68
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	252,08		3606,40	100,83		1763,88
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	234,36		3606,40	93,75		1756,80
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	490,97		3606,40	196,39		1859,44
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	496,29		3606,40	198,51		1861,56
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	498,35		3606,40	199,34		1862,39
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	503,66		3606,40	201,47		1864,52
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	624,47		3606,40	249,79		1912,84
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	642,18		3606,40	256,87		1919,92
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	626,68		3606,40	250,67		1913,72
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	644,39		3606,40	257,76		1920,81
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	379,14		3606,40	151,66		1814,71
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	373,83		3606,40	149,53		1812,58
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	386,52		3606,40	154,61		1817,66
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	381,21		3606,40	152,48		1815,53
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	251,70		3606,40	100,68		1763,73
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	233,98		3606,40	93,59		1756,64
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	253,91		3606,40	101,56		1764,62
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	236,20		3606,40	94,48		1757,53

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	633,25		3606,40	0,00		1916,35
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	644,78		3606,40	257,91		1920,96
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	644,78		3606,40	257,91		1920,96

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[342] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[336] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	157,94	-120,97	168,70	124,16	0,00	0,02	-33,78	46,0	45,9	46,1
Q	19,00	-17,38	21,90	18,44	0,00	0,00	-8,24	5,4	5,4	5,5
1.35G+1.50Q	241,71	-189,38	260,59	195,27	0,00	0,03	-57,97	70,2	70,0	70,4
ΣΣ:+x	1174,07	202,91	1191,21	469,12	0,00	0,88	-831,79	25,8	24,7	27,8
ΣΣ:+x	-839,10	-462,29	-831,79	-202,29	0,00	0,88	-839,10	71,7	69,8	72,9
ΣΣ:+z	1435,62	295,01	1369,51	514,56	0,00	1,12	-1010,09	24,7	21,9	28,4
ΣΣ:+z	-1100,65	-554,39	-1010,09	-247,73	0,00	1,12	-1100,65	72,8	69,0	75,7
ΣΣ:-x	1351,10	275,64	1219,19	460,31	0,00	1,69	-859,77	27,2	21,7	33,5
ΣΣ:-x	-1016,13	-535,02	-859,77	-193,48	0,00	1,69	-1016,13	70,3	63,9	75,9
ΣΣ:-z	1140,91	205,77	1045,09	409,38	0,00	1,15	-685,67	27,2	24,3	30,8
ΣΣ:-z	-805,94	-465,15	-685,67	-142,55	0,00	1,15	-805,94	70,2	66,6	73,4
	-267,46	-4,26	-154,86	43,48	0,00	0,26	-268,05	5,7	3,2	10,5
	222,88	3,55	129,05	-36,23	0,00	-0,21	223,26	-4,8	-8,7	-2,7
1.00G+1.00Q	176,93	-138,35	190,60	142,60	0,00	0,02	-42,02	51,4	51,3	51,5
1.00G+1.00Q	176,93	-138,35	190,60	142,60	0,00	0,02	-42,02	51,4	51,3	51,5
1.35G+1.50Q	241,71	-189,38	260,59	195,27	0,00	0,03	-57,97	70,2	70,0	70,4
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	442,30	-186,18	376,73	162,67	0,00	-0,16	414,91	65,9	62,4	67,6
1.00G+1.00Q	176,93	-138,35	190,60	142,60	0,00	0,02	-42,02	51,4	51,3	51,5
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	310,66	-136,22	268,03	120,86	0,00	-0,11	290,63	48,6	46,2	49,7
1.35G+1.05Q	233,16	-181,56	250,73	186,98	0,00	0,03	-54,26	67,8	67,6	67,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	567,48	-176,23	444,31	132,63	0,00	-0,29	541,46	60,6	54,7	63,6
1.00G+0.70Q	171,24	-133,14	184,03	137,07	0,00	0,02	-39,55	49,8	49,7	49,9
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	394,12	-129,59	313,08	100,84	0,00	-0,19	374,99	45,0	41,1	47,0

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ15.7, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 329	Τέλος: 43	Μέλος: 351	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,76m	Bl=0,15m Br=0,09m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	348,41		2240,00	0,00		1208,78
1.35G+1.50Q	1,00	348,41		2240,00	0,00		1208,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	259,66		2240,00	0,00		1173,28
1.35G+1.05Q	1,00	335,10		2240,00	0,00		1203,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	187,19		2240,00	0,00		1144,29
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	330,17		2240,00	132,07		1201,48
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	332,66		2240,00	133,06		1202,48
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	333,55		2240,00	133,42		1202,83
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	336,04		2240,00	134,42		1203,83
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	329,09		2240,00	131,63		1201,05
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	337,40		2240,00	134,96		1204,37
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	330,10		2240,00	132,04		1201,45
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	338,41		2240,00	135,36		1204,78
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	289,28		2240,00	115,71		1185,13
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	286,78		2240,00	114,71		1184,13
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	292,66		2240,00	117,06		1186,48
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	290,16		2240,00	116,07		1185,48
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	192,79		2240,00	77,12		1146,53
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	184,48		2240,00	73,79		1143,21
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	193,81		2240,00	77,52		1146,94
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	185,49		2240,00	74,20		1143,61
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	190,78		2240,00	76,31		1145,73
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	193,28		2240,00	77,31		1146,72
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	187,41		2240,00	74,96		1144,38
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	189,90		2240,00	75,96		1145,37
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	287,27		2240,00	114,91		1184,32
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	295,58		2240,00	118,23		1187,65
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	286,26		2240,00	114,50		1183,92
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	294,57		2240,00	117,83		1187,24
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	149,90		2240,00	59,96		1129,37
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	147,40		2240,00	58,96		1128,37
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	146,52		2240,00	58,61		1128,02
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	144,02		2240,00	57,61		1127,02
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	150,98		2240,00	60,39		1129,80
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	142,67		2240,00	57,07		1126,48
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	149,96		2240,00	59,99		1129,40
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	141,65		2240,00	56,66		1126,07

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	348,41		2240,00	0,00		1208,78
1.35G+1.50Q	1,00	348,41		2240,00	0,00		1208,78
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	338,41		2240,00	135,36		1204,78

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[329] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[43] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	343,38	-150,64	-0,60	-30,85	0,00	0,75	-0,60	40,1	34,5	44,4
Q	23,64	-16,86	0,13	4,71	0,00	0,10	-2,00	5,3	5,1	5,5
1.35G+1.50Q	499,01	-228,66	-0,62	-34,58	0,00	1,17	-0,62	62,1	54,2	68,1
ΣΣ:+x	1129,86	94,74	3,36	114,64	0,00	3,88	-4,44	22,1	21,6	23,2
ΣΣ:+x	-419,24	-412,98	-4,44	-171,66	0,00	3,88	-419,24	63,5	51,7	71,0
ΣΣ:+z	1215,50	114,61	3,00	134,20	0,00	3,64	-4,07	22,3	21,2	25,2
ΣΣ:+z	-504,87	-432,85	-4,07	-191,22	0,00	3,64	-504,87	63,3	53,0	69,0
ΣΣ:-x	1053,04	61,64	2,17	104,26	0,00	3,06	-3,24	26,6	24,4	30,1
ΣΣ:-x	-342,41	-379,88	-3,24	-161,28	0,00	3,06	-342,41	59,0	49,8	64,1
ΣΣ:-z	979,02	43,04	2,37	88,17	0,00	3,28	-3,44	26,8	25,7	28,9
ΣΣ:-z	-268,40	-361,28	-3,44	-145,20	0,00	3,28	-268,40	58,7	48,5	65,3
	835,88	-272,08	-3,91	-153,53	0,00	-3,24	-3,91	20,9	16,2	23,2
	-696,56	226,73	3,26	127,94	0,00	2,70	-696,56	-17,4	-19,3	-13,5
1.00G+1.00Q	367,01	-167,51	-0,47	-26,14	0,00	0,86	-0,47	45,4	39,6	49,8
1.00G+1.00Q	367,01	-167,51	-0,47	-26,14	0,00	0,86	-0,47	45,4	39,6	49,8
1.35G+1.50Q	499,01	-228,66	-0,62	-34,58	0,00	1,17	-0,62	62,1	54,2	68,1
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-127,90	-24,61	2,31	80,57	0,00	3,60	-137,05	46,4	42,1	52,0
1.00G+1.00Q	367,01	-167,51	-0,47	-26,14	0,00	0,86	-0,47	45,4	39,6	49,8
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-50,93	-31,47	1,48	50,63	0,00	2,48	-70,67	35,0	31,5	39,1
1.35G+1.05Q	488,38	-221,08	-0,67	-36,70	0,00	1,12	-0,67	59,7	52,0	65,6
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-556,47	119,02	4,21	155,21	0,00	5,18	-556,47	33,6	31,6	38,8
1.00G+0.70Q	359,92	-162,45	-0,51	-27,55	0,00	0,82	-0,51	43,8	38,1	48,2
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-336,64	64,28	2,75	100,39	0,00	3,53	-336,64	26,4	24,6	30,3

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ15

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	2Φ14								2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(42): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)													
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	4Φ16								4Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	7	2Φ14								2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0							
(43): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)													

Δοκός: Δ16.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 320	Τέλος: 44	Μέλος: 352	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,90m	Bl=0,00m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	284,73	2240,00	0,00	1183,31
1.35G+1.50Q	1,00	284,73	2240,00	0,00	1183,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	179,11	2240,00	0,00	1141,06
1.35G+1.05Q	1,00	274,41	2240,00	0,00	1179,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	98,37	2240,00	0,00	1108,76
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	240,27	2240,00	96,11	1165,52
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	237,48	2240,00	94,99	1164,41
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	209,96	2240,00	83,98	1153,40
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	207,17	2240,00	82,87	1152,28
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	323,68	2240,00	129,47	1198,89
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	314,39	2240,00	125,76	1195,17
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	314,59	2240,00	125,84	1195,25
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	305,30	2240,00	122,12	1191,53
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	165,27	2240,00	66,11	1135,52
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	168,06	2240,00	67,22	1136,64
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	134,96	2240,00	53,98	1123,40
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	137,75	2240,00	55,10	1124,51
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	73,69	2240,00	29,48	1098,89
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	82,98	2240,00	33,19	1102,61
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	64,60	2240,00	25,84	1095,25
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	73,89	2240,00	29,55	1098,97
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	228,60	2240,00	91,44	1160,85
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	225,81	2240,00	90,32	1159,74
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	258,91	2240,00	103,56	1172,98
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	256,12	2240,00	102,45	1171,86
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	320,18	2240,00	128,07	1197,49
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	310,89	2240,00	124,36	1193,77
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	329,27	2240,00	131,71	1201,12
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	319,98	2240,00	127,99	1197,41
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	153,60	2240,00	61,44	1130,85
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	156,39	2240,00	62,56	1131,97
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	183,91	2240,00	73,57	1142,98
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	186,70	2240,00	74,68	1144,09
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	70,19	2240,00	28,08	1097,49
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	79,48	2240,00	31,79	1101,20
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	79,28	2240,00	31,71	1101,13
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	88,57	2240,00	35,43	1104,84

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	284,73	2240,00	0,00	1183,31
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	329,27	2240,00	131,71	1201,12
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	329,27	2240,00	131,71	1201,12

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[320] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[44] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	1,27	-13,57	97,81	66,38	0,00	-0,78	-4,15	33,1	30,6	35,4	
Q	0,02	-2,46	19,50	12,47	0,00	0,01	-0,81	4,1	3,9	4,2	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[320] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[44] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μιν.εδ [kPa]	max.εδ [kPa]	
1.35G+1.50Q	1,75	-22,00	161,29	108,32	0,00	-1,03	-6,82	50,8	47,2	54,1	
ΣΣ: +x	3,95	12,24	337,36	194,48	0,00	-2,08	-122,09	14,9	7,7	21,1	
ΣΣ: +x	-1,38	-41,82	-122,09	-49,17	0,00	-2,08	-1,38	55,5	44,1	67,3	
ΣΣ: +z	-1,88	-49,80	-220,31	-94,97	0,00	-2,25	-1,88	62,3	48,8	75,9	
ΣΣ: -x	-1,71	-50,39	-251,50	-105,26	0,00	-2,18	-1,71	62,8	48,5	76,6	
ΣΣ: -z	3,98	15,15	412,12	225,82	0,00	-2,10	-196,85	11,2	2,8	19,7	
ΣΣ: -z	-1,41	-44,73	-196,85	-80,51	0,00	-2,10	-1,41	59,1	45,5	72,2	
	-0,55	7,49	289,28	148,38	0,00	0,37	-0,55	25,1	18,9	30,3	
	0,46	-6,25	-241,06	-123,65	0,00	-0,31	-241,06	-20,9	-25,3	-15,7	
1.00G+1.00Q	1,30	-16,03	117,31	78,85	0,00	-0,77	-4,96	37,2	34,6	39,6	
1.00G+1.00Q	1,30	-16,03	117,31	78,85	0,00	-0,77	-4,96	37,2	34,6	39,6	
1.35G+1.50Q	1,75	-22,00	161,29	108,32	0,00	-1,03	-6,82	50,8	47,2	54,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,17	-27,62	-55,67	-2,96	0,00	-1,31	-55,67	32,0	31,4	33,1	
1.00G+1.00Q	1,30	-16,03	117,31	78,85	0,00	-0,77	-4,96	37,2	34,6	39,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,57	-19,77	-27,33	4,66	0,00	-0,95	-29,20	24,6	24,4	25,1	
1.35G+1.05Q	1,74	-20,90	152,51	102,70	0,00	-1,04	-6,45	49,0	45,5	52,2	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,44	-30,27	-209,08	-82,76	0,00	-1,51	-209,08	17,6	14,3	21,9	
1.00G+0.70Q	1,29	-15,29	111,46	75,11	0,00	-0,77	-4,72	36,0	33,4	38,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,75	-21,53	-129,61	-48,54	0,00	-1,08	-129,61	15,1	13,1	17,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ16.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 45	Μέλος: 353	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,59m	Bl=0,10m	Bt=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	213,05		1556,80	0,00		870,67
1.35G+1.50Q	1,00	213,05		1556,80	0,00		870,67
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	122,88		1556,80	0,00		834,60
1.35G+1.05Q	1,00	205,86		1556,80	0,00		867,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	55,58		1556,80	0,00		807,68
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	226,24		1556,80	90,50		875,95
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	223,46		1556,80	89,39		874,84
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	194,19		1556,80	77,68		863,13
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	191,41		1556,80	76,57		862,02
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	305,04		1556,80	122,02		907,46
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	295,78		1556,80	118,31		903,76
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	295,42		1556,80	118,17		903,62
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	286,16		1556,80	114,46		899,91
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	138,22		1556,80	55,29		840,74
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	141,00		1556,80	56,40		841,85
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	106,17		1556,80	42,47		827,92
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	108,95		1556,80	43,58		829,03
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	11,63		1556,80	4,65		790,10
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	20,89		1556,80	8,36		793,81
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	2,02		1556,80	0,81		786,26
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	11,28		1556,80	4,51		789,96
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	157,97		1556,80	63,19		848,64
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	155,19		1556,80	62,08		847,53
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	190,02		1556,80	76,01		861,46
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	187,24		1556,80	74,89		860,34
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	284,56		1556,80	113,82		899,27
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	275,29		1556,80	110,12		895,57
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	294,17		1556,80	117,67		903,12
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	284,91		1556,80	113,96		899,41
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	69,94		1556,80	27,98		813,43
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	72,72		1556,80	29,09		814,54
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	101,99		1556,80	40,80		826,25
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	104,77		1556,80	41,91		827,36
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	0,41		1556,80	0,16		785,61
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	0,76		1556,80	0,31		785,76
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	10,02		1556,80	4,01		789,46

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	213,05		1556,80	0,00		870,67
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	305,04		1556,80	122,02		907,46
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	305,04		1556,80	122,02		907,46

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[44] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[45] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	97,61	-42,66	71,07	24,09	0,00	-0,39	93,53	36,0	35,4	36,2	
Q	19,52	-11,49	2,31	-1,06	0,00	-0,10	18,41	4,1	4,0	4,2	
1.35G+1.50Q	161,05	-74,82	99,41	30,92	0,00	-0,66	153,88	54,7	54,1	55,0	
ΣΣ: +x	335,68	16,19	345,93	105,99	0,00	-3,00	-201,31	3,7	0,4	7,7	
ΣΣ: +x	-120,78	-113,04	-201,31	-58,82	0,00	-3,00	336,21	72,3	67,3	76,0	
ΣΣ: +z	-218,64	-116,56	-338,13	-90,94	0,00	-3,52	469,98	80,9	75,9	83,9	
ΣΣ: -x	-249,99	-105,51	-393,37	-100,02	0,00	-3,03	524,35	81,0	76,6	83,2	
ΣΣ: -z	-195,47	-104,68	-311,38	-81,74	0,00	-2,59	444,09	76,8	72,2	79,5	
	286,22	-141,63	59,41	-21,38	0,00	3,17	272,51	30,8	30,3	31,1	
	-238,51	118,03	-49,51	17,81	0,00	-2,64	-238,51	-25,7	-25,9	-25,2	
1.00G+1.00Q	117,13	-54,15	73,38	23,02	0,00	-0,48	111,94	40,1	39,6	40,3	
1.00G+1.00Q	117,13	-54,15	73,38	23,02	0,00	-0,48	111,94	40,1	39,6	40,3	
1.35G+1.50Q	161,05	-74,82	99,41	30,92	0,00	-0,66	153,88	54,7	54,1	55,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-53,61	31,40	54,85	46,96	0,00	-3,04	-53,61	31,6	31,4	31,8	
1.00G+1.00Q	117,13	-54,15	73,38	23,02	0,00	-0,48	111,94	40,1	39,6	40,3	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-25,98	16,67	43,67	33,71	0,00	-2,06	-25,98	24,6	24,4	24,8	
1.35G+1.05Q	152,27	-69,65	98,37	31,40	0,00	-0,62	145,60	52,9	52,2	53,1	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-205,50	107,39	24,10	58,12	0,00	-4,58	-205,50	14,3	14,1	14,7	
1.00G+0.70Q	111,27	-50,70	72,69	23,34	0,00	-0,45	106,42	38,8	38,3	39,0	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-127,24	67,32	23,17	41,16	0,00	-3,09	-127,24	13,1	13,0	13,4	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ16.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 45	Τέλος: 46	Μέλος: 354	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=6,25m	Bl=0,10m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	487,20		3606,40	0,00		1857,93
1.35G+1.50Q	1,00	487,20		3606,40	0,00		1857,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	279,47		3606,40	0,00		1774,84
1.35G+1.05Q	1,00	471,73		3606,40	0,00		1851,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	125,51		3606,40	0,00		1713,26
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	448,22		3606,40	179,29		1842,34
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	457,48		3606,40	182,99		1846,04
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	434,36		3606,40	173,74		1836,79
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	443,63		3606,40	177,45		1840,50
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	674,37		3606,40	269,75		1932,80
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	705,25		3606,40	282,10		1945,15
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	670,21		3606,40	268,09		1931,14
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	701,10		3606,40	280,44		1943,49
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	249,16		3606,40	99,66		1762,71
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	239,89		3606,40	95,96		1759,01
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	235,30		3606,40	94,12		1757,17
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	226,04		3606,40	90,41		1753,46
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	10,84		3606,40	4,34		1667,39
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	6,68		3606,40	2,67		1665,72
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	430,84		3606,40	172,34		1835,39
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	440,10		3606,40	176,04		1839,09
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	444,70		3606,40	177,88		1840,93
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	453,96		3606,40	181,58		1844,64
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	669,16		3606,40	267,66		1930,71
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	700,04		3606,40	280,02		1943,07
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	673,32		3606,40	269,33		1932,38
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	704,20		3606,40	281,68		1944,73
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	231,78		3606,40	92,71		1755,76
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	222,51		3606,40	89,01		1752,06
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	245,64		3606,40	98,25		1761,31
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	236,37		3606,40	94,55		1757,60
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	5,63		3606,40	2,25		1665,30

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	9,78		3606,40	3,91		1666,96

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	487,20		3606,40	0,00		1857,93
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	705,25		3606,40	282,10		1945,15
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	705,25		3606,40	282,10		1945,15

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[45] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[46] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	71,43	-76,59	69,57	76,19	0,00	0,03	-51,38	35,8	35,5	36,3	
Q	2,40	-10,66	2,48	10,81	0,00	0,00	-14,46	3,8	3,7	4,0	
1.35G+1.50Q	100,04	-119,38	97,65	119,07	0,00	0,03	-91,05	54,1	53,4	55,1	
ΣΣ: +x	-201,86	-256,34	-268,22	-120,54	0,00	0,69	-268,22	78,0	76,1	80,3	
ΣΣ: +z	-339,17	-315,28	-171,45	-80,45	0,00	0,83	-339,17	79,9	76,2	84,0	
ΣΣ: -x	-394,69	-328,60	-105,77	-33,63	0,00	0,71	-394,69	75,5	68,3	83,4	
ΣΣ: -z	-312,26	-296,81	-140,92	-60,12	0,00	0,60	-312,26	75,5	71,9	79,7	
	57,59	-125,88	122,34	150,90	0,00	-0,04	-129,70	30,9	29,6	33,7	
	-47,99	104,90	-101,95	-125,75	0,00	0,03	-101,95	-25,7	-28,1	-24,7	
1.00G+1.00Q	73,84	-87,25	72,06	87,00	0,00	0,02	-65,84	39,7	39,2	40,4	
1.00G+1.00Q	73,84	-87,25	72,06	87,00	0,00	0,02	-65,84	39,7	39,2	40,4	
1.35G+1.50Q	100,04	-119,38	97,65	119,07	0,00	0,03	-91,05	54,1	53,4	55,1	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	56,85	-24,97	5,90	5,90	0,00	0,06	54,43	31,0	29,8	31,8	
1.00G+1.00Q	73,84	-87,25	72,06	87,00	0,00	0,02	-65,84	39,7	39,2	40,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	45,04	-24,31	10,89	11,55	0,00	0,04	-2,90	24,2	23,5	24,8	
1.35G+1.05Q	98,96	-114,58	96,54	114,21	0,00	0,03	-84,55	52,4	51,8	53,3	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	26,97	42,76	-56,39	-74,41	0,00	0,08	-56,39	13,8	11,1	15,0	
1.00G+0.70Q	73,12	-84,05	71,31	83,76	0,00	0,02	-61,50	38,5	38,1	39,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	25,12	20,85	-30,63	-41,99	0,00	0,06	-30,63	12,8	11,0	13,6	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ16.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 46	Τέλος: 47	Μέλος: 355	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,59m	Bl=0,10m	Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	214,78		1556,80	0,00		871,36
1.35G+1.50Q	1,00	214,78		1556,80	0,00		871,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	114,16		1556,80	0,00		831,11
1.35G+1.05Q	1,00	207,38		1556,80	0,00		868,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	39,67		1556,80	0,00		801,32
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	156,00		1556,80	62,40		847,85
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	166,02		1556,80	66,41		851,86
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	177,17		1556,80	70,87		856,32
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	187,19		1556,80	74,88		860,33
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	254,00		1556,80	101,60		887,05
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	287,40		1556,80	114,96		900,41
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	260,35		1556,80	104,14		889,59
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	293,75		1556,80	117,50		902,95
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	88,20		1556,80	35,28		820,73
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	78,18		1556,80	31,27		816,72
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	109,36		1556,80	43,75		829,20
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	99,35		1556,80	39,74		825,19
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	27,98		1556,80	11,19		796,64
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	34,33		1556,80	13,73		799,18
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	0,93		1556,80	0,37		785,82
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	209,98		1556,80	83,99		869,44
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	219,99		1556,80	88,00		873,45
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	188,81		1556,80	75,52		860,97
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	198,83		1556,80	79,53		864,98
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	270,19		1556,80	108,08		893,53
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	303,59		1556,80	121,44		906,89
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	263,84		1556,80	105,54		890,99

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	297,24		1556,80	118,90		904,34
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	142,17		1556,80	56,87		842,32
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	132,15		1556,80	52,86		838,31
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	121,00		1556,80	48,40		833,85
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	110,98		1556,80	44,39		829,84
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	44,17		1556,80	17,67		803,12
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	10,77		1556,80	4,31		789,76
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	37,82		1556,80	15,13		800,58
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	4,42		1556,80	1,77		787,22

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	214,78		1556,80	0,00		871,36
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	303,59		1556,80	121,44		906,89
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	303,59		1556,80	121,44		906,89

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[46] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[47] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	69,12	-21,41	104,02	46,08	0,00	0,45	99,72	36,2	35,6	36,4	
Q	2,38	1,32	20,92	12,23	0,00	0,10	19,77	4,2	4,0	4,4	
1.35G+1.50Q	96,89	-26,93	171,80	80,55	0,00	0,76	164,28	55,2	54,6	55,4	
ΣΣ: +x	-267,94	-121,57	-156,32	-14,76	0,00	3,15	-267,94	77,4	72,9	80,2	
ΣΣ: +z	311,78	57,75	316,12	128,52	0,00	3,77	306,03	4,1	0,6	8,0	
ΣΣ: +z	-170,98	-99,32	-87,00	-24,09	0,00	3,77	-170,98	72,5	67,6	76,2	
ΣΣ: -x	245,82	34,70	251,16	123,03	0,00	3,40	-67,05	12,0	8,4	15,5	
ΣΣ: -x	-105,02	-76,26	-22,04	-18,60	0,00	3,40	-105,02	64,6	60,2	68,3	
ΣΣ: -z	281,64	46,69	292,70	118,59	0,00	2,93	283,29	8,1	4,9	11,5	
ΣΣ: -z	-140,83	-88,26	-63,58	-14,16	0,00	2,93	-140,83	68,5	64,1	71,8	
	123,90	3,30	319,16	137,50	0,00	-2,97	306,25	34,4	33,7	34,8	
	-103,25	-2,75	-265,96	-114,58	0,00	2,47	-265,96	-28,7	-29,0	-28,1	
1.00G+1.00Q	71,50	-20,09	124,93	58,31	0,00	0,56	119,49	40,4	40,0	40,5	
1.00G+1.00Q	71,50	-20,09	124,93	58,31	0,00	0,56	119,49	40,4	40,0	40,5	
1.35G+1.50Q	96,89	-26,93	171,80	80,55	0,00	0,76	164,28	55,2	54,6	55,4	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	3,96	-29,40	-67,57	-22,57	0,00	2,99	-67,57	29,3	29,1	29,8	
1.00G+1.00Q	71,50	-20,09	124,93	58,31	0,00	0,56	119,49	40,4	40,0	40,5	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	9,55	-21,74	-34,64	-10,44	0,00	2,04	-34,64	23,2	22,9	23,5	
1.35G+1.05Q	95,81	-27,52	162,39	75,05	0,00	0,72	155,38	53,3	52,7	53,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-59,06	-31,64	-236,56	-96,82	0,00	4,43	-236,56	10,2	9,8	11,1	
1.00G+0.70Q	70,79	-20,49	118,66	54,64	0,00	0,52	113,56	39,1	38,7	39,3	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-32,46	-23,24	-147,30	-59,94	0,00	3,00	-147,30	10,4	10,2	11,0	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ16.5, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 321	Μέλος: 356	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=3,90m	Bl=0,10m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	288,02		2240,00	0,00		1184,62
1.35G+1.50Q	1,00	288,02		2240,00	0,00		1184,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	167,45		2240,00	0,00		1136,39
1.35G+1.05Q	1,00	277,24		2240,00	0,00		1180,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	76,30		2240,00	0,00		1099,93
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	226,71		2240,00	90,68		1160,10
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	235,86		2240,00	94,35		1163,76
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	248,67		2240,00	99,47		1168,88
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	257,82		2240,00	103,13		1172,54
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	293,71		2240,00	117,48		1186,90
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	324,21		2240,00	129,68		1199,10
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	300,30		2240,00	120,12		1189,53
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	330,80		2240,00	132,32		1201,73
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	169,63		2240,00	67,85		1137,27
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	160,48		2240,00	64,19		1133,61
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	191,59		2240,00	76,64		1146,05

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	182,44		2240,00	72,98		1142,39
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	103,45		2240,00	41,38		1110,79
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	72,95		2240,00	29,18		1098,59
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	110,04		2240,00	44,01		1113,43
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	79,53		2240,00	31,81		1101,23
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	227,87		2240,00	91,15		1160,56
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	237,02		2240,00	94,81		1164,22
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	205,91		2240,00	82,36		1151,78
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	215,06		2240,00	86,03		1155,44
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	294,06		2240,00	117,62		1187,04
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	324,56		2240,00	129,82		1199,24
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	287,47		2240,00	114,99		1184,40
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	317,97		2240,00	127,19		1196,60
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	170,79		2240,00	68,32		1137,73
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	161,64		2240,00	64,66		1134,07
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	148,83		2240,00	59,53		1128,95
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	139,68		2240,00	55,87		1125,29
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	103,80		2240,00	41,52		1110,93
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	73,29		2240,00	29,32		1098,73
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	97,21		2240,00	38,88		1108,30
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	66,71		2240,00	26,68		1096,10

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	288,02		2240,00	0,00		1184,62
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	330,80		2240,00	132,32		1201,73
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	330,80		2240,00	132,32		1201,73

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[47] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[321] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	104,14	-68,68	1,13	12,57	0,00	0,72	-3,40	33,3	30,8	35,6	
Q	20,89	-13,31	0,02	2,64	0,00	-0,01	-0,87	4,3	4,1	4,4	
1.35G+1.50Q	171,93	-112,69	1,56	20,93	0,00	0,95	-5,90	51,4	47,8	54,7	
ΣΣ:+x	387,55	72,09	3,20	38,14	0,00	1,59	-0,92	10,2	2,7	17,5	
ΣΣ:+x	-158,20	-222,85	-0,92	-10,37	0,00	1,59	-158,20	60,7	48,3	72,9	
ΣΣ:+z	318,05	41,23	3,55	40,38	0,00	1,74	-1,27	14,0	8,0	18,7	
ΣΣ:+z	-88,71	-191,99	-1,27	-12,61	0,00	1,74	-88,71	56,9	47,0	67,6	
ΣΣ:-x	252,63	6,98	3,12	36,41	0,00	1,60	-0,83	19,5	15,5	22,2	
ΣΣ:-x	-23,29	-157,74	-0,83	-8,64	0,00	1,60	-23,41	51,4	43,6	60,2	
ΣΣ:-z	294,44	27,25	2,87	33,48	0,00	1,50	-0,58	17,1	11,5	21,9	
ΣΣ:-z	-65,10	-178,02	-0,58	-5,71	0,00	1,50	-65,10	53,9	43,9	64,1	
	322,32	-166,77	0,04	-5,96	0,00	0,02	306,18	28,6	22,1	34,1	
	-268,60	138,98	-0,03	4,97	0,00	-0,02	-268,60	-23,9	-28,5	-18,4	
1.00G+1.00Q	125,04	-81,99	1,15	15,21	0,00	0,71	-4,27	37,6	35,0	40,0	
1.00G+1.00Q	125,04	-81,99	1,15	15,21	0,00	0,71	-4,27	37,6	35,0	40,0	
1.35G+1.50Q	171,93	-112,69	1,56	20,93	0,00	0,95	-5,90	51,4	47,8	54,7	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-69,81	12,39	1,53	25,40	0,00	0,93	-69,81	29,9	29,1	31,2	
1.00G+1.00Q	125,04	-81,99	1,15	15,21	0,00	0,71	-4,27	37,6	35,0	40,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-36,12	1,39	1,14	18,19	0,00	0,70	-36,12	23,3	22,9	23,9	
1.35G+1.05Q	162,53	-106,70	1,55	19,74	0,00	0,96	-5,51	49,5	45,9	52,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-240,37	101,77	1,51	27,19	0,00	0,93	-240,37	13,7	10,0	18,3	
1.00G+0.70Q	118,77	-78,00	1,15	14,42	0,00	0,71	-4,01	36,3	33,7	38,7	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-149,83	60,98	1,12	19,38	0,00	0,69	-149,83	12,5	10,2	15,3	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ16

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	2Φ14					2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(320) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)										
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	2	2Φ14					2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	2Φ14					2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	2Φ14					2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. Λοξά σε θέσεις	

Ανοι	5	2Φ14					2Φ14		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13		
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²							Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0		

(321): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)

Δοκός: Δ17.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 343	Μέλος: 357	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,76m	Bl=0,09m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	257,49		1680,00	0,00		938,40
1.35G+1.50Q	1,00	257,49		1680,00	0,00		938,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	175,38		1680,00	0,00		905,56
1.35G+1.05Q	1,00	248,55		1680,00	0,00		934,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	111,70		1680,00	0,00		880,09
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	212,03		1680,00	84,81		920,22
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	210,49		1680,00	84,20		919,60
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	188,16		1680,00	75,27		910,67
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	186,63		1680,00	74,65		910,06
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	291,98		1680,00	116,79		952,20
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	286,86		1680,00	114,74		950,15
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	284,82		1680,00	113,93		949,33
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	279,70		1680,00	111,88		947,29
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	143,90		1680,00	57,56		892,97
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	145,44		1680,00	58,17		893,58
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	120,04		1680,00	48,02		883,42
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	121,57		1680,00	48,63		884,04
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	64,89		1680,00	25,96		861,36
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	70,00		1680,00	28,00		863,41
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	57,73		1680,00	23,09		858,50
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	62,84		1680,00	25,14		860,54
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	213,36		1680,00	85,35		920,75
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	211,83		1680,00	84,73		920,14
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	237,23		1680,00	94,89		930,30
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	235,69		1680,00	94,28		929,68
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	292,38		1680,00	116,95		952,36
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	287,26		1680,00	114,90		950,31
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	299,54		1680,00	119,81		955,22
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	294,42		1680,00	117,77		953,17
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	145,24		1680,00	58,09		893,50
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	146,77		1680,00	58,71		894,11
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	169,10		1680,00	67,64		903,05
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	170,63		1680,00	68,25		903,66
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	65,29		1680,00	26,12		861,52
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	70,40		1680,00	28,16		863,57
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	72,45		1680,00	28,98		864,39
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	77,56		1680,00	31,03		866,43

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	257,49		1680,00	0,00		938,40
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	299,54		1680,00	119,81		955,22
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	299,54		1680,00	119,81		955,22

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[44] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[343] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-0,39	-0,77	121,73	88,78	0,00	-0,20	-0,39	40,1	35,4	44,7	
Q	0,11	-9,75	-9,51	4,11	0,00	0,02	-11,08	4,7	4,2	5,3	
1.35G+1.50Q	-0,37	-15,66	150,07	126,02	0,00	-0,23	-3,37	61,3	54,1	68,3	
ΣΣ:+x	2,95	175,33	829,11	377,06	0,00	-2,72	-594,67	17,3	7,7	28,0	
ΣΣ:+x	-3,63	-186,49	-594,67	-195,19	0,00	-2,72	773,29	67,7	66,7	68,2	
ΣΣ:+z	-4,41	-234,12	-787,81	-274,30	0,00	-3,27	954,65	75,2	72,7	76,0	
ΣΣ:-x	-3,97	-233,35	-788,66	-274,31	0,00	-2,84	955,50	75,3	71,9	76,5	
ΣΣ:-z	2,69	198,30	925,46	415,84	0,00	-2,50	-691,02	13,7	2,8	26,2	
ΣΣ:-z	-3,38	-209,46	-691,02	-233,97	0,00	-2,50	863,85	71,4	68,5	72,3	
	-2,79	290,00	1043,35	399,61	0,00	-3,06	-2,79	25,9	18,4	30,3	
	2,33	-241,67	-869,46	-333,01	0,00	2,55	-869,46	-21,6	-25,2	-15,4	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[44] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[343] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
1.00G+1.00Q	-0,29	-10,52	112,22	92,89	0,00	-0,18	-2,20	44,9	39,6	50,0	
1.00G+1.00Q	-0,29	-10,52	112,22	92,89	0,00	-0,18	-2,20	44,9	39,6	50,0	
1.35G+1.50Q	-0,37	-15,66	150,07	126,02	0,00	-0,23	-3,37	61,3	54,1	68,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,72	-233,16	-632,45	-173,69	0,00	2,06	-632,45	41,9	31,4	54,5	
1.00G+1.00Q	-0,29	-10,52	112,22	92,89	0,00	-0,18	-2,20	44,9	39,6	50,0	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,11	-155,52	-409,46	-106,92	0,00	1,35	-409,46	31,9	24,4	40,8	
1.35G+1.05Q	-0,42	-11,28	154,35	124,17	0,00	-0,25	-2,18	59,2	52,2	65,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,07	-373,78	-1149,84	-375,34	0,00	3,58	-1149,84	26,8	14,3	42,9	
1.00G+0.70Q	-0,32	-7,59	115,07	91,66	0,00	-0,18	-1,41	43,5	38,3	48,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,01	-249,26	-754,39	-241,35	0,00	2,36	-754,39	21,9	13,1	33,1	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ17.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 344	Τέλος: 65	Μέλος: 360	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=0,90m	Bl=0,00m Br=0,23m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	117,53		630,22	0,00		500,28
1.35G+1.50Q	1,00	117,53		630,22	0,00		500,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	112,12		630,22	0,00		498,12
1.35G+1.05Q	1,00	113,29		630,22	0,00		498,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	104,27		630,22	0,00		494,98
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	60,92		630,22	24,37		477,64
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	61,77		630,22	24,71		477,98
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	61,86		630,22	24,75		478,02
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	62,71		630,22	25,09		478,36
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	82,13		630,22	32,85		486,12
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	84,97		630,22	33,99		487,26
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	82,42		630,22	32,97		486,24
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	85,25		630,22	34,10		487,37
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	56,34		630,22	22,54		475,81
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	55,49		630,22	22,20		475,47
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	57,29		630,22	22,92		476,19
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	56,44		630,22	22,58		475,85
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	66,88		630,22	26,75		480,02
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	64,04		630,22	25,62		478,89
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	67,16		630,22	26,86		480,14
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	64,33		630,22	25,73		479,00
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	106,27		630,22	42,51		495,78
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	107,12		630,22	42,85		496,12
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	105,33		630,22	42,13		495,40
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	106,18		630,22	42,47		495,74
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	95,74		630,22	38,29		491,57
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	98,57		630,22	39,43		492,70
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	95,45		630,22	38,18		491,45
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	98,29		630,22	39,31		492,59
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	101,69		630,22	40,68		493,95
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	100,84		630,22	40,34		493,61
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	100,75		630,22	40,30		493,57
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	99,90		630,22	39,96		493,23
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	80,48		630,22	32,19		485,46
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	77,65		630,22	31,06		484,33
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	80,20		630,22	32,08		485,35
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	77,37		630,22	30,95		484,22

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	117,53		630,22	0,00		500,28
1.35G+1.50Q	1,00	117,53		630,22	0,00		500,28
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	107,12		630,22	42,85		496,12

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[344] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[65] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	109,86	-7,95	126,92	38,96	0,00	-0,97	119,25	48,6	47,2	49,9	
Q	-1,22	3,26	6,42	10,43	0,00	0,04	-1,22	6,0	5,7	6,2	
1.35G+1.50Q	146,49	-5,84	180,97	68,25	0,00	-1,26	167,34	74,6	72,4	76,7	
ΣΣ:+x	426,37	157,84	323,09	201,84	0,00	-6,65	426,36	38,0	35,3	39,9	
ΣΣ:+x	-207,67	-170,59	-62,76	-113,59	0,00	-6,65	-207,67	65,2	64,8	66,1	
ΣΣ:+z	474,47	168,72	369,18	209,05	0,00	-7,95	474,46	34,2	30,8	36,7	
ΣΣ:+z	-255,77	-181,47	-108,85	-120,80	0,00	-7,95	-255,77	69,0	68,7	69,4	
ΣΣ:-x	433,01	154,50	332,79	194,95	0,00	-7,27	433,00	36,6	32,6	39,5	
ΣΣ:-x	-214,31	-167,26	-72,46	-106,70	0,00	-7,27	-214,31	66,6	66,1	67,6	
ΣΣ:-z	409,84	152,40	301,09	194,36	0,00	-6,53	409,83	39,3	35,4	42,1	
ΣΣ:-z	-191,14	-165,15	-40,76	-106,11	0,00	-6,53	-191,14	63,9	63,4	64,8	
	221,74	-251,28	-55,45	-244,06	0,00	-8,14	-55,45	4,6	-0,7	9,7	
	-184,78	209,40	46,21	203,39	0,00	6,79	-184,78	-3,8	-8,1	0,6	
1.00G+1.00Q	108,65	-4,69	133,34	49,40	0,00	-0,94	123,49	54,6	53,0	56,1	
1.00G+1.00Q	108,65	-4,69	133,34	49,40	0,00	-0,94	123,49	54,6	53,0	56,1	
1.35G+1.50Q	146,49	-5,84	180,97	68,25	0,00	-1,26	167,34	74,6	72,4	76,7	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-19,81	182,62	222,56	251,30	0,00	4,85	-19,81	71,2	65,1	77,2	
1.00G+1.00Q	108,65	-4,69	133,34	49,40	0,00	-0,94	123,49	54,6	53,0	56,1	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-2,22	120,95	161,06	171,43	0,00	3,13	-2,22	52,3	48,1	56,4	
1.35G+1.05Q	147,04	-7,31	178,08	63,55	0,00	-1,28	165,44	71,9	69,8	73,9	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-130,13	306,80	247,39	368,63	0,00	8,90	-130,13	66,2	57,6	74,7	
1.00G+0.70Q	109,01	-5,67	131,41	46,26	0,00	-0,95	122,22	52,8	51,3	54,2	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-75,77	203,74	177,62	249,65	0,00	5,84	-75,77	49,0	43,1	54,8	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ17.5, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 339	Μέλος: 361	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,07m	Bl=0,22m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	256,23	1287,31	0,00	781,68
1.35G+1.50Q	1,00	256,23	1287,31	0,00	781,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	282,00	1287,31	0,00	791,99
1.35G+1.05Q	1,00	246,56	1287,31	0,00	777,81
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	289,51	1287,31	0,00	794,99
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	101,39	1287,31	40,55	719,74
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	104,39	1287,31	41,76	720,95
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	115,46	1287,31	46,18	725,37
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	118,46	1287,31	47,39	726,57
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	121,02	1287,31	48,41	727,60
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	131,03	1287,31	52,41	731,60
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	125,24	1287,31	50,10	729,28
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	135,25	1287,31	54,10	733,29
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	123,18	1287,31	49,27	728,46
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	120,18	1287,31	48,07	727,26
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	137,26	1287,31	54,90	734,09
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	134,25	1287,31	53,70	732,89
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	193,68	1287,31	77,47	756,66
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	183,66	1287,31	73,47	752,66
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	197,90	1287,31	79,16	758,35
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	187,89	1287,31	75,15	754,34
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	230,13	1287,31	92,05	771,24
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	233,14	1287,31	93,26	772,44
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	216,06	1287,31	86,42	765,61
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	219,06	1287,31	87,63	766,82
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	159,64	1287,31	63,86	743,05
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	169,65	1287,31	67,86	747,05
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	155,42	1287,31	62,17	741,36
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	165,43	1287,31	66,17	745,36
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	251,93	1287,31	100,77	779,96
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	248,93	1287,31	99,57	778,76
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	237,86	1287,31	95,14	774,33
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	234,86	1287,31	93,94	773,13
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	232,30	1287,31	92,92	772,11
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	222,29	1287,31	88,92	768,11
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	228,08	1287,31	91,23	770,42

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	218,07		1287,31	87,23		766,42

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	256,23		1287,31	0,00		781,68
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	289,51		1287,31	0,00		794,99
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	251,93		1287,31	100,77		779,96

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[65] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[339] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	125,19	14,20	277,24	119,51	0,00	2,14	276,79	51,5	49,9	52,5	
Q	6,97	3,00	32,77	19,90	0,00	0,27	32,69	6,7	6,2	7,1	
1.35G+1.50Q	179,47	23,67	423,42	191,19	0,00	3,29	422,70	79,6	76,7	81,5	
ΣΣ:+x	301,94	187,87	724,73	336,03	0,00	7,77	-137,75	37,6	33,2	40,0	
ΣΣ:+x	-44,55	-156,59	-137,75	-77,25	0,00	7,77	723,50	72,1	66,1	78,8	
ΣΣ:+z	338,87	183,62	748,10	337,76	0,00	8,94	-161,11	34,1	28,6	37,0	
ΣΣ:+z	-81,48	-152,35	-161,11	-78,98	0,00	8,94	746,87	75,6	69,3	83,4	
ΣΣ:-x	302,66	163,57	694,53	315,77	0,00	8,83	-107,55	36,3	29,8	39,9	
ΣΣ:-x	-45,27	-132,30	-107,55	-56,99	0,00	8,83	693,38	73,4	66,5	82,2	
ΣΣ:-z	274,67	169,71	681,42	318,55	0,00	8,21	-94,44	38,6	32,4	42,3	
ΣΣ:-z	-17,28	-138,44	-94,44	-59,76	0,00	8,21	680,25	71,1	63,9	79,7	
	-123,61	-176,30	-556,84	-210,70	0,00	-2,32	-556,84	-10,6	-19,3	-0,7	
	103,01	146,92	464,04	175,58	0,00	1,94	463,37	8,8	0,6	16,1	
1.00G+1.00Q	132,16	17,20	310,00	139,41	0,00	2,41	309,48	58,2	56,1	59,6	
1.00G+1.00Q	132,16	17,20	310,00	139,41	0,00	2,41	309,48	58,2	56,1	59,6	
1.35G+1.50Q	179,47	23,67	423,42	191,19	0,00	3,29	422,70	79,6	76,7	81,5	
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	272,17	155,89	841,05	349,21	0,00	5,04	839,73	87,5	77,2	95,9	
1.00G+1.00Q	132,16	17,20	310,00	139,41	0,00	2,41	309,48	58,2	56,1	59,6	
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	193,97	105,35	588,42	244,76	0,00	3,57	587,50	63,5	56,5	69,2	
1.35G+1.05Q	176,33	22,32	408,67	182,23	0,00	3,17	407,98	76,6	73,9	78,3	
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	330,84	242,70	1104,73	445,60	0,00	6,08	1103,05	89,8	74,7	102,4	
1.00G+0.70Q	130,07	16,30	300,17	133,44	0,00	2,33	299,67	56,2	54,2	57,4	
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	233,08	163,22	764,21	309,02	0,00	4,27	763,04	65,0	54,8	73,5	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ17.8, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 322	Τέλος: 35	Μέλος: 364	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,84m	Bl=0,15m	Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	612,89		3360,00	0,00		1799,89
1.35G+1.50Q	1,00	612,89		3360,00	0,00		1799,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	763,01		3360,00	0,00		1859,94
1.35G+1.05Q	1,00	585,32		3360,00	0,00		1788,86
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	835,51		3360,00	0,00		1888,94
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	196,88		3360,00	78,75		1633,49
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	206,44		3360,00	82,57		1637,31
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	267,22		3360,00	106,89		1661,62
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	276,77		3360,00	110,71		1665,44
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	116,50		3360,00	46,60		1601,33
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	148,35		3360,00	59,34		1614,07
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	137,61		3360,00	55,04		1609,77
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	169,45		3360,00	67,78		1622,51
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	351,23		3360,00	140,49		1695,23
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	341,68		3360,00	136,67		1691,40
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	421,57		3360,00	168,63		1723,36
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	412,02		3360,00	164,81		1719,54
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	631,01		3360,00	252,40		1807,14
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	599,16		3360,00	239,67		1794,40
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	652,11		3360,00	260,84		1815,58
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	620,26		3360,00	248,11		1802,84
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	481,74		3360,00	192,69		1747,43
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	491,29		3360,00	196,52		1751,25

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	411,40		3360,00	164,56		1719,29
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	420,95		3360,00	168,38		1723,11
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	201,96		3360,00	80,78		1635,52
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	233,81		3360,00	93,52		1648,26
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	180,86		3360,00	72,34		1627,08
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	212,71		3360,00	85,08		1639,82
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	636,09		3360,00	254,44		1809,17
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	626,53		3360,00	250,61		1805,35
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	565,75		3360,00	226,30		1781,03
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	556,20		3360,00	222,48		1777,21
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	716,47		3360,00	286,59		1841,32
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	684,62		3360,00	273,85		1828,58
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	695,37		3360,00	278,15		1832,88
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	663,52		3360,00	265,41		1820,14

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	612,89		3360,00	0,00		1799,89
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	835,51		3360,00	0,00		1888,94
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	716,47		3360,00	286,59		1841,32

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[322] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[35] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	412,40	-201,58	-50,01	26,19	0,00	-0,72	-60,83	45,9	38,3	52,4
Q	60,68	-32,72	14,98	16,57	0,00	-0,14	-2,20	7,3	6,9	7,5
1.35G+1.50Q	647,76	-321,20	-45,04	60,21	0,00	-1,17	-81,09	72,9	62,1	82,0
ΣΣ: +x	1679,92	160,23	202,48	180,54	0,00	-2,21	-287,47	22,2	18,8	28,0
ΣΣ: +x	-795,33	-595,86	-287,47	-111,49	0,00	-2,21	-795,33	76,8	55,6	89,4
ΣΣ: +z	2008,01	256,30	258,10	218,57	0,00	-2,52	-343,09	15,4	10,4	24,3
ΣΣ: +z	-1123,42	-691,92	-343,09	-149,52	0,00	-2,52	-1123,42	83,6	59,3	97,8
ΣΣ: -x	2031,03	262,09	256,62	219,79	0,00	-2,45	-341,60	15,0	9,9	23,8
ΣΣ: -x	-1146,44	-697,72	-341,60	-150,74	0,00	-2,45	-1146,44	84,1	59,8	98,1
ΣΣ: -z	1865,32	213,71	229,21	200,70	0,00	-2,31	-314,20	18,4	14,2	25,6
ΣΣ: -z	-980,73	-649,33	-314,20	-131,65	0,00	-2,31	-980,73	80,6	58,0	93,8
	-1079,64	330,31	210,82	129,54	0,00	2,02	-1079,64	-23,4	-30,6	-10,5
	899,70	-275,26	-175,68	-107,95	0,00	-1,68	-175,68	19,5	8,7	25,5
1.00G+1.00Q	473,08	-234,29	-35,03	42,76	0,00	-0,85	-60,15	53,2	45,3	59,9
1.00G+1.00Q	473,08	-234,29	-35,03	42,76	0,00	-0,85	-60,15	53,2	45,3	59,9
1.35G+1.50Q	647,76	-321,20	-45,04	60,21	0,00	-1,17	-81,09	72,9	62,1	82,0
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1457,49	-568,94	-203,16	-36,94	0,00	-2,69	-203,16	90,4	70,0	103,5
1.00G+1.00Q	473,08	-234,29	-35,03	42,76	0,00	-0,85	-60,15	53,2	45,3	59,9
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1012,90	-399,45	-140,44	-22,01	0,00	-1,86	-140,44	64,9	50,5	74,2
1.35G+1.05Q	620,45	-306,48	-51,78	52,75	0,00	-1,11	-81,40	69,6	59,0	78,6
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1970,00	-719,37	-315,30	-109,17	0,00	-3,64	-315,30	98,8	72,1	115,1
1.00G+0.70Q	454,87	-224,48	-39,52	37,79	0,00	-0,81	-60,35	51,0	43,2	57,6
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1354,57	-499,74	-215,20	-70,16	0,00	-2,50	-215,20	70,5	51,9	81,9

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ17.9, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 31	Μέλος: 365	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,98m	Bl=0,01m Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	471,93		3360,00	0,00		1743,50
1.35G+1.50Q	1,00	471,93		3360,00	0,00		1743,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	485,09		3360,00	0,00		1748,77
1.35G+1.05Q	1,00	447,33		3360,00	0,00		1733,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	469,26		3360,00	0,00		1742,43
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	284,55		3360,00	113,82		1668,55
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	286,73		3360,00	114,69		1669,42
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	299,87		3360,00	119,95		1674,68
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	302,04		3360,00	120,82		1675,55
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	262,62		3360,00	105,05		1659,78

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	269,88		3360,00	107,95		1662,68
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	267,22		3360,00	106,89		1661,62
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	274,47		3360,00	109,79		1664,52
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	313,63		3360,00	125,45		1680,18
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	311,45		3360,00	124,58		1679,31
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	328,94		3360,00	131,58		1686,31
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	326,76		3360,00	130,71		1685,44
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	359,53		3360,00	143,81		1698,55
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	352,28		3360,00	140,91		1695,64
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	364,13		3360,00	145,65		1700,38
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	356,87		3360,00	142,75		1697,48
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	318,80		3360,00	127,52		1682,25
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	320,98		3360,00	128,39		1683,12
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	303,49		3360,00	121,40		1676,13
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	305,67		3360,00	122,27		1677,00
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	272,90		3360,00	109,16		1663,89
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	280,15		3360,00	112,06		1666,79
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	268,30		3360,00	107,32		1662,05
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	275,56		3360,00	110,22		1664,96
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	347,88		3360,00	139,15		1693,88
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	345,70		3360,00	138,28		1693,01
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	332,56		3360,00	133,03		1687,76
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	330,39		3360,00	132,15		1686,89
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	369,81		3360,00	147,92		1702,66
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	362,55		3360,00	145,02		1699,75
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	365,21		3360,00	146,09		1700,82
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	357,96		3360,00	143,18		1697,92

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	471,93		3360,00	0,00		1743,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	485,09		3360,00	0,00		1748,77
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	369,81		3360,00	147,92		1702,66

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[35] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[31] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-45,76	-56,52	28,30	73,89	0,00	0,00	-109,07	34,5	32,9	38,3
Q	15,65	-21,62	16,13	21,04	0,00	0,02	-15,83	6,5	6,4	6,9
1.35G+1.50Q	-38,30	-108,73	62,39	131,31	0,00	0,02	-169,33	56,4	54,0	62,1
ΣΣ:+x	187,51	-60,56	66,04	131,78	0,00	0,25	186,95	32,1	28,0	34,7
ΣΣ:+x	-263,35	-74,06	7,13	37,18	0,00	0,25	-305,11	43,4	37,5	55,6
ΣΣ:+z	237,18	-60,16	72,67	141,53	0,00	0,25	236,63	30,8	24,4	34,7
ΣΣ:+z	-313,02	-74,46	0,50	27,43	0,00	0,25	-353,38	44,8	37,5	59,2
ΣΣ:-x	233,98	-61,56	71,26	143,23	0,00	0,25	233,44	30,3	23,8	34,5
ΣΣ:-x	-309,82	-73,06	1,91	25,73	0,00	0,25	-352,09	45,2	37,7	59,8
ΣΣ:-z	209,55	-61,91	67,43	139,00	0,00	0,27	209,01	31,0	25,6	34,4
ΣΣ:-z	-285,39	-72,71	5,74	29,96	0,00	0,27	-327,92	44,5	37,8	57,9
	203,45	-1,32	93,42	-18,55	0,00	0,26	203,43	-2,3	-10,4	1,9
	-169,54	1,10	-77,85	15,46	0,00	-0,22	-169,54	1,9	-1,6	8,7
1.00G+1.00Q	-30,11	-78,14	44,43	94,93	0,00	0,02	-123,80	41,0	39,3	45,2
1.00G+1.00Q	-30,11	-78,14	44,43	94,93	0,00	0,02	-123,80	41,0	39,3	45,2
1.35G+1.50Q	-38,30	-108,73	62,39	131,31	0,00	0,02	-169,33	56,4	54,0	62,1
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-190,89	-107,74	-7,67	145,22	0,00	-0,17	-297,45	58,1	52,6	70,0
1.00G+1.00Q	-30,11	-78,14	44,43	94,93	0,00	0,02	-123,80	41,0	39,3	45,2
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-131,83	-77,48	-2,28	104,20	0,00	-0,12	-209,21	42,2	38,4	50,5
1.35G+1.05Q	-45,34	-99,00	55,14	121,85	0,00	0,02	-162,71	53,4	51,1	59,0
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-299,65	-97,35	-61,64	145,03	0,00	-0,31	-383,28	56,3	48,8	72,1
1.00G+0.70Q	-34,81	-71,65	39,59	88,62	0,00	0,01	-119,38	39,1	37,4	43,2
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-204,35	-70,55	-38,26	104,08	0,00	-0,21	-266,12	41,0	35,8	51,9

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ17.10, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 27	Μέλος: 366	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,98m	Bl=0,01m Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	473,89		3360,00	0,00		1744,29
1.35G+1.50Q	1,00	473,89		3360,00	0,00		1744,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	492,92		3360,00	0,00		1751,90
1.35G+1.05Q	1,00	449,15		3360,00	0,00		1734,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	480,87		3360,00	0,00		1747,08
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	328,46		3360,00	131,38		1686,12
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	327,78		3360,00	131,11		1685,84
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	322,52		3360,00	129,01		1683,74
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	321,84		3360,00	128,74		1683,47
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	340,87		3360,00	136,35		1691,08
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	338,60		3360,00	135,44		1690,17
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	339,09		3360,00	135,64		1690,37
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	336,82		3360,00	134,73		1689,46
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	315,16		3360,00	126,07		1680,80
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	315,85		3360,00	126,34		1681,07
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	309,23		3360,00	123,69		1678,42
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	309,91		3360,00	123,96		1678,70
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	296,55		3360,00	118,62		1673,35
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	298,82		3360,00	119,53		1674,26
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	294,77		3360,00	117,91		1672,64
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	297,04		3360,00	118,82		1673,55
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	319,60		3360,00	127,84		1682,57
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	318,92		3360,00	127,57		1682,30
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	325,54		3360,00	130,22		1684,95
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	324,86		3360,00	129,94		1684,68
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	338,22		3360,00	135,29		1690,02
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	335,94		3360,00	134,38		1689,11
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	340,00		3360,00	136,00		1690,73
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	337,72		3360,00	135,09		1689,82
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	306,31		3360,00	122,52		1677,26
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	306,99		3360,00	122,80		1677,53
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	312,24		3360,00	124,90		1679,63
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	312,93		3360,00	125,17		1679,90
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	293,90		3360,00	117,56		1672,29
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	296,17		3360,00	118,47		1673,20
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	295,68		3360,00	118,27		1673,00
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	297,95		3360,00	119,18		1673,91

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	473,89		3360,00	0,00		1744,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	492,92		3360,00	0,00		1751,90
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	340,87		3360,00	136,35		1691,08

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[31] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[27] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	29,87	-80,43	-83,01	51,06	0,00	-0,06	-132,18	34,7	32,9	39,1
Q	16,64	-23,73	-0,18	19,21	0,00	-0,02	-24,11	6,6	6,3	7,2
1.35G+1.50Q	65,29	-144,17	-112,34	97,75	0,00	-0,10	-213,40	56,6	53,9	63,6
ΣΣ:+x	63,82	-58,93	102,87	72,08	0,00	-0,47	-295,23	35,2	33,3	37,5
ΣΣ:+x	12,99	-125,26	-266,11	49,56	0,00	-0,47	-24,21	40,7	34,7	52,1
ΣΣ:+z	64,22	-56,92	103,05	71,84	0,00	-0,48	-295,22	34,9	32,7	37,6
ΣΣ:+z	12,60	-127,27	-266,29	49,80	0,00	-0,48	-26,81	40,9	34,7	52,6
ΣΣ:-x	64,15	-55,29	119,41	72,21	0,00	-0,52	-310,37	34,7	31,8	37,8
ΣΣ:-x	12,66	-128,90	-282,66	49,43	0,00	-0,52	-16,72	41,2	34,5	53,5
ΣΣ:-z	64,99	-54,73	129,97	72,95	0,00	-0,54	-319,88	34,7	31,6	37,8
ΣΣ:-z	11,83	-129,46	-293,22	48,69	0,00	-0,54	-9,57	41,2	34,4	53,8
	98,43	42,27	343,14	17,35	0,00	-0,42	343,00	-3,3	-14,5	1,9
	-82,02	-35,22	-285,95	-14,46	0,00	0,35	-285,95	2,8	-1,6	12,0
1.00G+1.00Q	46,51	-104,16	-83,20	70,27	0,00	-0,07	-155,40	41,2	39,2	46,3
1.00G+1.00Q	46,51	-104,16	-83,20	70,27	0,00	-0,07	-155,40	41,2	39,2	46,3
1.35G+1.50Q	65,29	-144,17	-112,34	97,75	0,00	-0,10	-213,40	56,6	53,9	63,6
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-8,53	-175,87	-369,70	84,74	0,00	0,21	-427,42	59,2	52,6	74,5
1.00G+1.00Q	46,51	-104,16	-83,20	70,27	0,00	-0,07	-155,40	41,2	39,2	46,3
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-2,70	-125,29	-254,77	61,60	0,00	0,14	-297,78	42,9	38,4	53,5
1.35G+1.05Q	57,80	-133,49	-112,26	89,11	0,00	-0,09	-202,55	53,7	51,1	60,4
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-65,24	-186,33	-541,18	67,42	0,00	0,43	-574,56	57,9	48,8	78,4
1.00G+0.70Q	41,52	-97,04	-83,14	64,51	0,00	-0,07	-148,17	39,3	37,3	44,2
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-40,50	-132,26	-369,09	50,05	0,00	0,28	-395,52	42,0	35,8	56,2

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ17.11, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 304	Μέλος: 367	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,84m	Bl=0,01m	Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	681,43		3382,51	0,00		1837,19
1.35G+1.50Q	1,00	681,43		3382,51	0,00		1837,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	909,67		3382,51	0,00		1928,48
1.35G+1.05Q	1,00	647,92		3382,51	0,00		1823,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	1028,31		3382,51	0,00		1975,94
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	486,99		3382,51	194,79		1759,41
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	480,38		3382,51	192,15		1756,76
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	437,21		3382,51	174,88		1739,50
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	430,60		3382,51	172,24		1736,85
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	597,78		3382,51	239,11		1803,72
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	575,75		3382,51	230,30		1794,91
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	582,84		3382,51	233,14		1797,75
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	560,82		3382,51	224,33		1788,94
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	400,56		3382,51	160,22		1724,83
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	407,16		3382,51	162,87		1727,48
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	350,78		3382,51	140,31		1704,92
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	357,39		3382,51	142,96		1707,57
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	309,67		3382,51	123,87		1688,48
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	331,70		3382,51	132,68		1697,29
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	294,74		3382,51	117,90		1682,51
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	316,77		3382,51	126,71		1691,32
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	515,43		3382,51	206,17		1770,78
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	508,82		3382,51	203,53		1768,14
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	565,20		3382,51	226,08		1790,69
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	558,59		3382,51	223,44		1788,05
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	606,31		3382,51	242,52		1807,13
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	584,28		3382,51	233,71		1798,32
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	621,24		3382,51	248,50		1813,11
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	599,21		3382,51	239,68		1804,30
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	429,00		3382,51	171,60		1736,21
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	435,60		3382,51	174,24		1738,85
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	478,77		3382,51	191,51		1756,12
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	485,38		3382,51	194,15		1758,76
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	318,21		3382,51	127,28		1691,89
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	340,23		3382,51	136,09		1700,71
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	333,14		3382,51	133,26		1697,87
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	355,17		3382,51	142,07		1706,68

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	681,43		3382,51	0,00		1837,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	1028,31		3382,51	0,00		1975,94
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	621,24		3382,51	248,50		1813,11

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[27] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[304] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-84,06	-40,64	364,69	222,03	255,48	1,01	-111,22	49,9	39,1	61,3
Q	0,07	-20,42	49,33	41,95	71,36	0,16	-24,31	8,8	7,2	10,8
1.35G+1.50Q	-113,37	-85,50	566,32	362,67	451,93	1,59	-179,00	80,7	63,6	99,0
ΣΣ: +x	120,74	49,67	1246,78	522,47	1379,32	1,59	-474,56	32,6	30,7	37,6
ΣΣ: +x	-285,80	-151,99	-474,56	-39,59	-800,29	1,59	-285,80	75,8	52,1	95,4
ΣΣ: +z	124,80	61,22	1327,18	536,92	1598,82	1,58	-554,96	32,4	30,1	38,6
ΣΣ: +z	-289,86	-163,54	-554,96	-54,04	-1019,79	1,58	-289,86	76,0	52,6	94,4
ΣΣ: -x	143,69	72,85	1423,13	565,74	1771,88	1,59	-650,91	30,3	27,8	35,9
ΣΣ: -x	-308,74	-175,17	-650,91	-82,86	-1192,85	1,59	-308,74	78,1	53,6	97,1
ΣΣ: -z	152,82	71,54	1422,65	572,78	1702,19	1,60	-650,43	29,2	26,8	33,6
ΣΣ: -z	-317,88	-173,86	-650,43	-89,90	-1123,16	1,60	-317,88	79,2	53,8	99,3
	362,90	-183,34	-1509,34	-488,44	991,18	-3,00	-1509,34	-35,5	-47,7	-14,5
	-302,42	152,78	1257,79	407,04	-825,98	2,50	-302,42	29,5	12,1	39,7
1.00G+1.00Q	-83,99	-61,07	414,02	263,98	326,84	1,16	-130,03	58,8	46,3	72,1
1.00G+1.00Q	-83,99	-61,07	414,02	263,98	326,84	1,16	-130,03	58,8	46,3	72,1
1.35G+1.50Q	-113,37	-85,50	566,32	362,67	451,93	1,59	-179,00	80,7	63,6	99,0

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[27] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[304] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίν.σ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	-385,55 -83,99	52,00 -61,07	1698,33 414,02	729,00 263,98	-291,45 326,84	3,84 1,16	-385,55 -130,03	107,2 58,8	74,5 46,3	134,0 72,1
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	-265,44 -113,40	30,60 -76,31	1168,69 544,13	508,20 343,79	-168,76 419,82	2,66 1,52	-265,44 -169,61	76,5 76,7	53,6 60,4	95,5 94,1
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-567,03 -84,01	152,86 -54,94	2430,81 399,22	954,34 251,40	-819,16 305,43	5,27 1,12	-567,03 -124,19	121,0 56,1	78,5 44,2	152,5 68,9
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-386,43	97,84	1657,01	658,43	-520,56	3,62	-386,43	85,7	56,2	107,8

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ17

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	1	6Φ14								6Φ14													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													
(44) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)																							
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	4	4Φ16								4Φ16													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	5	4Φ16								4Φ16													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	8	6Φ14								6Φ14													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	9	2Φ14								2Φ14													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	10	2Φ14								2Φ14													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													
Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις										
Ανοι	11	7Φ16								7Φ16													
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12																Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13							
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²										Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0													

(304): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: Δ18.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 329	Μέλος: 368	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,76m	Bl=0,09m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	258,05	1680,00	0,00	938,63
1.35G+1.50Q	1,00	258,05	1680,00	0,00	938,63
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.35G+1.05Q	1,00	164,97	1680,00	0,00	901,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	248,83	1680,00	0,00	934,94
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	93,70	1680,00	0,00	872,89
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	210,89	1680,00	84,36	919,76
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	218,31	1680,00	87,32	922,73
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	226,94	1680,00	90,78	926,18
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	234,36	1680,00	93,74	929,15
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	270,54	1680,00	108,21	943,62
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	295,26	1680,00	118,10	953,51
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	275,35	1680,00	110,14	945,55
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	300,07	1680,00	120,03	955,43
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	156,69	1680,00	62,68	898,08
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	149,27	1680,00	59,71	895,12
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	172,74	1680,00	69,10	904,50
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	165,32	1680,00	66,13	901,54
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	89,86	1680,00	35,95	871,35
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	65,15	1680,00	26,06	861,46
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	94,68	1680,00	37,87	873,28
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	69,96	1680,00	27,98	863,39
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	200,64	1680,00	80,25	915,66

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	208,05		1680,00	83,22		918,63
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	184,58		1680,00	73,83		909,24
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	192,00		1680,00	76,80		912,21
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	267,46		1680,00	106,98		942,39
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	292,18		1680,00	116,87		952,28
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	262,65		1680,00	105,06		940,46
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	287,36		1680,00	114,95		950,35
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	146,43		1680,00	58,57		893,98
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	139,02		1680,00	55,61		891,01
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	130,38		1680,00	52,15		887,56
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	122,97		1680,00	49,19		884,59
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	86,79		1680,00	34,71		870,12
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	62,07		1680,00	24,83		860,23
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	81,97		1680,00	32,79		868,19
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	57,25		1680,00	22,90		858,31

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	258,05		1680,00	0,00		938,63
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	300,07		1680,00	120,03		955,43
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	300,07		1680,00	120,03		955,43

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[47] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[329] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μήνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-0,27	1,79	129,81	91,06	0,00	0,13	-0,27	40,1	35,6	44,3	
Q	0,12	-9,46	-7,68	5,03	0,00	-0,03	-10,00	4,9	4,4	5,5	
1.35G+1.50Q	-0,19	-11,77	163,72	130,47	0,00	0,13	-1,99	61,4	54,6	68,0	
ΣΣ: +x	3,00	204,56	950,52	428,46	0,00	2,96	-698,09	12,2	2,8	23,2	
ΣΣ: +x	-3,42	-210,31	-698,09	-241,12	0,00	2,96	-3,42	72,9	70,9	73,6	
ΣΣ: +z	3,68	182,96	855,95	389,53	0,00	3,18	-603,52	16,1	8,0	25,2	
ΣΣ: +z	-4,10	-188,71	-603,52	-202,19	0,00	3,18	-4,10	68,9	67,6	69,7	
ΣΣ: -x	3,08	142,36	691,35	322,22	0,00	2,68	-438,92	22,5	15,5	30,1	
ΣΣ: -x	-3,50	-148,11	-438,92	-134,88	0,00	2,68	-3,50	62,6	60,2	64,0	
ΣΣ: -z	2,55	159,69	764,97	351,95	0,00	2,54	-512,54	19,7	11,5	28,9	
ΣΣ: -z	-2,98	-165,44	-512,54	-164,61	0,00	2,54	-2,98	65,4	64,1	66,1	
	-2,99	304,23	1108,64	428,46	0,00	3,16	-2,99	29,4	21,4	34,1	
	2,49	-253,52	-923,87	-357,05	0,00	-2,64	-923,87	-24,5	-28,4	-17,8	
1.00G+1.00Q	-0,15	-7,67	122,13	96,08	0,00	0,10	-1,19	45,0	40,0	49,8	
1.00G+1.00Q	-0,15	-7,67	122,13	96,08	0,00	0,10	-1,19	45,0	40,0	49,8	
1.35G+1.50Q	-0,19	-11,77	163,72	130,47	0,00	0,13	-1,99	61,4	54,6	68,0	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,06	-239,94	-667,76	-190,88	0,00	-2,24	-667,76	39,4	29,1	51,9	
1.00G+1.00Q	-0,15	-7,67	122,13	96,08	0,00	0,10	-1,19	45,0	40,0	49,8	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,34	-159,78	-432,19	-118,15	0,00	-1,48	-432,19	30,3	22,9	39,1	
1.35G+1.05Q	-0,24	-7,52	167,17	128,21	0,00	0,15	-0,85	59,2	52,7	65,5	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,50	-387,80	-1218,62	-407,37	0,00	-3,81	-1218,62	22,5	10,1	38,8	
1.00G+0.70Q	-0,19	-4,83	124,43	94,58	0,00	0,11	-0,51	43,5	38,7	48,1	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,31	-258,35	-799,43	-262,47	0,00	-2,53	-799,43	19,0	10,3	30,3	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ18.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 328	Τέλος: 327	Μέλος: 371	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=1,90m	Bl=0,00m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	202,19		1064,52	0,00		676,61
1.35G+1.50Q	1,00	202,19		1064,52	0,00		676,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	202,72		1064,52	0,00		676,83
1.35G+1.05Q	1,00	194,53		1064,52	0,00		673,55
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	195,41		1064,52	0,00		673,90
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	183,66		1064,52	73,47		669,21
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	182,20		1064,52	72,88		668,62
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	179,33		1064,52	71,73		667,47
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	177,87		1064,52	71,15		666,89

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	157,70		1064,52	63,08		658,82
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	152,82		1064,52	61,13		656,87
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	156,40		1064,52	62,56		658,30
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	151,52		1064,52	60,61		656,35
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	180,34		1064,52	72,14		667,87
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	181,80		1064,52	72,72		668,46
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	176,01		1064,52	70,40		666,14
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	177,47		1064,52	70,99		666,73
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	146,62		1064,52	58,65		654,39
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	151,50		1064,52	60,60		656,34
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	145,32		1064,52	58,13		653,87
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	150,20		1064,52	60,08		655,82
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	98,40		1064,52	39,36		635,10
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	96,93		1064,52	38,77		634,51
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	102,73		1064,52	41,09		636,83
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	101,26		1064,52	40,51		636,24
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	132,12		1064,52	52,85		648,59
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	127,23		1064,52	50,89		646,63
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	133,42		1064,52	53,37		649,11
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	128,53		1064,52	51,41		647,15
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	95,07		1064,52	38,03		633,77
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	96,54		1064,52	38,61		634,35
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	99,40		1064,52	39,76		635,50
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	100,87		1064,52	40,35		636,09
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	121,03		1064,52	48,41		644,15
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	125,92		1064,52	50,37		646,11
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	122,33		1064,52	48,93		644,67
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	127,22		1064,52	50,89		646,63

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	202,19		1064,52	0,00		676,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	202,72		1064,52	0,00		676,83
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	183,66		1064,52	73,47		669,21

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[328] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[327] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	152,25	29,11	283,06	109,84	0,00	-1,44	282,96	49,1	47,4	50,4
Q	4,18	6,49	28,79	19,72	0,00	-0,27	28,77	6,4	6,0	6,7
1.35G+1.50Q	211,81	49,04	425,31	177,86	0,00	-2,35	425,15	75,9	73,0	78,1
ΣΣ: +x	548,42	215,29	636,10	304,59	0,00	-9,22	-157,81	38,1	34,1	39,9
ΣΣ: +x	-239,56	-150,69	-41,23	-65,31	0,00	-9,22	-239,56	66,6	65,9	68,3
ΣΣ: +z	566,32	248,51	712,87	342,66	0,00	-8,20	712,65	35,7	33,2	36,7
ΣΣ: +z	-257,46	-183,91	-118,00	-103,38	0,00	-8,20	-257,46	69,0	67,7	71,0
ΣΣ: -x	495,41	243,52	664,20	336,24	0,00	-6,72	663,96	38,8	36,6	39,8
ΣΣ: -x	-186,55	-178,92	-69,33	-96,96	0,00	-6,72	-186,55	65,9	64,3	67,8
ΣΣ: -z	485,04	226,11	588,93	314,68	0,00	-7,49	-87,17	40,8	37,6	42,1
ΣΣ: -z	-176,18	-161,51	5,95	-75,39	0,00	-7,49	-176,18	63,9	63,1	65,8
	137,55	-259,48	-348,76	-260,19	0,00	8,09	-348,76	-0,3	-9,1	8,9
	-114,62	216,23	290,63	216,83	0,00	-6,74	-114,62	0,2	-7,4	7,6
1.00G+1.00Q	156,43	35,61	311,85	129,56	0,00	-1,71	311,73	55,5	53,4	57,1
1.00G+1.00Q	156,43	35,61	311,85	129,56	0,00	-1,71	311,73	55,5	53,4	57,1
1.35G+1.50Q	211,81	49,04	425,31	177,86	0,00	-2,35	425,15	75,9	73,0	78,1
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	108,65	243,65	686,88	373,00	0,00	-8,42	686,54	76,1	66,4	84,9
1.00G+1.00Q	156,43	35,61	311,85	129,56	0,00	-1,71	311,73	55,5	53,4	57,1
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	87,66	165,35	486,23	259,65	0,00	-5,75	485,99	55,7	49,0	61,6
1.35G+1.05Q	209,92	46,12	412,36	168,99	0,00	-2,23	412,20	73,1	70,3	75,1
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	37,99	370,47	848,30	494,23	0,00	-12,34	847,85	73,4	59,3	86,4
1.00G+0.70Q	155,17	33,66	303,21	123,64	0,00	-1,63	303,10	53,6	51,6	55,1
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	40,55	249,89	593,84	340,47	0,00	-8,37	593,53	53,8	44,2	62,6

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ18

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	6Φ14						6Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12								Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13			
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0			
(47) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)											
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	3Φ14						3Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12								Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13			
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²								Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0			
(327) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,40 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,23)											

Δοκός: Δ19.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 331	Τέλος: 334	Μέλος: 374	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/50/40/15/5,2 [cm]		Μήκος L=1,81m	Bl=0,19m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[331] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[334] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	27,08	-40,46	53,26	11,58	4,24	-12,16	0,01	11,58	A
Q	7,57	-33,32	29,61	7,87	15,91	-0,73	0,00	7,87	
1.35G+1.50Q	47,92	-104,60	116,31	27,44	29,59	-17,52	0,01	96,16	
ΣΣ:+x	30,87	-41,81	72,63	22,57	16,76	39,23	0,15	22,57	
ΣΣ:+x	30,87	-72,43	63,50	8,46	7,63	-64,21	0,15	8,46	
ΣΣ:+z	30,87	-43,56	72,10	21,78	16,22	32,94	0,18	21,78	
ΣΣ:+z	30,87	-70,68	64,04	9,24	8,16	-57,91	0,18	9,24	
ΣΣ:-x	30,87	-41,81	72,61	22,60	16,74	35,37	0,25	22,60	
ΣΣ:-x	30,87	-72,44	63,52	8,42	7,65	-60,35	0,25	8,42	
ΣΣ:-z	30,87	-39,88	73,19	23,47	17,32	42,11	0,21	23,47	
ΣΣ:-z	30,87	-74,36	62,94	7,55	7,07	-67,08	0,21	7,55	
	0,00	-5,27	0,06	-5,16	0,06	-299,95	0,02	-5,27	
	0,00	4,39	-0,05	4,30	-0,05	249,96	-0,02	4,39	
1.00G+1.00Q	34,65	-73,78	82,87	19,45	20,15	-12,89	0,01	19,45	
1.00G+1.00Q	34,65	-73,78	82,87	19,45	20,15	-12,89	0,01	19,45	
1.35G+1.50Q	47,92	-104,60	116,31	27,44	29,59	-17,52	0,01	27,44	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	47,92	-100,65	116,27	31,31	29,54	207,44	0,00	31,31	
1.00G+1.00Q	34,65	-73,78	82,87	19,45	20,15	-12,89	0,01	19,45	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	34,65	-71,14	82,84	22,03	20,12	137,08	0,00	22,03	
1.35G+1.05Q	44,51	-89,61	102,99	23,90	22,43	-17,19	0,01	23,90	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	44,51	-83,02	102,91	30,34	22,35	357,75	-0,01	30,34	
1.00G+0.70Q	32,38	-63,78	73,99	17,09	15,37	-12,67	0,01	17,09	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	32,38	-59,39	73,93	21,39	15,32	237,28	-0,01	21,39	

Δοκός: Δ19.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 334	Τέλος: 335	Μέλος: 375	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/50/60/15/5,2 [cm]		Μήκος L=3,32m	Bl=0,00m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[334] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[335] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	2,61	11,58	4,24	11,28	-4,42	-12,16	0,01	15,02	
Q	9,59	7,87	15,91	7,87	-15,91	-0,73	0,00	21,08	
1.35G+1.50Q	17,90	27,44	29,59	27,03	-29,83	-17,52	0,01	51,89	
ΣΣ:+x	7,40	22,57	16,76	23,34	-7,81	38,34	0,15	26,51	
ΣΣ:+x	7,40	8,46	7,63	7,10	-16,94	-63,31	0,15	27,45	
ΣΣ:+z	7,40	21,78	16,22	22,34	-8,34	30,71	0,18	26,26	
ΣΣ:+z	7,40	9,24	8,16	8,10	-16,40	-55,69	0,18	26,99	
ΣΣ:-x	7,40	22,60	16,74	23,24	-7,82	34,30	0,25	26,56	
ΣΣ:-x	7,40	8,42	7,65	7,20	-16,92	-59,28	0,25	27,36	
ΣΣ:-z	7,40	23,47	17,32	24,29	-7,24	41,85	0,21	26,86	
ΣΣ:-z	7,40	7,55	7,07	6,15	-17,50	-66,82	0,21	27,85	
	0,00	-5,16	0,06	-4,94	0,06	-299,95	0,02	-5,16	
	0,00	4,30	-0,05	4,12	-0,05	249,96	-0,02	4,30	
1.00G+1.00Q	12,19	19,45	20,15	19,15	-20,33	-12,89	0,01	36,10	
1.00G+1.00Q	12,19	19,45	20,15	19,15	-20,33	-12,89	0,01	36,10	
1.35G+1.50Q	17,90	27,44	29,59	27,03	-29,83	-17,52	0,01	51,89	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	17,90	31,31	29,54	30,74	-29,88	207,44	0,00	55,68	
1.00G+1.00Q	12,19	19,45	20,15	19,15	-20,33	-12,89	0,01	36,10	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	12,19	22,03	20,12	21,62	-20,36	137,08	0,00	38,62	
1.35G+1.05Q	13,58	23,90	22,43	23,49	-22,67	-17,19	0,01	42,41	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	13,58	30,34	22,35	29,67	-22,75	357,75	-0,01	48,72	
1.00G+0.70Q	9,32	17,09	15,37	16,79	-15,55	-12,67	0,01	29,78	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	9,32	21,39	15,32	20,91	-15,61	237,28	-0,01	33,98	

Δοκός: Δ19.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 335	Τέλος: 332	Μέλος: 376	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/50/40/15/5,2 [cm]		Μήκος L=1,81m	Bl=0,00m	Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[335] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[332] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	27,08	11,28	-4,42	-41,07	-53,44	-12,16	0,01	11,28	A
Q	7,57	7,87	-15,91	-33,33	-29,61	-0,73	0,00	7,87	
1.35G+1.50Q	47,92	27,03	-29,83	-105,45	-116,56	-17,52	0,01	96,16	
ΣΣ:+x	30,87	23,34	-7,81	-41,36	-63,68	37,17	0,15	7,10	
ΣΣ:+x	30,87	7,10	-16,94	-74,11	-72,81	-62,14	0,15	23,34	
ΣΣ:+z	30,87	22,34	-8,34	-43,32	-64,21	29,74	0,18	8,10	
ΣΣ:+z	30,87	8,10	-16,40	-72,15	-72,27	-54,71	0,18	22,34	
ΣΣ:-x	30,87	23,24	-7,82	-41,49	-63,70	33,62	0,25	7,20	
ΣΣ:-x	30,87	7,20	-16,92	-73,98	-72,79	-58,59	0,25	23,24	
ΣΣ:-z	30,87	24,29	-7,24	-39,39	-63,12	41,58	0,21	6,15	
ΣΣ:-z	30,87	6,15	-17,50	-76,08	-73,37	-66,55	0,21	24,29	
	0,00	-4,94	0,06	-4,83	0,06	-299,95	0,02	-4,94	
	0,00	4,12	-0,05	4,02	-0,05	249,96	-0,02	4,12	
1.00G+1.00Q	34,65	19,15	-20,33	-74,41	-83,05	-12,89	0,01	19,15	
1.00G+1.00Q	34,65	19,15	-20,33	-74,41	-83,05	-12,89	0,01	19,15	
1.35G+1.50Q	47,92	27,03	-29,83	-105,45	-116,56	-17,52	0,01	27,03	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	47,92	30,74	-29,88	-101,82	-116,61	207,44	0,00	30,74	
1.00G+1.00Q	34,65	19,15	-20,33	-74,41	-83,05	-12,89	0,01	19,15	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	34,65	21,62	-20,36	-71,99	-83,08	137,08	0,00	21,62	
1.35G+1.05Q	44,51	23,49	-22,67	-90,45	-103,23	-17,19	0,01	23,49	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	44,51	29,67	-22,75	-84,41	-103,31	357,75	-0,01	29,67	
1.00G+0.70Q	32,38	16,79	-15,55	-64,41	-74,17	-12,67	0,01	16,79	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	32,38	20,91	-15,61	-60,38	-74,22	237,28	-0,01	20,91	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ19

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	5Φ14						3Φ14					
Κόμβος	331							3Φ16		1,75			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	1,00m -2τμ.ΣΦ8/14			Τέλος:		
(331) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)													
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	2	5Φ14						3Φ14					
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20					Αρχή:				Τέλος:		
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	5Φ14						3Φ14					
Κόμβος	332							3Φ16		1,75			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:				Τέλος:		1,00m -2τμ.ΣΦ8/14
(332) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)													

Δοκός: Δ24.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 58	Μέλος: 389	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	25/50/90/15/5,2 [cm]		Μήκος L=3,70m	Bl=0,13m	Br=0,17m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[88] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[58] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	7,56	-17,62	19,84	4,01	-8,15	-10,30	-0,06	8,39	
Q	4,30	-5,26	8,49	-3,26	-7,42	-1,29	-0,01	3,10	
1.35G+1.50Q	16,66	-31,66	39,52	0,52	-22,13	-15,83	-0,10	15,01	
ΣΣ:+x	9,71	-1,54	35,76	27,24	-0,18	39,87	-0,28	7,71	
ΣΣ:+x	9,71	-38,92	12,40	-22,49	-23,54	-61,70	-0,28	27,24	
ΣΣ:+z	9,71	0,33	36,43	27,82	0,49	35,71	-0,32	8,16	
ΣΣ:+z	9,71	-40,79	11,73	-23,07	-24,21	-57,54	-0,32	27,82	
ΣΣ:-x	9,71	3,53	38,41	31,99	2,47	41,44	-0,36	8,72	
ΣΣ:-x	9,71	-43,99	9,74	-27,24	-26,20	-63,27	-0,36	31,99	
ΣΣ:-z	9,71	3,29	38,54	32,72	2,60	46,74	-0,34	8,45	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[88] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[58] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
ΣΣ:-z	9,71	-43,75	9,62	-27,97	-26,32	-68,57	-0,34	32,72	
	0,00	-34,59	16,35	25,91	16,35	-99,41	-0,19	25,91	
	0,00	28,82	-13,63	-21,59	-13,63	82,84	0,16	28,82	
1.00G+1.00Q	11,86	-22,87	28,33	0,74	-15,57	-11,58	-0,07	10,79	
1.00G+1.00Q	11,86	-22,87	28,33	0,74	-15,57	-11,58	-0,07	10,79	
1.35G+1.50Q	16,66	-31,66	39,52	0,52	-22,13	-15,83	-0,10	15,01	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	16,66	-5,72	27,26	-18,92	-34,39	58,72	0,05	16,37	
1.00G+1.00Q	11,86	-22,87	28,33	0,74	-15,57	-11,58	-0,07	10,79	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,86	-5,58	20,15	-12,21	-23,74	38,12	0,03	11,41	
1.35G+1.05Q	14,73	-29,30	35,70	1,98	-18,79	-15,25	-0,09	13,77	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	14,73	13,94	15,26	-30,41	-39,23	109,01	0,15	21,80	
1.00G+0.70Q	10,57	-21,29	25,78	1,72	-13,34	-11,20	-0,07	10,02	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	10,57	7,53	12,15	-19,87	-26,97	71,64	0,09	14,51	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ24

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	4Φ12					4Φ12			
Συνδετήρες :			2τμ.ΣΦ8/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,00m -2τμ.ΣΦ8/12	Τέλος:	1,00m -2τμ.ΣΦ8/12		

(88) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,41 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,26)
(58) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,41 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,26)

Δοκός: Δ25.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 75	Μέλος: 390	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	25/50/100/15/5,2 [cm]		Μήκος L=3,70m	Bl=0,09m Br=0,13m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[307] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[75] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	6,42	11,74	2,28	-23,79	-21,48	-26,01	0,06	12,14	
Q	3,39	-1,14	4,99	-5,85	-7,54	-2,06	0,01	2,54	
1.35G+1.50Q	13,75	14,14	10,56	-40,88	-40,30	-38,20	0,10	18,19	
ΣΣ:+x	8,11	82,47	41,14	36,69	11,12	271,85	0,43	82,47	
ΣΣ:+x	8,11	-60,11	-31,60	-90,12	-61,62	-325,90	0,43	36,69	
ΣΣ:+z	8,11	71,18	35,19	25,97	5,17	226,12	0,35	71,18	
ΣΣ:+z	8,11	-48,82	-25,66	-79,40	-55,68	-280,17	0,35	25,97	
ΣΣ:-x	8,11	72,94	35,74	26,21	5,72	244,98	0,30	72,94	
ΣΣ:-x	8,11	-50,58	-26,20	-79,64	-56,22	-299,03	0,30	26,21	
ΣΣ:-z	8,11	83,13	41,02	35,60	11,00	284,80	0,37	83,13	
ΣΣ:-z	8,11	-60,78	-31,49	-89,03	-61,51	-338,85	0,37	35,60	
	0,00	58,53	-36,40	-76,16	-36,40	-98,97	0,33	58,53	
	0,00	-48,78	30,34	63,46	30,34	82,47	-0,28	63,46	
1.00G+1.00Q	9,81	10,60	7,27	-29,63	-29,02	-28,07	0,07	13,30	
1.00G+1.00Q	9,81	10,60	7,27	-29,63	-29,02	-28,07	0,07	13,30	
1.35G+1.50Q	13,75	14,14	10,56	-40,88	-40,30	-38,20	0,10	18,19	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,75	-29,76	37,86	16,23	-13,00	36,03	-0,15	22,20	
1.00G+1.00Q	9,81	10,60	7,27	-29,63	-29,02	-28,07	0,07	13,30	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,81	-18,66	25,47	8,44	-10,82	21,42	-0,09	14,41	
1.35G+1.05Q	12,22	14,66	8,31	-38,25	-36,91	-37,27	0,10	17,46	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	12,22	-58,51	53,82	56,94	8,59	86,44	-0,32	56,94	
1.00G+0.70Q	8,79	10,94	5,77	-27,88	-26,76	-27,45	0,07	12,81	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,79	-37,83	36,11	35,58	3,58	55,02	-0,20	35,58	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ25

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	8Φ12					6Φ12			
Κόμβος	75						2Φ12	1,00		
Συνδετήρες :			2τμ.ΣΦ8/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,00m -2τμ.ΣΦ8/12	Τέλος:	1,00m -2τμ.ΣΦ8/12		

(307) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,41 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,26)
(75) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(12)-> L=0,41 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,26)

Δοκός: Δ27.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 45	Τέλος: 342	Μέλος: 396	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-νεδ/κός	Ακαμπτές απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,76m	Bl=0,09m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	264,97		1680,00	0,00		941,39
1.35G+1.50Q	1,00	264,97		1680,00	0,00		941,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	201,49		1680,00	0,00		916,00
1.35G+1.05Q	1,00	256,14		1680,00	0,00		937,86
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	150,34		1680,00	0,00		895,54
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	270,88		1680,00	108,35		943,76
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	267,92		1680,00	107,17		942,57
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	239,48		1680,00	95,79		931,20
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	236,51		1680,00	94,60		930,01
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	338,93		1680,00	135,57		970,98
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	329,04		1680,00	131,62		967,02
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	329,51		1680,00	131,80		967,21
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	319,62		1680,00	127,85		963,26
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	186,06		1680,00	74,43		909,83
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	189,03		1680,00	75,61		911,02
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	154,66		1680,00	61,86		897,27
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	157,63		1680,00	63,05		898,46
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	56,21		1680,00	22,48		857,89
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	66,09		1680,00	26,44		861,84
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	46,79		1680,00	18,71		854,12
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	56,67		1680,00	22,67		858,08
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	182,59		1680,00	73,03		908,44
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	179,62		1680,00	71,85		907,25
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	213,99		1680,00	85,60		921,00
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	211,02		1680,00	84,41		919,82
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	312,44		1680,00	124,98		960,38
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	302,56		1680,00	121,02		956,43
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	321,86		1680,00	128,75		964,15
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	311,98		1680,00	124,79		960,20
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	97,77		1680,00	39,11		874,51
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	100,73		1680,00	40,29		875,70
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	129,17		1680,00	51,67		887,08
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	132,14		1680,00	52,86		888,26
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	29,72		1680,00	11,89		847,29
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	39,61		1680,00	15,84		851,25
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	39,14		1680,00	15,66		851,06
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	49,03		1680,00	19,61		855,02

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	264,97		1680,00	0,00		941,39
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	338,93		1680,00	135,57		970,98
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	338,93		1680,00	135,57		970,98

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[45] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[342] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μιν.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-0,41	56,28	300,96	151,66	0,00	0,37	-0,41	41,5	36,2	46,0	
Q	-0,09	-4,34	5,79	9,28	0,00	0,09	-2,57	4,7	4,0	5,4	
1.35G+1.50Q	-0,70	69,46	414,98	218,65	0,00	0,64	-0,70	63,0	54,8	70,3	
ΣΣ: +x	2,76	309,83	1278,43	539,99	0,00	2,83	-670,08	13,1	0,4	27,8	
ΣΣ: +x	-3,68	-201,44	-670,08	-227,14	0,00	2,83	-3,68	74,6	69,7	76,2	
ΣΣ: +z	-4,33	-293,00	-992,71	-349,19	0,00	3,39	-4,33	81,7	75,1	84,0	
ΣΣ: -x	-3,74	-315,98	-1061,45	-372,85	0,00	3,15	-3,74	81,7	75,6	83,8	
ΣΣ: -z	-3,18	-265,63	-887,86	-307,84	0,00	2,63	-3,18	78,3	72,9	80,1	
	3,21	103,43	463,81	188,12	0,00	-1,82	435,70	20,1	8,2	30,7	
	-2,67	-86,19	-386,51	-156,77	0,00	1,52	-386,51	-16,7	-25,5	-6,8	
1.00G+1.00Q	-0,50	51,94	306,75	160,93	0,00	0,46	-0,50	46,2	40,1	51,4	
1.00G+1.00Q	-0,50	51,94	306,75	160,93	0,00	0,46	-0,50	46,2	40,1	51,4	
1.35G+1.50Q	-0,70	69,46	414,98	218,65	0,00	0,64	-0,70	63,0	54,8	70,3	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-3,10	-8,11	67,12	77,56	0,00	2,00	-6,36	48,0	31,8	64,1	
1.00G+1.00Q	-0,50	51,94	306,75	160,93	0,00	0,46	-0,50	46,2	40,1	51,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-2,11	0,22	74,84	66,87	0,00	1,37	-2,11	36,1	24,8	47,3	
1.35G+1.05Q	-0,65	71,42	412,37	214,48	0,00	0,59	-0,65	60,9	53,0	67,8	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-4,66	-57,87	-167,39	-20,68	0,00	2,87	-167,39	35,8	14,7	57,6	
1.00G+0.70Q	-0,48	53,24	305,01	158,15	0,00	0,43	-0,48	44,8	39,0	49,8	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-3,15	-32,95	-81,50	1,38	0,00	1,95	-81,50	28,0	13,4	43,0	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ27

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	4Φ16						4Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²							Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				

(45) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,46 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,25)
(342) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,46 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,25)

Δοκός: Δ28.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 46	Τέλος: 336	Μέλος: 403	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=2,76m	Bl=0,09m	Br=0,15m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	265,50		1680,00	0,00		941,61
1.35G+1.50Q	1,00	265,50		1680,00	0,00		941,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	192,52		1680,00	0,00		912,41
1.35G+1.05Q	1,00	256,49		1680,00	0,00		938,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	134,85		1680,00	0,00		889,35
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	178,56		1680,00	71,42		906,83
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	188,59		1680,00	75,44		910,84
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	199,96		1680,00	79,98		915,39
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	209,99		1680,00	84,00		919,40
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	280,72		1680,00	112,29		947,69
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	314,15		1680,00	125,66		961,07
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	287,14		1680,00	114,85		950,26
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	320,57		1680,00	128,23		963,64
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	113,93		1680,00	45,57		880,98
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	103,90		1680,00	41,56		876,97
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	135,34		1680,00	54,13		889,54
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	125,31		1680,00	50,12		885,53
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	65,30		1680,00	26,12		861,52
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	31,86		1680,00	12,74		848,15
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	71,72		1680,00	28,69		864,09
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	38,28		1680,00	15,31		850,72
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	255,02		1680,00	102,01		937,41
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	265,05		1680,00	106,02		941,43
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	233,61		1680,00	93,45		928,85
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	243,64		1680,00	97,46		932,86
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	303,65		1680,00	121,46		956,87
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	337,09		1680,00	134,84		970,24
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	297,23		1680,00	118,89		954,30
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	330,67		1680,00	132,27		967,67
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	190,39		1680,00	76,16		911,56
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	180,36		1680,00	72,14		907,55
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	168,99		1680,00	67,59		903,00
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	158,96		1680,00	63,58		898,99
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	88,23		1680,00	35,29		870,70
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	54,80		1680,00	21,92		857,33
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	81,81		1680,00	32,72		868,13
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	48,38		1680,00	19,35		854,76

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	265,50		1680,00	0,00		941,61
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	337,09		1680,00	134,84		970,24
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	337,09		1680,00	134,84		970,24

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[46] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[336] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]	
G	-0,43	55,18	297,82	150,50	0,00	-0,46	-0,43	41,5	36,3	45,9	
Q	-0,10	-3,65	8,45	10,38	0,00	-0,10	-1,83	4,8	4,0	5,5	
1.35G+1.50Q	-0,73	69,01	414,73	218,73	0,00	-0,77	-0,73	63,2	55,1	70,2	
ΣΣ:+x	-3,76	-248,68	-836,57	-290,05	0,00	-2,92	1351,92	78,3	72,5	80,3	
ΣΣ:+z	3,57	291,97	1220,44	519,07	0,00	-3,46	-615,66	13,5	0,6	28,3	
ΣΣ:-z	-4,52	-185,09	-615,66	-207,43	0,00	-3,46	1143,36	74,2	69,0	76,1	
ΣΣ:-x	3,08	221,45	957,76	417,25	0,00	-3,19	-352,98	20,4	8,4	33,3	

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[46] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[336] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος min.εδ [kPa]	max.εδ [kPa]	
ΣΣ:-x	-4,04	-114,57	-352,98	-105,61	0,00	-3,19	895,89	67,3	64,0	68,4	
ΣΣ:-z	2,51	261,03	1104,51	473,58	0,00	-2,71	-499,74	17,1	4,9	30,7	
ΣΣ:-z	-3,47	-154,15	-499,74	-161,94	0,00	-2,71	1034,22	70,7	66,6	72,0	
	2,93	146,73	612,99	244,12	0,00	1,56	576,53	23,1	10,7	33,7	
	-2,44	-122,28	-510,83	-203,43	0,00	-1,30	-510,83	-19,2	-28,1	-8,9	
1.00G+1.00Q	-0,53	51,52	306,27	160,87	0,00	-0,56	-0,53	46,3	40,4	51,4	
1.00G+1.00Q	-0,53	51,52	306,27	160,87	0,00	-0,56	-0,53	46,3	40,4	51,4	
1.35G+1.50Q	-0,73	69,01	414,73	218,73	0,00	-0,77	-0,73	63,2	55,1	70,2	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-2,93	-41,04	-45,01	35,65	0,00	-1,93	-59,35	45,9	29,8	62,2	
1.00G+1.00Q	-0,53	51,52	306,27	160,87	0,00	-0,56	-0,53	46,3	40,4	51,4	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-2,00	-21,85	-0,23	38,81	0,00	-1,34	-23,88	34,7	23,5	46,1	
1.35G+1.05Q	-0,69	70,65	410,93	214,06	0,00	-0,72	-0,69	61,0	53,3	67,7	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-4,35	-112,77	-355,31	-91,08	0,00	-2,67	-355,31	32,2	11,1	54,4	
1.00G+0.70Q	-0,50	52,62	303,74	157,76	0,00	-0,53	-0,50	44,8	39,1	49,7	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-2,94	-69,66	-207,09	-45,67	0,00	-1,82	-207,09	25,6	11,1	40,9	

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ28

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	6Φ16						6Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²							Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				

(46) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,46 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,25)
(336) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,46 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,25)

Δοκός: Δ35.1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 325	Τέλος: 36	Μέλος: 413	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,84m	Bl=0,15m	Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολισθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]	RNd [kN]	Vsd [kN]	RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	616,12	3360,00	0,00	1801,18
1.35G+1.50Q	1,00	616,12	3360,00	0,00	1801,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	803,01	3360,00	0,00	1875,94
1.35G+1.05Q	1,00	588,04	3360,00	0,00	1789,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	899,52	3360,00	0,00	1914,54
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) + 0.3 (EII+emax)	1,00	503,23	3360,00	201,29	1756,02
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) + 0.3 (EII+emin)	1,00	479,52	3360,00	191,81	1746,54
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) + 0.3 (EII+emax)	1,00	445,62	3360,00	178,25	1732,98
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) + 0.3 (EII+emin)	1,00	421,91	3360,00	168,77	1723,50
ΣΣ5: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	270,26	3360,00	108,10	1662,83
ΣΣ6: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	191,22	3360,00	76,49	1631,22
ΣΣ7: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	252,97	3360,00	101,19	1655,92
ΣΣ8: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	173,94	3360,00	69,58	1624,31
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) - 0.3 (EII+emax)	1,00	617,58	3360,00	247,03	1801,77
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) - 0.3 (EII+emin)	1,00	641,29	3360,00	256,52	1811,25
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) - 0.3 (EII+emax)	1,00	559,98	3360,00	223,99	1778,72
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) - 0.3 (EII+emin)	1,00	583,69	3360,00	233,48	1788,21
ΣΣ13: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	651,44	3360,00	260,58	1815,31
ΣΣ14: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	730,48	3360,00	292,19	1846,92
ΣΣ15: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	634,16	3360,00	253,66	1808,40
ΣΣ16: G+ψ2Q + 0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	713,20	3360,00	285,28	1840,01
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) + 0.3 (EII+emax)	1,00	218,78	3360,00	87,51	1642,24
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) + 0.3 (EII+emin)	1,00	195,07	3360,00	78,03	1632,76
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) + 0.3 (EII+emax)	1,00	276,38	3360,00	110,55	1665,29
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) + 0.3 (EII+emin)	1,00	252,67	3360,00	101,07	1655,80
ΣΣ21: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	184,92	3360,00	73,97	1628,70
ΣΣ22: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	105,89	3360,00	42,35	1597,09
ΣΣ23: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	202,20	3360,00	80,88	1635,61
ΣΣ24: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	123,17	3360,00	49,27	1604,00
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) - 0.3 (EII+emax)	1,00	333,13	3360,00	133,25	1687,99
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) - 0.3 (EII+emin)	1,00	356,84	3360,00	142,74	1697,47
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) - 0.3 (EII+emax)	1,00	390,74	3360,00	156,30	1711,03
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) - 0.3 (EII+emin)	1,00	414,45	3360,00	165,78	1720,51
ΣΣ29: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	566,11	3360,00	226,44	1781,18
ΣΣ30: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	645,14	3360,00	258,06	1812,79
ΣΣ31: G+ψ2Q - 0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	583,39	3360,00	233,36	1788,09

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	662,42		3360,00	264,97		1819,70

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	616,12		3360,00	0,00		1801,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	899,52		3360,00	0,00		1914,54
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	730,48		3360,00	292,19		1846,92

Εντατικά μεγέθη πεδιλοδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[325] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[36] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	463,74	-210,55	-51,76	18,41	0,00	0,71	-57,71	46,0	38,5	51,8
Q	70,41	-35,23	13,48	15,19	0,00	0,13	-1,05	7,4	7,0	7,7
1.35G+1.50Q	731,67	-337,08	-49,66	47,63	0,00	1,15	-70,19	73,2	62,5	81,3
ΣΣ:+x	2155,21	257,56	275,55	233,83	0,00	2,04	-365,47	17,2	12,2	25,8
ΣΣ:+x	-1158,39	-713,59	-365,47	-181,69	0,00	2,04	-1158,39	82,2	58,3	95,7
ΣΣ:+z	1916,18	191,64	238,65	204,59	0,00	2,08	-328,57	21,3	17,4	28,2
ΣΣ:+z	-919,35	-647,67	-328,57	-152,45	0,00	2,08	-919,35	78,0	55,8	90,8
ΣΣ:-x	1561,34	87,50	170,94	160,55	0,00	1,89	-260,86	28,3	26,0	31,7
ΣΣ:-x	-564,52	-543,53	-260,86	-108,40	0,00	1,89	-564,52	71,0	52,3	81,9
ΣΣ:-z	1743,41	138,23	200,79	183,10	0,00	1,88	-290,71	25,2	22,1	29,9
ΣΣ:-z	-746,59	-594,26	-290,71	-130,96	0,00	1,88	-746,59	74,2	54,2	85,7
	-1502,74	440,02	283,12	189,92	0,00	-1,79	-1502,74	-29,0	-37,6	-13,1
	1252,28	-366,68	-235,93	-158,27	0,00	1,49	-235,93	24,2	11,0	31,4
1.00G+1.00Q	534,16	-245,78	-38,28	33,59	0,00	0,84	-52,09	53,4	45,5	59,4
1.00G+1.00Q	534,16	-245,78	-38,28	33,59	0,00	0,84	-52,09	53,4	45,5	59,4
1.35G+1.50Q	731,67	-337,08	-49,66	47,63	0,00	1,15	-70,19	73,2	62,5	81,3
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1858,72	-667,10	-261,99	-94,81	0,00	2,49	-261,99	95,0	72,3	108,2
1.00G+1.00Q	534,16	-245,78	-38,28	33,59	0,00	0,84	-52,09	53,4	45,5	59,4
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	1285,52	-465,79	-179,84	-61,37	0,00	1,73	-179,84	67,9	52,1	77,2
1.35G+1.05Q	699,99	-321,23	-55,72	40,80	0,00	1,09	-71,85	69,9	59,3	77,9
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	2578,41	-871,25	-409,62	-196,60	0,00	3,33	-409,62	106,2	75,8	123,5
1.00G+0.70Q	513,03	-235,21	-42,32	29,04	0,00	0,80	-53,67	51,2	43,4	57,1
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	1765,31	-601,89	-278,25	-129,23	0,00	2,29	-278,25	75,4	54,4	87,4

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ35.2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 32	Μέλος: 414	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,98m	Bl=0,01m	Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	472,29		3360,00	0,00		1743,65
1.35G+1.50Q	1,00	472,29		3360,00	0,00		1743,65
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	488,88		3360,00	0,00		1750,29
1.35G+1.05Q	1,00	447,77		3360,00	0,00		1733,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1,00	475,42		3360,00	0,00		1744,90
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	323,60		3360,00	129,44		1684,17
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	319,37		3360,00	127,75		1682,48
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	312,20		3360,00	124,88		1679,61
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	307,96		3360,00	123,18		1677,92
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	291,06		3360,00	116,42		1671,16
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	276,93		3360,00	110,77		1665,50
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	287,64		3360,00	115,06		1669,79
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	273,51		3360,00	109,40		1664,13
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	341,82		3360,00	136,73		1691,46
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	346,06		3360,00	138,43		1693,16
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	330,42		3360,00	132,17		1686,90
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	334,66		3360,00	133,86		1688,60
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	351,79		3360,00	140,72		1695,45
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	365,92		3360,00	146,37		1701,10
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	348,37		3360,00	139,35		1694,08
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	362,50		3360,00	145,00		1699,73
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	291,35		3360,00	116,54		1671,27
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	287,11		3360,00	114,84		1669,58

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	302,76		3360,00	121,10		1675,84
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	298,52		3360,00	119,41		1674,14
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	281,38		3360,00	112,55		1667,29
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	267,25		3360,00	106,90		1661,63
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	284,81		3360,00	113,92		1668,65
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	270,67		3360,00	108,27		1663,00
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	309,57		3360,00	123,83		1678,56
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	313,81		3360,00	125,52		1680,26
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	320,98		3360,00	128,39		1683,12
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	325,22		3360,00	130,09		1684,82
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	342,12		3360,00	136,85		1691,58
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	356,25		3360,00	142,50		1697,23
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	345,54		3360,00	138,21		1692,95
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	359,67		3360,00	143,87		1698,60

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	472,29		3360,00	0,00		1743,65
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	488,88		3360,00	0,00		1750,29
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	365,92		3360,00	146,37		1701,10

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[36] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[32] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-47,52	-57,79	21,06	73,08	0,00	0,03	-113,29	34,6	32,9	38,5
Q	14,19	-21,68	14,16	20,80	0,00	-0,01	-17,37	6,5	6,3	7,0
1.35G+1.50Q	-42,86	-110,53	49,66	129,86	0,00	0,01	-177,30	56,4	54,0	62,5
ΣΣ: +x	257,17	-54,70	59,69	144,03	0,00	0,27	256,53	31,7	25,8	35,2
ΣΣ: +x	-337,92	-82,52	-2,97	23,05	0,00	0,27	-367,77	43,9	37,0	58,2
ΣΣ: +z	224,98	-54,39	58,68	135,23	0,00	0,29	224,34	32,9	28,3	37,0
ΣΣ: +z	-305,73	-82,83	-1,96	31,86	0,00	0,29	-337,64	42,7	35,2	55,8
ΣΣ: -x	162,26	-56,60	58,45	123,50	0,00	0,27	-4,37	34,1	31,8	37,1
ΣΣ: -x	-243,01	-80,62	-1,72	43,58	0,00	0,27	-280,57	41,5	35,2	52,3
ΣΣ: -z	188,77	-56,09	60,24	130,66	0,00	0,28	188,14	33,4	29,9	37,1
ΣΣ: -z	-269,51	-81,13	-3,52	36,42	0,00	0,28	-304,68	42,3	35,2	54,1
	271,98	-2,40	131,17	-24,10	0,00	-0,43	271,95	-2,9	-13,1	1,9
	-226,65	2,00	-109,31	20,08	0,00	0,36	-226,65	2,4	-1,6	10,9
1.00G+1.00Q	-33,32	-79,46	35,21	93,88	0,00	0,01	-129,53	41,1	39,3	45,5
1.00G+1.00Q	-33,32	-79,46	35,21	93,88	0,00	0,01	-129,53	41,1	39,3	45,5
1.35G+1.50Q	-42,86	-110,53	49,66	129,86	0,00	0,01	-177,30	56,4	54,0	62,5
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-246,84	-108,72	-48,72	147,93	0,00	0,34	-350,63	58,6	52,6	72,3
1.00G+1.00Q	-33,32	-79,46	35,21	93,88	0,00	0,01	-129,53	41,1	39,3	45,5
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-169,31	-78,26	-30,37	105,93	0,00	0,23	-244,72	42,5	38,3	52,1
1.35G+1.05Q	-49,25	-100,77	43,29	120,50	0,00	0,02	-169,99	53,5	51,1	59,3
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-389,22	-97,77	-120,68	150,63	0,00	0,56	-467,43	57,2	48,8	75,7
1.00G+0.70Q	-37,58	-72,96	30,97	87,64	0,00	0,02	-124,66	39,1	37,4	43,4
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-264,23	-70,96	-78,34	107,73	0,00	0,38	-322,59	41,6	35,8	54,3

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ35.3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 28	Μέλος: 415	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογεύου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,98m	Bl=0,01m Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	482,01		3360,00	0,00		1747,54
1.35G+1.50Q	1,00	482,01		3360,00	0,00		1747,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	516,07		3360,00	0,00		1761,16
1.35G+1.05Q	1,00	456,89		3360,00	0,00		1737,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	513,64		3360,00	0,00		1760,19
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	324,82		3360,00	129,93		1684,66
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	328,05		3360,00	131,22		1685,95
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	333,25		3360,00	133,30		1688,03
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	336,48		3360,00	134,59		1689,32
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	347,91		3360,00	139,16		1693,90

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	358,65		3360,00	143,46		1698,19
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	350,44		3360,00	140,18		1694,91
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	361,18		3360,00	144,47		1699,21
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	308,69		3360,00	123,48		1678,21
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	305,47		3360,00	122,19		1676,92
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	317,13		3360,00	126,85		1681,58
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	313,90		3360,00	125,56		1680,29
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	294,14		3360,00	117,66		1672,39
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	283,40		3360,00	113,36		1668,09
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	296,67		3360,00	118,67		1673,40
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	285,93		3360,00	114,37		1669,10
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	337,02		3360,00	134,81		1689,54
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	340,24		3360,00	136,10		1690,83
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	328,58		3360,00	131,43		1686,17
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	331,81		3360,00	132,72		1687,46
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	351,57		3360,00	140,63		1695,36
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	362,31		3360,00	144,92		1699,66
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	349,04		3360,00	139,61		1694,35
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	359,78		3360,00	143,91		1698,64
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	320,89		3360,00	128,35		1683,09
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	317,66		3360,00	127,06		1681,80
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	312,45		3360,00	124,98		1679,71
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	309,23		3360,00	123,69		1678,42
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	297,80		3360,00	119,12		1673,85
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	287,06		3360,00	114,82		1669,55
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	295,27		3360,00	118,11		1672,84
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	284,53		3360,00	113,81		1668,54

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	482,01		3360,00	0,00		1747,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	1,00	516,07		3360,00	0,00		1761,16
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	362,31		3360,00	144,92		1699,66

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[32] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[28] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος minσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	22,48	-84,45	-106,20	52,06	0,00	0,11	-154,05	35,3	32,9	40,8
Q	14,65	-24,88	-8,29	18,92	0,00	0,04	-30,34	6,7	6,3	7,6
1.35G+1.50Q	52,32	-151,33	-155,80	98,66	0,00	0,20	-251,46	57,7	54,0	66,5
ΣΣ:+x	61,75	-52,31	110,84	65,67	0,00	0,61	-361,91	33,5	30,5	37,0
ΣΣ:+x	-1,70	-141,08	-328,68	57,63	0,00	0,61	-12,15	43,7	35,2	58,5
ΣΣ:+z	59,09	-58,96	75,04	66,50	0,00	0,55	-327,71	34,5	33,2	37,0
ΣΣ:+z	0,95	-134,43	-292,88	56,80	0,00	0,55	-34,37	42,8	35,2	55,9
ΣΣ:-x	61,06	-64,00	60,13	66,10	0,00	0,59	-314,59	35,0	34,3	37,0
ΣΣ:-x	-1,01	-129,39	-277,97	57,19	0,00	0,59	-41,85	42,3	35,2	54,8
ΣΣ:-z	64,24	-57,65	93,83	65,85	0,00	0,66	-346,31	34,2	32,1	37,1
ΣΣ:-z	-4,19	-135,74	-311,67	57,45	0,00	0,66	-19,21	43,1	35,2	57,0
	134,18	52,85	409,83	8,04	0,00	0,35	409,75	-5,8	-21,0	1,9
	-111,81	-44,04	-341,52	-6,70	0,00	-0,29	-341,52	4,8	-1,6	17,5
1.00G+1.00Q	37,13	-109,33	-114,49	70,98	0,00	0,15	-183,05	42,0	39,3	48,4
1.00G+1.00Q	37,13	-109,33	-114,49	70,98	0,00	0,15	-183,05	42,0	39,3	48,4
1.35G+1.50Q	52,32	-151,33	-155,80	98,66	0,00	0,20	-251,46	57,7	54,0	66,5
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-48,31	-190,96	-463,17	92,63	0,00	-0,06	-523,46	62,0	52,6	82,2
1.00G+1.00Q	37,13	-109,33	-114,49	70,98	0,00	0,15	-183,05	42,0	39,3	48,4
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-29,96	-135,75	-319,40	66,96	0,00	-0,03	-363,75	44,9	38,3	58,9
1.35G+1.05Q	45,73	-140,13	-152,07	90,15	0,00	0,19	-238,41	54,7	51,1	63,1
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-121,99	-206,19	-664,36	80,10	0,00	-0,25	-703,29	61,9	48,8	89,3
1.00G+0.70Q	32,73	-101,87	-112,00	65,31	0,00	0,14	-174,35	40,0	37,4	46,1
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-79,08	-145,91	-453,52	58,61	0,00	-0,16	-483,63	44,8	35,8	63,6

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Δοκός: Δ35.4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 313	Μέλος: 416	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Ανεστ. πλακοδοκός		Τοίχωμα υπογείου-πεδ/κός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/200/140/35/5,7 [cm]		Μήκος L=5,84m	Bl=0,01m Br=0,09m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Φέρουσα ικανότητα - Αντίσταση ολίσθησης

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	716,15		3326,42	0,00		1826,46
1.35G+1.50Q	1,00	716,15		3326,42	0,00		1826,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,00	1003,29		3326,42	0,00		1941,32
1.35G+1.05Q	1,00	679,62		3326,42	0,00		1811,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1158,19		3326,42	0,00		2003,28
ΣΣ1: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	523,74		3326,42	209,49		1749,49
ΣΣ2: G+ψ2Q + (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	541,07		3326,42	216,43		1756,43
ΣΣ3: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	573,18		3326,42	229,27		1769,27
ΣΣ4: G+ψ2Q + (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	590,51		3326,42	236,20		1776,20
ΣΣ5: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	612,69		3326,42	245,08		1785,08
ΣΣ6: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	670,46		3326,42	268,18		1808,18
ΣΣ7: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	627,53		3326,42	251,01		1791,01
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	685,29		3326,42	274,12		1814,12
ΣΣ9: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	444,74		3326,42	177,90		1717,89
ΣΣ10: G+ψ2Q + (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	427,41		3326,42	170,96		1710,96
ΣΣ11: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	494,18		3326,42	197,67		1737,67
ΣΣ12: G+ψ2Q + (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	476,85		3326,42	190,74		1730,74
ΣΣ13: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	349,37		3326,42	139,75		1679,75
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	291,60		3326,42	116,64		1656,64
ΣΣ15: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	364,20		3326,42	145,68		1685,68
ΣΣ16: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	306,44		3326,42	122,58		1662,57
ΣΣ17: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emax)	1,00	514,58		3326,42	205,83		1745,83
ΣΣ18: G+ψ2Q - (EI+emax) +0.3 (EII+emin)	1,00	531,90		3326,42	212,76		1752,76
ΣΣ19: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emax)	1,00	465,13		3326,42	186,05		1726,05
ΣΣ20: G+ψ2Q - (EI+emin) +0.3 (EII+emin)	1,00	482,46		3326,42	192,98		1732,98
ΣΣ21: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emax)	1,00	609,94		3326,42	243,98		1783,98
ΣΣ22: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) + (EII+emin)	1,00	667,71		3326,42	267,08		1807,08
ΣΣ23: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emax)	1,00	595,11		3326,42	238,04		1778,04
ΣΣ24: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	652,88		3326,42	261,15		1801,15
ΣΣ25: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emax)	1,00	435,58		3326,42	174,23		1714,23
ΣΣ26: G+ψ2Q - (EI+emax) -0.3 (EII+emin)	1,00	418,25		3326,42	167,30		1707,30
ΣΣ27: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emax)	1,00	386,13		3326,42	154,45		1694,45
ΣΣ28: G+ψ2Q - (EI+emin) -0.3 (EII+emin)	1,00	368,80		3326,42	147,52		1687,52
ΣΣ29: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emax)	1,00	346,62		3326,42	138,65		1678,65
ΣΣ30: G+ψ2Q -0.3 (EI+emax) - (EII+emin)	1,00	288,86		3326,42	115,54		1655,54
ΣΣ31: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emax)	1,00	331,79		3326,42	132,71		1672,71
ΣΣ32: G+ψ2Q -0.3 (EI+emin) - (EII+emin)	1,00	274,02		3326,42	109,61		1649,61

Μέγιστα αντοχής εδάφους

Φόρτ [/]	αCD [/]	Nsd [kN]		RNd [kN]	Vsd [kN]		RSd+RPd [kN]
1.35G+1.50Q	1,00	716,15		3326,42	0,00		1826,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,00	1158,19		3326,42	0,00		2003,28
ΣΣ8: G+ψ2Q +0.3 (EI+emin) + (EII+emin)	1,00	685,29		3326,42	274,12		1814,12

Εντατικά μεγέθη πεδילוδοκού

Φόρτ [/]	Αρχή M [kNm]	[28] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[313] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	σ.εδ [kPa]	Εδαφος μίνσ.εδ [kPa]	maxσ.εδ [kPa]
G	-108,02	-25,16	480,94	258,50	259,10	-0,98	-117,36	52,9	40,8	64,7
Q	-8,24	-17,73	72,62	51,54	95,09	-0,16	-25,31	9,8	7,6	12,2
1.35G+1.50Q	-158,18	-60,56	758,19	426,30	492,41	-1,56	-189,44	86,1	66,5	105,7
ΣΣ: +x	130,10	142,85	1908,01	680,73	2503,78	-1,92	-880,76	31,0	27,4	41,1
ΣΣ: +x	-351,49	-211,65	-880,76	-115,37	-1893,53	-1,92	-351,49	84,3	58,6	100,3
ΣΣ: +z	89,20	105,86	1622,98	605,10	1967,83	-1,81	-595,73	35,6	32,2	45,4
ΣΣ: +z	-310,60	-174,67	-595,73	-39,74	-1357,58	-1,81	-310,60	79,7	55,9	95,8
ΣΣ: -x	70,84	84,70	1470,87	569,47	1665,04	-1,89	-443,62	37,1	34,0	45,7
ΣΣ: -x	-292,24	-153,51	-443,62	-4,11	-1054,79	-1,89	-292,24	78,2	54,8	95,5
ΣΣ: -z	108,36	115,71	1711,23	635,13	2083,06	-2,00	-683,98	32,9	29,9	41,5
ΣΣ: -z	-329,75	-184,52	-683,98	-69,77	-1472,81	-2,00	-329,75	82,4	57,1	99,7
	429,24	-272,47	-2170,06	-656,57	698,68	3,05	-2170,06	-45,2	-58,5	-21,1
	-357,70	227,06	1808,38	547,14	-582,23	-2,55	-357,70	37,7	17,6	48,8
1.00G+1.00Q	-116,26	-42,89	553,55	310,05	354,18	-1,14	-137,77	62,7	48,4	76,9
1.00G+1.00Q	-116,26	-42,89	553,55	310,05	354,18	-1,14	-137,77	62,7	48,4	76,9
1.35G+1.50Q	-158,18	-60,56	758,19	426,30	492,41	-1,56	-189,44	86,1	66,5	105,7
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-480,11	143,79	2385,73	918,73	-31,60	-3,85	-480,11	120,0	82,3	146,0
1.00G+1.00Q	-116,26	-42,89	553,55	310,05	354,18	-1,14	-137,77	62,7	48,4	76,9
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-330,88	93,34	1638,58	638,33	4,84	-2,66	-330,88	85,3	58,9	103,8
1.35G+1.05Q	-154,47	-52,58	725,51	403,10	449,62	-1,49	-179,10	81,7	63,1	100,2
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-691,03	288,00	3438,08	1223,82	-423,73	-5,31	-691,03	138,2	89,4	168,3
1.00G+0.70Q	-113,78	-37,57	531,77	294,59	325,66	-1,09	-130,88	59,8	46,1	73,3
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-471,49	189,49	2340,15	841,73	-256,58	-3,64	-471,49	97,4	63,7	118,5

* Στον συγκεκριμένο Συνδυασμό Φορτίσεων λαμβάνονται υπόψη οι πιέσεις εδάφους που προκύπτουν από τον συνδυασμό [G + Q]

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ35

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	7Φ16					7Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
(325): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,46 (για Καμπύλη αγκύρωσης D=20Φ L1=0,25)										
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	2	2Φ14					2Φ14			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	2Φ14					4Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	7Φ20					7Φ20			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/13				
Απαιτ. οπλισμός πέλματος πεδ/κού: 4,40cm ²						Ράβδοι οπλισμού πέλματος: #Φ12/15,0				

(313): Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(20)-> L=0,68 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,40)

Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: 1

Δοκός: Δ1.1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 410	Τέλος: 411	Μέλος: 417	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Ορθογωνική		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	130/30/5,2 [cm]		Μήκος L=6,14m	Bl=0,17m	Br=0,17m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[410] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[411] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	18,75	-57,01	57,58	-56,93	-57,55	-49,30	0,01	31,39	
Q	0,00	-0,01	0,00	0,01	0,00	-1,91	0,00	0,01	
1.35G+1.50Q	25,31	-76,97	77,73	-76,84	-77,69	-69,42	0,01	42,38	
ΣΣ:+x	18,75	-42,62	62,27	-42,49	-52,85	-12,02	0,29	31,28	
ΣΣ:+x	18,75	-71,41	52,88	-71,36	-62,24	-88,52	0,29	31,50	
ΣΣ:+z	18,75	-39,34	63,33	-39,28	-51,80	-14,34	0,39	31,51	
ΣΣ:+z	18,75	-74,68	51,83	-74,57	-63,30	-86,19	0,39	31,38	
ΣΣ:-x	18,75	-42,20	62,38	-42,22	-52,74	-8,74	0,59	31,51	
ΣΣ:-x	18,75	-71,82	52,77	-71,63	-62,36	-91,80	0,59	31,27	
ΣΣ:-z	18,75	-44,73	61,57	-44,69	-53,55	-15,27	0,40	31,50	
ΣΣ:-z	18,75	-69,30	53,58	-69,16	-61,54	-85,26	0,40	31,28	
	0,00	-3,73	0,22	-2,38	0,22	-910,91	0,08	-3,73	
	0,00	3,11	-0,18	1,98	-0,18	759,09	-0,07	3,11	
1.00G+1.00Q	18,75	-57,02	57,58	-56,92	-57,55	-51,21	0,01	31,39	
1.00G+1.00Q	18,75	-57,02	57,58	-56,92	-57,55	-51,21	0,01	31,39	
1.35G+1.50Q	25,31	-76,97	77,73	-76,84	-77,69	-69,42	0,01	42,38	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	25,31	-74,18	77,57	-75,06	-77,85	613,76	-0,05	44,66	
1.00G+1.00Q	18,75	-57,02	57,58	-56,92	-57,55	-51,21	0,01	31,39	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	18,75	-55,15	57,47	-55,73	-57,66	404,24	-0,03	32,92	
1.35G+1.05Q	25,31	-76,97	77,73	-76,85	-77,69	-68,56	0,01	42,38	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	25,31	-72,31	77,45	-73,88	-77,96	1070,07	-0,09	46,19	
1.00G+0.70Q	18,75	-57,01	57,58	-56,92	-57,55	-50,64	0,01	31,39	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	18,75	-53,91	57,39	-54,94	-57,73	708,45	-0,06	33,93	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ1

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις			
Ανοι	1	9Φ16							6Φ14							
Κόμβος	410								6Φ16		1,55					
Κόμβος	411								6Φ16	1,55						
Συνδετήρες :		6τμ.ΣΦ8/15			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	1,54m -6τμ.ΣΦ8/10			Τέλος:	1,54m -6τμ.ΣΦ8/10				

(410) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(411) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: 2, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 367	Μέλος: 418		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,86				17,39	-0,42	-0,42	15,46	13,53	-0,42	-2,15	-0,08	15,46
Q	3,14				14,61	0,02	0,02	13,04	11,47	0,02	-0,74	0,02	13,04
1.35G+1.50Q	9,92				45,39	-0,55	-0,55	40,44	35,48	-0,55	-4,02	-0,11	40,44
ΣΣ:+x	5,43				73,84	12,10	-12,93	71,13	-29,88	-12,93	31,67	-2,59	-27,16
ΣΣ:+x	5,43				-24,45	-12,93	12,10	-27,16	68,42	12,10	-36,72	12,10	71,13
ΣΣ:+z	5,43				67,90	12,81	-13,63	65,19	-23,94	-13,63	29,69	-2,73	-21,22
ΣΣ:+z	5,43				-18,51	-13,63	12,81	-21,22	62,47	12,81	-34,74	12,81	65,19
ΣΣ:-x	5,43				74,40	16,78	-17,60	71,69	-30,44	-17,60	36,11	-3,52	-27,72
ΣΣ:-x	5,43				-25,01	-17,60	16,78	-27,72	68,97	16,78	-41,15	16,78	71,69
ΣΣ:-z	5,43				80,85	15,59	-16,42	78,14	-36,88	-16,42	38,95	-3,29	-34,17
ΣΣ:-z	5,43				-31,46	-16,42	15,60	-34,17	75,42	15,59	-43,99	15,60	78,14
					4,06	1,48	1,48	4,06	4,06	1,48	5,44	1,48	4,06

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
					-3,39	-1,24	-1,24	-3,39	-3,39	-1,24	-4,53	-0,25	-3,39
1.00G+1.00Q	7,00				32,00	-0,41	-0,41	28,50	25,00	-0,41	-2,89	-0,08	28,50
1.00G+1.00Q	7,00				32,00	-0,41	-0,41	28,50	25,00	-0,41	-2,89	-0,08	28,50
1.35G+1.50Q	9,92				45,39	-0,55	-0,55	40,44	35,48	-0,55	-4,02	-0,11	40,44
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,92				42,35	-1,66	-1,66	37,39	32,43	-1,66	-8,09	-0,33	37,39
1.00G+1.00Q	7,00				32,00	-0,41	-0,41	28,50	25,00	-0,41	-2,89	-0,08	28,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,00				29,97	-1,15	-1,15	26,47	22,97	-1,15	-5,61	-0,23	26,47
1.35G+1.05Q	8,50				38,82	-0,56	-0,56	34,57	30,32	-0,56	-3,68	-0,11	34,57
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,50				33,74	-2,41	-2,41	29,49	25,24	-2,41	-10,48	-0,48	29,49
1.00G+0.70Q	6,05				27,62	-0,41	-0,41	24,59	21,56	-0,41	-2,67	-0,08	24,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05				24,23	-1,65	-1,65	21,21	18,18	-1,65	-7,20	-0,33	21,21

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 367	Τέλος: 366	Μέλος: 419	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,67		-0,42	15,45	-10,75	-0,14	-0,56	2,86	-14,42	-0,14	-2,15	-0,42	15,45
Q	2,50		0,02	13,03	-11,05		0,02	0,73	-13,55		-0,74	0,02	13,03
1.35G+1.50Q	8,71		-0,55	40,40	-31,10	-0,19	-0,74	4,96	-39,80	-0,19	-4,02	-0,55	40,40
ΣΣ: +x	4,92		12,11	-27,18	36,26	2,85	-15,96	104,91	-73,74	-3,12	29,53	-12,93	-98,46
ΣΣ: +x	4,92		-12,93	71,11	-68,82	-3,12	14,85	-98,46	31,33	2,85	-34,57	14,85	104,91
ΣΣ: +z	4,92		12,81	-21,24	29,89	3,29	-17,07	92,60	-67,38	-3,56	28,05	-13,64	-86,16
ΣΣ: +z	4,92		-13,64	65,17	-62,46	-3,56	15,97	-86,16	24,97	3,29	-33,09	15,97	92,60
ΣΣ: -x	4,92		16,78	-27,74	36,85	4,54	-22,25	106,06	-74,33	-4,81	34,53	-17,61	-99,61
ΣΣ: -x	4,92		-17,61	71,67	-69,41	-4,81	21,15	-99,61	31,93	4,54	-39,57	21,15	106,06
ΣΣ: -z	4,92		15,60	-34,19	43,74	3,99	-20,54	119,40	-81,23	-4,27	37,24	-16,43	-112,96
ΣΣ: -z	4,92		-16,43	78,12	-76,31	-4,27	19,44	-112,96	38,82	3,99	-42,28	19,44	119,40
			1,48	4,06	3,82	0,94	2,43	7,89	3,82	0,94	5,44	2,43	7,89
			-1,24	-3,39	-3,19	-0,79	-2,02	-6,57	-3,19	-0,79	-4,53	-1,24	-6,57
1.00G+1.00Q	6,17		-0,41	28,48	-21,81	-0,14	-0,55	3,59	-27,98	-0,14	-2,89	-0,41	28,48
1.00G+1.00Q	6,17		-0,41	28,48	-21,81	-0,14	-0,55	3,59	-27,98	-0,14	-2,89	-0,41	28,48
1.35G+1.50Q	8,71		-0,55	40,40	-31,10	-0,19	-0,74	4,96	-39,80	-0,19	-4,02	-0,55	40,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,71		-1,66	37,36	-33,96	-0,90	-2,56	-0,96	-42,67	-0,90	-8,09	-1,66	37,36
1.00G+1.00Q	6,17		-0,41	28,48	-21,81	-0,14	-0,55	3,59	-27,98	-0,14	-2,89	-0,41	28,48
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,17		-1,15	26,45	-23,72	-0,61	-1,76	-0,35	-29,89	-0,61	-5,61	-1,15	26,45
1.35G+1.05Q	7,58		-0,56	34,54	-26,12	-0,19	-0,74	4,63	-33,70	-0,19	-3,68	-0,56	34,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,58		-2,41	29,46	-30,90	-1,37	-3,78	-5,23	-38,48	-1,37	-10,48	-2,41	29,46
1.00G+0.70Q	5,42		-0,41	24,57	-18,49	-0,14	-0,55	3,37	-23,91	-0,14	-2,67	-0,41	24,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,42		-1,65	21,19	-21,68	-0,93	-2,58	-3,20	-27,10	-0,93	-7,20	-1,65	21,19

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 366	Τέλος: 365	Μέλος: 420	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]	
G	4,21		-0,56	2,86	-34,79	0,11	-0,45	-34,03	-39,00	0,11	-2,15	-0,45	2,86	
Q	2,50		0,02	0,73	-32,19	-0,01	0,01	-32,71	-34,69	-0,01	-0,74	0,02	0,73	
1.35G+1.50Q	9,44		-0,74	4,96	-95,25	0,14	-0,60	-95,01	-104,69	0,14	-4,02	-0,60	4,96	
ΣΣ:+x	5,46		14,86	-98,46	4,93	5,90	-10,27	107,11	-112,15	-5,68	31,61	14,86	-207,89	
ΣΣ:+x	5,46		-15,96	104,92	-106,69	-5,68	9,38	-207,89	-0,54	5,90	-36,66	-10,27	107,14	
ΣΣ:+z	5,46		15,97	-86,16	-1,84	5,96	-11,34	88,05	-105,39	-5,74	32,64	15,97	-188,82	
ΣΣ:+z	5,46		-17,07	92,61	-99,93	-5,74	10,45	-188,82	-7,30	5,96	-37,69	-11,34	92,61	
ΣΣ:-x	5,46		21,15	-99,61	5,55	7,43	-15,10	108,89	-112,78	-7,22	41,91	21,15	-209,66	
ΣΣ:-x	5,46		-22,25	106,07	-107,32	-7,22	14,22	-209,66	0,09	7,43	-46,95	-15,10	108,89	
ΣΣ:-z	5,46		19,45	-112,96	12,88	7,24	-13,59	129,56	-120,11	-7,03	42,86	19,45	-230,34	
ΣΣ:-z	5,46		-20,55	119,41	-114,65	-7,03	12,70	-230,34	7,42	7,24	-47,91	-13,59	129,56	
			2,43	7,89	3,71	-0,87	1,56	11,59	3,71	-0,87	5,44	2,43	11,59	
			-2,02	-6,57	-3,09	0,72	-1,30	-9,66	-3,09	0,72	-4,53	-1,30	-9,66	
1.00G+1.00Q	6,71		-0,55	3,59	-66,98	0,10	-0,44	-66,74	-73,69	0,10	-2,89	-0,44	3,59	
1.00G+1.00Q	6,71		-0,55	3,59	-66,98	0,10	-0,44	-66,74	-73,69	0,10	-2,89	-0,44	3,59	
1.35G+1.50Q	9,44		-0,74	4,96	-95,25	0,14	-0,60	-95,01	-104,69	0,14	-4,02	-0,60	4,96	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,44		-2,56	-0,96	-98,03	0,79	-1,77	-103,70	-107,47	0,79	-8,09	-1,77	-103,70	
1.00G+1.00Q	6,71		-0,55	3,59	-66,98	0,10	-0,44	-66,74	-73,69	0,10	-2,89	-0,44	3,59	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,71		-1,76	-0,35	-68,83	0,54	-1,22	-72,54	-75,54	0,54	-5,61	-1,22	-72,54	
1.35G+1.05Q	8,31		-0,74	4,63	-80,76	0,14	-0,60	-80,29	-89,07	0,14	-3,68	-0,60	4,63	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,31		-3,78	-5,23	-85,40	1,23	-2,55	-94,78	-93,71	1,23	-10,48	-2,55	-94,78	
1.00G+0.70Q	5,96		-0,55	3,37	-57,32	0,11	-0,45	-56,93	-63,28	0,11	-2,67	-0,45	3,37	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,96		-2,57	-3,20	-60,41	0,83	-1,74	-66,59	-66,37	0,83	-7,20	-1,74	-66,59	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 365	Τέλος: 11	Μέλος: 421	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]	
G	4,62		-0,45	-34,02	-60,74	0,45		-97,07	-65,36	0,45	-2,15	-0,09	-97,07	
Q	2,50		0,01	-32,71	-54,61	-0,01		-88,56	-57,11	-0,01	-0,74	0,01	-88,56	
1.35G+1.50Q	9,99		-0,60	-94,99	-163,91	0,60		-263,89	-173,90	0,60	-4,02	-0,12	-263,89	
ΣΣ:+x	5,87		9,38	-207,89	-30,37	10,27		73,83	-151,60	-9,38	37,11	9,38	-356,55	
ΣΣ:+x	5,87		-10,27	107,13	-145,73	-9,38		-356,55	-36,24	10,27	-42,16	-2,05	107,13	
ΣΣ:+z	5,87		10,46	-188,82	-37,35	11,35		47,78	-144,61	-10,46	41,46	10,46	-330,49	
ΣΣ:+z	5,87		-11,34	88,07	-138,74	-10,46		-330,49	-43,22	11,35	-46,51	-2,27	88,07	
ΣΣ:-x	5,87		14,22	-209,66	-29,72	15,11		76,25	-152,24	-14,22	54,80	14,22	-358,97	
ΣΣ:-x	5,87		-15,11	108,91	-146,37	-14,22		-358,97	-35,59	15,11	-59,84	-3,02	108,91	
ΣΣ:-z	5,87		12,71	-230,34	-22,15	13,59		104,50	-159,82	-12,71	53,54	12,71	-387,22	
ΣΣ:-z	5,87		-13,59	129,59	-153,95	-12,71		-387,22	-28,02	13,59	-58,59	-2,72	129,59	
			1,56	11,60	3,41	-1,56		15,01	3,41	-1,56	5,44	1,56	15,01	
			-1,30	-9,66	-2,84	1,30		-12,51	-2,84	1,30	-4,53	-0,26	-12,51	
1.00G+1.00Q	7,12		-0,44	-66,73	-115,35	0,44		-185,64	-122,47	0,44	-2,89	-0,09	-185,64	
1.00G+1.00Q	7,12		-0,44	-66,73	-115,35	0,44		-185,64	-122,47	0,44	-2,89	-0,09	-185,64	
1.35G+1.50Q	9,99		-0,60	-94,99	-163,91	0,60		-263,89	-173,90	0,60	-4,02	-0,12	-263,89	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-1,77	-103,68	-166,47	1,77		-275,15	-176,46	1,77	-8,10	-0,35	-275,15	
1.00G+1.00Q	7,12		-0,44	-66,73	-115,35	0,44		-185,64	-122,47	0,44	-2,89	-0,09	-185,64	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-1,22	-72,52	-117,06	1,22		-193,14	-124,17	1,22	-5,61	-0,24	-193,14	
1.35G+1.05Q	8,86		-0,60	-80,27	-139,34	0,60		-224,04	-148,20	0,60	-3,69	-0,12	-224,04	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-2,55	-94,76	-143,60	2,55		-242,80	-152,47	2,55	-10,48	-0,51	-242,80	
1.00G+0.70Q	6,37		-0,45	-56,91	-98,97	0,45		-159,07	-105,34	0,45	-2,67	-0,09	-159,07	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-1,74	-66,58	-101,81	1,74		-171,57	-108,18	1,74	-7,20	-0,35	-171,57	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 364	Μέλος: 422	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-250,77	128,35	1,55	1,55	-124,74	123,73	1,55	37,88	1,55	-250,77
Q	2,50			-207,51	106,62	0,18	0,18	-102,13	104,12	0,18	10,23	0,18	-207,51
1.35G+1.50Q	9,99			-649,80	333,20	2,36	2,35	-321,59	323,22	2,36	66,47	2,35	-649,80
ΣΣ:+x	5,87		0,02	-727,41	246,40	19,36	-16,10	132,35	111,04	-16,10	159,31	-3,22	132,35
ΣΣ:+x	5,87		-0,02	18,37	116,91	-16,10	19,35	-483,94	240,53	19,36	-73,33	19,35	-727,41
ΣΣ:+z	5,87		0,02	-681,91	238,45	23,76	-20,50	94,79	118,99	-20,50	141,70	-4,10	94,79
ΣΣ:+z	5,87		-0,02	-27,13	124,86	-20,50	23,76	-446,39	232,58	23,76	-55,72	23,76	-681,91
ΣΣ:-x	5,87		0,02	-730,52	246,83	29,63	-26,37	135,03	110,61	-26,37	138,66	-5,28	135,03
ΣΣ:-x	5,87		-0,02	21,48	116,48	-26,37	29,63	-486,62	240,96	29,63	-52,68	29,63	-730,52
ΣΣ:-z	5,87		0,02	-779,89	255,45	27,64	-24,38	175,78	101,99	-24,38	165,17	-4,88	175,78
ΣΣ:-z	5,87		-0,03	70,85	107,86	-24,38	27,64	-527,37	249,58	27,64	-79,19	27,64	-779,89
				-6,01	-1,50	17,54	17,54	-7,51	-1,50	17,54	-68,64	17,54	-7,51
				5,01	1,25	-14,62	-14,62	6,26	1,25	-14,62	57,20	-2,93	6,26
1.00G+1.00Q	7,12			-458,28	234,97	1,72	1,72	-226,87	227,85	1,72	48,10	1,72	-458,28
1.00G+1.00Q	7,12			-458,28	234,97	1,72	1,72	-226,87	227,85	1,72	48,10	1,72	-458,28
1.35G+1.50Q	9,99			-649,80	333,20	2,36	2,35	-321,59	323,22	2,36	66,47	2,35	-649,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99			-645,29	334,33	-10,80	-10,81	-315,96	324,34	-10,80	117,95	-2,17	-645,29
1.00G+1.00Q	7,12			-458,28	234,97	1,72	1,72	-226,87	227,85	1,72	48,10	1,72	-458,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12			-455,27	235,72	-7,05	-7,05	-223,12	228,60	-7,05	82,42	-1,41	-455,27
1.35G+1.05Q	8,86			-556,42	285,22	2,28	2,27	-275,63	276,36	2,28	61,87	2,27	-556,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-0,01	-548,91	287,09	-19,65	-19,66	-266,25	278,23	-19,65	147,67	-3,94	-548,91
1.00G+0.70Q	6,37			-396,03	202,98	1,67	1,67	-196,23	196,61	1,67	45,03	1,67	-396,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-391,02	204,23	-12,95	-12,95	-189,97	197,86	-12,95	102,23	-2,59	-391,02

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 364	Τέλος: 363	Μέλος: 423	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		1,55	-124,75	100,84	1,57	3,12	-26,22	96,22	1,57	37,87	3,12	-124,75
Q	2,50		0,18	-102,14	83,20	0,17	0,34	-20,19	80,70	0,17	10,23	0,34	-102,14
1.35G+1.50Q	9,99		2,35	-321,62	260,93	2,37	4,73	-65,69	250,94	2,37	66,47	4,73	-321,62
ΣΣ:+x	5,87		19,35	-483,96	205,69	17,22	-29,97	208,57	73,31	-13,92	147,59	-16,10	208,57
ΣΣ:+x	5,87		-16,10	132,33	79,18	-13,92	36,53	-281,20	199,82	17,22	-61,62	36,53	-483,96
ΣΣ:+z	5,87		23,76	-446,40	197,93	20,38	-37,51	178,79	81,07	-17,08	127,59	-20,50	178,79
ΣΣ:+z	5,87		-20,50	94,78	86,94	-17,08	44,06	-251,41	192,06	20,38	-41,61	44,06	-446,40
ΣΣ:-x	5,87		29,63	-486,63	206,12	25,31	-48,24	210,83	72,89	-22,02	119,67	-26,37	210,83

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,87		-26,37	135,01	78,76	-22,02	54,80	-283,45	200,25	25,31	-33,70	54,80	-486,63
ΣΣ:-z	5,87		27,64	-527,38	214,54	23,81	-44,81	243,16	64,47	-20,51	147,61	-24,38	243,16
ΣΣ:-z	5,87		-24,38	175,76	70,34	-20,51	51,37	-315,78	208,67	23,81	-61,63	51,37	-527,38
			17,54	-7,51	-1,74	16,02	33,57	-9,25	-1,74	16,02	-68,64	33,57	-9,25
			-14,62	6,26	1,45	-13,35	-27,97	7,71	1,45	-13,35	57,20	-14,62	7,71
1.00G+1.00Q	7,12		1,72	-226,89	184,04	1,74	3,46	-46,41	176,92	1,74	48,10	3,46	-226,89
1.00G+1.00Q	7,12		1,72	-226,89	184,04	1,74	3,46	-46,41	176,92	1,74	48,10	3,46	-226,89
1.35G+1.50Q	9,99		2,35	-321,62	260,93	2,37	4,73	-65,69	250,94	2,37	66,47	4,73	-321,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-10,81	-315,99	262,24	-9,64	-20,45	-58,75	252,25	-9,64	117,95	-10,81	-315,99
1.00G+1.00Q	7,12		1,72	-226,89	184,04	1,74	3,46	-46,41	176,92	1,74	48,10	3,46	-226,89
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-7,05	-223,13	184,91	-6,27	-13,32	-41,79	177,79	-6,27	82,42	-7,05	-223,13
1.35G+1.05Q	8,86		2,27	-275,66	223,49	2,30	4,57	-56,60	214,63	2,30	61,87	4,57	-275,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-19,66	-266,27	225,67	-17,73	-37,39	-45,03	216,81	-17,73	147,67	-19,66	-266,27
1.00G+0.70Q	6,37		1,67	-196,25	159,08	1,69	3,36	-40,35	152,71	1,69	45,03	3,36	-196,25
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-12,95	-189,99	160,53	-11,66	-24,61	-32,64	154,16	-11,66	102,23	-12,95	-189,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 363	Τέλος: 362	Μέλος: 424		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		3,12	-26,23	75,68	1,25	4,37	47,14	71,06	1,25	37,87	4,37	47,14
Q	2,50		0,34	-20,20	61,97	0,15	0,49	40,52	59,47	0,15	10,23	0,49	40,52
1.35G+1.50Q	9,99		4,73	-65,71	195,12	1,90	6,63	124,42	185,14	1,90	66,47	6,63	124,42
ΣΣ:+x	5,87		36,53	-281,21	168,68	15,12	-42,27	250,27	38,77	-12,49	135,85	-29,97	250,27
ΣΣ:+x	5,87		-29,97	208,56	44,64	-12,49	51,46	-115,47	162,81	15,12	-49,88	51,46	-281,21
ΣΣ:+z	5,87		44,07	-251,43	161,07	16,07	-50,66	228,09	46,39	-13,44	113,47	-37,51	228,09
ΣΣ:+z	5,87		-37,51	178,77	52,26	-13,44	59,85	-93,29	155,20	16,07	-27,50	59,85	-251,43
ΣΣ:-x	5,87		54,80	-283,47	169,09	19,45	-64,56	252,11	38,36	-16,82	100,66	-48,25	252,11
ΣΣ:-x	5,87		-48,25	210,82	44,23	-16,82	73,75	-117,31	163,22	19,45	-14,69	73,75	-283,47
ΣΣ:-z	5,87		51,37	-315,80	177,35	19,08	-60,96	276,18	30,10	-16,45	130,00	-44,82	276,18
ΣΣ:-z	5,87		-44,82	243,14	35,97	-16,45	70,15	-141,38	171,48	19,08	-44,03	70,15	-315,80
			33,57	-9,25	-1,79	12,13	45,70	-11,04	-1,79	12,13	-68,64	45,70	-11,04
			-27,97	7,71	1,49	-10,11	-38,08	9,20	1,49	-10,11	57,20	-27,97	9,20
1.00G+1.00Q	7,12		3,46	-46,43	137,65	1,39	4,86	87,66	130,53	1,39	48,10	4,86	87,66
1.00G+1.00Q	7,12		3,46	-46,43	137,65	1,39	4,86	87,66	130,53	1,39	48,10	4,86	87,66
1.35G+1.50Q	9,99		4,73	-65,71	195,12	1,90	6,63	124,42	185,14	1,90	66,47	6,63	124,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-20,45	-58,77	196,47	-7,20	-27,65	132,70	186,48	-7,20	117,95	-20,45	132,70
1.00G+1.00Q	7,12		3,46	-46,43	137,65	1,39	4,86	87,66	130,53	1,39	48,10	4,86	87,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-13,32	-41,81	138,54	-4,67	-17,99	93,18	131,42	-4,67	82,42	-13,32	93,18
1.35G+1.05Q	8,86		4,57	-56,62	167,23	1,84	6,41	106,18	158,37	1,84	61,87	6,41	106,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-37,39	-45,06	169,47	-13,33	-50,72	119,99	160,61	-13,33	147,67	-37,39	119,99
1.00G+0.70Q	6,37		3,36	-40,37	119,06	1,35	4,71	75,50	112,69	1,35	45,03	4,71	75,50
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-24,62	-32,66	120,55	-8,76	-33,37	84,70	114,18	-8,76	102,23	-24,62	84,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 362	Τέλος: 361	Μέλος: 425		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,37	47,13	54,64	0,84	5,20	99,46	50,02	0,84	37,87	5,20	99,46
Q	2,50		0,49	40,51	44,65	0,11	0,60	83,92	42,15	0,11	10,23	0,60	83,92
1.35G+1.50Q	9,99		6,63	124,40	140,74	1,29	7,92	260,15	130,76	1,29	66,47	7,92	260,15
ΣΣ:+x	5,87		51,46	-115,48	138,26	13,07	-52,86	263,00	9,81	-11,30	124,09	-42,27	263,00
ΣΣ:+x	5,87		-42,27	250,26	15,68	-11,30	63,82	19,84	132,39	13,07	-38,12	63,82	19,84
ΣΣ:+z	5,87		59,85	-93,31	130,73	11,83	-59,63	248,35	17,33	-10,06	99,37	-50,66	248,35
ΣΣ:+z	5,87		-50,66	228,09	23,20	-10,06	70,59	34,49	124,86	11,83	-13,40	70,59	34,49
ΣΣ:-x	5,87		73,75	-117,32	138,66	13,65	-74,73	264,44	9,40	-11,87	81,66	-64,56	264,44
ΣΣ:-x	5,87		-64,56	252,10	15,27	-11,87	85,70	18,40	132,79	13,65	4,31	85,70	18,40
ΣΣ:-z	5,87		70,15	-141,40	146,82	14,33	-72,38	280,35	1,24	-12,55	112,36	-60,96	280,35
ΣΣ:-z	5,87		-60,96	276,17	7,11	-12,55	83,34	2,49	140,95	14,33	-26,39	83,34	2,49
			45,70	-11,04	-1,94	7,79	53,50	-12,98	-1,94	7,79	-68,64	53,50	-12,98
			-38,09	9,20	1,61	-6,49	-44,58	10,82	1,61	-6,49	57,20	-38,09	10,82
1.00G+1.00Q	7,12		4,86	87,64	99,29	0,95	5,80	183,38	92,17	0,95	48,10	5,80	183,38
1.00G+1.00Q	7,12		4,86	87,64	99,29	0,95	5,80	183,38	92,17	0,95	48,10	5,80	183,38
1.35G+1.50Q	9,99		6,63	124,40	140,74	1,29	7,92	260,15	130,76	1,29	66,47	7,92	260,15
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-27,65	132,68	142,20	-4,55	-32,20	269,88	132,21	-4,55	117,95	-27,65	269,88
1.00G+1.00Q	7,12		4,86	87,64	99,29	0,95	5,80	183,38	92,17	0,95	48,10	5,80	183,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-17,99	93,17	100,26	-2,95	-20,94	189,87	93,14	-2,95	82,42	-17,99	189,87
1.35G+1.05Q	8,86		6,41	106,17	120,65	1,25	7,65	222,38	111,79	1,25	61,87	7,65	222,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-50,72	119,97	123,07	-8,50	-59,21	238,61	114,21	-8,50	147,67	-50,72	238,61
1.00G+0.70Q	6,37		4,71	75,49	85,90	0,91	5,62	158,20	79,53	0,91	45,03	5,62	158,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-33,38	84,69	87,51	-5,58	-38,96	169,02	81,14	-5,58	102,23	-33,38	169,02

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	7		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 361	Τέλος: 360	Μέλος: 426		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,20	99,45	34,95	0,43	5,64	132,10	30,34	0,43	37,87	5,64	132,10
Q	2,50		0,60	83,91	28,59	0,07	0,67	111,26	26,09	0,07	10,23	0,67	111,26
1.35G+1.50Q	9,99		7,92	260,13	90,08	0,69	8,61	345,22	80,09	0,69	66,47	8,61	345,22
ΣΣ:+x	5,87		63,82	19,83	110,24	11,11	-61,50	248,32	-17,61	-10,18	112,31	-52,86	262,99
ΣΣ:+x	5,87		-52,86	262,99	-11,74	-10,18	73,40	127,14	104,37	11,11	-26,34	73,40	127,14
ΣΣ:+z	5,87		70,59	34,48	102,75	8,80	-64,41	241,16	-10,12	-7,86	85,32	-59,63	248,34
ΣΣ:+z	5,87		-59,63	248,34	-4,25	-7,86	76,30	134,30	96,88	8,80	0,66	76,30	134,30
ΣΣ:-x	5,87		85,70	18,39	110,64	9,97	-78,66	249,36	-18,01	-9,04	62,78	-74,73	264,43
ΣΣ:-x	5,87		-74,73	264,43	-12,14	-9,04	90,56	126,10	104,77	9,97	23,19	90,56	126,10
ΣΣ:-z	5,87		83,34	2,48	118,76	10,66	-78,91	257,15	-26,13	-9,72	94,72	-72,38	280,34
ΣΣ:-z	5,87		-72,38	280,34	-20,26	-9,72	90,81	118,31	112,89	10,66	-8,75	90,81	118,31
			53,50	-12,98	-1,93	3,76	57,26	-14,91	-1,93	3,76	-68,64	57,26	-14,91
			-44,58	10,82	1,61	-3,14	-47,72	12,43	1,61	-3,14	57,20	-44,58	12,43
1.00G+1.00Q	7,12		5,80	183,37	63,55	0,50	6,31	243,36	56,43	0,50	48,10	6,31	243,36
1.00G+1.00Q	7,12		5,80	183,37	63,55	0,50	6,31	243,36	56,43	0,50	48,10	6,31	243,36
1.35G+1.50Q	9,99		7,92	260,13	90,08	0,69	8,61	345,22	80,09	0,69	66,47	8,61	345,22
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-32,20	269,87	91,53	-2,13	-34,33	356,40	81,54	-2,13	117,95	-32,20	356,40
1.00G+1.00Q	7,12		5,80	183,37	63,55	0,50	6,31	243,36	56,43	0,50	48,10	6,31	243,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-20,94	189,86	64,51	-1,38	-22,32	250,81	57,40	-1,38	82,42	-20,94	250,81

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,86		7,65	222,37	77,21	0,66	8,31	295,15	68,35	0,66	61,87	8,31	295,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-59,22	238,60	79,63	-4,04	-63,26	313,80	70,77	-4,04	147,66	-59,22	313,80
1.00G+0.70Q	6,37		5,62	158,19	54,97	0,48	6,11	209,98	48,60	0,48	45,03	6,11	209,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-38,96	169,01	56,58	-2,65	-41,61	222,41	50,21	-2,65	102,23	-38,96	222,41

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 10, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 360	Τέλος: 359	Μέλος: 427	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,64	132,10	15,51	0,06	5,70	145,30	10,89	0,06	37,87	5,70	145,30
Q	2,50		0,67	111,25	12,75	0,03	0,70	122,76	10,25	0,03	10,23	0,70	122,76
1.35G+1.50Q	9,99		8,61	345,21	40,07	0,13	8,74	380,29	30,08	0,13	66,47	8,74	380,29
ΣΣ:+x	5,87		73,39	127,13	82,79	9,34	-68,01	207,00	-44,88	-9,19	100,52	-61,50	248,31
ΣΣ:+x	5,87		-61,50	248,31	-39,01	-9,19	80,07	206,35	76,92	9,34	-14,54	80,07	207,00
ΣΣ:+z	5,87		76,30	134,29	75,31	8,17	-65,31	206,77	-37,41	-8,02	71,42	-64,41	241,15
ΣΣ:+z	5,87		-64,41	241,15	-31,54	-8,02	77,36	206,59	69,44	8,17	14,55	77,36	206,59
ΣΣ:-x	5,87		90,56	126,09	83,19	10,78	-76,76	207,03	-45,28	-10,62	47,07	90,56	249,35
ΣΣ:-x	5,87		-78,66	249,35	-39,42	-10,62	88,81	206,32	77,32	10,78	38,91	-76,76	206,32
ΣΣ:-z	5,87		90,81	118,30	91,30	9,55	-80,76	206,77	-53,39	-9,40	77,11	-78,91	257,14
ΣΣ:-z	5,87		-78,91	257,14	-47,52	-9,40	92,81	206,58	85,43	9,55	8,86	92,81	206,58
			57,26	-14,91	-1,85	0,19	57,45	-16,76	-1,85	0,19	-68,64	57,45	-16,76
			-47,72	12,43	1,54	-0,16	-47,87	13,97	1,54	-0,16	57,20	-47,72	13,97
1.00G+1.00Q	7,12		6,31	243,35	28,26	0,09	6,40	268,05	21,15	0,09	48,10	6,40	268,05
1.00G+1.00Q	7,12		6,31	243,35	28,26	0,09	6,40	268,05	21,15	0,09	48,10	6,40	268,05
1.35G+1.50Q	9,99		8,61	345,21	40,07	0,13	8,74	380,29	30,08	0,13	66,47	8,74	380,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-34,33	356,39	41,46	-0,02	-34,34	392,86	31,47	-0,02	117,95	-34,33	392,86
1.00G+1.00Q	7,12		6,31	243,35	28,26	0,09	6,40	268,05	21,15	0,09	48,10	6,40	268,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-22,32	250,81	29,19		-22,33	276,44	22,07		82,42	-22,32	276,44
1.35G+1.05Q	8,86		8,31	295,15	34,33	0,11	8,43	325,05	25,47	0,11	61,87	8,43	325,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-63,26	313,79	36,64	-0,12	-63,38	346,00	27,78	-0,12	147,66	-63,26	346,00
1.00G+0.70Q	6,37		6,11	209,97	24,44	0,08	6,19	231,23	18,07	0,08	45,03	6,19	231,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-41,61	222,40	25,98	-0,08	-41,69	245,20	19,61	-0,08	102,23	-41,61	245,20

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 11, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 359	Τέλος: 358	Μέλος: 428	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,82	145,30	-11,72	-0,28	5,54	131,27	-16,34	-0,28	37,99	5,82	145,30
Q	2,50		0,74	122,76	-10,33	-0,01	0,72	111,18	-12,83	-0,01	10,26	0,74	122,76
1.35G+1.50Q	9,99		8,95	380,29	-31,32	-0,39	8,56	343,97	-41,31	-0,39	66,68	8,95	380,29
ΣΣ:+x	5,87		80,29	206,35	44,01	7,88	-67,99	248,06	-83,66	-8,45	48,07	80,29	206,35
ΣΣ:+x	5,87		-67,97	207,00	-77,79	-8,45	79,75	125,65	38,14	7,88	38,17	-67,87	248,06
ΣΣ:+z	5,87		83,43	206,59	36,54	9,57	-64,37	240,27	-76,18	-10,13	72,61	83,43	206,77
ΣΣ:+z	5,87		-71,11	206,77	-70,31	-10,13	76,12	133,44	30,67	9,57	13,63	-64,37	240,27
ΣΣ:-x	5,87		97,06	206,32	44,41	14,50	-72,58	247,83	-84,06	-15,06	108,66	97,06	207,03
ΣΣ:-x	5,87		-84,73	207,03	-78,19	-15,06	84,34	125,88	38,54	14,50	-22,42	-72,58	247,83
ΣΣ:-z	5,87		99,03	206,58	52,52	11,05	-78,98	256,26	-92,17	-11,62	78,61	99,03	206,77
ΣΣ:-z	5,87		-86,71	206,77	-86,30	-11,62	90,73	117,45	46,65	11,05	7,63	-78,98	256,26
			58,12	-16,76	-1,85	-2,99	55,13	-18,62	-1,85	-2,99	-67,97	58,12	-18,62
			-48,43	13,97	1,54	2,49	-45,94	15,51	1,54	2,49	56,64	-45,94	15,51
1.00G+1.00Q	7,12		6,55	268,05	-22,05	-0,29	6,26	242,44	-29,17	-0,29	48,25	6,55	268,05
1.00G+1.00Q	7,12		6,55	268,05	-22,05	-0,29	6,26	242,44	-29,17	-0,29	48,25	6,55	268,05
1.35G+1.50Q	9,99		8,95	380,29	-31,32	-0,39	8,56	343,97	-41,31	-0,39	66,68	8,95	380,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-34,63	392,86	-29,93	1,85	-32,79	357,94	-39,92	1,85	117,66	-32,79	392,86
1.00G+1.00Q	7,12		6,55	268,05	-22,05	-0,29	6,26	242,44	-29,17	-0,29	48,25	6,55	268,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-22,51	276,44	-21,12	1,20	-21,30	251,75	-28,24	1,20	82,24	-21,30	276,44
1.35G+1.05Q	8,86		8,62	325,05	-26,67	-0,39	8,23	293,95	-35,53	-0,39	62,06	8,62	325,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-64,02	346,00	-24,35	3,34	-60,68	317,21	-33,21	3,34	147,02	-60,68	346,00
1.00G+0.70Q	6,37		6,33	231,23	-18,95	-0,29	6,04	209,09	-25,32	-0,29	45,17	6,33	231,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-42,10	245,20	-17,41	2,20	-39,90	224,60	-23,78	2,20	101,81	-39,90	245,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 12, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 358	Τέλος: 357	Μέλος: 429	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,54	131,27	-31,12	-0,60	4,94	97,84	-35,74	-0,60	37,99	5,54	131,27
Q	2,50		0,72	111,18	-26,16	-0,06	0,67	83,77	-28,66	-0,06	10,26	0,72	111,18
1.35G+1.50Q	9,99		8,56	343,98	-81,26	-0,90	7,66	257,74	-91,24	-0,90	66,68	8,56	343,98
ΣΣ:+x	5,87		79,75	125,65	16,78	8,15	-62,64	261,92	-111,06	-9,41	60,83	79,75	125,65
ΣΣ:+x	5,87		-68,00	248,07	-105,19	-9,41	73,14	17,53	10,91	8,15	25,41	-62,64	261,92
ΣΣ:+z	5,87		76,12	133,44	9,30	11,40	-54,62	246,64	-103,57	-12,65	86,51	76,12	133,44
ΣΣ:+z	5,87		-64,37	240,28	-97,70	-12,65	65,12	32,81	3,43	11,40	-0,27	-54,62	246,64
ΣΣ:-x	5,87		84,34	125,88	17,19	15,50	-58,83	262,09	-111,46	-16,75	121,20	84,34	125,88
ΣΣ:-x	5,87		-72,58	247,84	-105,59	-16,75	69,33	17,36	11,32	15,50	-34,96	-58,83	262,09
ΣΣ:-z	5,87		90,74	117,46	25,31	13,38	-67,42	278,63	-119,58	-14,63	96,02	90,74	117,46
ΣΣ:-z	5,87		-78,98	256,26	-113,71	-14,63	77,92	0,81	19,44	13,38	-9,78	-67,42	278,63
			55,13	-18,61	-1,77	-5,91	49,22	-20,39	-1,77	-5,91	-67,97	55,13	-20,39
			-45,94	15,51	1,48	4,93	-41,02	16,99	1,48	4,93	56,64	-41,02	16,99
1.00G+1.00Q	7,12		6,26	242,45	-57,28	-0,66	5,60	181,61	-64,40	-0,66	48,25	6,26	242,45
1.00G+1.00Q	7,12		6,26	242,45	-57,28	-0,66	5,60	181,61	-64,40	-0,66	48,25	6,26	242,45
1.35G+1.50Q	9,99		8,56	343,98	-81,26	-0,90	7,66	257,74	-91,24	-0,90	66,68	8,56	343,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-32,79	357,95	-79,93	3,54	-29,25	273,02	-89,91	3,54	117,66	-29,25	357,95
1.00G+1.00Q	7,12		6,26	242,45	-57,28	-0,66	5,60	181,61	-64,40	-0,66	48,25	6,26	242,45
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-21,30	251,76	-56,40	2,30	-19,01	191,80	-63,52	2,30	82,24	-19,01	251,76
1.35G+1.05Q	8,86		8,23	293,95	-69,48	-0,87	7,36	220,04	-78,34	-0,87	62,06	8,23	293,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-60,68	317,22	-67,27	6,52	-54,16	245,52	-76,13	6,52	147,02	-60,68	317,22
1.00G+0.70Q	6,37		6,04	209,10	-49,43	-0,64	5,40	156,48	-55,80	-0,64	45,17	6,04	209,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-39,90	224,61	-47,96	4,29	-35,61	173,47	-54,33	4,29	101,81	-35,61	224,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 13, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 357	Τέλος: 356	Μέλος: 430	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,94	97,84	-50,71	-0,92	4,02	44,83	-55,33	-0,92	37,99	4,94	97,84
Q	2,50		0,67	83,77	-42,20	-0,11	0,56	40,33	-44,70	-0,11	10,26	0,67	83,77
1.35G+1.50Q	9,99		7,66	257,75	-131,75	-1,40	6,27	121,01	-141,73	-1,40	66,68	7,66	257,75
ΣΣ: +x	5,87		73,14	17,53	-10,51	11,11	-52,48	248,48	-138,97	-13,04	78,39	73,14	17,53
ΣΣ: +x	5,87		-62,64	261,92	-133,10	-13,04	61,05	-118,50	-16,38	11,11	7,85	-52,48	261,92
ΣΣ: +z	5,87		65,13	32,81	-18,04	12,69	-42,81	225,67	-131,44	-14,62	100,57	65,13	32,81
ΣΣ: +z	5,87		-54,62	246,64	-125,57	-14,62	51,38	-95,69	-23,91	12,69	-14,32	-42,81	246,64
ΣΣ: -x	5,87		69,33	17,36	-10,11	15,49	-44,43	249,05	-139,37	-17,42	133,73	69,33	17,36
ΣΣ: -x	5,87		-58,83	262,09	-133,50	-17,42	53,00	-119,08	-15,98	15,49	-47,48	-44,43	262,09
ΣΣ: -z	5,87		77,92	0,82	-1,95	15,24	-53,08	273,76	-147,53	-17,17	113,57	77,92	0,82
ΣΣ: -z	5,87		-67,42	278,64	-141,66	-17,17	61,65	-143,78	-7,82	15,24	-27,32	-53,08	278,64
			49,22	-20,39	-1,78	-8,72	40,50	-22,17	-1,78	-8,72	-67,97	49,22	-22,17
			-41,02	16,99	1,49	7,27	-33,75	18,47	1,49	7,27	56,64	-33,75	18,47
1.00G+1.00Q	7,12		5,60	181,62	-92,90	-1,02	4,58	85,16	-100,02	-1,02	48,25	5,60	181,62
1.00G+1.00Q	7,12		5,60	181,62	-92,90	-1,02	4,58	85,16	-100,02	-1,02	48,25	5,60	181,62
1.35G+1.50Q	9,99		7,66	257,75	-131,75	-1,40	6,27	121,01	-141,73	-1,40	66,68	7,66	257,75
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-29,25	273,04	-130,41	5,14	-24,11	137,64	-140,39	5,14	117,66	-24,11	273,04
1.00G+1.00Q	7,12		5,60	181,62	-92,90	-1,02	4,58	85,16	-100,02	-1,02	48,25	5,60	181,62
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-19,01	191,81	-92,01	3,34	-15,67	96,24	-99,13	3,34	82,24	-15,67	191,81
1.35G+1.05Q	8,86		7,36	220,05	-112,76	-1,35	6,02	102,86	-121,62	-1,35	62,06	7,36	220,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-54,16	245,53	-110,53	9,55	-44,61	130,57	-119,39	9,55	147,02	-44,61	245,53
1.00G+0.70Q	6,37		5,40	156,49	-80,24	-0,99	4,41	73,06	-86,61	-0,99	45,17	5,40	156,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-35,61	173,47	-78,76	6,28	-29,34	91,53	-85,12	6,28	101,81	-29,34	173,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	7		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 14, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 356	Τέλος: 355	Μέλος: 431	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,02	44,84	-71,56	-1,22	2,80	-29,03	-76,18	-1,22	37,99	4,02	44,84
Q	2,50		0,56	40,33	-59,47	-0,16	0,40	-20,39	-61,97	-0,16	10,26	0,56	40,33
1.35G+1.50Q	9,99		6,27	121,03	-185,81	-1,89	4,38	-69,78	-195,80	-1,89	66,68	6,27	121,03
ΣΣ: +x	5,87		61,05	-118,49	-39,26	14,12	-38,57	206,29	-169,19	-16,72	96,17	61,05	-284,75
ΣΣ: +x	5,87		-52,48	248,49	-163,32	-16,72	44,54	-284,75	-45,13	14,12	-9,93	-38,57	248,49
ΣΣ: +z	5,87		51,38	-95,68	-46,88	13,21	-29,87	175,87	-161,58	-15,80	114,67	51,38	-254,33
ΣΣ: +z	5,87		-42,81	225,68	-155,71	-15,80	35,85	-254,33	-52,75	13,21	-28,42	-29,87	225,68
ΣΣ: -x	5,87		53,00	-119,06	-38,85	14,72	-30,08	207,27	-169,60	-17,32	146,23	53,00	-285,73

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,87		-44,43	249,06	-163,73	-17,32	36,05	-285,73	-44,72	14,72	-59,99	-30,08	249,06
ΣΣ:-z	5,87		61,65	-143,77	-30,59	16,24	-37,07	240,24	-177,86	-18,84	131,15	61,65	-318,70
ΣΣ:-z	5,87		-53,08	273,77	-171,99	-18,84	43,05	-318,70	-36,46	16,24	-44,90	-37,07	273,77
			40,50	-22,17	-1,97	-11,46	29,04	-24,14	-1,97	-11,46	-67,97	40,50	-24,14
			-33,75	18,47	1,64	9,55	-24,20	20,12	1,64	9,55	56,64	-24,20	20,12
1.00G+1.00Q	7,12		4,58	85,17	-131,03	-1,38	3,20	-49,42	-138,15	-1,38	48,25	4,58	85,17
1.00G+1.00Q	7,12		4,58	85,17	-131,03	-1,38	3,20	-49,42	-138,15	-1,38	48,25	4,58	85,17
1.35G+1.50Q	9,99		6,27	121,03	-185,81	-1,89	4,38	-69,78	-195,80	-1,89	66,68	6,27	121,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-24,11	137,65	-184,33	6,71	-17,40	-51,67	-194,32	6,71	117,66	-17,40	137,65
1.00G+1.00Q	7,12		4,58	85,17	-131,03	-1,38	3,20	-49,42	-138,15	-1,38	48,25	4,58	85,17
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-15,67	96,25	-130,04	4,35	-11,32	-37,35	-137,16	4,35	82,24	-11,32	96,25
1.35G+1.05Q	8,86		6,02	102,88	-159,05	-1,82	4,20	-60,60	-167,91	-1,82	62,06	6,02	102,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-44,61	130,59	-156,59	12,51	-32,10	-30,43	-165,45	12,51	147,02	-32,10	130,59
1.00G+0.70Q	6,37		4,41	73,07	-113,19	-1,34	3,08	-43,30	-119,56	-1,34	45,18	4,41	73,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-29,34	91,54	-111,55	8,22	-21,12	-23,19	-117,92	8,22	101,82	-21,12	91,54

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 15, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 355	Τέλος: 354	Μέλος: 432	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		2,80	-29,02	-96,44	-1,46	1,33	-127,77	-101,06	-1,46	37,99	2,80	-127,77
Q	2,50		0,40	-20,38	-80,62	-0,21	0,19	-102,25	-83,12	-0,21	10,26	0,40	-102,25
1.35G+1.50Q	9,99		4,38	-69,75	-251,12	-2,29	2,09	-325,86	-261,10	-2,29	66,68	4,38	-325,86
ΣΣ:+x	5,87		44,54	-284,73	-73,47	16,80	-21,85	129,89	-205,89	-19,92	113,99	44,54	-487,69
ΣΣ:+x	5,87		-38,57	206,30	-200,02	-19,92	24,70	-487,69	-79,34	16,80	-27,74	-21,85	206,30
ΣΣ:+z	5,87		35,85	-254,31	-81,24	13,59	-16,34	91,70	-198,12	-16,72	128,78	35,85	-449,50
ΣΣ:+z	5,87		-29,87	175,88	-192,25	-16,72	19,19	-449,50	-87,11	13,59	-42,54	-16,34	175,88
ΣΣ:-x	5,87		36,05	-285,72	-73,06	14,24	-15,88	131,29	-206,31	-17,37	158,72	36,05	-489,09
ΣΣ:-x	5,87		-30,08	207,29	-200,44	-17,37	18,73	-489,09	-78,93	14,24	-72,47	-15,88	207,29
ΣΣ:-z	5,87		43,05	-318,68	-64,63	17,03	-20,10	172,68	-214,73	-20,15	148,72	43,05	-530,48
ΣΣ:-z	5,87		-37,07	240,25	-208,86	-20,15	22,95	-530,48	-70,50	17,03	-62,47	-20,10	240,25
			29,04	-24,14	-2,10	-13,92	15,12	-26,24	-2,10	-13,92	-67,97	29,04	-26,24
			-24,20	20,11	1,75	11,60	-12,60	21,87	1,75	11,60	56,64	-12,60	21,87
1.00G+1.00Q	7,12		3,20	-49,40	-177,06	-1,67	1,53	-230,02	-184,18	-1,67	48,25	3,20	-230,02
1.00G+1.00Q	7,12		3,20	-49,40	-177,06	-1,67	1,53	-230,02	-184,18	-1,67	48,25	3,20	-230,02
1.35G+1.50Q	9,99		4,38	-69,75	-251,12	-2,29	2,09	-325,86	-261,10	-2,29	66,68	4,38	-325,86
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-17,40	-51,64	-249,54	8,15	-9,25	-306,18	-259,53	8,15	117,66	-9,25	-306,18
1.00G+1.00Q	7,12		3,20	-49,40	-177,06	-1,67	1,53	-230,02	-184,18	-1,67	48,25	3,20	-230,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-11,32	-37,33	-176,01	5,29	-6,03	-216,90	-183,12	5,29	82,24	-6,03	-216,90
1.35G+1.05Q	8,86		4,20	-60,58	-214,84	-2,19	2,00	-279,85	-223,70	-2,19	62,06	4,20	-279,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-32,10	-30,40	-212,21	15,21	-16,89	-247,05	-221,08	15,21	147,03	-16,89	-247,05
1.00G+0.70Q	6,37		3,08	-43,29	-152,87	-1,61	1,47	-199,34	-159,24	-1,61	45,18	3,08	-199,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-21,12	-23,17	-151,12	9,99	-11,13	-177,48	-157,49	9,99	101,82	-11,13	-177,48

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 16, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 354	Τέλος: 12	Μέλος: 433		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		1,33	-127,76	-123,78	-1,34		-253,85	-128,40	-1,34	37,99	1,33	-253,85
Q	2,50		0,19	-102,24	-103,98	-0,19		-207,47	-106,48	-0,19	10,26	0,19	-207,47
1.35G+1.50Q	9,99		2,09	-325,83	-323,07	-2,09		-653,89	-333,05	-2,09	66,68	2,09	-653,89
ΣΣ:+x	5,87		24,70	-487,67	-110,96	21,85	-0,02	16,02	-246,45	-24,70	131,80	24,70	-731,18
ΣΣ:+x	5,87		-21,85	129,91	-240,58	-24,70	0,02	-731,18	-116,83	21,85	-45,55	-4,37	129,91
ΣΣ:+z	5,87		19,19	-449,49	-118,92	16,34	-0,02	-30,13	-238,49	-19,20	142,89	19,19	-685,03
ΣΣ:+z	5,87		-16,34	91,72	-232,62	-19,20	0,02	-685,03	-124,79	16,34	-56,65	-3,27	91,72
ΣΣ:-x	5,87		18,74	-489,08	-110,54	15,89	-0,03	17,84	-246,86	-18,74	171,17	18,74	-733,00
ΣΣ:-x	5,87		-15,88	131,31	-240,99	-18,74	0,02	-733,00	-116,41	15,89	-84,92	-3,18	131,31
ΣΣ:-z	5,87		22,95	-530,47	-101,90	20,10	-0,03	67,87	-255,50	-22,95	166,26	22,95	-783,03
ΣΣ:-z	5,87		-20,10	172,70	-249,63	-22,95	0,02	-783,03	-107,77	20,10	-80,01	-4,02	172,70
			15,11	-26,24	-2,44	-15,11		-28,68	-2,44	-15,11	-67,97	15,11	-28,68
			-12,60	21,87	2,04	12,59		23,90	2,04	12,59	56,64	-2,52	23,90
1.00G+1.00Q	7,12		1,53	-229,99	-227,76	-1,53		-461,31	-234,88	-1,53	48,25	1,53	-461,31
1.00G+1.00Q	7,12		1,53	-229,99	-227,76	-1,53		-461,31	-234,88	-1,53	48,25	1,53	-461,31
1.35G+1.50Q	9,99		2,09	-325,83	-323,07	-2,09		-653,89	-333,05	-2,09	66,68	2,09	-653,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-9,25	-306,15	-321,24	9,24		-632,38	-331,22	9,24	117,66	-1,85	-632,38
1.00G+1.00Q	7,12		1,53	-229,99	-227,76	-1,53		-461,31	-234,88	-1,53	48,25	1,53	-461,31
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-6,03	-216,87	-226,53	6,03		-446,97	-233,65	6,03	82,24	-1,21	-446,97
1.35G+1.05Q	8,86		2,00	-279,82	-276,28	-2,01		-560,53	-285,14	-2,01	62,07	2,00	-560,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-16,89	-247,02	-273,22	16,88	-0,01	-524,68	-282,08	16,88	147,03	-3,38	-524,68
1.00G+0.70Q	6,37		1,47	-199,32	-196,56	-1,47		-399,07	-202,93	-1,47	45,18	1,47	-399,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-11,13	-177,46	-194,53	11,12		-375,17	-200,90	11,12	101,82	-2,23	-375,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 17, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 353	Μέλος: 434		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-98,80	66,93	-0,84	-0,84	-34,17	62,32	-0,84	-1,61	-0,17	-98,80
Q	2,50			-85,61	55,07	-0,17	-0,17	-31,79	52,57	-0,17	-0,34	-0,03	-85,61
1.35G+1.50Q	9,99			-261,79	172,96	-1,40	-1,40	-93,82	162,98	-1,40	-2,68	-0,28	-261,79
ΣΣ:+x	5,87			-357,66	152,32	17,40	-19,25	108,15	30,75	-19,26	52,63	-3,85	108,15
ΣΣ:+x	5,87			74,46	36,62	-19,26	17,40	-208,27	146,45	17,40	-56,19	17,40	-357,66
ΣΣ:+z	5,87			-330,64	145,09	10,09	-11,94	88,37	37,98	-11,94	41,58	-2,39	88,37
ΣΣ:+z	5,87			47,45	43,85	-11,94	10,09	-188,49	139,22	10,09	-45,14	10,09	-330,64
ΣΣ:-x	5,87			-357,94	152,39	7,58	-9,43	108,35	30,67	-9,43	39,01	-1,89	108,35
ΣΣ:-x	5,87			74,74	36,54	-9,43	7,58	-208,48	146,52	7,58	-42,56	7,58	-357,94
ΣΣ:-z	5,87			-387,22	160,23	11,79	-13,64	129,80	22,83	-13,64	54,15	-2,73	129,80
ΣΣ:-z	5,87			104,03	28,70	-13,64	11,78	-229,92	154,36	11,79	-57,71	11,78	-387,22
				28,81	-7,14	1,42	1,42	21,67	-7,14	1,42	4,29	1,42	28,81
				-24,01	5,95	-1,19	-1,19	-18,05	5,95	-1,19	-3,58	-0,24	-24,01
1.00G+1.00Q	7,12			-184,40	122,00	-1,01	-1,01	-65,96	114,88	-1,01	-1,95	-0,20	-184,40
1.00G+1.00Q	7,12			-184,40	122,00	-1,01	-1,01	-65,96	114,88	-1,01	-1,95	-0,20	-184,40
1.35G+1.50Q	9,99			-261,79	172,96	-1,40	-1,40	-93,82	162,98	-1,40	-2,68	-0,28	-261,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99			-283,39	178,32	-2,46	-2,46	-110,06	168,33	-2,46	-5,90	-0,49	-283,39
1.00G+1.00Q	7,12			-184,40	122,00	-1,01	-1,01	-65,96	114,88	-1,01	-1,95	-0,20	-184,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12			-198,81	125,57	-1,73	-1,73	-76,79	118,45	-1,73	-4,10	-0,34	-198,81

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,86			-223,26	148,18	-1,32	-1,32	-79,51	139,32	-1,32	-2,53	-0,26	-223,26
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86			-259,27	157,11	-3,10	-3,10	-106,59	148,25	-3,10	-7,89	-0,62	-259,27
1.00G+0.70Q	6,37			-158,72	105,48	-0,96	-0,96	-56,42	99,11	-0,96	-1,85	-0,19	-158,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-182,73	111,44	-2,15	-2,15	-74,48	105,07	-2,15	-5,42	-0,43	-182,73

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 18, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 353	Τέλος: 352	Μέλος: 435	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-0,84	-34,17	40,32	-0,29	-1,13	4,04	36,11	-0,29	-1,61	-0,84	4,04
Q	2,50		-0,17	-31,80	33,54	-0,07	-0,24	0,50	31,04	-0,07	-0,34	-0,17	0,50
1.35G+1.50Q	9,44		-1,39	-93,83	104,74	-0,49	-1,88	6,20	95,31	-0,49	-2,68	-1,39	6,20
ΣΣ: +x	5,46		17,40	-208,27	113,10	8,29	-27,97	106,48	-4,38	-8,93	40,20	-19,25	108,24
ΣΣ: +x	5,46		-19,25	108,13	1,08	-8,93	25,48	-97,90	107,64	8,29	-43,76	25,48	-208,27
ΣΣ: +z	5,46		10,09	-188,49	106,10	5,04	-17,34	93,71	2,62	-5,68	32,97	-11,94	93,71
ΣΣ: +z	5,46		-11,94	88,35	8,08	-5,68	14,85	-85,13	100,63	5,04	-36,53	14,85	-188,49
ΣΣ: -x	5,46		7,58	-208,48	113,17	4,54	-14,26	106,62	-4,45	-5,18	34,38	-9,43	108,43
ΣΣ: -x	5,46		-9,43	108,34	1,01	-5,18	11,77	-98,04	107,71	4,54	-37,93	11,77	-208,48
ΣΣ: -z	5,46		11,78	-229,92	120,76	6,10	-20,03	120,47	-12,05	-6,74	43,73	-13,63	129,78
ΣΣ: -z	5,46		-13,63	129,78	-6,58	-6,74	17,54	-111,89	115,30	6,10	-47,28	17,54	-229,92
			1,42	21,66	-7,36	0,52	1,94	14,30	-7,36	0,52	4,29	1,94	21,66
			-1,19	-18,05	6,14	-0,43	-1,62	-11,92	6,14	-0,43	-3,58	-1,19	-18,05
1.00G+1.00Q	6,71		-1,01	-65,97	73,86	-0,35	-1,37	4,54	67,15	-0,35	-1,95	-1,01	4,54
1.00G+1.00Q	6,71		-1,01	-65,97	73,86	-0,35	-1,37	4,54	67,15	-0,35	-1,95	-1,01	4,54
1.35G+1.50Q	9,44		-1,39	-93,83	104,74	-0,49	-1,88	6,20	95,31	-0,49	-2,68	-1,39	6,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,44		-2,46	-110,08	110,27	-0,88	-3,34	-4,53	100,83	-0,88	-5,90	-2,46	-110,08
1.00G+1.00Q	6,71		-1,01	-65,97	73,86	-0,35	-1,37	4,54	67,15	-0,35	-1,95	-1,01	4,54
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,71		-1,73	-76,80	77,54	-0,61	-2,34	-2,61	70,83	-0,61	-4,09	-1,73	-76,80
1.35G+1.05Q	8,31		-1,32	-79,52	89,65	-0,46	-1,78	5,97	81,34	-0,46	-2,53	-1,32	5,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,31		-3,10	-106,60	98,85	-1,10	-4,20	-11,90	90,54	-1,10	-7,89	-3,10	-106,60
1.00G+0.70Q	5,96		-0,96	-56,43	63,80	-0,33	-1,30	4,39	57,84	-0,33	-1,85	-0,96	4,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,96		-2,15	-74,48	69,93	-0,76	-2,91	-7,53	63,97	-0,76	-5,42	-2,15	-74,48

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 19, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 352	Τέλος: 351	Μέλος: 436	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,67		-1,13	4,04	14,34	0,27	-0,86	16,54	10,67	0,27	-1,60	-0,86	16,54
Q	2,50		-0,24	0,50	13,12	0,05	-0,18	12,37	10,62	0,05	-0,34	-0,18	12,37
1.35G+1.50Q	8,71		-1,88	6,20	39,04	0,45	-1,44	40,89	30,33	0,45	-2,68	-1,44	40,89
ΣΣ:+x	4,92		25,48	-97,89	73,65	5,00	-23,04	72,16	-36,77	-4,40	32,74	25,48	106,47
ΣΣ:+x	4,92		-27,97	106,47	-31,85	-4,40	21,14	-26,71	68,73	5,00	-36,30	-23,04	-97,89
ΣΣ:+z	4,92		14,85	-85,12	67,05	3,14	-14,25	65,98	-30,18	-2,55	28,72	14,85	93,70
ΣΣ:+z	4,92		-17,34	93,70	-25,25	-2,55	12,36	-20,53	62,13	3,14	-32,28	-14,25	-85,12
ΣΣ:-x	4,92		11,77	-98,03	73,72	2,57	-11,72	72,23	-36,84	-1,98	33,60	11,77	106,61
ΣΣ:-x	4,92		-14,26	106,61	-31,92	-1,98	9,83	-26,77	68,80	2,57	-37,16	-11,72	-98,03
ΣΣ:-z	4,92		17,54	-111,88	80,87	3,54	-16,52	78,93	-43,99	-2,95	38,45	17,54	120,46
ΣΣ:-z	4,92		-20,03	120,46	-39,07	-2,95	14,63	-33,47	75,95	3,54	-42,01	-16,52	-111,88
			1,94	14,30	-7,22	-0,86	1,08	7,08	-7,22	-0,86	4,29	1,94	14,30
			-1,62	-11,92	6,02	0,72	-0,90	-5,90	6,02	0,72	-3,58	-0,90	-11,92
1.00G+1.00Q	6,17		-1,37	4,54	27,46	0,32	-1,04	28,91	21,29	0,32	-1,95	-1,04	28,91
1.00G+1.00Q	6,17		-1,37	4,54	27,46	0,32	-1,04	28,91	21,29	0,32	-1,95	-1,04	28,91
1.35G+1.50Q	8,71		-1,88	6,20	39,04	0,45	-1,44	40,89	30,33	0,45	-2,68	-1,44	40,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,71		-3,34	-4,53	44,45	1,09	-2,24	35,58	35,75	1,09	-5,90	-2,24	35,58
1.00G+1.00Q	6,17		-1,37	4,54	27,46	0,32	-1,04	28,91	21,29	0,32	-1,95	-1,04	28,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,17		-2,34	-2,61	31,07	0,76	-1,58	25,37	24,90	0,76	-4,09	-1,58	25,37
1.35G+1.05Q	7,58		-1,78	5,98	33,13	0,42	-1,35	35,32	25,55	0,42	-2,53	-1,35	35,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,58		-4,20	-11,90	42,16	1,50	-2,70	26,47	34,58	1,50	-7,89	-2,70	26,47
1.00G+0.70Q	5,42		-1,30	4,39	23,52	0,31	-0,99	25,20	18,10	0,31	-1,85	-0,99	25,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,42		-2,91	-7,53	29,54	1,03	-1,89	19,30	24,12	1,03	-5,42	-1,89	19,30

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 20, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 351	Τέλος: 13	Μέλος: 437	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Y + Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,86		-0,86	16,55	-14,62	0,86			-18,48	0,86	-1,60	-0,17	16,55
Q	3,14		-0,18	12,38	-10,81	0,18			-13,95	0,18	-0,34	-0,04	12,38
1.35G+1.50Q	9,92		-1,44	40,91	-35,95	1,43			-45,87	1,43	-2,68	-0,29	40,91
ΣΣ:+x	5,43		21,14	-26,70	29,41	23,03			-74,89	-21,14	33,64	21,14	72,17
ΣΣ:+x	5,43		-23,03	72,17	-69,46	-21,14			23,98	23,03	-37,19	-4,61	-26,70
ΣΣ:+z	5,43		12,36	-20,52	23,23	14,25			-68,71	-12,36	30,78	12,36	65,99
ΣΣ:+z	5,43		-14,25	65,99	-63,28	-12,36			17,80	14,25	-34,33	-2,85	-20,52
ΣΣ:-x	5,43		9,83	-26,76	29,48	11,72			-74,95	-9,82	37,22	9,83	72,24
ΣΣ:-x	5,43		-11,72	72,24	-69,53	-9,82			24,05	11,72	-40,77	-2,35	-26,76
ΣΣ:-z	5,43		14,63	-33,46	36,17	16,52			-81,65	-14,62	40,50	14,63	78,94
ΣΣ:-z	5,43		-16,52	78,94	-76,22	-14,62			30,75	16,52	-44,05	-3,31	-33,46
			1,08	7,08	-7,08	-1,08			-7,08	-1,08	4,29	1,08	7,08
			-0,90	-5,90	5,90	0,90			5,90	0,90	-3,58	-0,18	-5,90
1.00G+1.00Q	7,00		-1,04	28,93	-25,43	1,04			-32,43	1,04	-1,95	-0,21	28,93
1.00G+1.00Q	7,00		-1,04	28,93	-25,43	1,04			-32,43	1,04	-1,95	-0,21	28,93
1.35G+1.50Q	9,92		-1,44	40,91	-35,95	1,43			-45,87	1,43	-2,68	-0,29	40,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,92		-2,24	35,60	-30,64	2,24			-40,56	2,24	-5,90	-0,45	35,60
1.00G+1.00Q	7,00		-1,04	28,93	-25,43	1,04			-32,43	1,04	-1,95	-0,21	28,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,00		-1,58	25,39	-21,89	1,58			-28,89	1,58	-4,09	-0,32	25,39
1.35G+1.05Q	8,50		-1,35	35,34	-31,09	1,35			-39,59	1,35	-2,53	-0,27	35,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,50		-2,70	26,49	-22,24	2,70			-30,74	2,70	-7,89	-0,54	26,49
1.00G+0.70Q	6,05		-0,99	25,21	-22,19	0,99			-28,24	0,99	-1,84	-0,20	25,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05		-1,89	19,31	-16,29	1,89			-22,34	1,89	-5,42	-0,38	19,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: Δ4.1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 304	Τέλος: 303	Μέλος: 442	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/188/100/13/5,2 [cm]		Μήκος L=1,40m	Bl=0,55m Br=0,45m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[304] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[303] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	23,88	-12,45	27,96	3,30	-5,46	62,12	-0,34	3,89	
Q	0,00	-2,49	2,91	1,58	2,91	10,96	-0,07	1,58	
1.35G+1.50Q	32,23	-20,54	42,11	6,82	-3,01	100,29	-0,57	6,93	
ΣΣ:+x	23,88	70,76	120,14	47,04	86,71	165,16	-6,00	70,76	
ΣΣ:+x	23,88	-98,06	-61,37	-38,85	-94,79	-30,07	-6,00	47,04	
ΣΣ:+z	23,88	61,74	110,05	42,58	76,63	177,49	-6,22	61,74	
ΣΣ:+z	23,88	-89,04	-51,28	-34,39	-84,70	-42,41	-6,22	42,58	
ΣΣ:-x	23,88	70,55	120,09	48,32	86,66	191,84	-7,04	70,55	
ΣΣ:-x	23,88	-97,85	-61,31	-40,13	-94,74	-56,76	-7,04	48,32	
ΣΣ:-z	23,88	80,81	131,07	52,90	97,65	189,62	-7,20	80,81	
ΣΣ:-z	23,88	-108,11	-72,30	-44,71	-105,72	-54,54	-7,20	52,90	
	0,00	13,07	-31,74	-31,36	-31,74	309,16	3,14	13,07	
	0,00	-10,89	26,45	26,14	26,45	-257,63	-2,62	26,14	
1.00G+1.00Q	23,88	-14,94	30,87	4,88	-2,56	73,07	-0,41	5,00	
1.00G+1.00Q	23,88	-14,94	30,87	4,88	-2,56	73,07	-0,41	5,00	
1.35G+1.50Q	32,23	-20,54	42,11	6,82	-3,01	100,29	-0,57	6,93	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	32,23	-30,35	65,92	30,35	20,79	-131,57	-2,92	30,35	
1.00G+1.00Q	23,88	-14,94	30,87	4,88	-2,56	73,07	-0,41	5,00	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	23,88	-21,48	46,74	20,56	13,31	-81,50	-1,98	20,56	
1.35G+1.05Q	32,23	-19,42	40,80	6,11	-4,32	95,36	-0,54	6,40	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	32,23	-35,76	80,48	45,32	35,35	-291,08	-4,46	45,32	
1.00G+0.70Q	23,88	-14,19	30,00	4,40	-3,43	69,79	-0,39	4,65	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	23,88	-25,09	56,45	30,54	23,02	-187,84	-3,01	30,54	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ4

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι	1	2Φ16					2Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11				

(304) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(303) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: Δ8.1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 308	Τέλος: 313	Μέλος: 457	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/280/85/13/5,2 [cm]		Μήκος L=1,40m	Bl=0,45m Br=0,45m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[308] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[313] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	31,70	4,71	7,17	-16,31	-37,21	39,03	0,28	5,48	
Q	0,00	1,04	-2,81	-2,89	-2,81	9,43	-0,02	1,04	
1.35G+1.50Q	42,79	7,93	5,46	-26,36	-54,44	66,83	0,33	8,27	
ΣΣ:+x	31,70	77,85	122,95	74,46	78,57	181,70	9,15	77,85	
ΣΣ:+x	31,70	-67,40	-111,34	-109,89	-155,72	-94,19	9,15	74,46	
ΣΣ:+z	31,70	68,79	110,30	65,86	65,92	137,11	7,50	68,79	
ΣΣ:+z	31,70	-58,34	-98,69	-101,29	-143,07	-49,60	7,50	65,86	
ΣΣ:-x	31,70	77,39	124,87	77,61	80,49	144,87	7,50	77,39	
ΣΣ:-x	31,70	-66,94	-113,26	-113,03	-157,64	-57,36	7,50	77,61	
ΣΣ:-z	31,70	86,23	138,07	87,31	93,69	163,14	8,84	86,23	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[308] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[313] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
ΣΣ:-z	31,70	-75,78	-126,46	-122,74	-170,84	-75,64	8,84	87,31	
	0,00	-48,36	18,77	-22,08	18,77	435,77	-3,58	-48,36	
	0,00	40,30	-15,64	18,40	-15,64	-363,14	2,98	40,30	
1.00G+1.00Q	31,70	5,76	4,36	-19,21	-40,02	48,46	0,25	6,06	
1.00G+1.00Q	31,70	5,76	4,36	-19,21	-40,02	48,46	0,25	6,06	
1.35G+1.50Q	42,79	7,93	5,46	-26,36	-54,44	66,83	0,33	8,27	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	42,79	44,19	-8,62	-9,80	-68,52	-259,99	3,02	44,19	
1.00G+1.00Q	31,70	5,76	4,36	-19,21	-40,02	48,46	0,25	6,06	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	31,70	29,93	-5,03	-8,17	-49,40	-169,43	2,04	29,93	
1.35G+1.05Q	42,79	7,46	6,72	-25,06	-53,18	62,59	0,35	7,98	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	42,79	67,90	-16,74	2,54	-76,64	-482,12	4,81	67,90	
1.00G+0.70Q	31,70	5,44	5,20	-18,34	-39,17	45,63	0,26	5,86	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	31,70	45,74	-10,44	0,06	-54,81	-317,51	3,24	45,74	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ8

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος	Πρ. Λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	2Φ16				2Φ16		
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11		

(308) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

(313) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: Δ10.3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 312	Τέλος: 311	Μέλος: 468	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/40/80/15/5,2 [cm]		Μήκος L=0,90m	Bl=0,05m	Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[312] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[311] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	15,81	-4,29	13,57	1,52	-0,66	27,45	-0,04	1,52	
Q	3,75	-0,46	2,25	0,04	-1,12	5,33	-0,01	0,21	
1.35G+1.50Q	26,97	-6,49	21,70	2,11	-2,58	45,05	-0,06	2,24	
ΣΣ:+x	17,69	105,12	243,28	97,73	227,37	155,16	-0,41	105,12	
ΣΣ:+x	17,69	-114,12	-214,00	-94,69	-229,92	-95,09	-0,41	97,73	
ΣΣ:+z	17,69	75,61	179,95	70,23	164,03	123,23	-0,42	75,61	
ΣΣ:+z	17,69	-84,61	-150,66	-67,20	-166,58	-63,16	-0,42	70,23	
ΣΣ:-x	17,69	67,88	162,89	62,63	146,97	117,85	-0,50	67,88	
ΣΣ:-x	17,69	-76,88	-133,60	-59,60	-149,52	-57,78	-0,50	62,63	
ΣΣ:-z	17,69	86,44	201,79	79,07	185,87	139,94	-0,51	86,44	
ΣΣ:-z	17,69	-95,44	-172,50	-76,04	-188,42	-79,87	-0,51	79,07	
	0,00	59,56	-126,17	-53,97	-126,17	1,55	0,29	59,56	
	0,00	-49,64	105,14	44,98	105,14	-1,29	-0,24	44,98	
1.00G+1.00Q	19,56	-4,76	15,82	1,56	-1,78	32,78	-0,04	1,64	
1.00G+1.00Q	19,56	-4,76	15,82	1,56	-1,78	32,78	-0,04	1,64	
1.35G+1.50Q	26,97	-6,49	21,70	2,11	-2,58	45,05	-0,06	2,24	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	26,97	-51,16	116,32	42,59	92,05	43,89	-0,27	42,59	
1.00G+1.00Q	19,56	-4,76	15,82	1,56	-1,78	32,78	-0,04	1,64	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	19,56	-34,54	78,90	28,55	61,30	32,01	-0,19	28,55	
1.35G+1.05Q	25,28	-6,28	20,68	2,09	-2,07	42,65	-0,05	2,18	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	25,28	-80,74	178,39	69,56	155,64	40,72	-0,41	69,56	
1.00G+0.70Q	18,44	-4,62	15,14	1,55	-1,45	31,18	-0,04	1,60	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	18,44	-54,25	120,28	46,52	103,69	29,89	-0,28	46,52	

Δοκός: Δ10.6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 310	Τέλος: 309	Μέλος: 471	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/40/80/15/5,2 [cm]		Μήκος L=1,00m	Bl=0,05m	Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[310] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[309] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	15,81	-3,00	11,08	0,17	-4,74	11,51	-0,04	0,88	
Q	3,75	-0,59	2,21	-0,26	-1,54	6,56	0,00	0,06	
1.35G+1.50Q	26,97	-4,94	18,27	-0,15	-8,70	25,39	-0,06	1,24	
ΣΣ:+x	17,69	72,38	164,71	76,98	147,03	280,06	-0,33	72,38	
ΣΣ:+x	17,69	-78,93	-140,43	-76,94	-158,12	-250,49	-0,33	76,98	
ΣΣ:+z	17,69	51,68	122,26	55,22	104,57	210,04	-0,32	51,68	
ΣΣ:+z	17,69	-58,24	-97,98	-55,18	-115,67	-180,46	-0,32	55,22	
ΣΣ:-x	17,69	48,66	115,04	51,02	97,35	183,71	-0,39	48,66	
ΣΣ:-x	17,69	-55,22	-90,76	-50,97	-108,45	-154,13	-0,39	51,02	
ΣΣ:-z	17,69	60,56	139,43	63,52	121,74	237,69	-0,39	60,56	
ΣΣ:-z	17,69	-67,11	-115,15	-63,48	-132,83	-208,11	-0,39	63,52	
	0,00	31,45	-65,73	-34,28	-65,73	27,52	-0,06	31,45	
	0,00	-26,21	54,78	28,57	54,78	-22,93	0,05	28,57	
1.00G+1.00Q	19,56	-3,59	13,29	-0,09	-6,28	18,08	-0,04	0,92	
1.00G+1.00Q	19,56	-3,59	13,29	-0,09	-6,28	18,08	-0,04	0,92	
1.35G+1.50Q	26,97	-4,94	18,27	-0,15	-8,70	25,39	-0,06	1,24	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	26,97	-28,52	67,57	25,56	40,60	4,75	-0,01	25,56	
1.00G+1.00Q	19,56	-3,59	13,29	-0,09	-6,28	18,08	-0,04	0,92	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	19,56	-19,31	46,15	17,06	26,59	4,32	-0,01	17,06	
1.35G+1.05Q	25,28	-4,67	17,27	-0,04	-8,01	22,43	-0,06	1,23	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	25,28	-43,98	99,44	42,82	74,16	-11,97	0,01	42,82	
1.00G+0.70Q	18,44	-3,41	12,62	-0,01	-5,81	16,11	-0,04	0,91	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	18,44	-29,62	67,40	28,56	48,96	-6,83	0,01	28,56	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ10

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	6Φ14								4Φ16					
Κόμβος	312									2Φ12	0,45	0,50	2Φ14	0,40	0,40
											Χιαστί:		2Φ14		
Κόμβος	311									1Φ12	0,50	0,45	2Φ14	0,40	0,40
											Χιαστί:		2Φ14		
Συνδετήρες :		4τμ.ΣΦ8/12				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,45m -4τμ.ΣΦ8/10			Τέλος:	0,45m -4τμ.ΣΦ8/10		

(312) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις			
Ανοι	6	6Φ14								4Φ16						
Κόμβος	310									1Φ12	0,45	0,50	2Φ12	0,40	0,40	
											Χιαστί:		2Φ12			
Κόμβος	309									1Φ12	0,50	0,45	2Φ12	0,40	0,40	
											Χιαστί:		2Φ12			
Συνδετήρες :		4τμ.ΣΦ8/20				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,50m -4τμ.ΣΦ8/13				Τέλος:	0,50m -4τμ.ΣΦ8/13		

(309) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: Δ13.3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 321	Τέλος: 65	Μέλος: 480	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/70/55/15/5,2 [cm]		Μήκος L=0,90m	Bl=0,00m Br=0,23m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[321] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[65] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	21,18	-10,34	29,76	7,87	10,70	-13,59	0,02	7,87	
Q	6,00	0,89	1,13	-0,53	-4,27	-0,17	-0,01	1,00	
1.35G+1.50Q	37,59	-12,62	41,87	9,84	8,03	-18,61	0,01	9,84	
ΣΣ:+x	24,18	103,43	173,04	24,37	151,28	43,99	0,50	103,43	
ΣΣ:+x	24,18	-123,29	-112,30	-9,15	-134,06	-71,39	0,50	-123,29	
ΣΣ:+z	24,18	147,33	229,87	31,47	208,11	66,77	0,54	147,33	
ΣΣ:+z	24,18	-167,19	-169,13	-16,25	-190,90	-94,17	0,54	-167,19	
ΣΣ:-x	24,18	156,61	241,66	32,29	219,90	74,85	0,53	156,61	
ΣΣ:-x	24,18	-176,47	-180,92	-17,06	-202,69	-102,25	0,53	-176,47	
ΣΣ:-z	24,18	131,38	208,44	27,49	186,67	61,25	0,44	131,38	
ΣΣ:-z	24,18	-151,24	-147,70	-12,27	-169,46	-88,65	0,44	-151,24	
	0,00	-192,66	274,42	54,38	274,42	-244,06	-1,01	54,38	
	0,00	160,55	-228,68	-45,31	-228,68	203,38	0,84	160,55	
1.00G+1.00Q	27,18	-9,45	30,89	7,34	6,42	-13,77	0,01	7,34	
1.00G+1.00Q	27,18	-9,45	30,89	7,34	6,42	-13,77	0,01	7,34	
1.35G+1.50Q	37,59	-12,62	41,87	9,84	8,03	-18,61	0,01	9,84	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	37,59	131,87	-163,95	-30,95	-197,78	164,43	0,77	131,87	
1.00G+1.00Q	27,18	-9,45	30,89	7,34	6,42	-13,77	0,01	7,34	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	27,18	86,88	-106,32	-19,84	-130,79	108,26	0,51	86,88	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[321] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[65] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
1.35G+1.05Q	34,89	-13,02	41,36	10,07	9,95	-18,53	0,02	10,07	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	34,89	227,80	-301,67	-57,90	-333,07	286,54	1,27	227,80	
1.00G+0.70Q	25,38	-9,72	30,55	7,50	7,71	-13,71	0,01	7,50	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	25,38	150,83	-198,13	-37,81	-220,98	189,67	0,85	150,83	

Δοκός: Δ13.4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 318	Μέλος: 481	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/70/80/15/5,2 [cm]		Μήκος L=2,07m	Bl=0,22m Br=0,01m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[65] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[318] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	21,18	9,62	4,50	-26,44	-39,34	-28,01	-0,10	10,10	
Q	6,00	0,46	3,36	-5,44	-9,06	-4,48	-0,01	1,39	
1.35G+1.50Q	37,59	13,68	11,11	-43,86	-66,70	-44,53	-0,15	15,17	
ΣΣ:+x	24,18	66,62	90,30	88,26	40,26	135,06	-0,59	66,62	
ΣΣ:+x	24,18	-46,95	-77,89	-146,50	-127,94	-195,45	-0,59	88,26	
ΣΣ:+z	24,18	86,91	120,39	130,25	70,34	198,58	-0,68	86,91	
ΣΣ:+z	24,18	-67,25	-107,98	-188,49	-158,02	-258,98	-0,68	130,25	
ΣΣ:-x	24,18	92,32	128,38	141,37	78,34	211,18	-0,71	92,32	
ΣΣ:-x	24,18	-72,65	-115,97	-199,61	-166,02	-271,58	-0,71	141,37	
ΣΣ:-z	24,18	80,88	111,55	117,96	61,51	174,11	-0,58	80,88	
ΣΣ:-z	24,18	-61,22	-99,14	-176,20	-149,19	-234,50	-0,58	117,96	
	0,00	-14,17	28,62	45,07	28,62	-62,76	0,28	45,07	
	0,00	11,81	-23,85	-37,56	-23,85	52,30	-0,23	11,81	
1.00G+1.00Q	27,18	10,08	7,86	-31,88	-48,40	-32,49	-0,11	11,12	
1.00G+1.00Q	27,18	10,08	7,86	-31,88	-48,40	-32,49	-0,11	11,12	
1.35G+1.50Q	37,59	13,68	11,11	-43,86	-66,70	-44,53	-0,15	15,17	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	37,59	24,30	-10,35	-77,66	-88,16	2,54	-0,36	24,30	
1.00G+1.00Q	27,18	10,08	7,86	-31,88	-48,40	-32,49	-0,11	11,12	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	27,18	17,16	-6,45	-54,42	-62,71	-1,11	-0,25	17,16	
1.35G+1.05Q	34,89	13,47	9,60	-41,41	-62,62	-42,51	-0,14	14,71	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	34,89	31,18	-26,17	-97,75	-98,39	35,93	-0,49	31,18	
1.00G+0.70Q	25,38	9,94	6,85	-30,25	-45,68	-31,14	-0,11	10,82	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	25,38	21,75	-17,00	-67,81	-69,53	21,15	-0,34	21,75	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ13

Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	6Φ16				4Φ16			(Οπλ κορμού= 2Φ12)
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/15		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,45m -2τμ.ΣΦ10/15	Τέλος:	0,45m -2τμ.ΣΦ10/15	
(321) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)									
Θέση		Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	4	4Φ16				3Φ16			(Οπλ κορμού= 2Φ12)
Κόμβος	318					2Φ16	1,05	0,50	
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	1,03m -2τμ.ΣΦ8/16	Τέλος:	1,03m -2τμ.ΣΦ8/16	
(318) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)									

Δοκός: Δ18.3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 328	Τέλος: 327	Μέλος: 502	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/50/95/15/5,2 [cm]		Μήκος L=1,90m	Bl=0,00m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[328] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[327] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	19,48	-3,35	15,65	-8,76	-21,35	-31,61	0,11	2,92	
Q	6,00	-0,32	4,16	-3,25	-7,24	-3,75	0,02	1,11	
1.35G+1.50Q	35,29	-5,00	27,37	-16,70	-39,68	-48,30	0,17	5,61	
ΣΣ:+x	22,48	74,64	101,04	69,78	58,34	68,32	0,64	74,64	
ΣΣ:+x	22,48	-81,70	-65,52	-90,50	-108,23	-135,23	0,64	69,78	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[328] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[327] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
ΣΣ:+z	22,48	57,79	82,65	51,74	39,94	54,31	0,78	57,79	
ΣΣ:+z	22,48	-64,85	-47,13	-72,46	-89,83	-121,23	0,78	51,74	
ΣΣ:-x	22,48	41,08	64,82	34,57	22,12	29,20	0,74	41,08	
ΣΣ:-x	22,48	-48,15	-29,30	-55,28	-72,00	-96,12	0,74	34,57	
ΣΣ:-z	22,48	51,14	75,83	45,37	33,12	36,27	0,62	51,14	
ΣΣ:-z	22,48	-58,20	-40,31	-66,09	-83,01	-103,18	0,62	45,37	
	0,00	-98,82	94,13	80,01	94,13	-233,29	0,22	80,01	
	0,00	82,35	-78,44	-66,68	-78,44	194,41	-0,18	82,35	
1.00G+1.00Q	25,48	-3,67	19,81	-12,01	-28,59	-35,36	0,12	4,03	
1.00G+1.00Q	25,48	-3,67	19,81	-12,01	-28,59	-35,36	0,12	4,03	
1.35G+1.50Q	35,29	-5,00	27,37	-16,70	-39,68	-48,30	0,17	5,61	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	35,29	69,12	-43,22	-76,71	-110,28	126,67	0,01	69,12	
1.00G+1.00Q	25,48	-3,67	19,81	-12,01	-28,59	-35,36	0,12	4,03	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	25,48	45,74	-27,25	-52,01	-75,65	81,28	0,01	45,74	
1.35G+1.05Q	32,59	-4,86	25,50	-15,23	-36,42	-46,61	0,16	5,11	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	32,59	118,67	-92,16	-115,25	-154,08	245,00	-0,11	118,67	
1.00G+0.70Q	23,68	-3,57	18,56	-11,03	-26,42	-34,23	0,12	3,70	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	23,68	78,78	-59,87	-77,71	-104,86	160,17	-0,06	78,78	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ18

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	5Φ16							3Φ16					
Κόμβος	327								3Φ12	0,95	0,80			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,95m -2τμ.ΣΦ8/16			Τέλος:	0,95m -2τμ.ΣΦ8/16		

(328) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(327) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: 19, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 368	Μέλος: 505		ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,86				23,97	0,54	0,54	22,04	20,11	0,54	-3,71	0,54	22,04
Q	3,14				18,97	-0,12	-0,12	17,40	15,83	-0,12	-0,74	-0,02	17,40
1.35G+1.50Q	9,92				60,81	0,55	0,55	55,85	50,90	0,55	-6,12	0,55	55,85
ΣΣ:+x	5,43				73,09	18,99	-18,02	70,38	-11,61	-18,02	75,27	-3,60	-8,90
ΣΣ:+x	5,43				-6,18	-18,02	18,99	-8,90	67,66	18,99	-83,44	18,99	70,38
ΣΣ:+z	5,43				68,49	23,59	-22,62	65,78	-7,01	-22,62	69,81	-4,52	-4,30
ΣΣ:+z	5,43				-1,58	-22,62	23,59	-4,30	63,06	23,59	-77,97	23,59	65,78
ΣΣ:-x	5,43				73,72	32,12	-31,15	71,01	-12,24	-31,15	78,41	-6,23	-9,53
ΣΣ:-x	5,43				-6,81	-31,15	32,12	-9,53	68,29	32,12	-86,57	32,12	71,01
ΣΣ:-z	5,43				78,78	27,76	-26,78	76,07	-17,30	-26,78	87,48	-5,36	-14,59
ΣΣ:-z	5,43				-11,88	-26,78	27,76	-14,59	73,36	27,76	-95,65	27,76	76,07
					-1,29	36,57	36,56	-1,29	-1,29	36,57	-15,09	36,56	-1,29
					1,07	-30,47	-30,47	1,07	1,07	-30,47	12,58	-6,09	1,07
1.00G+1.00Q	7,00				42,94	0,42	0,42	39,44	35,94	0,42	-4,45	0,42	39,44
1.00G+1.00Q	7,00				42,94	0,42	0,42	39,44	35,94	0,42	-4,45	0,42	39,44
1.35G+1.50Q	9,92				60,81	0,55	0,55	55,85	50,90	0,55	-6,12	0,55	55,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,92				61,78	-26,87	-26,87	56,82	51,86	-26,87	5,20	-5,37	56,82
1.00G+1.00Q	7,00				42,94	0,42	0,42	39,44	35,94	0,42	-4,45	0,42	39,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,00				43,58	-17,86	-17,86	40,08	36,59	-17,86	3,10	-3,57	40,08
1.35G+1.05Q	8,50				52,28	0,61	0,61	48,02	43,77	0,61	-5,78	0,61	48,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,50				53,89	-45,10	-45,10	49,63	45,38	-45,10	13,08	-9,02	49,63
1.00G+0.70Q	6,05				37,25	0,46	0,46	34,22	31,19	0,46	-4,23	0,46	34,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05				38,32	-30,01	-30,01	35,29	32,27	-30,01	8,35	-6,00	35,29

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 368	Τέλος: 369	Μέλος: 506		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,67		0,54	22,04	-16,18	-0,07	0,47	4,03	-19,85	-0,07	-3,71	0,54	22,04
Q	2,50		-0,12	17,40	-18,13	-0,02	-0,15	-1,98	-20,63	-0,02	-0,74	-0,12	17,40
1.35G+1.50Q	8,71		0,55	55,85	-49,04	-0,14	0,41	2,47	-57,74	-0,14	-6,12	0,55	55,85
ΣΣ: +x	4,92		18,99	-8,89	13,68	2,94	-20,87	81,59	-69,08	-3,12	59,44	-18,02	-75,51
ΣΣ: +x	4,92		-18,02	70,37	-64,16	-3,12	21,67	-75,51	8,76	2,94	-67,60	21,67	81,59
ΣΣ: +z	4,92		23,59	-4,29	9,15	3,75	-26,24	72,47	-64,56	-3,92	51,07	-22,62	-66,39
ΣΣ: +z	4,92		-22,62	65,78	-59,64	-3,92	27,04	-66,39	4,23	3,75	-59,23	27,04	72,47
ΣΣ: -x	4,92		32,12	-9,52	14,28	5,33	-36,25	82,83	-69,69	-5,50	53,65	-31,15	-76,75
ΣΣ: -x	4,92		-31,15	71,00	-64,77	-5,50	37,05	-76,75	9,36	5,33	-61,81	37,05	82,83
ΣΣ: -z	4,92		27,76	-14,59	19,26	4,63	-31,25	92,87	-74,67	-4,80	65,47	-26,78	-86,79
ΣΣ: -z	4,92		-26,78	76,07	-69,74	-4,80	32,05	-86,79	14,34	4,63	-73,63	32,05	92,87
			36,56	-1,29	-0,89	3,53	40,09	-2,18	-0,89	3,53	-15,09	40,09	-2,18
			-30,47	1,07	0,74	-2,94	-33,41	1,81	0,74	-2,94	12,58	-30,47	1,81
1.00G+1.00Q	6,17		0,42	39,44	-34,31	-0,10	0,32	2,05	-40,48	-0,10	-4,45	0,42	39,44
1.00G+1.00Q	6,17		0,42	39,44	-34,31	-0,10	0,32	2,05	-40,48	-0,10	-4,45	0,42	39,44
1.35G+1.50Q	8,71		0,55	55,85	-49,04	-0,14	0,41	2,47	-57,74	-0,14	-6,12	0,55	55,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,71		-26,87	56,82	-48,37	-2,78	-29,66	4,10	-57,07	-2,78	5,20	-26,87	56,82
1.00G+1.00Q	6,17		0,42	39,44	-34,31	-0,10	0,32	2,05	-40,48	-0,10	-4,45	0,42	39,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,17		-17,86	40,08	-33,86	-1,86	-19,72	3,14	-40,03	-1,86	3,10	-17,86	40,08
1.35G+1.05Q	7,58		0,61	48,02	-40,88	-0,13	0,48	3,36	-48,46	-0,13	-5,78	0,61	48,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,58		-45,10	49,63	-39,77	-4,54	-49,64	6,08	-47,35	-4,54	13,08	-45,10	49,63
1.00G+0.70Q	5,42		0,46	34,22	-28,87	-0,09	0,37	2,64	-34,29	-0,09	-4,23	0,46	34,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,42		-30,01	35,29	-28,13	-3,03	-33,04	4,45	-33,55	-3,03	8,35	-30,01	35,29

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|δ_{max}| = |δ1+δ2-δ0| < L/250$, $|δ2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 369	Τέλος: 370	Μέλος: 507		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		0,47	4,03	-53,06	-0,29	0,18	-51,14	-57,27	-0,29	-3,71	0,47	4,03
Q	2,50		-0,15	-1,98	-51,49	0,05	-0,10	-54,72	-53,99	0,05	-0,74	-0,10	-54,72
1.35G+1.50Q	9,44		0,41	2,46	-148,87	-0,33	0,08	-151,12	-158,31	-0,33	-6,12	0,41	2,46
ΣΣ: +x	5,46		21,67	-75,52	-40,48	7,05	-13,93	38,38	-122,59	-7,60	45,27	21,67	-195,38
ΣΣ: +x	5,46		-20,87	81,59	-117,13	-7,60	14,18	-195,38	-45,94	7,05	-53,43	-13,93	81,59
ΣΣ: +z	5,46		27,04	-66,39	-44,94	8,92	-17,45	24,80	-118,14	-9,47	34,66	27,04	-181,80
ΣΣ: +z	5,46		-26,24	72,46	-112,68	-9,47	17,71	-181,80	-50,40	8,92	-42,82	-17,45	72,46
ΣΣ: -x	5,46		37,05	-76,75	-39,89	12,24	-24,19	40,21	-123,19	-12,79	32,78	37,05	-197,21
ΣΣ: -x	5,46		-36,25	82,82	-117,73	-12,79	24,45	-197,21	-45,35	12,24	-40,94	-24,19	82,82
ΣΣ: -z	5,46		32,05	-86,79	-34,99	10,44	-20,96	55,15	-128,09	-10,99	46,68	32,05	-212,15
ΣΣ: -z	5,46		-31,25	92,87	-122,63	-10,99	21,22	-212,15	-40,45	10,44	-54,84	-20,96	92,87
			40,09	-2,17	-0,77	-15,90	24,19	-2,94	-0,77	-15,90	-15,09	40,09	-2,94
			-33,41	1,81	0,64	13,25	-20,16	2,45	0,64	13,25	12,58	-20,16	2,45
1.00G+1.00Q	6,71		0,32	2,05	-104,55	-0,25	0,07	-105,86	-111,26	-0,25	-4,45	0,32	2,05
1.00G+1.00Q	6,71		0,32	2,05	-104,55	-0,25	0,07	-105,86	-111,26	-0,25	-4,45	0,32	2,05

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q	9,44		0,41	2,46	-148,87	-0,33	0,08	-151,12	-158,31	-0,33	-6,12	0,41	2,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,44		-29,66	4,09	-148,30	11,60	-18,06	-148,92	-157,73	11,60	5,20	-18,06	4,09
1.00G+1.00Q	6,71		0,32	2,05	-104,55	-0,25	0,07	-105,86	-111,26	-0,25	-4,45	0,32	2,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,71		-19,72	3,13	-104,17	7,70	-12,02	-104,39	-110,88	7,70	3,10	-12,02	3,13
1.35G+1.05Q	8,31		0,48	3,36	-125,70	-0,35	0,13	-126,50	-134,01	-0,35	-5,78	0,48	3,36
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,31		-49,64	6,07	-124,74	19,53	-30,11	-122,82	-133,05	19,53	13,08	-30,11	6,07
1.00G+0.70Q	5,96		0,37	2,64	-89,11	-0,26	0,10	-89,45	-95,07	-0,26	-4,23	0,37	2,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,96		-33,04	4,45	-88,47	12,99	-20,06	-87,00	-94,43	12,99	8,35	-20,06	4,45

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2 < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 370	Τέλος: 17	Μέλος: 508		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		0,18	-51,14	-89,86	-0,18		-143,32	-94,48	-0,18	-3,71	0,18	-143,32
Q	2,50		-0,10	-54,73	-84,25	0,10		-140,22	-86,75	0,10	-0,74	-0,02	-140,22
1.35G+1.50Q	9,99		0,08	-151,13	-247,69	-0,08		-403,81	-257,68	-0,08	-6,12	0,08	-403,81
ΣΣ:-x	5,87		14,18	-195,38	-94,03	13,93		-58,59	-175,82	-14,18	31,74	14,18	-368,27
ΣΣ:+x	5,87		-13,93	38,37	-169,95	-14,18		-368,27	-99,90	13,93	-39,91	-2,78	38,37
ΣΣ:+z	5,87		17,71	-181,80	-98,43	17,46		-76,57	-171,41	-17,71	20,52	17,71	-350,28
ΣΣ:+z	5,87		-17,45	24,80	-165,55	-17,71		-350,28	-104,30	17,46	-28,68	-3,49	24,80
ΣΣ:-x	5,87		24,45	-197,22	-93,43	24,19		-56,16	-176,42	-24,45	19,21	24,45	-370,70
ΣΣ:-x	5,87		-24,19	40,21	-170,55	-24,45		-370,70	-99,30	24,19	-27,37	-4,84	40,21
ΣΣ:-z	5,87		21,22	-212,16	-88,58	20,96		-36,37	-181,27	-21,22	31,44	21,22	-390,49
ΣΣ:-z	5,87		-20,96	55,15	-175,40	-21,22		-390,49	-94,45	20,96	-39,61	-4,19	55,15
			24,19	-2,94	-0,85	-24,19		-3,79	-0,85	-24,19	-15,09	24,19	-3,79
			-20,16	2,45	0,71	20,16		3,16	0,71	20,16	12,58	-4,03	3,16
1.00G+1.00Q	7,12		0,07	-105,87	-174,11	-0,07		-283,54	-181,23	-0,07	-4,45	0,07	-283,54
1.00G+1.00Q	7,12		0,07	-105,87	-174,11	-0,07		-283,54	-181,23	-0,07	-4,45	0,07	-283,54
1.35G+1.50Q	9,99		0,08	-151,13	-247,69	-0,08		-403,81	-257,68	-0,08	-6,12	0,08	-403,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-18,06	-148,93	-247,05	18,06		-400,97	-257,04	18,06	5,20	-3,61	-400,97
1.00G+1.00Q	7,12		0,07	-105,87	-174,11	-0,07		-283,54	-181,23	-0,07	-4,45	0,07	-283,54
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-12,02	-104,40	-173,69	12,02		-281,65	-180,81	12,02	3,10	-2,40	-281,65
1.35G+1.05Q	8,86		0,13	-126,50	-209,78	-0,13		-340,71	-218,64	-0,13	-5,78	0,13	-340,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-30,11	-122,83	-208,72	30,11		-335,98	-217,58	30,11	13,08	-6,02	-335,98
1.00G+0.70Q	6,37		0,10	-89,45	-148,84	-0,10		-241,47	-155,21	-0,10	-4,23	0,10	-241,47
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-20,06	-87,00	-148,13	20,06		-238,32	-154,50	20,06	8,35	-4,01	-238,32

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2 < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 371	Μέλος: 509		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]	
G	4,62			-437,79	213,20	3,38	3,38	-226,90	208,58	3,38	55,40	3,38	-437,79	
Q	2,50			-383,87	187,41	0,41	0,41	-197,71	184,91	0,41	13,81	0,41	-383,87	
1.35G+1.50Q	9,98			-1166,82	568,93	5,18	5,18	-602,88	558,95	5,18	95,51	5,18	-1166,82	
ΣΣ:+x	5,87			-889,71	350,02	32,34	-25,19	-108,87	257,92	-25,19	185,92	-5,04	-369,73	
ΣΣ:+x	5,87			-369,73	263,79	-25,19	32,34	-542,64	344,15	32,34	-61,31	32,34	-889,71	
ΣΣ:+z	5,87			-858,57	344,82	41,44	-34,30	-134,81	263,12	-34,30	163,38	-6,86	-400,87	
ΣΣ:+z	5,87			-400,87	268,98	-34,30	41,44	-516,70	338,95	41,44	-38,77	41,44	-858,57	
ΣΣ:-x	5,87			-891,82	350,28	49,84	-42,69	-107,02	257,66	-42,69	156,96	-8,54	-367,62	
ΣΣ:-x	5,87			-367,62	263,52	-42,69	49,84	-544,49	344,42	49,84	-32,34	49,84	-891,82	
ΣΣ:-z	5,87			-925,79	355,95	45,77	-38,62	-78,72	251,99	-38,62	185,40	-7,73	-333,66	
ΣΣ:-z	5,87			-333,66	257,86	-38,62	45,77	-572,78	350,08	45,77	-60,79	45,77	-925,79	
				-10,06	-0,04	27,93	27,93	-10,10	-0,04	27,93	-84,26	27,93	-10,10	
				8,38	0,04	-23,28	-23,28	8,41	0,04	-23,28	70,22	-4,66	8,41	
1.00G+1.00Q	7,12			-821,66	400,61	3,79	3,79	-424,61	393,49	3,79	69,21	3,79	-821,66	
1.00G+1.00Q	7,12			-821,66	400,61	3,79	3,79	-424,61	393,49	3,79	69,21	3,79	-821,66	
1.35G+1.50Q	9,98			-1166,82	568,93	5,18	5,18	-602,88	558,95	5,18	95,51	5,18	-1166,82	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,98			-1159,28	568,96	-15,78	-15,77	-595,30	558,98	-15,78	158,70	-3,15	-1159,28	
1.00G+1.00Q	7,12			-821,66	400,61	3,79	3,79	-424,61	393,49	3,79	69,21	3,79	-821,66	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12			-816,63	400,63	-10,18	-10,18	-419,56	393,51	-10,18	111,34	-2,04	-816,63	
1.35G+1.05Q	8,86			-994,08	484,60	4,99	4,99	-513,91	475,74	4,99	89,29	4,99	-994,08	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86			-981,51	484,65	-29,93	-29,93	-501,29	475,79	-29,93	194,62	-5,98	-981,51	
1.00G+0.70Q	6,37			-706,50	344,38	3,67	3,67	-365,30	338,02	3,67	65,07	3,67	-706,50	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-698,12	344,42	-19,61	-19,61	-356,88	338,05	-19,61	135,29	-3,92	-698,12	

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 371	Τέλος: 372	Μέλος: 510	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z = 1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]	
G	4,62		3,38	-226,91	177,51	3,00	6,37	-51,71	172,89	3,00	55,40	6,37	-226,91	
Q	2,50		0,41	-197,72	156,13	0,35	0,76	-42,84	153,63	0,35	13,81	0,76	-197,72	
1.35G+1.50Q	9,99		5,18	-602,90	473,84	4,57	9,75	-134,06	463,85	4,57	95,51	9,75	-602,90	
ΣΣ:+x	5,87		32,34	-542,65	298,81	29,46	-48,28	100,53	206,47	-23,14	170,35	-25,19	100,53	
ΣΣ:+x	5,87		-25,19	-108,88	212,34	-23,14	61,75	-246,78	292,94	29,46	-45,73	61,75	-542,65	
ΣΣ:+z	5,87		41,45	-516,71	293,60	36,00	-63,91	79,81	211,69	-29,67	144,88	-34,30	79,81	
ΣΣ:+z	5,87		-34,30	-134,82	217,56	-29,67	77,38	-226,06	287,72	36,00	-20,26	77,38	-516,71	
ΣΣ:-x	5,87		49,84	-544,50	299,07	42,51	-78,74	102,12	206,21	-36,18	132,38	-42,70	102,12	
ΣΣ:-x	5,87		-42,70	-107,03	212,08	-36,18	92,21	-248,37	293,20	42,51	-7,76	92,21	-544,50	
ΣΣ:-z	5,87		45,77	-572,80	304,76	39,99	-72,22	124,73	200,52	-33,67	162,92	-38,63	124,73	
ΣΣ:-z	5,87		-38,63	-78,74	206,40	-33,67	85,69	-270,98	298,89	39,99	-38,31	85,69	-572,80	
			27,93	-10,10	-0,68	25,61	53,54	-10,78	-0,68	25,61	-84,26	53,54	-10,78	
			-23,28	8,41	0,57	-21,34	-44,62	8,98	0,57	-21,34	70,22	-23,28	8,98	
1.00G+1.00Q	7,12		3,79	-424,63	333,64	3,35	7,14	-94,54	326,52	3,35	69,21	7,14	-424,63	
1.00G+1.00Q	7,12		3,79	-424,63	333,64	3,35	7,14	-94,54	326,52	3,35	69,21	7,14	-424,63	
1.35G+1.50Q	9,99		5,18	-602,90	473,84	4,57	9,75	-134,06	463,85	4,57	95,51	9,75	-602,90	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-15,77	-595,33	474,35	-14,63	-30,41	-125,98	464,36	-14,63	158,71	-15,77	-595,33	
1.00G+1.00Q	7,12		3,79	-424,63	333,64	3,35	7,14	-94,54	326,52	3,35	69,21	7,14	-424,63	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-10,18	-419,58	333,98	-9,46	-19,63	-89,15	326,86	-9,46	111,34	-10,18	-419,58	
1.35G+1.05Q	8,87		4,99	-513,93	403,58	4,41	9,41	-114,78	394,71	4,41	89,29	9,41	-513,93	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,87		-29,93	-501,31	404,43	-27,60	-57,52	-101,31	395,56	-27,60	194,62	-29,93	-501,31	
1.00G+0.70Q	6,37		3,67	-365,31	286,80	3,24	6,91	-81,69	280,43	3,24	65,07	6,91	-365,31	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-19,61	-356,90	287,37	-18,10	-37,71	-72,71	281,00	-18,10	135,29	-19,61	-356,90	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	6		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 372	Τέλος: 373	Μέλος: 511	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		6,37	-51,71	141,48	1,71	8,08	87,45	136,86	1,71	55,40	8,08	87,45
Q	2,50		0,76	-42,84	124,52	0,21	0,97	80,43	122,02	0,21	13,81	0,97	80,43
1.35G+1.50Q	9,99		9,75	-134,07	377,77	2,62	12,37	238,70	367,78	2,62	95,51	12,37	238,70
ΣΣ:+x	5,87		61,75	-246,79	247,12	25,10	-68,78	257,94	154,48	-21,48	154,59	-48,28	257,94
ΣΣ:+x	5,87		-48,28	100,52	160,35	-21,48	85,86	-2,60	241,25	25,10	-29,98	85,86	-246,79
ΣΣ:+z	5,87		77,38	-226,07	241,88	26,13	-85,81	242,46	159,72	-22,51	126,20	-63,91	242,46
ΣΣ:+z	5,87		-63,91	79,80	165,59	-22,51	102,89	12,88	236,01	26,13	-1,58	102,89	12,88
ΣΣ:-x	5,87		92,21	-248,38	247,37	29,54	-103,79	259,28	154,23	-25,92	107,65	-78,74	259,28
ΣΣ:-x	5,87		-78,74	102,11	160,10	-25,92	120,87	-3,94	241,50	29,54	16,97	120,87	-248,38
ΣΣ:-z	5,87		85,69	-270,99	253,08	30,03	-97,89	276,18	148,52	-26,41	140,20	-72,22	276,18
ΣΣ:-z	5,87		-72,22	124,72	154,39	-26,41	114,97	-20,84	247,21	30,03	-15,58	114,97	-270,99
			53,54	-10,78	-1,33	14,45	67,99	-12,11	-1,33	14,45	-84,26	67,99	-12,11
			-44,62	8,98	1,11	-12,04	-56,66	10,09	1,11	-12,04	70,22	-44,62	10,09
1.00G+1.00Q	7,12		7,14	-94,55	265,99	1,92	9,05	167,88	258,87	1,92	69,21	9,05	167,88
1.00G+1.00Q	7,12		7,14	-94,55	265,99	1,92	9,05	167,88	258,87	1,92	69,21	9,05	167,88
1.35G+1.50Q	9,99		9,75	-134,07	377,77	2,62	12,37	238,70	367,78	2,62	95,51	12,37	238,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-30,41	-125,99	378,77	-8,22	-38,63	247,79	368,78	-8,22	158,71	-30,41	247,79
1.00G+1.00Q	7,12		7,14	-94,55	265,99	1,92	9,05	167,88	258,87	1,92	69,21	9,05	167,88
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-19,63	-89,16	266,66	-5,31	-24,94	173,94	259,54	-5,31	111,34	-19,63	173,94
1.35G+1.05Q	8,86		9,41	-114,80	321,74	2,53	11,93	202,51	312,88	2,53	89,29	11,93	202,51
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-57,52	-101,32	323,40	-15,54	-73,06	217,65	314,54	-15,54	194,62	-57,52	217,65
1.00G+0.70Q	6,37		6,91	-81,70	228,64	1,85	8,76	143,75	222,27	1,85	65,07	8,76	143,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-37,71	-72,72	229,75	-10,19	-47,90	153,85	223,38	-10,19	135,29	-37,71	153,85

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	10		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 373	Τέλος: 374	Μέλος: 512	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,08	87,45	100,79	0,58	8,67	185,93	96,17	0,58	55,40	8,67	185,93
Q	2,50		0,97	80,42	88,46	0,09	1,07	167,63	85,96	0,09	13,81	1,07	167,63
1.35G+1.50Q	9,99		12,37	238,69	268,76	0,93	13,30	502,46	258,77	0,93	95,51	13,30	502,46
ΣΣ:+x	5,87		85,86	-2,61	188,53	21,21	-86,23	356,52	95,65	-19,95	138,75	-68,78	356,52
ΣΣ:+x	5,87		-68,78	257,93	101,52	-19,95	104,58	182,98	182,66	21,21	-14,13	104,58	182,98
ΣΣ:+z	5,87		102,89	12,88	183,27	17,03	-99,41	346,29	100,90	-15,77	107,47	-85,81	346,29
ΣΣ:+z	5,87		-85,81	242,45	106,77	-15,77	117,75	193,21	177,40	17,03	17,15	117,75	193,21
ΣΣ:-x	5,87		120,88	-3,94	188,78	17,89	-117,23	357,60	95,39	-16,63	83,21	-103,79	357,60

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,87		-103,79	259,27	101,26	-16,63	135,57	181,90	182,91	17,89	41,40	135,57	181,90
ΣΣ:-z	5,87		114,97	-20,84	194,51	20,61	-114,75	368,77	89,67	-19,35	117,37	-97,89	368,77
ΣΣ:-z	5,87		-97,89	276,17	95,53	-19,35	133,10	170,73	188,64	20,61	7,25	133,10	170,73
			67,99	-12,11	-1,37	4,76	72,76	-13,48	-1,37	4,76	-84,26	72,76	-13,48
			-56,66	10,09	1,14	-3,97	-60,63	11,23	1,14	-3,97	70,22	-56,66	11,23
1.00G+1.00Q	7,12		9,05	167,87	189,25	0,68	9,73	353,56	182,13	0,68	69,21	9,73	353,56
1.00G+1.00Q	7,12		9,05	167,87	189,25	0,68	9,73	353,56	182,13	0,68	69,21	9,73	353,56
1.35G+1.50Q	9,99		12,37	238,69	268,76	0,93	13,30	502,46	258,77	0,93	95,51	13,30	502,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-38,63	247,78	269,78	-2,64	-41,27	512,56	259,80	-2,64	158,71	-38,63	512,56
1.00G+1.00Q	7,12		9,05	167,87	189,25	0,68	9,73	353,56	182,13	0,68	69,21	9,73	353,56
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-24,94	173,93	189,93	-1,70	-26,65	360,30	182,81	-1,70	111,34	-24,94	360,30
1.35G+1.05Q	8,86		11,93	202,50	228,95	0,89	12,82	427,02	220,09	0,89	89,29	12,82	427,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-73,06	217,64	230,66	-5,07	-78,13	443,87	221,80	-5,07	194,62	-73,06	443,87
1.00G+0.70Q	6,37		8,76	143,75	162,71	0,65	9,41	303,27	156,34	0,65	65,07	9,41	303,27
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-47,90	153,84	163,85	-3,32	-51,22	314,50	157,48	-3,32	135,29	-47,90	314,50

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	13		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 374	Τέλος: 375	Μέλος: 513	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,67	185,93	59,99	-0,03	8,64	243,60	55,37	-0,03	55,40	8,67	243,60
Q	2,50		1,07	167,63	52,30	0,03	1,10	218,69	49,80	0,03	13,81	1,10	218,69
1.35G+1.50Q	9,99		13,30	502,45	159,44	0,01	13,31	656,89	149,45	0,01	95,51	13,31	656,89
ΣΣ:+x	5,87		104,58	182,98	129,68	16,58	-99,58	396,18	36,73	-16,60	122,85	-86,23	396,18
ΣΣ:+x	5,87		-86,23	356,51	42,60	-16,60	117,91	309,72	123,81	16,58	1,77	117,91	309,72
ΣΣ:+z	5,87		117,76	193,21	124,42	10,26	-105,17	391,21	41,99	-10,28	88,79	-99,41	391,21
ΣΣ:+z	5,87		-99,41	346,28	47,86	-10,28	123,49	314,69	118,55	10,26	35,82	123,49	314,69
ΣΣ:-x	5,87		135,57	181,90	129,93	10,88	-119,96	397,01	36,48	-10,90	70,35	-117,23	397,01
ΣΣ:-x	5,87		-117,23	357,59	42,35	-10,90	138,28	308,89	124,06	10,88	54,26	138,28	308,89
ΣΣ:-z	5,87		133,10	170,72	135,66	12,72	-122,76	402,45	30,74	-12,74	94,53	-114,75	402,45
ΣΣ:-z	5,87		-114,75	368,77	36,61	-12,74	141,09	303,45	129,79	12,72	30,09	141,09	303,45
			72,76	-13,48	-1,44	-0,49	72,27	-14,92	-1,44	-0,49	-84,26	72,76	-14,92
			-60,63	11,23	1,20	0,41	-60,22	12,43	1,20	0,41	70,22	-60,22	12,43
1.00G+1.00Q	7,12		9,73	353,56	112,29		9,74	462,29	105,17		69,21	9,74	462,29
1.00G+1.00Q	7,12		9,73	353,56	112,29		9,74	462,29	105,17		69,21	9,74	462,29
1.35G+1.50Q	9,99		13,30	502,45	159,44	0,01	13,31	656,89	149,45	0,01	95,51	13,31	656,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-41,27	512,56	160,52	0,38	-40,89	668,08	150,53	0,38	158,71	-40,89	668,08
1.00G+1.00Q	7,12		9,73	353,56	112,29		9,74	462,29	105,17		69,21	9,74	462,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-26,65	360,30	113,01	0,25	-26,40	469,75	105,89	0,25	111,34	-26,40	469,75
1.35G+1.05Q	8,86		12,82	427,01	135,90		12,81	558,49	127,04		89,29	12,82	558,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-78,13	443,86	137,70	0,61	-77,52	577,13	128,84	0,61	194,62	-77,52	577,13
1.00G+0.70Q	6,37		9,41	303,27	96,60	-0,01	9,41	396,68	90,23	-0,01	65,07	9,41	396,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-51,22	314,50	97,80	0,40	-50,82	409,12	91,43	0,40	135,29	-50,82	409,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 10, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 375	Τέλος: 376	Μέλος: 514		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,64	243,60	19,13	-0,38	8,26	260,42	14,51	-0,38	55,40	8,64	260,42
Q	2,50		1,10	218,69	16,10	-0,01	1,09	233,53	13,60	-0,01	13,81	1,10	233,53
1.35G+1.50Q	9,99		13,31	656,89	49,97	-0,52	12,79	701,87	39,98	-0,52	95,51	13,31	701,87
ΣΣ:+x	5,87		117,91	309,72	70,72	11,62	-107,87	377,61	-22,24	-12,38	106,91	-99,58	396,17
ΣΣ:+x	5,87		-99,58	396,17	-16,37	-12,38	125,44	376,77	64,85	11,62	17,70	125,44	377,61
ΣΣ:+z	5,87		123,50	314,69	65,46	8,05	-103,29	377,45	-16,98	-8,81	70,90	123,50	391,20
ΣΣ:+z	5,87		-105,17	391,20	-11,11	-8,81	120,86	376,92	59,59	8,05	53,72	-103,29	377,45
ΣΣ:-x	5,87		138,28	308,89	70,97	12,69	-112,40	377,54	-22,49	-13,44	92,99	138,28	397,00
ΣΣ:-x	5,87		-119,96	397,00	-16,62	-13,44	129,97	376,84	65,10	12,69	31,62	-112,40	376,84
ΣΣ:-z	5,87		141,09	303,45	76,70	9,10	-121,77	377,46	-28,22	-9,85	72,04	141,09	402,44
ΣΣ:-z	5,87		-122,76	402,44	-22,35	-9,85	139,33	376,92	70,83	9,10	52,57	-121,77	377,46
			72,27	-14,92	-1,54	-3,46	68,81	-16,46	-1,54	-3,46	-84,26	72,27	-16,46
			-60,22	12,43	1,28	2,88	-57,34	13,72	1,28	2,88	70,22	-57,34	13,72
1.00G+1.00Q	7,12		9,74	462,29	35,23	-0,38	9,35	493,95	28,11	-0,38	69,21	9,74	493,95
1.00G+1.00Q	7,12		9,74	462,29	35,23	-0,38	9,35	493,95	28,11	-0,38	69,21	9,74	493,95
1.35G+1.50Q	9,99		13,31	656,89	49,97	-0,52	12,79	701,87	39,98	-0,52	95,51	13,31	701,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-40,89	668,08	51,13	2,07	-38,82	714,21	41,14	2,07	158,71	-38,82	714,21
1.00G+1.00Q	7,12		9,74	462,29	35,23	-0,38	9,35	493,95	28,11	-0,38	69,21	9,74	493,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-26,40	469,75	36,00	1,34	-25,05	502,18	28,88	1,34	111,34	-25,05	502,18
1.35G+1.05Q	8,86		12,81	558,48	42,72	-0,52	12,30	596,78	33,86	-0,52	89,29	12,81	596,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-77,52	577,13	44,65	3,81	-73,71	617,35	35,79	3,81	194,62	-73,71	617,35
1.00G+0.70Q	6,37		9,41	396,68	30,40	-0,38	9,03	423,89	24,03	-0,38	65,07	9,41	423,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-50,82	409,11	31,68	2,50	-48,32	437,61	25,31	2,50	135,29	-48,32	437,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 11, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 376	Τέλος: 377	Μέλος: 515		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,26	260,42	-15,09	-0,60	7,66	243,02	-19,71	-0,60	55,40	8,26	260,42
Q	2,50		1,09	233,53	-13,94	-0,04	1,05	218,34	-16,44	-0,04	13,81	1,09	233,53
1.35G+1.50Q	9,99		12,79	701,87	-41,29	-0,87	11,92	655,58	-51,28	-0,87	95,51	12,79	701,87
ΣΣ:+x	5,87		125,44	376,76	21,48	7,84	-110,81	396,04	-71,48	-9,09	90,97	-107,87	376,76
ΣΣ:+x	5,87		-107,87	377,61	-65,61	-9,09	127,13	308,33	15,61	7,84	33,65	127,13	396,04
ΣΣ:+z	5,87		120,86	376,92	16,22	11,77	-94,22	390,49	-66,22	-13,01	74,91	120,86	376,92
ΣΣ:+z	5,87		-103,29	377,45	-60,35	-13,01	110,54	313,88	10,35	11,77	49,70	-94,22	390,49
ΣΣ:-x	5,87		129,97	376,84	21,73	20,13	-95,16	395,71	-71,73	-21,37	117,66	129,97	377,54
ΣΣ:-x	5,87		-112,40	377,54	-65,86	-21,37	111,49	308,66	15,86	20,13	6,96	-95,16	395,71
ΣΣ:-z	5,87		139,33	376,92	27,46	13,07	-112,08	401,74	-77,46	-14,31	76,70	139,33	376,92
ΣΣ:-z	5,87		-121,77	377,46	-71,59	-14,31	128,41	302,63	21,59	13,07	47,92	-112,08	401,74
			68,81	-16,46	-1,55	-5,37	63,44	-18,01	-1,55	-5,37	-84,26	68,81	-18,01
			-57,34	13,72	1,29	4,48	-52,87	15,01	1,29	4,48	70,22	-52,87	15,01
1.00G+1.00Q	7,12		9,35	493,95	-29,04	-0,64	8,71	461,36	-36,16	-0,64	69,21	9,35	493,95
1.00G+1.00Q	7,12		9,35	493,95	-29,04	-0,64	8,71	461,36	-36,16	-0,64	69,21	9,35	493,95
1.35G+1.50Q	9,99		12,79	701,87	-41,29	-0,87	11,92	655,58	-51,28	-0,87	95,51	12,79	701,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-38,82	714,21	-40,13	3,16	-35,66	669,09	-50,12	3,16	158,71	-35,66	714,21
1.00G+1.00Q	7,12		9,35	493,95	-29,04	-0,64	8,71	461,36	-36,16	-0,64	69,21	9,35	493,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-25,05	502,18	-28,26	2,04	-23,01	470,36	-35,38	2,04	111,34	-23,01	502,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,86		12,30	596,78	-35,02	-0,86	11,44	557,33	-43,88	-0,86	89,29	12,30	596,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-73,71	617,35	-33,08	5,86	-67,85	579,84	-41,94	5,86	194,62	-67,85	617,35
1.00G+0.70Q	6,37		9,03	423,89	-24,85	-0,63	8,39	395,85	-31,22	-0,63	65,07	9,03	423,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-48,32	437,61	-23,56	3,85	-44,47	410,86	-29,93	3,85	135,29	-44,47	437,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 12, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 377	Τέλος: 378	Μέλος: 516		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,66	243,02	-55,96	-0,81	6,85	184,74	-60,58	-0,81	55,40	7,66	243,02
Q	2,50		1,05	218,34	-50,15	-0,07	0,98	166,94	-52,65	-0,07	13,81	1,05	218,34
1.35G+1.50Q	9,99		11,92	655,58	-150,78	-1,20	10,71	499,81	-160,76	-1,20	95,51	11,92	655,58
ΣΣ: +x	5,87		127,13	308,33	-37,50	10,42	-102,89	355,61	-130,45	-12,11	67,52	127,13	308,33
ΣΣ: +x	5,87		-110,81	396,05	-124,58	-12,11	117,53	180,82	-43,37	10,42	57,10	-102,89	396,05
ΣΣ: +z	5,87		110,54	313,88	-42,76	16,90	-78,99	344,80	-125,19	-18,59	93,24	110,54	313,88
ΣΣ: +z	5,87		-94,22	390,50	-119,32	-18,59	93,63	191,63	-48,63	16,90	31,38	-78,99	390,50
ΣΣ: -x	5,87		111,49	308,66	-37,25	23,18	-74,85	355,53	-130,70	-24,87	134,01	111,49	308,66
ΣΣ: -x	5,87		-95,16	395,72	-124,83	-24,87	89,49	180,90	-43,12	23,18	-9,39	-74,85	395,72
ΣΣ: -z	5,87		128,41	302,63	-31,52	19,36	-94,87	367,29	-136,43	-21,05	99,39	128,41	302,63
ΣΣ: -z	5,87		-112,09	401,74	-130,56	-21,05	109,51	169,14	-37,39	19,36	25,23	-94,87	401,74
			63,44	-18,01	-1,65	-7,06	56,38	-19,66	-1,65	-7,06	-84,26	63,44	-19,66
			-52,87	15,01	1,37	5,89	-46,98	16,38	1,37	5,89	70,22	-46,98	16,38
1.00G+1.00Q	7,12		8,71	461,36	-106,11	-0,88	7,83	351,68	-113,23	-0,88	69,21	8,71	461,36
1.00G+1.00Q	7,12		8,71	461,36	-106,11	-0,88	7,83	351,68	-113,23	-0,88	69,21	8,71	461,36
1.35G+1.50Q	9,99		11,92	655,58	-150,78	-1,20	10,71	499,81	-160,76	-1,20	95,51	11,92	655,58
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-35,66	669,09	-149,54	4,09	-31,57	514,55	-159,53	4,09	158,71	-31,57	669,09
1.00G+1.00Q	7,12		8,71	461,36	-106,11	-0,88	7,83	351,68	-113,23	-0,88	69,21	8,71	461,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-23,01	470,36	-105,29	2,65	-20,36	361,51	-112,41	2,65	111,34	-20,36	470,36
1.35G+1.05Q	8,86		11,44	557,33	-128,21	-1,17	10,27	424,69	-137,07	-1,17	89,29	11,44	557,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-67,85	579,84	-126,15	7,66	-60,20	449,26	-135,01	7,66	194,62	-60,20	579,84
1.00G+0.70Q	6,37		8,39	395,86	-91,07	-0,86	7,53	301,60	-97,44	-0,86	65,07	8,39	395,86
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-44,47	410,86	-89,70	5,02	-39,45	317,98	-96,07	5,02	135,29	-39,45	410,86

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 13, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 378	Τέλος: 379	Μέλος: 517		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		6,85	184,75	-96,79	-1,09	5,76	85,65	-101,41	-1,09	55,40	6,85	184,75
Q	2,50		0,98	166,94	-86,32	-0,12	0,86	79,38	-88,82	-0,12	13,81	0,98	166,94
1.35G+1.50Q	9,99		10,71	499,82	-260,13	-1,65	9,06	234,69	-270,12	-1,65	95,51	10,71	499,82
ΣΣ:+x	5,87		117,53	180,82	-96,44	18,50	-85,51	256,24	-189,32	-20,79	82,55	117,53	180,82
ΣΣ:+x	5,87		-102,89	355,61	-183,45	-20,79	97,85	-5,56	-102,31	18,50	42,06	-85,51	355,61
ΣΣ:+z	5,87		93,63	191,63	-101,70	20,64	-59,59	240,17	-184,06	-22,93	111,94	93,63	191,63
ΣΣ:+z	5,87		-78,99	344,80	-178,19	-22,93	71,94	10,51	-107,57	20,64	12,67	-59,59	344,80
ΣΣ:-x	5,87		89,49	180,90	-96,19	24,01	-53,70	256,40	-189,57	-26,30	150,34	89,49	180,90
ΣΣ:-x	5,87		-74,85	355,53	-183,70	-26,30	66,04	-5,73	-102,06	24,01	-25,72	-53,70	355,53
ΣΣ:-z	5,87		109,51	169,14	-90,46	24,11	-72,41	273,90	-195,29	-26,40	122,25	109,51	169,14
ΣΣ:-z	5,87		-94,87	367,29	-189,42	-26,40	84,76	-23,22	-96,33	24,11	2,36	-72,41	367,29
			56,38	-19,66	-1,72	-9,25	47,12	-21,37	-1,72	-9,25	-84,26	56,38	-21,37
			-46,98	16,38	1,43	7,71	-39,27	17,81	1,43	7,71	70,22	-39,27	17,81
1.00G+1.00Q	7,12		7,83	351,69	-183,10	-1,21	6,62	165,03	-190,22	-1,21	69,21	7,83	351,69
1.00G+1.00Q	7,12		7,83	351,69	-183,10	-1,21	6,62	165,03	-190,22	-1,21	69,21	7,83	351,69
1.35G+1.50Q	9,99		10,71	499,82	-260,13	-1,65	9,06	234,69	-270,12	-1,65	95,51	10,71	499,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-31,57	514,56	-258,85	5,29	-26,28	250,73	-268,83	5,29	158,71	-26,28	514,56
1.00G+1.00Q	7,12		7,83	351,69	-183,10	-1,21	6,62	165,03	-190,22	-1,21	69,21	7,83	351,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-20,36	361,52	-182,24	3,42	-16,94	175,72	-189,36	3,42	111,34	-16,94	361,52
1.35G+1.05Q	8,86		10,27	424,70	-221,29	-1,60	8,68	198,98	-230,15	-1,60	89,29	10,27	424,70
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-60,20	449,27	-219,14	9,97	-50,23	225,69	-228,00	9,97	194,62	-50,23	449,27
1.00G+0.70Q	6,37		7,53	301,61	-157,21	-1,17	6,36	141,22	-163,58	-1,17	65,07	7,53	301,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-39,45	317,99	-155,77	6,54	-32,91	159,03	-162,14	6,54	135,29	-32,91	317,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	13		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 14, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 379	Τέλος: 380	Μέλος: 518	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,76	85,66	-137,51	-1,55	4,21	-54,16	-142,13	-1,55	55,40	5,76	85,66
Q	2,50		0,86	79,38	-122,38	-0,21	0,66	-44,25	-124,88	-0,21	13,81	0,86	79,38
1.35G+1.50Q	9,99		9,06	234,70	-369,21	-2,40	6,66	-139,49	-379,19	-2,40	95,51	9,06	234,70
ΣΣ:+x	5,87		97,85	-5,56	-155,32	24,76	-61,16	97,99	-247,95	-28,06	106,66	97,85	-250,57
ΣΣ:+x	5,87		-85,51	256,25	-242,08	-28,06	70,21	-250,57	-161,19	24,76	17,95	-61,16	256,25
ΣΣ:+z	5,87		71,94	10,52	-160,56	21,03	-39,24	76,68	-242,71	-24,32	130,68	71,94	10,52
ΣΣ:+z	5,87		-59,59	240,18	-236,84	-24,32	48,29	-229,26	-166,43	21,03	-6,06	-39,24	240,18
ΣΣ:-x	5,87		66,04	-5,72	-155,08	20,97	-34,56	98,40	-248,19	-24,26	166,61	66,04	-250,98
ΣΣ:-x	5,87		-53,70	256,41	-242,33	-24,26	43,61	-250,98	-160,94	20,97	-42,00	-34,56	256,41
ΣΣ:-z	5,87		84,76	-23,21	-149,36	24,97	-48,31	121,60	-253,91	-28,26	145,09	84,76	-274,18
ΣΣ:-z	5,87		-72,41	273,90	-248,04	-28,26	57,36	-274,18	-155,23	24,97	-20,48	-48,31	273,90
			47,12	-21,37	-1,74	-12,87	34,26	-23,11	-1,74	-12,87	-84,26	47,12	-23,11
			-39,27	17,81	1,45	10,72	-28,55	19,26	1,45	10,72	70,22	-28,55	19,26
1.00G+1.00Q	7,12		6,62	165,04	-259,89	-1,75	4,86	-98,41	-267,01	-1,75	69,21	6,62	165,04
1.00G+1.00Q	7,12		6,62	165,04	-259,89	-1,75	4,86	-98,41	-267,01	-1,75	69,21	6,62	165,04
1.35G+1.50Q	9,99		9,06	234,70	-369,21	-2,40	6,66	-139,49	-379,19	-2,40	95,51	9,06	234,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-26,28	250,74	-367,90	7,25	-19,03	-122,16	-377,89	7,25	158,71	-19,03	250,74
1.00G+1.00Q	7,12		6,62	165,04	-259,89	-1,75	4,86	-98,41	-267,01	-1,75	69,21	6,62	165,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-16,94	175,72	-259,02	4,68	-12,27	-86,86	-266,14	4,68	111,34	-12,27	175,72
1.35G+1.05Q	8,86		8,68	198,98	-314,14	-2,31	6,37	-119,58	-323,00	-2,31	89,29	8,68	198,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-50,23	225,70	-311,96	13,78	-36,45	-90,69	-320,82	13,78	194,62	-36,45	225,70
1.00G+0.70Q	6,37		6,36	141,22	-223,17	-1,69	4,67	-85,14	-229,54	-1,69	65,07	6,36	141,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-32,91	159,03	-221,73	9,03	-23,88	-65,88	-228,10	9,03	135,29	-23,88	159,03

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	10		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 15, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 380	Τέλος: 381	Μέλος: 519	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,21	-54,16	-173,70	-2,05	2,16	-230,17	-178,32	-2,05	55,40	4,21	-230,17
Q	2,50		0,66	-44,24	-154,13	-0,31	0,35	-199,62	-156,63	-0,31	13,81	0,66	-199,62
1.35G+1.50Q	9,99		6,66	-139,48	-465,69	-3,23	3,43	-610,17	-475,68	-3,23	95,51	6,66	-610,17
ΣΣ:+x	5,87		70,21	-250,56	-207,48	28,65	-32,55	-112,42	-299,93	-33,05	130,88	70,21	-547,55
ΣΣ:+x	5,87		-61,16	98,00	-294,06	-33,05	37,20	-547,55	-213,35	28,65	-6,26	-32,55	98,00
ΣΣ:+z	5,87		48,29	-229,25	-212,73	19,26	-20,07	-138,98	-294,68	-23,66	149,43	48,29	-520,99
ΣΣ:+z	5,87		-39,24	76,68	-288,81	-23,66	24,71	-520,99	-218,59	19,26	-24,81	-20,07	76,68
ΣΣ:-x	5,87		43,61	-250,97	-207,24	17,17	-17,59	-111,77	-300,17	-21,57	182,86	43,61	-548,20
ΣΣ:-x	5,87		-34,56	98,41	-294,30	-21,57	22,23	-548,20	-213,11	17,17	-58,25	-17,59	98,41
ΣΣ:-z	5,87		57,36	-274,18	-201,54	23,53	-24,85	-82,86	-305,87	-27,93	167,92	57,36	-577,11
ΣΣ:-z	5,87		-48,31	121,61	-300,00	-27,93	29,50	-577,11	-207,41	23,53	-43,30	-24,85	121,61
			34,26	-23,11	-2,33	-16,85	17,41	-25,45	-2,33	-16,85	-84,26	34,26	-25,45
			-28,55	19,26	1,94	14,04	-14,51	21,20	1,94	14,04	70,22	-14,51	21,20
1.00G+1.00Q	7,12		4,86	-98,40	-327,83	-2,36	2,50	-429,80	-334,95	-2,36	69,21	4,86	-429,80
1.00G+1.00Q	7,12		4,86	-98,40	-327,83	-2,36	2,50	-429,80	-334,95	-2,36	69,21	4,86	-429,80
1.35G+1.50Q	9,99		6,66	-139,48	-465,69	-3,23	3,43	-610,17	-475,68	-3,23	95,51	6,66	-610,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-19,03	-122,15	-463,94	9,40	-9,63	-591,08	-473,93	9,40	158,71	-9,63	-591,08
1.00G+1.00Q	7,12		4,86	-98,40	-327,83	-2,36	2,50	-429,80	-334,95	-2,36	69,21	4,86	-429,80
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-12,27	-86,85	-326,67	6,06	-6,20	-417,07	-333,78	6,06	111,34	-6,20	-417,07
1.35G+1.05Q	8,86		6,37	-119,57	-396,33	-3,09	3,27	-520,34	-405,20	-3,09	89,29	6,37	-520,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-36,45	-90,68	-393,42	17,96	-18,49	-488,53	-402,28	17,96	194,62	-18,49	-488,53
1.00G+0.70Q	6,37		4,67	-85,13	-281,59	-2,27	2,40	-369,91	-287,96	-2,27	65,07	4,67	-369,91
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-23,88	-65,87	-279,65	11,77	-12,11	-348,70	-286,02	11,77	135,29	-12,11	-348,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	6		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 16, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 381	Τέλος: 18	Μέλος: 520	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		2,16	-230,17	-209,71	-2,16		-442,19	-214,33	-2,16	55,40	2,16	-442,19
Q	2,50		0,35	-199,62	-185,71	-0,35		-386,58	-188,21	-0,35	13,81	0,35	-386,58
1.35G+1.50Q	9,99		3,43	-610,16	-561,68	-3,43		-1176,83	-571,67	-3,43	95,51	3,43	-1176,83
ΣΣ:+x	5,87		37,20	-547,54	-259,41	32,55		-374,77	-351,60	-37,20	155,02	37,20	-896,20
ΣΣ:+x	5,87		-32,55	-112,42	-345,73	-37,20		-896,20	-265,28	32,55	-30,40	-6,51	-374,77
ΣΣ:+z	5,87		24,71	-520,99	-264,65	20,07		-406,56	-346,36	-24,71	168,10	24,71	-864,41
ΣΣ:+z	5,87		-20,07	-138,98	-340,49	-24,71		-864,41	-270,52	20,07	-43,48	-4,01	-406,56
ΣΣ:-x	5,87		22,23	-548,20	-259,18	17,59		-373,88	-351,83	-22,23	199,02	22,23	-897,09

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,87		-17,59	-111,77	-345,96	-22,23		-897,09	-265,05	17,59	-74,40	-3,52	-373,88
ΣΣ:-z	5,87		29,50	-577,10	-253,49	24,85		-339,29	-357,52	-29,50	190,62	29,50	-931,68
ΣΣ:-z	5,87		-24,85	-82,86	-351,65	-29,50		-931,68	-259,36	24,85	-66,00	-4,97	-339,29
			17,41	-25,45	-2,90	-17,41		-28,35	-2,90	-17,41	-84,26	17,41	-28,35
			-14,51	21,20	2,42	14,51		23,62	2,42	14,51	70,22	-2,90	23,62
1.00G+1.00Q	7,12		2,50	-429,79	-395,42	-2,50		-828,77	-402,54	-2,50	69,21	2,50	-828,77
1.00G+1.00Q	7,12		2,50	-429,79	-395,42	-2,50		-828,77	-402,54	-2,50	69,21	2,50	-828,77
1.35G+1.50Q	9,99		3,43	-610,16	-561,68	-3,43		-1176,83	-571,67	-3,43	95,51	3,43	-1176,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99		-9,63	-591,07	-559,50	9,63		-1155,57	-569,49	9,63	158,71	-1,93	-1155,57
1.00G+1.00Q	7,12		2,50	-429,79	-395,42	-2,50		-828,77	-402,54	-2,50	69,21	2,50	-828,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12		-6,20	-417,06	-393,97	6,20		-814,60	-401,09	6,20	111,34	-1,24	-814,60
1.35G+1.05Q	8,86		3,27	-520,33	-478,11	-3,27		-1002,87	-486,97	-3,27	89,29	3,27	-1002,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86		-18,49	-488,52	-474,48	18,49		-967,43	-483,34	18,49	194,62	-3,70	-967,43
1.00G+0.70Q	6,37		2,40	-369,90	-339,71	-2,40		-712,80	-346,08	-2,40	65,07	2,40	-712,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37		-12,11	-348,70	-337,29	12,11		-689,17	-343,66	12,11	135,29	-2,42	-689,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 17, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 382	Μέλος: 521		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-149,87	99,90	0,11	0,11	-52,27	95,28	0,11	-3,38	0,11	-149,87
Q	2,50			-147,11	92,51	-0,08	-0,08	-55,85	90,01	-0,08	-0,60	-0,02	-147,11
1.35G+1.50Q	9,99			-422,98	273,63	0,02	0,02	-154,34	263,64	0,02	-5,46	0,02	-422,98
ΣΣ:+x	5,87			-375,27	183,39	32,87	-32,72	34,43	103,06	-32,73	18,56	-6,54	34,43
ΣΣ:+x	5,87			-71,57	108,93	-32,73	32,87	-194,82	177,52	32,87	-25,92	32,87	-375,27
ΣΣ:+z	5,87			-356,28	178,73	21,80	-21,66	20,09	107,71	-21,66	23,19	-4,33	20,09
ΣΣ:+z	5,87			-90,56	113,58	-21,66	21,80	-180,48	172,86	21,80	-30,55	21,80	-356,28
ΣΣ:-x	5,87			-374,60	183,22	17,61	-17,46	33,92	103,22	-17,47	38,78	-3,49	33,92
ΣΣ:-x	5,87			-72,24	109,09	-17,47	17,61	-194,31	177,35	17,61	-46,14	17,61	-374,60
ΣΣ:-z	5,87			-395,24	188,28	25,15	-25,00	49,50	98,16	-25,01	34,98	-5,00	49,50
ΣΣ:-z	5,87			-51,60	104,03	-25,01	25,15	-209,89	182,41	25,15	-42,34	25,15	-395,24
				-1,05	0,23	19,33	19,33	-0,82	0,23	19,33	-17,63	19,33	-1,05
				0,88	-0,19	-16,11	-16,11	0,68	-0,19	-16,11	14,70	-3,22	0,88
1.00G+1.00Q	7,12			-296,97	192,41	0,02	0,02	-108,12	185,29	0,02	-3,98	0,02	-296,97
1.00G+1.00Q	7,12			-296,97	192,41	0,02	0,02	-108,12	185,29	0,02	-3,98	0,02	-296,97
1.35G+1.50Q	9,99			-422,98	273,63	0,02	0,02	-154,34	263,64	0,02	-5,46	0,02	-422,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,99			-422,19	273,46	-14,48	-14,48	-153,73	263,47	-14,48	7,77	-2,90	-422,19
1.00G+1.00Q	7,12			-296,97	192,41	0,02	0,02	-108,12	185,29	0,02	-3,98	0,02	-296,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12			-296,45	192,30	-9,64	-9,64	-107,71	185,18	-9,64	4,84	-1,93	-296,45
1.35G+1.05Q	8,86			-356,78	232,00	0,06	0,06	-129,21	223,14	0,06	-5,19	0,06	-356,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,86			-355,47	231,72	-24,11	-24,11	-128,18	222,85	-24,11	16,85	-4,82	-355,47
1.00G+0.70Q	6,37			-252,84	164,66	0,05	0,05	-91,37	158,29	0,05	-3,80	0,05	-252,84
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-251,96	164,47	-16,06	-16,06	-90,68	158,10	-16,06	10,90	-3,21	-251,96

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 18, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 382	Τέλος: 383	Μέλος: 522		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		0,11	-52,27	60,03	0,19	0,29	5,65	55,82	0,19	-3,38	0,29	5,65
Q	2,50		-0,08	-55,85	57,01	-0,04	-0,12	-0,09	54,51	-0,04	-0,60	-0,08	-55,85
1.35G+1.50Q	9,44		0,02	-154,34	166,56	0,20	0,22	7,51	157,13	0,20	-5,46	0,22	7,51
ΣΣ:+x	5,46		32,87	-194,82	126,12	18,85	-51,18	82,65	45,49	-18,50	34,93	-32,72	82,65
ΣΣ:+x	5,46		-32,72	34,43	50,95	-18,50	51,68	-71,42	120,66	18,85	-42,28	51,68	-194,82
ΣΣ:+z	5,46		21,80	-180,48	121,42	12,88	-34,15	73,01	50,19	-12,53	38,68	-21,66	73,01
ΣΣ:+z	5,46		-21,66	20,09	55,65	-12,53	34,65	-61,79	115,96	12,88	-46,04	34,65	-180,48
ΣΣ:-x	5,46		17,61	-194,31	125,96	10,47	-27,56	82,30	45,66	-10,12	53,07	-17,47	82,30
ΣΣ:-x	5,46		-17,47	33,92	51,12	-10,12	28,05	-71,08	120,50	10,47	-60,43	28,05	-194,31
ΣΣ:-z	5,46		25,15	-209,89	131,07	14,58	-39,21	92,78	40,55	-14,23	51,66	-25,00	92,78
ΣΣ:-z	5,46		-25,00	49,50	46,01	-14,23	39,70	-81,55	125,60	14,58	-59,02	39,70	-209,89
			19,33	-0,82	0,26	14,27	33,61	-0,57	0,26	14,27	-17,63	33,61	-0,82
			-16,11	0,69	-0,21	-11,90	-28,01	0,47	-0,21	-11,90	14,70	-16,11	0,69
1.00G+1.00Q	6,71		0,02	-108,12	117,04	0,15	0,17	5,57	110,33	0,15	-3,98	0,17	5,57
1.00G+1.00Q	6,71		0,02	-108,12	117,04	0,15	0,17	5,57	110,33	0,15	-3,98	0,17	5,57
1.35G+1.50Q	9,44		0,02	-154,34	166,56	0,20	0,22	7,51	157,13	0,20	-5,46	0,22	7,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,44		-14,48	-153,72	166,37	-10,51	-24,99	7,93	156,93	-10,51	7,77	-14,48	7,93
1.00G+1.00Q	6,71		0,02	-108,12	117,04	0,15	0,17	5,57	110,33	0,15	-3,98	0,17	5,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,71		-9,64	-107,71	116,92	-6,99	-16,63	5,85	110,21	-6,99	4,84	-9,64	5,85
1.35G+1.05Q	8,31		0,06	-129,21	140,91	0,22	0,27	7,54	132,60	0,22	-5,19	0,27	7,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,31		-24,11	-128,18	140,58	-17,63	-41,74	8,25	132,27	-17,63	16,85	-24,11	8,25
1.00G+0.70Q	5,96		0,05	-91,37	99,94	0,16	0,21	5,59	93,98	0,16	-3,80	0,21	5,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,96		-16,06	-90,68	99,73	-11,73	-27,80	6,07	93,76	-11,73	10,90	-16,06	6,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 19, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 383	Τέλος: 384	Μέλος: 523		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,67		0,29	5,65	20,37	0,05	0,34	24,19	16,70	0,05	-3,38	0,34	24,19
Q	2,50		-0,12	-0,09	21,15	0,02	-0,10	19,81	18,65	0,02	-0,60	-0,10	19,81
1.35G+1.50Q	8,71		0,22	7,51	59,22	0,09	0,31	62,37	50,51	0,09	-5,46	0,31	62,37
ΣΣ:+x	4,92		51,68	-71,42	69,13	5,89	-45,45	72,94	-12,16	-5,77	56,25	51,68	82,65
ΣΣ:+x	4,92		-51,18	82,65	-7,24	-5,77	46,06	-4,76	64,21	5,89	-63,61	-45,45	-71,42
ΣΣ:+z	4,92		34,65	-61,79	64,35	3,68	-30,61	68,08	-7,39	-3,57	55,65	34,65	73,01
ΣΣ:+z	4,92		-34,15	73,01	-2,47	-3,57	31,21	0,10	59,43	3,68	-63,01	-30,61	0,10
ΣΣ:-x	4,92		28,05	-71,08	68,96	2,92	-24,77	72,77	-12,00	-2,80	67,86	28,05	82,30
ΣΣ:-x	4,92		-27,56	82,30	-7,08	-2,80	25,38	-4,58	64,04	2,92	-75,22	-24,77	-71,08
ΣΣ:-z	4,92		39,70	-81,55	74,15	4,41	-34,92	78,05	-17,19	-4,30	71,09	39,70	92,78
ΣΣ:-z	4,92		-39,21	92,78	-12,27	-4,30	35,53	-9,86	69,23	4,41	-78,45	-34,92	-81,55
			33,61	-0,57	0,26	-0,76	32,84	-0,31	0,26	-0,76	-17,63	33,61	-0,57
			-28,01	0,47	-0,22	0,64	-27,37	0,26	-0,22	0,64	14,70	-27,37	0,47
1.00G+1.00Q	6,17		0,18	5,57	41,51	0,07	0,24	44,00	35,34	0,07	-3,98	0,24	44,00
1.00G+1.00Q	6,17		0,18	5,57	41,51	0,07	0,24	44,00	35,34	0,07	-3,98	0,24	44,00
1.35G+1.50Q	8,71		0,22	7,51	59,22	0,09	0,31	62,37	50,51	0,09	-5,46	0,31	62,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,71		-24,99	7,93	59,02	0,67	-24,32	62,60	50,32	0,67	7,77	-24,32	62,60
1.00G+1.00Q	6,17		0,18	5,57	41,51	0,07	0,24	44,00	35,34	0,07	-3,98	0,24	44,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,17		-16,63	5,85	41,39	0,45	-16,18	44,15	35,22	0,45	4,84	-16,18	44,15

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,58		0,27	7,54	49,70	0,09	0,36	53,46	42,12	0,09	-5,19	0,36	53,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,58		-41,74	8,25	49,38	1,04	-40,70	53,84	41,80	1,04	16,85	-40,70	53,84
1.00G+0.70Q	5,42		0,21	5,60	35,17	0,06	0,27	38,06	29,75	0,06	-3,80	0,27	38,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,42		-27,80	6,07	34,96	0,70	-27,10	38,31	29,53	0,70	10,90	-27,10	38,31

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 20, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 384	Τέλος: 19	Μέλος: 524		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,86		0,34	24,19	-22,26	-0,34			-26,12	-0,34	-3,38	0,34	24,19
Q	3,14		-0,10	19,81	-18,24	0,10			-21,38	0,10	-0,60	-0,02	19,81
1.35G+1.50Q	9,92		0,31	62,37	-57,41	-0,31			-67,33	-0,31	-5,46	0,31	62,37
ΣΣ: +x	5,43		46,06	-4,76	7,47	45,45			-75,66	-46,06	80,89	46,06	72,94
ΣΣ: +x	5,43		-45,45	72,94	-70,23	-46,06			2,04	45,45	-88,25	-9,09	-4,76
ΣΣ: +z	5,43		31,22	0,10	2,61	30,61			-70,80	-31,21	74,78	31,22	68,08
ΣΣ: +z	5,43		-30,61	68,08	-65,37	-31,21			-2,82	30,61	-82,14	-6,12	0,73
ΣΣ: -x	5,43		25,38	-4,58	7,30	24,77			-75,48	-25,38	84,35	25,38	72,77
ΣΣ: -x	5,43		-24,77	72,77	-70,06	-25,38			1,87	24,77	-91,71	-4,95	-4,58
ΣΣ: -z	5,43		35,53	-9,86	12,58	34,92			-80,77	-35,53	93,56	35,53	78,05
ΣΣ: -z	5,43		-34,92	78,05	-75,34	-35,53			7,15	34,92	-100,92	-6,98	-9,86
			32,84	-0,31	0,31	-32,84			0,31	-32,84	-17,63	32,84	-0,31
			-27,37	0,26	-0,26	27,37			-0,26	27,37	14,70	-5,47	0,26
1.00G+1.00Q	7,00		0,24	44,00	-40,50	-0,24			-47,50	-0,24	-3,98	0,24	44,00
1.00G+1.00Q	7,00		0,24	44,00	-40,50	-0,24			-47,50	-0,24	-3,98	0,24	44,00
1.35G+1.50Q	9,92		0,31	62,37	-57,41	-0,31			-67,33	-0,31	-5,46	0,31	62,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,92		-24,32	62,60	-57,64	24,32			-67,56	24,32	7,77	-4,86	62,60
1.00G+1.00Q	7,00		0,24	44,00	-40,50	-0,24			-47,50	-0,24	-3,98	0,24	44,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,00		-16,18	44,15	-40,66	16,18			-47,65	16,18	4,84	-3,24	44,15
1.35G+1.05Q	8,50		0,36	53,46	-49,20	-0,36			-57,71	-0,36	-5,19	0,36	53,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,50		-40,70	53,84	-49,59	40,70			-58,10	40,70	16,85	-8,14	53,84
1.00G+0.70Q	6,05		0,27	38,06	-35,03	-0,27			-41,08	-0,27	-3,80	0,27	38,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05		-27,10	38,31	-35,29	27,10			-41,34	27,10	10,90	-5,42	38,31

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 385	Μέλος: 525		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,86				44,97	0,54	0,54	43,04	41,12	0,54	1,66	0,54	43,04
Q	3,14				40,13	-0,11	-0,11	38,56	36,99	-0,11	0,72	-0,02	38,56
1.35G+1.50Q	9,92				120,91	0,56	0,56	115,95	110,99	0,56	3,32	0,56	115,95
ΣΣ:+x	5,43				65,20	19,74	-18,77	62,49	59,45	-18,77	148,12	-3,75	62,16
ΣΣ:+x	5,43				64,87	-18,77	19,74	62,16	59,78	19,74	-144,07	19,74	62,49
ΣΣ:+z	5,43				65,21	24,37	-23,41	62,50	59,44	-23,40	138,00	-4,68	62,15
ΣΣ:+z	5,43				64,87	-23,40	24,37	62,15	59,78	24,37	-133,95	24,37	62,50
ΣΣ:-x	5,43				65,26	33,08	-32,11	62,55	59,39	-32,11	159,70	-6,42	62,10
ΣΣ:-x	5,43				64,81	-32,11	33,08	62,10	59,84	33,08	-155,65	33,08	62,55
ΣΣ:-z	5,43				65,25	29,28	-28,31	62,54	59,40	-28,31	171,64	-5,66	62,11
ΣΣ:-z	5,43				64,82	-28,31	29,28	62,11	59,83	29,28	-167,59	29,28	62,54
					0,43	31,58	31,58	0,43	0,43	31,58	2,53	31,58	0,43
					-0,36	-26,32	-26,32	-0,36	-0,36	-26,32	-2,10	-5,26	-0,36
1.00G+1.00Q	7,00				85,10	0,43	0,43	81,61	78,11	0,43	2,38	0,43	81,61
1.00G+1.00Q	7,00				85,10	0,43	0,43	81,61	78,11	0,43	2,38	0,43	81,61
1.35G+1.50Q	9,92				120,91	0,56	0,56	115,95	110,99	0,56	3,32	0,56	115,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,92				120,59	-23,13	-23,13	115,63	110,67	-23,13	1,43	-4,63	115,63
1.00G+1.00Q	7,00				85,10	0,43	0,43	81,61	78,11	0,43	2,38	0,43	81,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,00				84,89	-15,36	-15,36	81,39	77,89	-15,36	1,12	-3,07	81,39
1.35G+1.05Q	8,50				102,85	0,61	0,61	98,60	94,35	0,61	3,00	0,61	98,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,50				102,32	-38,87	-38,87	98,07	93,81	-38,87	-0,16	-7,77	98,07
1.00G+0.70Q	6,05				73,06	0,46	0,46	70,04	67,01	0,46	2,17	0,46	70,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05				72,71	-25,86	-25,86	69,68	66,65	-25,86	0,06	-5,17	69,68

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	\delta_2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 385	Τέλος: 386	Μέλος: 526		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,67		0,54	43,04	15,06	0,06	0,60	56,26	11,39	0,06	1,66	0,60	56,26
Q	2,50		-0,11	38,56	12,67	-0,05	-0,16	49,98	10,17	-0,05	0,72	-0,11	49,98
1.35G+1.50Q	8,71		0,56	115,95	39,32		0,56	150,92	30,62		3,32	0,56	150,92
ΣΣ:+x	4,92		19,74	62,16	21,55	4,81	-22,95	81,47	16,30	-4,75	151,68	-18,77	81,04
ΣΣ:+x	4,92		-18,77	62,49	21,22	-4,75	23,98	81,04	16,63	4,81	-147,63	23,98	81,47
ΣΣ:+z	4,92		24,37	62,15	21,57	6,40	-29,27	81,43	16,28	-6,33	141,96	-23,41	81,08
ΣΣ:+z	4,92		-23,41	62,49	21,20	-6,33	30,30	81,08	16,65	6,40	-137,91	30,30	81,43
ΣΣ:-x	4,92		33,08	62,10	21,59	8,87	-40,36	81,44	16,27	-8,80	164,20	-32,11	81,44
ΣΣ:-x	4,92		-32,11	62,54	21,19	-8,80	41,40	81,06	16,67	8,87	-160,15	41,40	81,06
ΣΣ:-z	4,92		29,28	62,11	21,59	7,88	-35,55	81,47	16,27	-7,81	175,65	-28,31	81,04
ΣΣ:-z	4,92		-28,31	62,53	21,19	-7,81	36,59	81,04	16,67	7,88	-171,60	36,59	81,47
			31,58	0,42	-0,17	14,18	45,76	0,25	-0,17	14,18	2,53	45,76	0,42
			-26,32	-0,35	0,14	-11,82	-38,14	-0,21	0,14	-11,82	-2,10	-26,32	-0,35
1.00G+1.00Q	6,17		0,43	81,60	27,72	0,01	0,44	106,24	21,55	0,01	2,38	0,44	106,24
1.00G+1.00Q	6,17		0,43	81,60	27,72	0,01	0,44	106,24	21,55	0,01	2,38	0,44	106,24
1.35G+1.50Q	8,71		0,56	115,95	39,32		0,56	150,92	30,62		3,32	0,56	150,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,71		-23,13	115,63	39,45	-10,63	-33,76	150,73	30,75	-10,63	1,43	-23,13	150,73
1.00G+1.00Q	6,17		0,43	81,60	27,72	0,01	0,44	106,24	21,55	0,01	2,38	0,44	106,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,17		-15,37	81,39	27,81	-7,08	-22,45	106,12	21,64	-7,08	1,12	-15,37	106,12
1.35G+1.05Q	7,58		0,61	98,60	33,62	0,03	0,64	128,43	26,04	0,03	3,00	0,64	128,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,58		-38,87	98,07	33,84	-17,70	-56,57	128,12	26,26	-17,70	-0,16	-38,87	128,12
1.00G+0.70Q	5,42		0,46	70,03	23,92	0,02	0,48	91,25	18,50	0,02	2,17	0,48	91,25
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,42		-25,86	69,68	24,07	-11,79	-37,65	91,04	18,65	-11,79	0,06	-25,86	91,04

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 386	Τέλος: 387	Μέλος: 527	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		0,60	56,26	-12,01	-0,20	0,39	42,14	-16,23	-0,20	1,66	0,60	56,26
Q	2,50		-0,16	49,98	-11,54	0,01	-0,15	37,19	-14,04	0,01	0,72	-0,15	49,98
1.35G+1.50Q	9,44		0,56	150,93	-33,53	-0,26	0,31	112,68	-42,96	-0,26	3,32	0,56	150,93
ΣΣ:+x	5,46		23,98	81,04	-17,67	7,30	-16,16	61,00	-23,36	-7,69	155,19	23,98	81,04
ΣΣ:+x	5,46		-22,95	81,47	-17,90	-7,69	16,80	60,48	-23,13	7,30	-151,14	-16,16	81,47
ΣΣ:+z	5,46		30,30	81,08	-17,64	8,53	-21,18	61,00	-23,39	-8,93	145,91	30,30	81,08
ΣΣ:+z	5,46		-29,27	81,43	-17,93	-8,93	21,82	60,48	-23,10	8,53	-141,86	-21,18	81,43
ΣΣ:-x	5,46		41,40	81,07	-17,60	11,50	-29,37	61,01	-23,43	-11,90	168,83	41,40	81,07
ΣΣ:-x	5,46		-40,36	81,44	-17,97	-11,90	30,01	60,47	-23,06	11,50	-164,78	-29,37	81,44
ΣΣ:-z	5,46		36,59	81,04	-17,62	10,31	-25,80	61,03	-23,41	-10,70	179,68	36,59	81,04
ΣΣ:-z	5,46		-35,55	81,47	-17,95	-10,70	26,43	60,45	-23,08	10,31	-175,63	-25,80	81,47
			45,76	0,24	-0,31	-3,41	42,36	-0,07	-0,31	-3,41	2,53	45,76	0,24
			-38,14	-0,20	0,26	2,84	-35,30	0,06	0,26	2,84	-2,10	-35,30	0,06
1.00G+1.00Q	6,71		0,44	106,24	-23,55	-0,19	0,24	79,33	-30,27	-0,19	2,38	0,44	106,24
1.00G+1.00Q	6,71		0,44	106,24	-23,55	-0,19	0,24	79,33	-30,27	-0,19	2,38	0,44	106,24
1.35G+1.50Q	9,44		0,56	150,93	-33,53	-0,26	0,31	112,68	-42,96	-0,26	3,32	0,56	150,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,44		-33,76	150,74	-33,29	2,30	-31,46	112,73	-42,73	2,30	1,43	-31,46	150,74
1.00G+1.00Q	6,71		0,44	106,24	-23,55	-0,19	0,24	79,33	-30,27	-0,19	2,38	0,44	106,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,71		-22,45	106,12	-23,40	1,51	-20,93	79,37	-30,11	1,51	1,12	-20,93	106,12
1.35G+1.05Q	8,31		0,64	128,44	-28,34	-0,26	0,37	95,94	-36,65	-0,26	3,00	0,64	128,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,31		-56,57	128,13	-27,95	4,00	-52,57	96,03	-36,26	4,00	-0,16	-52,57	128,13
1.00G+0.70Q	5,96		0,48	91,25	-20,09	-0,20	0,29	68,18	-26,05	-0,20	2,17	0,48	91,25
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,96		-37,65	91,05	-19,83	2,64	-35,01	68,24	-25,79	2,64	0,06	-35,01	91,05

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 387	Τέλος: 300	Μέλος: 528	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Y + Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[300] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,48		0,39	42,15	-39,91	-0,39			-44,39	-0,39	1,66	0,39	42,15
Q	2,36		-0,15	37,19	-36,01	0,15			-38,38	0,15	0,72	-0,03	37,19
1.35G+1.50Q	9,59		0,31	112,69	-107,89	-0,31			-117,49	-0,31	3,32	0,31	112,69
ΣΣ:+x	5,66		16,80	60,48	-57,65	16,16			-63,84	-16,80	158,90	16,80	61,01
ΣΣ:+x	5,66		-16,16	61,01	-58,18	-16,80			-63,31	16,16	-154,85	-3,23	60,48
ΣΣ:+z	5,66		21,82	60,48	-57,65	21,18			-63,84	-21,82	150,10	21,82	61,01
ΣΣ:+z	5,66		-21,18	61,01	-58,18	-21,82			-63,32	21,18	-146,05	-4,24	60,48
ΣΣ:-x	5,66		30,01	60,47	-57,64	29,37			-63,85	-30,01	173,84	30,01	61,02

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[300] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,66		-29,37	61,02	-58,19	-30,01			-63,31	29,37	-169,79	-5,87	60,47
ΣΣ:-z	5,66		26,44	60,46	-57,62	25,80			-63,87	-26,44	183,98	26,44	61,04
ΣΣ:-z	5,66		-25,80	61,04	-58,21	-26,44			-63,29	25,80	-179,93	-5,16	60,46
			42,36	-0,07	0,07	-42,36			0,07	-42,36	2,53	42,36	-0,07
			-35,30	0,06	-0,06	35,30			-0,06	35,30	-2,10	-7,06	0,06
1.00G+1.00Q	6,84		0,24	79,34	-75,92	-0,24			-82,77	-0,24	2,38	0,24	79,34
1.00G+1.00Q	6,84		0,24	79,34	-75,92	-0,24			-82,77	-0,24	2,38	0,24	79,34
1.35G+1.50Q	9,59		0,31	112,69	-107,89	-0,31			-117,49	-0,31	3,32	0,31	112,69
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,59		-31,46	112,75	-107,95	31,46			-117,54	31,46	1,43	-6,29	112,75
1.00G+1.00Q	6,84		0,24	79,34	-75,92	-0,24			-82,77	-0,24	2,38	0,24	79,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,84		-20,93	79,38	-75,96	20,93			-82,80	20,93	1,12	-4,19	79,38
1.35G+1.05Q	8,53		0,37	95,95	-91,69	-0,37			-100,22	-0,37	3,00	0,37	95,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,53		-52,57	96,05	-91,78	52,57			-100,31	52,57	-0,16	-10,51	96,05
1.00G+0.70Q	6,14		0,29	68,18	-65,12	-0,29			-71,25	-0,29	2,17	0,29	68,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,14		-35,01	68,25	-65,18	35,01			-71,31	35,01	0,06	-7,00	68,25

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 398	Μέλος: 529	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[24] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,62				9,98	-0,50	-0,50	9,17	8,36	-0,50	1,45	-0,10	9,17
Q	0,91				7,23	0,18	0,18	6,78	6,32	0,18	0,04	0,18	6,78
1.35G+1.50Q	3,55				24,33	-0,40	-0,40	22,55	20,78	-0,40	2,01	-0,08	22,55
ΣΣ:+x	2,07				13,64	14,77	-15,61	12,60	11,49	-15,61	61,84	-3,12	12,53
ΣΣ:+x	2,07				13,56	-15,61	14,77	12,53	11,56	14,77	-58,91	14,77	12,60
ΣΣ:+z	2,07				13,64	16,14	-16,98	12,61	11,48	-16,98	56,53	-3,40	12,52
ΣΣ:+z	2,07				13,56	-16,98	16,14	12,52	11,57	16,14	-53,60	16,14	12,61
ΣΣ:-x	2,07				13,67	22,71	-23,55	12,63	11,46	-23,55	64,57	-4,71	12,50
ΣΣ:-x	2,07				13,53	-23,55	22,71	12,50	11,59	22,71	-61,65	22,71	12,63
ΣΣ:-z	2,07				13,65	22,30	-23,14	12,61	11,47	-23,14	70,79	-4,63	12,51
ΣΣ:-z	2,07				13,55	-23,14	22,30	12,51	11,58	22,30	-67,86	22,30	12,61
					-0,22	-69,55	-69,55	-0,22	-0,22	-69,55	11,36	-13,91	-0,22
					0,19	57,96	57,96	0,19	0,19	57,96	-9,47	57,96	0,19
1.00G+1.00Q	2,53				17,22	-0,32	-0,32	15,95	14,69	-0,32	1,48	-0,06	15,95
1.00G+1.00Q	2,53				17,22	-0,32	-0,32	15,95	14,69	-0,32	1,48	-0,06	15,95
1.35G+1.50Q	3,55				24,33	-0,40	-0,40	22,55	20,78	-0,40	2,01	-0,08	22,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,55				24,49	51,76	51,76	22,72	20,94	51,76	-6,51	51,76	22,72
1.00G+1.00Q	2,53				17,22	-0,32	-0,32	15,95	14,69	-0,32	1,48	-0,06	15,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,53				17,33	34,46	34,46	16,06	14,80	34,46	-4,19	34,46	16,06
1.35G+1.05Q	3,14				21,07	-0,48	-0,48	19,50	17,93	-0,48	1,99	-0,10	19,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,14				21,35	86,46	86,46	19,78	18,21	86,46	-12,20	86,46	19,78
1.00G+0.70Q	2,26				15,05	-0,37	-0,37	13,92	12,79	-0,37	1,47	-0,07	13,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,26				15,23	57,59	57,59	14,10	12,98	57,59	-7,99	57,59	14,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 398	Τέλος: 399	Μέλος: 530		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,89		-0,50	9,18	4,08	0,07	-0,43	12,31	2,19	0,07	1,45	-0,43	12,31
Q	0,72		0,18	6,78	2,35	0,09	0,27	8,77	1,63	0,09	0,04	0,27	8,77
1.35G+1.50Q	3,64		-0,40	22,56	9,04	0,23	-0,17	29,77	5,40	0,23	2,01	-0,17	29,77
ΣΣ: +x	2,25		14,77	12,53	5,36	6,92	-22,13	16,81	2,90	-6,69	61,39	-15,61	16,58
ΣΣ: +x	2,25		-15,61	12,60	5,15	-6,69	21,52	16,58	3,11	6,92	-58,46	21,52	16,81
ΣΣ: +z	2,25		16,14	12,52	5,37	8,11	-24,65	16,80	2,89	-7,89	55,96	-16,98	16,59
ΣΣ: +z	2,25		-16,98	12,61	5,14	-7,89	24,04	16,59	3,12	8,11	-53,03	24,04	16,80
ΣΣ: -x	2,25		22,71	12,50	5,38	10,25	-33,36	16,79	2,88	-10,02	64,04	-23,55	16,60
ΣΣ: -x	2,25		-23,55	12,63	5,13	-10,02	32,75	16,60	3,13	10,25	-61,11	32,75	16,79
ΣΣ: -z	2,25		22,30	12,51	5,38	9,83	-32,58	16,81	2,88	-9,60	70,24	-23,14	16,58
ΣΣ: -z	2,25		-23,14	12,61	5,13	-9,60	31,97	16,58	3,13	9,83	-67,31	31,97	16,81
			-69,55	-0,22	0,11	-20,10	-89,66	-0,11	0,11	-20,10	11,36	-69,55	-0,22
			57,96	0,18	-0,09	16,75	74,71	0,09	-0,09	16,75	-9,47	74,71	0,18
1.00G+1.00Q	2,61		-0,32	15,95	6,43	0,16	-0,16	21,08	3,82	0,16	1,48	-0,16	21,08
1.00G+1.00Q	2,61		-0,32	15,95	6,43	0,16	-0,16	21,08	3,82	0,16	1,48	-0,16	21,08
1.35G+1.50Q	3,64		-0,40	22,56	9,04	0,23	-0,17	29,77	5,40	0,23	2,01	-0,17	29,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,64		51,76	22,72	8,95	15,31	67,07	29,85	5,32	15,31	-6,51	67,07	29,85
1.00G+1.00Q	2,61		-0,32	15,95	6,43	0,16	-0,16	21,08	3,82	0,16	1,48	-0,16	21,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,61		34,46	16,06	6,38	10,21	44,67	21,13	3,76	10,21	-4,19	44,67	21,13
1.35G+1.05Q	3,31		-0,48	19,50	7,98	0,19	-0,29	25,83	4,67	0,19	1,99	-0,29	25,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,31		86,46	19,78	7,84	25,32	111,78	25,96	4,53	25,32	-12,21	111,78	25,96
1.00G+0.70Q	2,40		-0,37	13,92	5,73	0,13	-0,24	18,45	3,33	0,13	1,47	-0,24	18,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,40		57,59	14,10	5,64	16,89	74,47	18,54	3,24	16,89	-7,99	74,47	18,54

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 399	Τέλος: 500	Μέλος: 531		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,43		-0,43	12,31	-1,85	0,24	-0,19	9,24	-4,29	0,24	1,45	-0,19	12,31
Q	0,72		0,27	8,77	-2,09	-0,03	0,24	6,32	-2,81	-0,03	0,04	0,27	8,77
1.35G+1.50Q	4,37		-0,17	29,77	-5,63	0,28	0,11	21,95	-10,00	0,28	2,01	0,11	29,77
ΣΣ: +x	2,79		21,52	16,57	-2,84	4,73	-17,76	12,56	-5,75	-4,26	61,29	21,52	16,57
ΣΣ: +x	2,79		-22,13	16,81	-2,95	-4,26	17,62	12,23	-5,63	4,73	-58,36	-17,76	16,81
ΣΣ: +z	2,79		24,04	16,59	-2,82	4,91	-20,17	12,57	-5,77	-4,45	55,92	24,04	16,59
ΣΣ: +z	2,79		-24,65	16,80	-2,97	-4,45	20,02	12,23	-5,61	4,91	-53,00	-20,17	16,80
ΣΣ: -x	2,79		32,75	16,59	-2,80	7,09	-26,67	12,58	-5,79	-6,62	64,21	32,75	16,59
ΣΣ: -x	2,79		-33,36	16,79	-2,99	-6,62	26,53	12,22	-5,59	7,09	-61,28	-26,67	16,79
ΣΣ: -z	2,79		31,97	16,58	-2,81	6,92	-25,97	12,58	-5,78	-6,46	70,28	31,97	16,58
ΣΣ: -z	2,79		-32,58	16,81	-2,98	-6,46	25,82	12,22	-5,61	6,92	-67,35	-25,97	16,81
			-89,66	-0,11	0,18	19,08	-70,58	0,07	0,18	19,08	11,36	-70,58	0,07
			74,71	0,09	-0,15	-15,90	58,81	-0,06	-0,15	-15,90	-9,47	74,71	0,09
1.00G+1.00Q	3,15		-0,16	21,08	-3,94	0,21	0,06	15,56	-7,10	0,21	1,48	0,06	21,08
1.00G+1.00Q	3,15		-0,16	21,08	-3,94	0,21	0,06	15,56	-7,10	0,21	1,48	0,06	21,08
1.35G+1.50Q	4,37		-0,17	29,77	-5,63	0,28	0,11	21,95	-10,00	0,28	2,01	0,11	29,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,37		67,07	29,85	-5,77	-14,02	53,04	21,89	-10,14	-14,02	-6,51	67,07	29,85
1.00G+1.00Q	3,15		-0,16	21,08	-3,94	0,21	0,06	15,56	-7,10	0,21	1,48	0,06	21,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,15		44,67	21,13	-4,03	-9,33	35,34	15,52	-7,19	-9,33	-4,19	44,67	21,13

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	4,04		-0,29	25,82	-4,69	0,30		19,11	-8,74	0,30	1,99		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,04		111,78	25,96	-4,92	-23,55	88,22	19,02	-8,96	-23,55	-12,21	111,78	25,96
1.00G+0.70Q	2,94		-0,24	18,45	-3,31	0,22	-0,02	13,66	-6,25	0,22	1,47	-0,02	18,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,94		74,47	18,54	-3,47	-15,68	58,80	13,60	-6,40	-15,68	-7,99	74,47	18,54

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 500	Τέλος: 58	Μέλος: 532	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[58] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,76		-0,19	9,24	-7,65	0,18			-10,47	0,18	1,44	-0,04	9,24
Q	0,64		0,24	6,32	-5,86	-0,24			-6,52	-0,24	0,04	0,24	6,32
1.35G+1.50Q	4,69		0,11	21,95	-19,12	-0,11			-23,91	-0,11	2,01	0,11	21,95
ΣΣ: +x	3,08		17,62	12,23	-10,42	17,41			-13,89	-17,26	61,71	17,62	12,57
ΣΣ: +x	3,08		-17,76	12,57	-10,74	-17,26			-13,56	17,41	-58,79	-3,55	12,23
ΣΣ: +z	3,08		20,02	12,23	-10,41	19,76			-13,89	-19,62	56,48	20,02	12,57
ΣΣ: +z	3,08		-20,17	12,57	-10,75	-19,62			-13,56	19,76	-53,55	-4,03	12,23
ΣΣ: -x	3,08		26,53	12,22	-10,40	26,14			-13,90	-26,00	65,08	26,53	12,58
ΣΣ: -x	3,08		-26,67	12,58	-10,75	-26,00			-13,55	26,14	-62,15	-5,33	12,22
ΣΣ: -z	3,08		25,82	12,22	-10,40	25,45			-13,91	-25,31	71,02	25,82	12,59
ΣΣ: -z	3,08		-25,97	12,59	-10,76	-25,31			-13,54	25,45	-68,09	-5,19	12,22
			-70,58	0,08	-0,08	69,16			-0,08	69,16	9,32	-14,12	0,08
			58,81	-0,06	0,06	-57,64			0,06	-57,64	-7,77	58,81	-0,06
1.00G+1.00Q	3,40		0,06	15,56	-13,51	-0,05			-16,98	-0,05	1,49	0,06	15,56
1.00G+1.00Q	3,40		0,06	15,56	-13,51	-0,05			-16,98	-0,05	1,49	0,06	15,56
1.35G+1.50Q	4,69		0,11	21,95	-19,12	-0,11			-23,91	-0,11	2,01	0,11	21,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,69		53,04	21,89	-19,06	-51,98			-23,85	-51,98	-4,98	53,04	21,89
1.00G+1.00Q	3,40		0,06	15,56	-13,51	-0,05			-16,98	-0,05	1,49	0,06	15,56
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,40		35,34	15,52	-13,47	-34,64			-16,95	-34,64	-3,17	35,34	15,52
1.35G+1.05Q	4,40			19,11	-16,48				-20,97		1,99		19,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,40		88,22	19,01	-16,39	-86,46			-20,88	-86,46	-9,66	88,22	19,01
1.00G+0.70Q	3,21		-0,02	13,66	-11,75	0,02			-15,03	0,02	1,47		13,66
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,21		58,80	13,60	-11,69	-57,62			-14,97	-57,62	-6,29	58,80	13,60

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 302	Τέλος: 388	Μέλος: 533	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,51	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ + Ζ	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[302] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84				53,08	-3,56	-2,35	34,42	51,21	-3,56	-35,18	-0,47	34,42
Q	0,72				42,31	-0,39	-0,26	27,77	41,84	-0,39	-1,69	-0,05	27,77
1.35G+1.50Q	4,92				135,13	-5,39	-3,56	88,11	131,88	-5,39	-50,03	-0,71	88,11
ΣΣ: +x	3,20				74,29	65,44	-48,13	48,34	72,07	-72,92	59,45	-9,63	48,26
ΣΣ: +x	3,20				74,18	-72,92	43,19	48,26	72,18	65,44	-131,60	43,19	48,34
ΣΣ: +z	3,20				74,30	56,52	-42,24	48,34	72,06	-64,00	51,43	-8,45	48,26
ΣΣ: +z	3,20				74,18	-64,00	37,30	48,26	72,19	56,52	-123,58	37,30	48,34
ΣΣ: -x	3,20				74,31	64,94	-47,80	48,35	72,06	-72,42	69,73	-9,56	48,25
ΣΣ: -x	3,20				74,17	-72,42	42,86	48,25	72,19	64,94	-141,88	42,86	48,35
ΣΣ: -z	3,20				74,31	72,76	-52,96	48,34	72,06	-80,24	76,30	-10,59	48,26
ΣΣ: -z	3,20				74,17	-80,24	48,02	48,26	72,19	72,76	-148,45	48,02	48,34
					-0,11	-32,39	-21,37	-0,08	-0,11	-32,39	-633,86	-4,27	-0,08
					0,09	26,99	17,81	0,06	0,09	26,99	528,21	17,81	0,06
1.00G+1.00Q	3,56				95,39	-3,95	-2,61	62,18	93,04	-3,95	-36,87	-0,52	62,18
1.00G+1.00Q	3,56				95,39	-3,95	-2,61	62,18	93,04	-3,95	-36,87	-0,52	62,18
1.35G+1.50Q	4,92				135,13	-5,39	-3,56	88,11	131,88	-5,39	-50,03	-0,71	88,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92				135,22	18,90	12,47	88,17	131,97	18,90	425,36	12,47	88,17
1.00G+1.00Q	3,56				95,39	-3,95	-2,61	62,18	93,04	-3,95	-36,87	-0,52	62,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56				95,45	12,24	8,08	62,22	93,10	12,24	280,05	8,08	62,22
1.35G+1.05Q	4,59				116,09	5,22	-3,44	75,62	113,06	5,22	-49,27	-0,69	75,62
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59				116,23	35,27	23,27	75,71	113,20	35,27	743,05	23,27	75,71
1.00G+0.70Q	3,35				82,70	-3,83	-2,53	53,85	80,49	-3,83	-36,37	-0,51	53,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35				82,80	23,15	15,28	53,92	80,59	23,15	491,85	15,28	53,92

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|δ_{max}| = |δ_1+δ_2-δ_0| < L/250$, $|δ_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 2 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 388	Τέλος: 389	Μέλος: 534	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-2,35	34,42	39,50	-1,95	-4,30	72,49	36,65	-1,95	-35,18	-2,35	72,49
Q	0,72		-0,26	27,77	30,95	-0,24	-0,49	58,36	30,23	-0,24	-1,69	-0,26	58,36
1.35G+1.50Q	4,92		-3,56	88,12	99,75	-2,98	-6,54	185,41	94,83	-2,98	-50,03	-3,56	185,41
ΣΣ: +x	3,20		43,19	48,27	55,02	45,21	-97,27	101,76	51,73	-49,33	61,07	-48,13	101,59
ΣΣ: +x	3,20		-48,13	48,34	54,93	-49,33	88,21	101,59	51,82	45,21	-133,22	88,21	101,76
ΣΣ: +z	3,20		37,30	48,26	55,02	39,18	-85,33	101,76	51,73	-43,30	53,97	-42,24	101,59
ΣΣ: +z	3,20		-42,24	48,34	54,93	-43,30	76,27	101,59	51,82	39,18	-126,12	76,27	101,76
ΣΣ: -x	3,20		42,86	48,26	55,02	43,86	-95,51	101,77	51,72	-47,98	73,56	-47,80	101,58
ΣΣ: -x	3,20		-47,80	48,35	54,93	-47,98	86,45	101,58	51,82	43,86	-145,71	86,45	101,77
ΣΣ: -z	3,20		48,02	48,26	55,02	49,41	-106,23	101,77	51,72	-53,53	79,30	-52,96	101,58
ΣΣ: -z	3,20		-52,96	48,35	54,92	-53,53	97,18	101,58	51,82	49,41	-151,45	97,18	101,77
			-21,37	-0,08	-0,09	-17,55	-38,93	-0,17	-0,09	-17,55	-633,86	-21,37	-0,17
			17,81	0,06	0,08	14,63	32,44	0,14	0,08	14,63	528,21	32,44	0,14
1.00G+1.00Q	3,56		-2,61	62,19	70,45	-2,18	-4,79	130,86	66,89	-2,18	-36,87	-2,61	130,86
1.00G+1.00Q	3,56		-2,61	62,19	70,45	-2,18	-4,79	130,86	66,89	-2,18	-36,87	-2,61	130,86
1.35G+1.50Q	4,92		-3,56	88,12	99,75	-2,98	-6,54	185,41	94,83	-2,98	-50,03	-3,56	185,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		12,47	88,18	99,82	10,18	22,65	185,54	94,90	10,18	425,36	22,65	185,54
1.00G+1.00Q	3,56		-2,61	62,19	70,45	-2,18	-4,79	130,86	66,89	-2,18	-36,87	-2,61	130,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		8,08	62,23	70,50	6,59	14,67	130,94	66,93	6,59	280,05	14,67	130,94
1.35G+1.05Q	4,59		-3,44	75,62	85,82	-2,88	-6,32	159,15	81,23	-2,88	-49,27	-3,44	159,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		23,27	75,72	85,94	19,06	42,34	159,36	81,34	19,06	743,05	42,34	159,36
1.00G+0.70Q	3,35		-2,53	53,86	61,16	-2,11	-4,64	113,35	57,82	-2,11	-36,37	-2,53	113,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		15,28	53,92	61,24	12,51	27,80	113,49	57,89	12,51	491,85	27,80	113,49

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 389	Τέλος: 390	Μέλος: 535	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-4,30	72,49	24,86	-0,86	-5,16	95,93	22,02	-0,86	-35,18	-4,30	95,93
Q	0,72		-0,49	58,37	19,27	-0,13	-0,62	77,27	18,55	-0,13	-1,69	-0,49	77,27
1.35G+1.50Q	4,92		-6,54	185,42	62,46	-1,35	-7,89	245,42	57,55	-1,35	-50,03	-6,54	245,42
ΣΣ:+x	3,20		88,21	101,60	34,52	28,31	-126,86	134,68	31,27	-30,15	62,90	-97,27	134,46
ΣΣ:+x	3,20		-97,27	101,76	34,47	-30,15	115,96	134,46	31,32	28,31	-135,05	115,96	134,68
ΣΣ:+z	3,20		76,27	101,59	34,52	24,16	-110,69	134,68	31,27	-26,00	56,77	-85,33	134,46
ΣΣ:+z	3,20		-85,33	101,76	34,47	-26,00	99,80	134,46	31,31	24,16	-128,92	99,80	134,68
ΣΣ:-x	3,20		86,45	101,59	34,51	25,74	-122,30	134,68	31,27	-27,58	77,72	-95,51	134,46
ΣΣ:-x	3,20		-95,51	101,77	34,47	-27,58	111,40	134,46	31,31	25,74	-149,87	111,40	134,68
ΣΣ:-z	3,20		97,18	101,59	34,52	29,72	-137,01	134,69	31,27	-31,56	82,57	-106,23	134,46
ΣΣ:-z	3,20		-106,23	101,77	34,47	-31,56	126,12	134,46	31,31	29,72	-154,73	126,12	134,69
			-38,93	-0,17	-0,05	-7,54	-46,46	-0,22	-0,05	-7,54	-633,86	-38,93	-0,22
			32,44	0,14	0,04	6,28	38,72	0,18	0,04	6,28	528,21	38,72	0,18
1.00G+1.00Q	3,56		-4,79	130,86	44,13	-0,98	-5,78	173,21	40,57	-0,98	-36,87	-4,79	173,21
1.00G+1.00Q	3,56		-4,79	130,86	44,13	-0,98	-5,78	173,21	40,57	-0,98	-36,87	-4,79	173,21
1.35G+1.50Q	4,92		-6,54	185,42	62,46	-1,35	-7,89	245,42	57,55	-1,35	-50,03	-6,54	245,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		22,65	185,54	62,50	4,30	26,96	245,58	57,58	4,30	425,36	26,96	245,58
1.00G+1.00Q	3,56		-4,79	130,86	44,13	-0,98	-5,78	173,21	40,57	-0,98	-36,87	-4,79	173,21
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		14,67	130,94	44,15	2,78	17,46	173,32	40,59	2,78	280,05	17,46	173,32
1.35G+1.05Q	4,59		-6,32	159,15	53,79	-1,29	-7,61	210,65	49,20	-1,29	-49,27	-6,32	210,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		42,34	159,36	53,86	8,13	50,47	210,92	49,26	8,13	743,05	50,47	210,92
1.00G+0.70Q	3,35		-4,64	113,35	38,35	-0,95	-5,59	150,02	35,00	-0,95	-36,37	-4,64	150,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		27,80	113,49	38,39	5,33	33,13	150,21	35,04	5,33	491,85	33,13	150,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 390	Τέλος: 391	Μέλος: 536	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-5,16	95,93	10,38	-0,07	-5,23	104,89	7,54	-0,07	-35,18	-5,16	104,89
Q	0,72		-0,62	77,27	7,73	-0,04	-0,66	84,64	7,01	-0,04	-1,69	-0,62	84,64
1.35G+1.50Q	4,92		-7,89	245,42	25,60	-0,16	-8,05	268,57	20,69	-0,16	-50,03	-7,89	268,57
ΣΣ:+x	3,20		115,96	134,47	14,25	13,34	-138,80	147,32	11,03	-13,53	64,92	-126,86	147,32
ΣΣ:+x	3,20		-126,86	134,68	14,23	-13,53	127,72	147,11	11,05	13,34	-137,07	127,72	147,11
ΣΣ:+z	3,20		99,80	134,46	14,25	10,83	-119,83	147,32	11,03	-11,01	59,76	-110,70	147,11
ΣΣ:+z	3,20		-110,70	134,68	14,23	-11,01	108,75	147,11	11,05	10,83	-131,91	108,75	147,32
ΣΣ:-x	3,20		111,40	134,46	14,26	10,30	-130,11	147,32	11,03	-10,48	82,09	-122,30	147,32

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	3,20		-122,30	134,68	14,23	-10,48	119,03	147,11	11,05	10,30	-154,24	119,03	147,11
ΣΣ:-z	3,20		126,12	134,46	14,26	12,75	-147,52	147,33	11,03	-12,94	86,05	-137,01	147,10
ΣΣ:-z	3,20		-137,01	134,69	14,23	-12,94	136,44	147,10	11,05	12,75	-158,20	136,44	147,33
			-46,46	-0,22		-0,35	-46,82	-0,22		-0,35	-633,86	-46,46	-0,22
			38,72	0,18		0,29	39,01	0,18		0,29	528,21	39,01	0,18
1.00G+1.00Q	3,56		-5,78	173,21	18,11	-0,11	-5,89	189,53	14,54	-0,11	-36,87	-5,78	189,53
1.00G+1.00Q	3,56		-5,78	173,21	18,11	-0,11	-5,89	189,53	14,54	-0,11	-36,87	-5,78	189,53
1.35G+1.50Q	4,92		-7,89	245,42	25,60	-0,16	-8,05	268,57	20,69	-0,16	-50,03	-7,89	268,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		26,96	245,59	25,60	0,11	27,06	268,73	20,69	0,11	425,36	27,06	268,73
1.00G+1.00Q	3,56		-5,78	173,21	18,11	-0,11	-5,89	189,53	14,54	-0,11	-36,87	-5,78	189,53
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		17,46	173,32	18,11	0,06	17,52	189,64	14,54	0,06	280,05	17,52	189,64
1.35G+1.05Q	4,59		-7,61	210,65	22,13	-0,14	-7,75	230,48	17,53	-0,14	-49,27	-7,61	230,48
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		50,47	210,92	22,13	0,30	50,77	230,75	17,53	0,30	743,05	50,77	230,75
1.00G+0.70Q	3,35		-5,59	150,03	15,79	-0,10	-5,69	164,14	12,44	-0,10	-36,37	-5,59	164,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		33,13	150,21	15,79	0,19	33,32	164,32	12,44	0,19	491,85	33,32	164,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 391	Τέλος: 392	Μέλος: 537	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-5,23	104,89	-7,54	0,56	-4,67	95,93	-10,38	0,56	-35,18	-4,67	104,89
Q	0,72		-0,66	84,64	-7,01	0,04	-0,62	77,27	-7,73	0,04	-1,69	-0,62	84,64
1.35G+1.50Q	4,92		-8,05	268,57	-20,69	0,81	-7,23	245,42	-25,61	0,81	-50,03	-7,23	268,57
ΣΣ:+x	3,20		127,72	147,11	-11,03	8,50	-133,23	134,68	-14,26	-7,35	67,11	127,72	147,32
ΣΣ:+x	3,20		-138,80	147,32	-11,06	-7,35	123,30	134,46	-14,24	8,50	-139,26	-133,23	147,11
ΣΣ:+z	3,20		108,75	147,11	-11,04	9,25	-112,89	134,67	-14,26	-8,10	62,92	108,75	147,11
ΣΣ:+z	3,20		-119,83	147,32	-11,05	-8,10	102,95	134,47	-14,24	9,25	-135,08	-112,89	147,32
ΣΣ:-x	3,20		119,03	147,11	-11,03	12,52	-119,59	134,66	-14,26	-11,37	86,62	119,03	147,32
ΣΣ:-x	3,20		-130,11	147,32	-11,06	-11,37	109,65	134,47	-14,23	12,52	-158,77	-119,59	147,11
ΣΣ:-z	3,20		136,44	147,10	-11,03	11,89	-138,28	134,68	-14,26	-10,74	89,69	136,44	147,10
ΣΣ:-z	3,20		-147,52	147,33	-11,06	-10,74	128,35	134,46	-14,23	11,89	-161,85	-138,28	147,33
			-46,82	-0,22		5,32	-41,50	-0,22		5,32	-633,86	-41,50	-0,22
			39,01	0,18		-4,43	34,58	0,18		-4,43	528,21	39,01	0,18
1.00G+1.00Q	3,56		-5,89	189,53	-14,55	0,60	-5,29	173,20	-18,11	0,60	-36,87	-5,29	189,53
1.00G+1.00Q	3,56		-5,89	189,53	-14,55	0,60	-5,29	173,20	-18,11	0,60	-36,87	-5,29	189,53
1.35G+1.50Q	4,92		-8,05	268,57	-20,69	0,81	-7,23	245,42	-25,61	0,81	-50,03	-7,23	268,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		27,06	268,73	-20,69	-3,17	23,89	245,58	-25,61	-3,17	425,36	27,06	268,73
1.00G+1.00Q	3,56		-5,89	189,53	-14,55	0,60	-5,29	173,20	-18,11	0,60	-36,87	-5,29	189,53
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		17,52	189,64	-14,55	-2,06	15,46	173,31	-18,11	-2,06	280,05	17,52	189,64
1.35G+1.05Q	4,59		-7,75	230,48	-17,54	0,80	-6,96	210,64	-22,13	0,80	-49,27	-6,96	230,48
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		50,77	230,75	-17,54	-5,85	44,92	210,91	-22,13	-5,85	743,05	50,77	230,75
1.00G+0.70Q	3,35		-5,69	164,14	-12,45	0,59	-5,10	150,02	-15,79	0,59	-36,37	-5,10	164,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		33,32	164,32	-12,45	-3,85	29,48	150,20	-15,79	-3,85	491,85	33,32	164,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 392	Τέλος: 393	Μέλος: 538		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-4,67	95,93	-22,02	1,15	-3,53	72,49	-24,86	1,15	-35,18	-3,53	95,93
Q	0,72		-0,62	77,27	-18,55	0,13	-0,49	58,36	-19,27	0,13	-1,69	-0,49	77,27
1.35G+1.50Q	4,92		-7,23	245,41	-57,55	1,74	-5,50	185,41	-62,47	1,74	-50,03	-5,50	245,41
ΣΣ:+x	3,20		123,30	134,46	-31,27	27,90	-105,84	101,76	-34,52	-25,49	70,77	123,30	134,68
ΣΣ:+x	3,20		-133,23	134,68	-31,32	-25,49	98,32	101,58	-34,47	27,90	-142,92	-105,84	134,46
ΣΣ:+z	3,20		102,96	134,47	-31,27	24,64	-88,78	101,75	-34,52	-22,23	66,23	102,96	134,67
ΣΣ:+z	3,20		-112,89	134,67	-31,32	-22,23	81,26	101,60	-34,47	24,64	-138,38	-88,78	134,47
ΣΣ:-x	3,20		109,65	134,47	-31,27	27,70	-92,53	101,74	-34,52	-25,29	89,68	109,65	134,66
ΣΣ:-x	3,20		-119,59	134,66	-31,32	-25,29	85,00	101,60	-34,47	27,70	-161,83	-92,53	134,47
ΣΣ:-z	3,20		128,35	134,46	-31,27	30,70	-108,24	101,75	-34,52	-28,29	93,49	128,35	134,67
ΣΣ:-z	3,20		-138,28	134,67	-31,32	-28,29	100,71	101,59	-34,47	30,70	-165,64	-108,24	134,46
			-41,50	-0,22	0,05	10,46	-31,04	-0,17	0,05	10,46	-633,86	-31,04	-0,22
			34,58	0,18	-0,04	-8,72	25,86	0,14	-0,04	-8,72	528,21	34,58	0,18
1.00G+1.00Q	3,56		-5,29	173,20	-40,57	1,27	-4,02	130,85	-44,13	1,27	-36,87	-4,02	173,20
1.00G+1.00Q	3,56		-5,29	173,20	-40,57	1,27	-4,02	130,85	-44,13	1,27	-36,87	-4,02	173,20
1.35G+1.50Q	4,92		-7,23	245,41	-57,55	1,74	-5,50	185,41	-62,47	1,74	-50,03	-5,50	245,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		23,89	245,58	-57,59	-6,11	17,78	185,53	-62,51	-6,11	425,36	23,89	245,58
1.00G+1.00Q	3,56		-5,29	173,20	-40,57	1,27	-4,02	130,85	-44,13	1,27	-36,87	-4,02	173,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		15,46	173,31	-40,59	-3,96	11,50	130,94	-44,16	-3,96	280,05	15,46	173,31
1.35G+1.05Q	4,59		-6,96	210,64	-49,20	1,68	-5,28	159,14	-53,80	1,68	-49,27	-5,28	210,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		44,92	210,91	-49,27	-11,40	33,52	159,35	-53,86	-11,40	743,05	44,92	210,91
1.00G+0.70Q	3,35		-5,10	150,02	-35,00	1,23	-3,87	113,34	-38,35	1,23	-36,37	-3,87	150,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		29,48	150,20	-35,05	-7,48	21,99	113,48	-38,39	-7,48	491,85	29,48	150,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 393	Τέλος: 394	Μέλος: 539		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-3,53	72,49	-36,65	1,79	-1,73	34,41	-39,49	1,79	-35,18	-1,73	72,49
Q	0,72		-0,49	58,36	-30,23	0,23	-0,25	27,77	-30,95	0,23	-1,69	-0,25	58,36
1.35G+1.50Q	4,92		-5,50	185,40	-94,83	2,78	-2,72	88,11	-99,75	2,78	-50,03	-2,72	185,40
ΣΣ:+x	3,20		98,32	101,58	-51,72	52,21	-53,77	48,34	-55,02	-48,39	74,81	98,32	101,76
ΣΣ:+x	3,20		-105,84	101,76	-51,82	-48,39	50,06	48,26	-54,92	52,21	-146,97	-53,77	101,58
ΣΣ:+z	3,20		81,26	101,59	-51,73	43,97	-44,96	48,33	-55,01	-40,15	69,66	81,26	101,75
ΣΣ:+z	3,20		-88,78	101,75	-51,81	-40,15	41,25	48,26	-54,93	43,97	-141,81	-44,96	101,59
ΣΣ:-x	3,20		85,00	101,60	-51,73	46,33	-46,38	48,33	-55,01	-42,51	92,76	85,00	101,74
ΣΣ:-x	3,20		-92,53	101,74	-51,81	-42,51	42,67	48,27	-54,93	46,33	-164,91	-46,38	101,60
ΣΣ:-z	3,20		100,71	101,59	-51,72	53,87	-54,54	48,34	-55,02	-50,06	97,40	100,71	101,75
ΣΣ:-z	3,20		-108,24	101,75	-51,82	-50,06	50,83	48,26	-54,93	53,87	-169,55	-54,54	101,59
			-31,04	-0,17	0,09	15,97	-15,07	-0,07	0,09	15,97	-633,86	-15,07	-0,17
			25,86	0,14	-0,08	-13,31	12,56	0,06	-0,08	-13,31	528,21	25,86	0,14
1.00G+1.00Q	3,56		-4,02	130,85	-66,89	2,03	-1,99	62,18	-70,45	2,03	-36,87	-1,99	130,85
1.00G+1.00Q	3,56		-4,02	130,85	-66,89	2,03	-1,99	62,18	-70,45	2,03	-36,87	-1,99	130,85
1.35G+1.50Q	4,92		-5,50	185,40	-94,83	2,78	-2,72	88,11	-99,75	2,78	-50,03	-2,72	185,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		17,78	185,53	-94,90	-9,20	8,58	88,17	-99,82	-9,20	425,36	17,78	185,53
1.00G+1.00Q	3,56		-4,02	130,85	-66,89	2,03	-1,99	62,18	-70,45	2,03	-36,87	-1,99	130,85
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		11,50	130,93	-66,93	-5,95	5,55	62,22	-70,49	-5,95	280,05	11,50	130,93

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	4,59		-5,28	159,14	-81,23	2,67	-2,61	75,62	-85,82	2,67	-49,27	-2,61	159,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		33,52	159,35	-81,34	-17,29	16,23	75,71	-85,93	-17,29	743,05	33,52	159,35
1.00G+0.70Q	3,35		-3,87	113,34	-57,82	1,96	-1,91	53,85	-61,16	1,96	-36,37	-1,91	113,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		21,99	113,48	-57,89	-11,35	10,65	53,91	-61,24	-11,35	491,85	21,99	113,48

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 394	Τέλος: 306	Μέλος: 540	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,51	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[306] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84		-1,73	34,41	-51,20	2,63			-53,08	2,63	-35,18	-0,35	34,41
Q	0,72		-0,25	27,77	-41,83	0,39			-42,31	0,39	-1,69	-0,05	27,77
1.35G+1.50Q	4,92		-2,72	88,11	-131,87	4,12			-135,12	4,12	-50,03	-0,54	88,11
ΣΣ:+x	3,20		50,06	48,25	-72,06	81,46			-74,29	-75,84	79,08	50,06	48,34
ΣΣ:+x	3,20		-53,77	48,34	-72,18	-75,84			-74,17	81,46	-151,24	-10,75	48,25
ΣΣ:+z	3,20		41,25	48,26	-72,07	68,12			-74,28	-62,50	73,09	41,25	48,33
ΣΣ:+z	3,20		-44,96	48,33	-72,17	-62,50			-74,18	68,12	-145,24	-8,99	48,26
ΣΣ:-x	3,20		42,68	48,27	-72,07	70,28			-74,28	-64,66	95,79	42,68	48,33
ΣΣ:-x	3,20		-46,39	48,33	-72,16	-64,66			-74,19	70,28	-167,94	-9,28	48,27
ΣΣ:-z	3,20		50,83	48,26	-72,06	82,64			-74,29	-77,02	101,31	50,83	48,33
ΣΣ:-z	3,20		-54,54	48,33	-72,17	-77,02			-74,18	82,64	-173,46	-10,91	48,26
			-15,07	-0,07	0,11	22,84			0,11	22,84	-633,86	-3,01	-0,07
			12,56	0,06	-0,09	-19,03			-0,09	-19,03	528,21	12,56	0,06
1.00G+1.00Q	3,56		-1,99	62,18	-93,04	3,01			-95,39	3,01	-36,87	-0,40	62,18
1.00G+1.00Q	3,56		-1,99	62,18	-93,04	3,01			-95,39	3,01	-36,87	-0,40	62,18
1.35G+1.50Q	4,92		-2,72	88,11	-131,87	4,12			-135,12	4,12	-50,03	-0,54	88,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92		8,58	88,16	-131,96	-13,00			-135,20	-13,00	425,36	8,58	88,16
1.00G+1.00Q	3,56		-1,99	62,18	-93,04	3,01			-95,39	3,01	-36,87	-0,40	62,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56		5,55	62,22	-93,09	-8,41			-95,44	-8,41	280,05	5,55	62,22
1.35G+1.05Q	4,59		-2,61	75,61	-113,05	3,95			-116,08	3,95	-49,27	-0,52	75,61
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59		16,23	75,70	-113,19	-24,60			-116,22	-24,60	743,05	16,23	75,70
1.00G+0.70Q	3,35		-1,91	53,85	-80,49	2,90			-82,69	2,90	-36,37	-0,38	53,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35		10,65	53,91	-80,58	-16,13			-82,79	-16,13	491,85	10,65	53,91

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 2 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 395	Μέλος: 541	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[307] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,84				22,82	0,74	0,74	21,40	19,98	0,74	2,28	0,74	21,40
Q	0,72				18,05	0,26	0,26	17,69	17,32	0,26	0,27	0,26	17,69
1.35G+1.50Q	4,92				57,87	1,40	1,40	55,41	52,95	1,40	3,48	1,40	55,41
ΣΣ:+x	3,20				31,95	31,11	-29,38	30,35	28,53	-29,38	120,80	-5,87	30,13
ΣΣ:+x	3,20				31,73	-29,38	31,11	30,13	28,75	31,11	-115,97	31,11	30,35
ΣΣ:+z	3,20				31,93	19,33	-17,60	30,33	28,54	-17,60	106,39	-3,52	30,15
ΣΣ:+z	3,20				31,75	-17,60	19,33	30,15	28,73	19,33	-101,56	19,33	30,33
ΣΣ:-x	3,20				31,95	16,05	-14,32	30,35	28,53	-14,32	117,24	-2,86	30,13
ΣΣ:-x	3,20				31,73	-14,32	16,05	30,13	28,74	16,05	-112,42	16,05	30,35
ΣΣ:-z	3,20				31,96	26,23	-24,50	30,36	28,52	-24,50	130,06	-4,90	30,12
ΣΣ:-z	3,20				31,72	-24,50	26,23	30,12	28,76	26,23	-125,24	26,23	30,36
						-22,14	-22,14			-22,14	16,95	-4,43	
						18,45	18,45			18,45	-14,12	18,45	
1.00G+1.00Q	3,56				40,86	1,01	1,01	39,08	37,30	1,01	2,55	1,01	39,08
1.00G+1.00Q	3,56				40,86	1,01	1,01	39,08	37,30	1,01	2,55	1,01	39,08
1.35G+1.50Q	4,92				57,87	1,40	1,40	55,41	52,95	1,40	3,48	1,40	55,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,92				57,87	18,01	18,01	55,41	52,95	18,01	-9,23	18,01	55,41
1.00G+1.00Q	3,56				40,86	1,01	1,01	39,08	37,30	1,01	2,55	1,01	39,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,56				40,86	12,08	12,08	39,08	37,30	12,08	-5,93	12,08	39,08
1.35G+1.05Q	4,59				49,75	1,28	1,28	47,45	45,16	1,28	3,36	1,28	47,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,59				49,75	28,96	28,96	47,45	45,15	28,96	-17,83	28,96	47,45
1.00G+0.70Q	3,35				35,45	0,93	0,93	33,78	32,10	0,93	2,46	0,93	33,78
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,35				35,45	19,38	19,38	33,77	32,10	19,38	-11,66	19,38	33,77

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 395	Τέλος: 396	Μέλος: 542	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,43		0,74	21,40	8,26	0,44	1,18	28,44	5,83	0,44	2,28	1,18	28,44
Q	0,72		0,26	17,68	6,47	0,17	0,43	23,80	5,75	0,17	0,27	0,43	23,80
1.35G+1.50Q	4,37		1,40	55,41	20,86	0,84	2,24	74,09	16,50	0,84	3,48	2,24	74,09
ΣΣ:+x	2,79		31,10	30,13	11,56	8,49	-34,14	40,50	8,65	-7,46	116,64	-29,38	40,18
ΣΣ:+x	2,79		-29,38	30,34	11,44	-7,46	36,89	40,18	8,77	8,49	-111,81	36,89	40,50
ΣΣ:+z	2,79		19,33	30,15	11,55	6,61	-20,62	40,48	8,66	-5,58	103,79	-17,60	40,20
ΣΣ:+z	2,79		-17,60	30,33	11,45	-5,58	23,37	40,20	8,76	6,61	-98,97	23,37	40,48
ΣΣ:-x	2,79		16,05	30,13	11,55	5,01	-16,50	40,50	8,65	-3,98	115,47	-14,32	40,18
ΣΣ:-x	2,79		-14,32	30,34	11,45	-3,98	19,26	40,18	8,76	5,01	-110,64	19,26	40,50
ΣΣ:-z	2,79		26,23	30,12	11,56	8,33	-29,90	40,52	8,64	-7,30	127,52	-24,50	40,16
ΣΣ:-z	2,79		-24,50	30,36	11,44	-7,30	32,66	40,16	8,77	8,33	-122,70	32,66	40,52
			-22,14		0,02	-14,68	-36,82	0,02	0,02	-14,68	16,94	-22,14	0,02
			18,45		-0,02	12,23	30,68	-0,02	-0,02	12,23	-14,12	30,68	-0,02
1.00G+1.00Q	3,15		1,01	39,08	14,74	0,61	1,61	52,24	11,58	0,61	2,55	1,61	52,24
1.00G+1.00Q	3,15		1,01	39,08	14,74	0,61	1,61	52,24	11,58	0,61	2,55	1,61	52,24
1.35G+1.50Q	4,37		1,40	55,41	20,86	0,84	2,24	74,09	16,50	0,84	3,48	2,24	74,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,37		18,01	55,41	20,85	11,85	29,86	74,07	16,48	11,85	-9,23	29,86	74,07
1.00G+1.00Q	3,15		1,01	39,08	14,74	0,61	1,61	52,24	11,58	0,61	2,55	1,61	52,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,15		12,08	39,08	14,73	7,94	20,02	52,23	11,57	7,94	-5,93	20,02	52,23
1.35G+1.05Q	4,04		1,28	47,45	17,95	0,77	2,05	63,38	13,91	0,77	3,36	2,05	63,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,04		28,96	47,45	17,93	19,12	48,08	63,36	13,89	19,12	-17,83	48,08	63,36
1.00G+0.70Q	2,94		0,93	33,77	12,79	0,56	1,48	45,10	9,86	0,56	2,46	1,48	45,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,94		19,38	33,77	12,78	12,79	32,17	45,08	9,84	12,79	-11,66	32,17	45,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 396	Τέλος: 397	Μέλος: 543	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,89		1,18	28,44	-5,87	-0,13	1,05	21,63	-7,76	-0,13	2,28	1,18	28,44
Q	0,72		0,43	23,80	-5,05	-0,04	0,39	18,38	-5,77	-0,04	0,27	0,43	23,80
1.35G+1.50Q	3,64		2,24	74,09	-15,50	-0,24	2,01	56,77	-19,14	-0,24	3,48	2,24	74,09
ΣΣ: +x	2,25		36,89	40,18	-8,37	12,97	-23,13	30,96	-10,67	-13,27	112,86	36,89	40,50
ΣΣ: +x	2,25		-34,14	40,50	-8,42	-13,27	25,59	30,68	-10,62	12,97	-108,03	-23,13	40,18
ΣΣ: +z	2,25		23,37	40,20	-8,37	8,13	-14,65	30,94	-10,67	-8,44	101,38	23,37	40,48
ΣΣ: +z	2,25		-20,62	40,48	-8,42	-8,44	17,11	30,70	-10,63	8,13	-96,56	-14,65	40,20
ΣΣ: -x	2,25		19,26	40,18	-8,37	6,60	-11,31	30,95	-10,67	-6,91	113,80	19,26	40,50
ΣΣ: -x	2,25		-16,50	40,50	-8,42	-6,91	13,77	30,68	-10,62	6,60	-108,98	-11,31	40,18
ΣΣ: -z	2,25		32,66	40,16	-8,37	10,13	-21,43	30,97	-10,68	-10,43	125,18	32,66	40,52
ΣΣ: -z	2,25		-29,90	40,52	-8,43	-10,43	23,88	30,66	-10,62	10,13	-120,36	-21,43	40,16
			-36,82	0,02		2,48	-34,34	0,03		2,48	16,94	-34,34	0,03
			30,68	-0,02		-2,06	28,62	-0,03		-2,06	-14,12	30,68	-0,03
1.00G+1.00Q	2,61		1,61	52,24	-10,92	-0,17	1,44	40,01	-13,54	-0,17	2,55	1,61	52,24
1.00G+1.00Q	2,61		1,61	52,24	-10,92	-0,17	1,44	40,01	-13,54	-0,17	2,55	1,61	52,24
1.35G+1.50Q	3,64		2,24	74,09	-15,50	-0,24	2,01	56,77	-19,14	-0,24	3,48	2,24	74,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,64		29,86	74,07	-15,51	-2,10	27,76	56,75	-19,15	-2,10	-9,23	29,86	74,07
1.00G+1.00Q	2,61		1,61	52,24	-10,92	-0,17	1,44	40,01	-13,54	-0,17	2,55	1,61	52,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,61		20,02	52,23	-10,93	-1,41	18,61	39,99	-13,54	-1,41	-5,93	20,02	52,23
1.35G+1.05Q	3,31		2,05	63,38	-13,23	-0,22	1,83	48,50	-16,54	-0,22	3,36	2,05	63,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,31		48,08	63,35	-13,24	-3,32	44,76	48,46	-16,55	-3,32	-17,83	48,08	63,35
1.00G+0.70Q	2,40		1,48	45,10	-9,41	-0,16	1,32	34,49	-11,80	-0,16	2,46	1,48	45,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,40		32,17	45,08	-9,41	-2,23	29,94	34,47	-11,81	-2,23	-11,66	32,17	45,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 397	Τέλος: 23	Μέλος: 544	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB220		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Y + Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,62		1,05	21,63	-20,82	-1,05			-22,44	-1,05	2,28	1,05	21,63
Q	0,91		0,39	18,38	-17,93	-0,39			-18,84	-0,39	0,27	0,39	18,38
1.35G+1.50Q	3,55		2,01	56,77	-54,99	-2,01			-58,54	-2,01	3,48	2,01	56,77
ΣΣ: +x	2,07		25,58	30,68	-29,64	23,13			-32,00	-25,58	109,17	25,58	30,96
ΣΣ: +x	2,07		-23,13	30,96	-29,92	-25,58			-31,71	23,13	-104,34	-4,63	30,68
ΣΣ: +z	2,07		17,11	30,70	-29,66	14,65			-31,98	-17,11	98,93	17,11	30,94
ΣΣ: +z	2,07		-14,65	30,94	-29,90	-17,11			-31,73	14,65	-94,10	-2,93	30,70
ΣΣ: -x	2,07		13,77	30,68	-29,65	11,31			-31,99	-13,77	112,07	13,77	30,95

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	2,07		-11,31	30,95	-29,91	-13,77			-31,72	11,31	-107,25	-2,26	30,68
ΣΣ:-z	2,07		23,88	30,66	-29,63	21,43			-32,01	-23,88	122,82	23,88	30,97
ΣΣ:-z	2,07		-21,43	30,97	-29,93	-23,88			-31,70	21,43	-117,99	-4,29	30,66
			-34,34	0,03	-0,03	34,34			-0,03	34,34	16,94	-6,87	0,03
			28,62	-0,03	0,03	-28,62			0,03	-28,62	-14,12	28,62	-0,03
1.00G+1.00Q	2,53		1,44	40,01	-38,74	-1,44			-41,27	-1,44	2,55	1,44	40,01
1.00G+1.00Q	2,53		1,44	40,01	-38,74	-1,44			-41,27	-1,44	2,55	1,44	40,01
1.35G+1.50Q	3,55		2,01	56,77	-54,99	-2,01			-58,54	-2,01	3,48	2,01	56,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	3,55		27,76	56,74	-54,97	-27,76			-58,52	-27,76	-9,23	27,76	56,74
1.00G+1.00Q	2,53		1,44	40,01	-38,74	-1,44			-41,27	-1,44	2,55	1,44	40,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	2,53		18,61	39,99	-38,73	-18,61			-41,26	-18,61	-5,93	18,61	39,99
1.35G+1.05Q	3,14		1,83	48,50	-46,93	-1,83			-50,07	-1,83	3,36	1,83	48,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	3,14		44,76	48,46	-46,89	-44,76			-50,03	-44,76	-17,83	44,76	48,46
1.00G+0.70Q	2,26		1,32	34,49	-33,37	-1,32			-35,62	-1,32	2,46	1,32	34,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	2,26		29,94	34,47	-33,34	-29,94			-35,60	-29,94	-11,66	29,94	34,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 300	Τέλος: 17	Μέλος: 545	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[300] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70				17,50			-15,50	-22,67		3,19		22,73
Q	4,58				13,28			-2,70	-14,18		0,47		19,24
1.35G+1.50Q	15,90				43,55			-24,97	-51,87		5,02		59,08
ΣΣ:+x	8,98				27,74			4,74	-33,36		90,78		23,42
ΣΣ:+x	8,98				20,54			-38,47	-26,16		-83,92		42,80
ΣΣ:+z	8,98				28,26			7,83	-33,88		116,02		22,19
ΣΣ:+z	8,98				20,02			-41,56	-25,65		-109,16		44,34
ΣΣ:-x	8,98				28,83			11,27	-34,45		146,25		20,81
ΣΣ:-x	8,98				19,45			-45,01	-25,07		-139,39		46,06
ΣΣ:-z	8,98				28,72			10,61	-34,34		134,29		21,07
ΣΣ:-z	8,98				19,56			-44,34	-25,18		-127,43		45,73
					-5,73			-34,36	-5,73		24,90		-34,36
					4,77			28,63	4,77		-20,75		28,63
1.00G+1.00Q	11,27				30,78			-18,20	-36,85		3,66		41,63
1.00G+1.00Q	11,27				30,78			-18,20	-36,85		3,66		41,63
1.35G+1.50Q	15,90				43,55			-24,97	-51,87		5,02		59,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	15,90				47,84			0,80	-47,58		-13,66		71,97
1.00G+1.00Q	11,27				30,78			-18,20	-36,85		3,66		41,63
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	11,27				33,65			-1,02	-33,99		-8,79		50,22
1.35G+1.05Q	13,84				37,57			-23,75	-45,49		4,80		50,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	13,84				44,73			19,19	-38,33		-26,32		71,90
1.00G+0.70Q	9,90				26,80			-17,39	-32,60		3,52		35,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	9,90				31,57			11,25	-27,82		-17,23		50,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 11	Μέλος: 546		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-7,73	19,91			-8,93	-20,31		0,33		21,83
Q	4,58			-2,45	13,96			-1,18	-13,54		0,26		18,81
1.35G+1.50Q	15,92			-14,10	47,82			-13,83	-47,72		0,83		57,69
ΣΣ:+x	8,99			-36,33	36,90			24,28	-37,08		42,76		36,00
ΣΣ:+x	8,99			18,37	16,89			-43,29	-17,06		-41,82		40,97
ΣΣ:+z	8,99			-38,82	38,42			30,65	-38,60		48,20		35,28
ΣΣ:+z	8,99			20,86	15,37			-49,66	-15,55		-47,26		44,44
ΣΣ:-x	8,99			-43,44	40,23			36,99	-40,41		60,40		36,49
ΣΣ:-x	8,99			25,49	13,56			-56,00	-13,73		-59,46		47,56
ΣΣ:-z	8,99			-43,49	39,91			35,20	-40,08		57,68		37,25
ΣΣ:-z	8,99			25,53	13,88			-54,21	-14,06		-56,75		46,48
				46,84	-21,33			-81,12	-21,33		-13,24		46,84
				-39,04	17,77			67,60	17,77		11,03		67,60
1.00G+1.00Q	11,29			-10,17	33,87			-10,11	-33,85		0,59		40,64
1.00G+1.00Q	11,29			-10,17	33,87			-10,11	-33,85		0,59		40,64
1.35G+1.50Q	15,92			-14,10	47,82			-13,83	-47,72		0,83		57,69
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	15,92			-49,24	63,81			47,01	-31,73		10,76		78,33
1.00G+1.00Q	11,29			-10,17	33,87			-10,11	-33,85		0,59		40,64
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,29			-33,60	44,53			30,45	-23,18		7,21		53,90
1.35G+1.05Q	13,86			-13,00	41,53			-13,29	-41,63		0,72		49,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	13,86			-71,56	68,19			88,10	-14,97		17,26		96,09
1.00G+0.70Q	9,91			-9,44	29,68			-9,76	-29,79		0,51		35,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	9,91			-48,48	47,45			57,84	-12,01		11,54		65,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 334	Μέλος: 547		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,84		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44		0,01	10,81	-9,14	-0,01		0,01	-12,56	-0,01	-1,32	0,01	10,81
Q	3,09			10,98	-9,49			0,01	-12,56		0,08		10,98
1.35G+1.50Q	9,27		0,01	31,06	-26,57	-0,01		0,03	-35,80	-0,01	-1,66	0,01	31,06
ΣΣ:+x	4,98		0,11	15,15	-12,73	0,09		0,02	-19,99	-0,11	23,87	0,09	17,44
ΣΣ:+x	4,98		-0,09	17,44	-15,03	-0,11		0,01	-17,69	0,09	-26,41	-0,02	15,15
ΣΣ:+z	4,98		0,10	15,26	-12,84	0,08		0,02	-19,89	-0,10	21,52	0,08	17,33
ΣΣ:+z	4,98		-0,08	17,33	-14,93	-0,10		0,01	-17,80	0,08	-24,06	-0,02	15,26
ΣΣ:-x	4,98		0,11	15,10	-12,68	0,09		0,02	-20,05	-0,11	26,78	0,09	17,49
ΣΣ:-x	4,98		-0,09	17,49	-15,09	-0,11		0,01	-17,64	0,09	-29,32	-0,02	15,10
ΣΣ:-z	4,98		0,12	14,97	-12,55	0,11		0,02	-20,17	-0,12	27,63	0,10	17,62
ΣΣ:-z	4,98		-0,10	17,62	-15,22	-0,12		0,01	-17,51	0,11	-30,17	-0,02	14,97
			-0,02	1,10	-1,10	0,02			-1,10	0,02	-10,65		1,10
			0,01	-0,91	0,92	-0,01			0,92	-0,01	8,87	0,01	-0,91
1.00G+1.00Q	6,53		0,01	21,79	-18,63	-0,01		0,02	-25,12	-0,01	-1,24	0,01	21,79
1.00G+1.00Q	6,53		0,01	21,79	-18,63	-0,01		0,02	-25,12	-0,01	-1,24	0,01	21,79
1.35G+1.50Q	9,27		0,01	31,06	-26,57	-0,01		0,03	-35,80	-0,01	-1,66	0,01	31,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27		0,02	30,23	-25,74	-0,02		0,03	-34,97	-0,02	6,32	0,02	30,23
1.00G+1.00Q	6,53		0,01	21,79	-18,63	-0,01		0,02	-25,12	-0,01	-1,24	0,01	21,79
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53		0,02	21,24	-18,08	-0,02		0,02	-24,57	-0,02	4,08	0,01	21,24

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,89		0,01	26,12	-22,30	-0,01		0,03	-30,15	-0,01	-1,70	0,01	26,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89		0,03	24,74	-20,92	-0,03		0,02	-28,77	-0,03	11,61	0,02	24,74
1.00G+0.70Q	5,60		0,01	18,49	-15,78	-0,01		0,02	-21,35	-0,01	-1,27	0,01	18,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		0,02	17,58	-14,86	-0,02		0,02	-20,43	-0,02	7,61	0,02	17,58

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 18	Μέλος: 548	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ + Ζ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[307] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,79				17,90			-14,83	-22,84		0,49		23,40
Q	4,67				13,58			-2,58	-14,44		0,03		19,73
1.35G+1.50Q	16,17				44,54			-23,89	-52,50		0,72		60,84
ΣΣ: +x	9,13				29,16			10,72	-34,55		190,72		22,22
ΣΣ: +x	9,13				20,21			-43,02	-25,59		-189,69		46,43
ΣΣ: +z	9,13				28,08			4,24	-33,47		128,60		24,81
ΣΣ: +z	9,13				21,29			-36,54	-26,67		-127,57		43,19
ΣΣ: -x	9,13				27,70			1,91	-33,08		105,05		25,74
ΣΣ: -x	9,13				21,68			-34,21	-27,06		-104,02		42,02
ΣΣ: -z	9,13				28,50			6,76	-33,89		148,84		23,80
ΣΣ: -z	9,13				20,87			-39,06	-26,25		-147,81		44,45
					-5,79			-34,76	-5,79		7,07		-34,76
					4,83			28,96	4,83		-5,89		28,96
1.00G+1.00Q	11,46				31,48			-17,41	-37,29		0,53		42,87
1.00G+1.00Q	11,46				31,48			-17,41	-37,29		0,53		42,87
1.35G+1.50Q	16,17				44,54			-23,89	-52,50		0,72		60,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	16,17				48,88			2,18	-48,16		-4,59		73,87
1.00G+1.00Q	11,46				31,48			-17,41	-37,29		0,53		42,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,46				34,38			-0,03	-34,39		-3,01		51,56
1.35G+1.05Q	14,07				38,43			-22,73	-46,00		0,70		51,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	14,07				45,67			20,72	-38,76		-8,14		73,68
1.00G+0.70Q	10,06				27,41			-16,63	-32,95		0,52		36,95
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	10,06				32,24			12,33	-28,13		-5,37		51,44

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 12	Μέλος: 549	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-7,44	19,58			-10,63	-20,64		-1,24		21,13
Q	4,58			-2,55	13,84			-1,99	-13,66		-0,28		18,35
1.35G+1.50Q	15,92			-13,88	47,19			-17,34	-48,35		-2,09		56,05
ΣΣ:+x	8,99			-31,09	36,01			23,90	-36,96		104,72		31,13
ΣΣ:+x	8,99			13,58	17,01			-47,13	-17,96		-107,47		41,97
ΣΣ:+z	8,99			-25,64	33,47			14,14	-34,42		76,16		30,09
ΣΣ:+z	8,99			8,14	19,55			-37,37	-20,50		-78,91		38,06
ΣΣ:-x	8,99			-23,86	32,28			9,17	-33,24		66,29		33,60
ΣΣ:-x	8,99			6,36	20,73			-32,40	-21,68		-69,03		36,28
ΣΣ:-z	8,99			-27,92	34,16			16,43	-35,12		88,13		34,28
ΣΣ:-z	8,99			10,41	18,85			-39,65	-19,80		-90,88		38,97
				42,24	-19,84			-76,81	-19,84		-14,47		42,24
				-35,20	16,54			64,01	16,54		12,06		64,01
1.00G+1.00Q	11,29			-10,00	33,42			-12,63	-34,30		-1,52		39,48
1.00G+1.00Q	11,29			-10,00	33,42			-12,63	-34,30		-1,52		39,48
1.35G+1.50Q	15,92			-13,88	47,19			-17,34	-48,35		-2,09		56,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	15,92			-45,56	62,08			40,26	-33,47		8,76		74,72
1.00G+1.00Q	11,29			-10,00	33,42			-12,63	-34,30		-1,52		39,48
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,29			-31,12	43,34			25,78	-24,38		5,72		51,78
1.35G+1.05Q	13,86			-12,73	40,96			-16,45	-42,20		-1,97		47,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	13,86			-65,53	65,77			79,57	-17,40		16,13		90,47
1.00G+0.70Q	9,91			-9,23	29,27			-12,03	-30,20		-1,43		33,97
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	9,91			-44,43	45,80			51,98	-13,66		10,63		61,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 346	Μέλος: 550	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,84	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Υ
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44		-0,01	8,72	-7,05	0,01		0,01	-10,47	0,01	-2,60		8,72
Q	3,09			10,14	-8,64			0,01	-11,71		-0,44		10,14
1.35G+1.50Q	9,27		-0,01	26,98	-22,48	0,01		0,03	-31,71	0,01	-4,16		26,98
ΣΣ:+x	4,98		0,10	12,72	-10,29	0,11		0,02	-17,41	-0,10	57,34	0,08	14,87
ΣΣ:+x	4,98		-0,11	14,87	-12,45	-0,10		0,01	-15,24	0,11	-62,96	-0,02	12,72
ΣΣ:+z	4,98		0,09	12,87	-10,44	0,10		0,02	-17,26	-0,09	47,57	0,07	14,72
ΣΣ:+z	4,98		-0,10	14,72	-12,30	-0,09		0,01	-15,40	0,10	-53,19	-0,02	12,87
ΣΣ:-x	4,98		0,10	12,77	-10,33	0,11		0,02	-17,36	-0,10	47,10	0,08	14,82
ΣΣ:-x	4,98		-0,11	14,82	-12,40	-0,10		0,01	-15,29	0,11	-52,71	-0,02	12,77
ΣΣ:-z	4,98		0,11	12,61	-10,18	0,12		0,02	-17,52	-0,11	55,86	0,09	14,97
ΣΣ:-z	4,98		-0,12	14,97	-12,56	-0,11		0,01	-15,14	0,12	-61,47	-0,02	12,61
			0,01	1,00	-1,00	-0,01			-1,00	-0,01	-7,91	0,01	1,00
			-0,01	-0,83	0,83	0,01			0,83	0,01	6,59		-0,83
1.00G+1.00Q	6,53		-0,01	18,86	-15,69	0,01		0,02	-22,19	0,01	-3,04		18,86
1.00G+1.00Q	6,53		-0,01	18,86	-15,69	0,01		0,02	-22,19	0,01	-3,04		18,86
1.35G+1.50Q	9,27		-0,01	26,98	-22,48	0,01		0,03	-31,71	0,01	-4,16		26,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27		-0,02	26,24	-21,73	0,02		0,03	-30,96	0,02	1,77		26,24
1.00G+1.00Q	6,53		-0,01	18,86	-15,69	0,01		0,02	-22,19	0,01	-3,04		18,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53		-0,01	18,36	-15,19	0,01		0,02	-21,69	0,01	0,92		18,36
1.35G+1.05Q	7,89		-0,01	22,42	-18,59	0,01		0,02	-26,44	0,01	-3,97		22,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89		-0,02	21,18	-17,34	0,02		0,02	-25,19	0,02	5,92		21,18
1.00G+0.70Q	5,60		-0,01	15,82	-13,10	0,01		0,02	-18,67	0,01	-2,90		15,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		-0,01	14,99	-12,26	0,01		0,01	-17,84	0,01	3,68		14,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 330(Προ)	Τέλος: 331	Μέλος: 551	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,95	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,26		15,31	-0,18	-4,49	1,46	16,70	-4,99	-5,69	1,46	2,58	16,70	-4,99
Q	0,91		3,55	-0,20	-4,51	-0,15	3,40	-4,87	-5,36	-0,15	0,69	3,55	-4,87
1.35G+1.50Q	3,06		25,99	-0,55	-12,83	1,75	27,64	-14,04	-15,72	1,75	4,53	27,64	-14,04
ΣΣ:+x	1,72		471,57	-0,45	-2,91	40,62	-400,72	-3,64	-12,21	-37,87	7,44	471,57	-11,22
ΣΣ:+x	1,72		-437,41	-0,12	-10,59	-37,87	437,47	-11,22	-4,53	40,62	-1,59	-400,72	-3,64
ΣΣ:+z	1,72		439,20	-0,43	-3,38	37,75	-370,30	-4,10	-11,74	-35,00	7,28	439,20	-10,76
ΣΣ:+z	1,72		-405,04	-0,14	-10,12	-35,00	407,06	-10,76	-5,00	37,75	-1,42	-370,30	-4,10
ΣΣ:-x	1,72		520,28	-0,45	-2,86	43,69	-446,28	-3,59	-12,25	-40,94	8,91	520,28	-11,26
ΣΣ:-x	1,72		-486,12	-0,12	-10,63	-40,94	483,04	-11,26	-4,49	43,69	-3,05	-446,28	-3,59
ΣΣ:-z	1,72		549,95	-0,47	-2,36	46,43	-472,88	-3,09	-12,76	-43,68	10,22	549,95	-11,76
ΣΣ:-z	1,72		-515,79	-0,10	-11,14	-43,68	509,63	-11,76	-3,98	46,43	-4,36	-472,88	-3,09
			115,18		0,05	15,68	130,00	0,04	0,05	15,68	-3,55	130,00	0,04
			-95,98		-0,04	-13,06	-108,34	-0,04	-0,04	-13,06	2,96	-95,98	
1.00G+1.00Q	2,17		18,86	-0,38	-9,00	1,31	20,10	-9,86	-11,05	1,31	3,28	20,10	-9,86
1.00G+1.00Q	2,17		18,86	-0,38	-9,00	1,31	20,10	-9,86	-11,05	1,31	3,28	20,10	-9,86
1.35G+1.50Q	3,06		25,99	-0,55	-12,83	1,75	27,64	-14,04	-15,72	1,75	4,53	27,64	-14,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,06		-60,39	-0,55	-12,86	-10,01	-69,86	-14,08	-15,76	-10,01	7,19	-60,39	-14,08
1.00G+1.00Q	2,17		18,86	-0,38	-9,00	1,31	20,10	-9,86	-11,05	1,31	3,28	20,10	-9,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,17		-38,73	-0,38	-9,02	-6,53	-44,90	-9,88	-11,07	-6,53	5,05	-38,73	-9,88
1.35G+1.05Q	2,66		24,39	-0,46	-10,80	1,82	26,11	-11,85	-13,31	1,82	4,21	26,11	-11,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,66		-119,58	-0,46	-10,86	-17,78	-136,39	-11,91	-13,37	-17,78	8,65	-119,58	-11,91
1.00G+0.70Q	1,90		17,79	-0,32	-7,65	1,36	19,08	-8,40	-9,44	1,36	3,07	19,08	-8,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,90		-78,19	-0,32	-7,69	-11,71	-89,26	-8,44	-9,48	-11,71	6,03	-78,19	-8,44

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 6 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	31		22			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 331	Τέλος: 332	Μέλος: 552	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		16,69	-4,98	0,68	1,70	18,40	-4,84	-0,40	1,70	2,58	18,40	-4,98
Q	0,72		3,40	-4,86	0,55	-0,20	3,20	-4,67	-0,17	-0,20	0,69	3,40	-4,86
1.35G+1.50Q	2,54		27,64	-14,01	1,75	2,00	29,64	-13,54	-0,79	2,00	4,53	29,64	-14,01
ΣΣ:+x	1,44		437,47	-11,20	1,99	49,38	-354,46	-2,35	-1,51	-46,20	8,23	437,47	-12,00
ΣΣ:+x	1,44		-400,72	-3,62	-0,08	-46,20	394,40	-12,00	0,55	49,38	-2,38	-354,46	-3,62
ΣΣ:+z	1,44		407,06	-10,74	1,86	46,15	-326,03	-2,94	-1,39	-42,97	8,26	407,06	-11,41
ΣΣ:+z	1,44		-370,30	-4,08	0,05	-42,97	365,96	-11,41	0,43	46,15	-2,40	-326,03	-4,08
ΣΣ:-x	1,44		483,04	-11,25	2,00	53,84	-395,29	-2,30	-1,53	-50,66	10,37	483,04	-12,05

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,44		-446,28	-3,58	-0,09	-50,66	435,23	-12,05	0,56	53,84	-4,51	-395,29	-3,58
ΣΣ:-z	1,44		509,64	-11,75	2,13	56,71	-418,12	-1,66	-1,66	-53,53	10,91	509,64	-12,69
ΣΣ:-z	1,44		-472,88	-3,08	-0,22	-53,53	458,06	-12,69	0,70	56,71	-5,06	-418,12	-3,08
			130,00	0,04	0,16	17,21	147,21	0,20	0,16	17,21	-3,55	147,21	0,20
			-108,34	-0,04	-0,13	-14,34	-122,68	-0,17	-0,13	-14,34	2,96	-108,34	-0,17
1.00G+1.00Q	1,80		20,10	-9,84	1,23	1,50	21,60	-9,51	-0,57	1,50	3,28	21,60	-9,84
1.00G+1.00Q	1,80		20,10	-9,84	1,23	1,50	21,60	-9,51	-0,57	1,50	3,28	21,60	-9,84
1.35G+1.50Q	2,54		27,64	-14,01	1,75	2,00	29,64	-13,54	-0,79	2,00	4,53	29,64	-14,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-69,86	-14,04	1,63	-10,91	-80,77	-13,69	-0,91	-10,91	7,19	-69,86	-14,04
1.00G+1.00Q	1,80		20,10	-9,84	1,23	1,50	21,60	-9,51	-0,57	1,50	3,28	21,60	-9,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-44,90	-9,86	1,15	-7,10	-52,00	-9,61	-0,65	-7,10	5,05	-44,90	-9,86
1.35G+1.05Q	2,21		26,11	-11,83	1,50	2,09	28,20	-11,44	-0,71	2,09	4,21	28,20	-11,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-136,39	-11,88	1,30	-19,42	-155,81	-11,69	-0,91	-19,42	8,66	-136,39	-11,88
1.00G+0.70Q	1,58		19,08	-8,38	1,07	1,56	20,64	-8,11	-0,52	1,56	3,07	20,64	-8,38
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-89,26	-8,42	0,93	-12,78	-102,03	-8,28	-0,65	-12,78	6,03	-89,26	-8,42

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	27		20			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 332	Τέλος: 333	Μέλος: 553	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[333] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,40	-4,84	3,78	1,76	20,16	-1,60	2,70	1,76	2,58	20,16	-4,84
Q	0,72		3,20	-4,67	3,59	-0,21	2,99	-1,44	2,87	-0,21	0,69	3,20	-4,67
1.35G+1.50Q	2,54		29,64	-13,54	10,48	2,07	31,71	-4,32	7,95	2,07	4,53	31,71	-13,54
ΣΣ:+x	1,44		394,40	-11,99	7,28	52,76	-306,15	0,78	2,42	-49,47	9,32	394,40	0,78
ΣΣ:+x	1,44		-354,46	-2,36	3,86	-49,47	349,38	-5,43	5,85	52,76	-3,46	-306,15	-11,99
ΣΣ:+z	1,44		365,96	-11,40	7,08	49,45	-279,30	0,40	2,63	-46,16	9,65	365,96	0,40
ΣΣ:+z	1,44		-326,03	-2,95	4,07	-46,16	322,53	-5,05	5,64	49,45	-3,79	-279,30	-11,40
ΣΣ:-x	1,44		435,23	-12,05	7,30	57,87	-341,49	0,82	2,40	-54,58	12,30	435,23	0,82
ΣΣ:-x	1,44		-395,29	-2,31	3,84	-54,58	384,73	-5,47	5,87	57,87	-6,44	-341,49	-12,05
ΣΣ:-z	1,44		458,06	-12,68	7,53	60,77	-360,20	1,23	2,18	-57,48	12,19	458,06	1,23
ΣΣ:-z	1,44		-418,12	-1,67	3,62	-57,48	403,43	-5,87	6,09	60,77	-6,33	-360,20	-12,68
			147,21	0,20	0,22	16,85	164,06	0,42	0,22	16,85	-3,55	164,06	0,42
			-122,68	-0,17	-0,18	-14,04	-136,72	-0,35	-0,18	-14,04	2,96	-122,68	-0,35
1.00G+1.00Q	1,80		21,60	-9,51	7,37	1,56	23,16	-3,04	5,57	1,56	3,28	23,16	-9,51
1.00G+1.00Q	1,80		21,60	-9,51	7,37	1,56	23,16	-3,04	5,57	1,56	3,28	23,16	-9,51
1.35G+1.50Q	2,54		29,64	-13,54	10,48	2,07	31,71	-4,32	7,95	2,07	4,53	31,71	-13,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-80,77	-13,69	10,32	-10,57	-91,34	-4,64	7,78	-10,57	7,19	-80,77	-13,69
1.00G+1.00Q	1,80		21,60	-9,51	7,37	1,56	23,16	-3,04	5,57	1,56	3,28	23,16	-9,51
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-52,00	-9,61	7,26	-6,87	-58,87	-3,25	5,46	-6,87	5,05	-52,00	-9,61
1.35G+1.05Q	2,21		28,20	-11,44	8,87	2,16	30,36	-3,68	6,66	2,16	4,22	30,36	-11,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-155,81	-11,69	8,60	-18,90	-174,72	-4,20	6,38	-18,90	8,66	-155,81	-11,69
1.00G+0.70Q	1,58		20,64	-8,11	6,29	1,62	22,26	-2,61	4,71	1,62	3,07	22,26	-8,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-102,03	-8,28	6,11	-12,43	-114,46	-2,96	4,53	-12,43	6,03	-102,03	-8,28

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	25		19			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 333	Τέλος: 334	Μέλος: 554		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[333] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		20,16	-1,61	7,86	1,60	21,77	5,71	6,79	1,60	2,58	21,77	5,71
Q	0,72		2,99	-1,45	7,53	-0,19	2,80	5,72	6,81	-0,19	0,69	2,99	5,72
1.35G+1.50Q	2,54		31,71	-4,34	21,91	1,87	33,58	16,30	19,38	1,87	4,53	33,58	16,30
ΣΣ:+x	1,44		349,38	-5,43	14,90	56,56	-255,21	8,85	6,92	-53,58	10,58	349,38	8,30
ΣΣ:+x	1,44		-306,15	0,76	8,36	-53,58	301,42	8,30	13,46	56,56	-4,72	-255,21	8,85
ΣΣ:+z	1,44		322,53	-5,06	14,50	52,91	-229,70	8,87	7,32	-49,92	11,25	322,53	8,28
ΣΣ:+z	1,44		-279,30	0,39	8,76	-49,92	275,91	8,28	13,06	52,91	-5,39	-229,70	8,87
ΣΣ:-x	1,44		384,72	-5,47	14,93	61,73	-284,45	8,92	6,89	-58,74	14,49	384,72	8,23
ΣΣ:-x	1,44		-341,50	0,80	8,32	-58,74	330,66	8,23	13,50	61,73	-8,63	-284,45	8,92
ΣΣ:-z	1,44		403,43	-5,88	15,36	65,25	-298,37	8,92	6,46	-62,26	13,86	403,43	8,23
ΣΣ:-z	1,44		-360,20	1,21	7,89	-62,26	344,58	8,23	13,93	65,25	-7,99	-298,37	8,92
			164,06	0,41	0,46	15,01	179,07	0,88	0,46	15,01	-3,55	179,07	0,88
			-136,72	-0,35	-0,39	-12,51	-149,23	-0,73	-0,39	-12,51	2,96	-136,72	-0,73
1.00G+1.00Q	1,80		23,16	-3,06	15,39	1,41	24,56	11,44	13,60	1,41	3,28	24,56	11,44
1.00G+1.00Q	1,80		23,16	-3,06	15,39	1,41	24,56	11,44	13,60	1,41	3,28	24,56	11,44
1.35G+1.50Q	2,54		31,71	-4,34	21,91	1,87	33,58	16,30	19,38	1,87	4,53	33,58	16,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-91,34	-4,66	21,56	-9,39	-100,72	15,64	19,03	-9,39	7,19	-91,34	15,64
1.00G+1.00Q	1,80		23,16	-3,06	15,39	1,41	24,56	11,44	13,60	1,41	3,28	24,56	11,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-58,87	-3,26	15,16	-6,10	-64,97	11,00	13,36	-6,10	5,05	-58,87	11,00
1.35G+1.05Q	2,21		30,36	-3,69	18,52	1,96	32,32	13,72	16,31	1,96	4,22	32,32	13,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-174,72	-4,21	17,94	-16,80	-191,52	12,63	15,73	-16,80	8,66	-174,72	12,63
1.00G+0.70Q	1,58		22,26	-2,62	13,14	1,47	23,72	9,72	11,55	1,47	3,07	23,72	9,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-114,46	-2,97	12,75	-11,04	-125,50	8,99	11,17	-11,04	6,03	-114,46	8,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	24		18			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 334	Τέλος: 335	Μέλος: 555		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		21,77	5,71	-5,77	0,28	22,04	-0,60	-6,85	0,28	2,59	22,04	5,71
Q	0,72		2,80	5,72	-5,75	-0,11	2,69	-0,39	-6,47	-0,11	0,69	2,80	5,72
1.35G+1.50Q	2,54		33,58	16,30	-16,42	0,21	33,79	-1,39	-18,96	0,21	4,54	33,79	16,30
ΣΣ:+x	1,44		301,42	8,30	-6,48	76,70	-184,08	1,55	-12,25	-76,26	11,87	301,42	8,30
ΣΣ:+x	1,44		-255,21	8,85	-10,82	-76,26	230,74	-3,14	-7,92	76,70	-5,99	-184,08	8,85
ΣΣ:+z	1,44		275,91	8,27	-6,74	70,60	-161,46	1,26	-11,99	-70,15	12,88	275,91	8,27
ΣΣ:+z	1,44		-229,70	8,88	-10,56	-70,15	208,12	-2,85	-8,18	70,60	-7,01	-161,46	8,88
ΣΣ:-x	1,44		330,66	8,23	-6,45	81,63	-205,15	1,56	-12,28	-81,19	16,72	330,66	8,23
ΣΣ:-x	1,44		-284,45	8,92	-10,85	-81,19	251,80	-3,15	-7,89	81,63	-10,84	-205,15	8,92
ΣΣ:-z	1,44		344,58	8,22	-6,17	88,52	-212,20	1,87	-12,57	-88,07	15,66	344,58	8,22
ΣΣ:-z	1,44		-298,37	8,92	-11,13	-88,07	258,86	-3,46	-7,61	88,52	-9,78	-212,20	8,92
			179,07	0,88	-0,64	4,36	183,44	0,24	-0,64	4,36	-3,57	183,44	0,88
			-149,23	-0,73	0,53	-3,64	-152,86	-0,20	0,53	-3,64	2,97	-149,23	-0,73
1.00G+1.00Q	1,80		24,56	11,44	-11,53	0,17	24,73	-0,99	-13,32	0,17	3,29	24,73	11,44
1.00G+1.00Q	1,80		24,56	11,44	-11,53	0,17	24,73	-0,99	-13,32	0,17	3,29	24,73	11,44
1.35G+1.50Q	2,54		33,58	16,30	-16,42	0,21	33,79	-1,39	-18,96	0,21	4,54	33,79	16,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-100,72	15,64	-15,94	-3,07	-103,79	-1,57	-18,48	-3,07	7,22	-100,72	15,64
1.00G+1.00Q	1,80		24,56	11,44	-11,53	0,17	24,73	-0,99	-13,32	0,17	3,29	24,73	11,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-64,97	11,00	-11,21	-2,02	-66,99	-1,11	-13,00	-2,02	5,07	-64,97	11,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	2,21		32,32	13,72	-13,83	0,26	32,58	-1,22	-16,05	0,26	4,23	32,58	13,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-191,52	12,63	-13,04	-5,20	-196,72	-1,52	-15,25	-5,20	8,69	-191,52	12,63
1.00G+0.70Q	1,58		23,72	9,72	-9,80	0,20	23,92	-0,87	-11,38	0,20	3,08	23,92	9,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-125,50	8,99	-9,27	-3,44	-128,94	-1,07	-10,85	-3,44	6,05	-125,50	8,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	24		17			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 335	Τέλος: 336	Μέλος: 556		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		22,04	-0,59	-0,93	0,06	22,10	-2,06	-2,01	0,06	2,59	22,10	-2,06
Q	0,72		2,69	-0,38	-1,17	-0,10	2,59	-1,90	-1,89	-0,10	0,69	2,69	-1,90
1.35G+1.50Q	2,54		33,79	-1,36	-3,01	-0,08	33,71	-5,64	-5,55	-0,08	4,54	33,79	-5,64
ΣΣ:+x	1,44		230,73	-3,12	-0,65	80,21	-115,48	0,19	-3,82	-80,20	13,29	230,73	-6,22
ΣΣ:+x	1,44		-184,08	1,57	-2,38	-80,20	162,15	-6,22	-2,09	80,21	-7,42	-115,48	1,57
ΣΣ:+z	1,44		208,12	-2,83	-0,75	73,83	-92,74	-0,20	-3,72	-73,81	14,66	208,12	-5,83
ΣΣ:+z	1,44		-161,46	1,28	-2,28	-73,81	139,40	-5,83	-2,19	73,83	-8,78	-92,74	1,28
ΣΣ:-x	1,44		251,80	-3,14	-0,64	85,52	-124,14	0,22	-3,84	-85,51	19,11	251,80	-6,25
ΣΣ:-x	1,44		-205,15	1,58	-2,40	-85,51	170,80	-6,25	-2,07	85,52	-13,24	-124,14	1,58
ΣΣ:-z	1,44		258,85	-3,45	-0,53	92,70	-124,57	0,64	-3,95	-92,69	17,70	258,85	-6,67
ΣΣ:-z	1,44		-212,20	1,89	-2,51	-92,69	171,23	-6,67	-1,96	92,70	-11,82	-124,57	1,89
			183,44	0,24	-0,34	2,30	185,74	-0,10	-0,34	2,30	-3,57	185,74	0,24
			-152,87	-0,20	0,28	-1,92	-154,78	0,08	0,28	-1,92	2,97	-152,87	0,08
1.00G+1.00Q	1,80		24,73	-0,97	-2,10	-0,05	24,68	-3,96	-3,90	-0,05	3,29	24,73	-3,96
1.00G+1.00Q	1,80		24,73	-0,97	-2,10	-0,05	24,68	-3,96	-3,90	-0,05	3,29	24,73	-3,96
1.35G+1.50Q	2,54		33,79	-1,36	-3,01	-0,08	33,71	-5,64	-5,55	-0,08	4,54	33,79	-5,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-103,79	-1,54	-2,76	-1,80	-105,59	-5,56	-5,29	-1,80	7,22	-103,79	-5,56
1.00G+1.00Q	1,80		24,73	-0,97	-2,10	-0,05	24,68	-3,96	-3,90	-0,05	3,29	24,73	-3,96
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-66,99	-1,08	-1,93	-1,20	-68,19	-3,91	-3,73	-1,20	5,07	-66,99	-3,91
1.35G+1.05Q	2,21		32,58	-1,19	-2,49	-0,03	32,55	-4,78	-4,70	-0,03	4,23	32,58	-4,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-196,72	-1,49	-2,06	-2,91	-199,63	-4,66	-4,27	-2,91	8,69	-196,72	-4,66
1.00G+0.70Q	1,58		23,92	-0,85	-1,75	-0,02	23,91	-3,39	-3,33	-0,02	3,08	23,92	-3,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-128,94	-1,05	-1,47	-1,93	-130,87	-3,31	-3,05	-1,93	6,05	-128,94	-3,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	22		16			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 336	Τέλος: 337	Μέλος: 557		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[337] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		22,10	-2,05	1,98	-0,03	22,07	-0,61	0,90	-0,03	2,59	22,10	-2,05
Q	0,72		2,59	-1,89	1,61	-0,10	2,48	-0,64	0,89	-0,10	0,70	2,59	-1,89
1.35G+1.50Q	2,54		33,71	-5,61	5,09	-0,20	33,51	-1,79	2,55	-0,20	4,54	33,71	-5,61
ΣΣ:+x	1,44		162,15	-6,20	2,99	81,08	-68,04	2,08	1,14	-81,24	14,77	162,15	2,08
ΣΣ:+x	1,44		-115,48	0,21	2,58	-81,24	114,54	-3,94	1,55	81,08	-8,89	-68,04	-6,20
ΣΣ:+z	1,44		139,40	-5,81	2,98	74,76	-37,09	1,71	1,16	-74,92	16,47	139,40	1,71
ΣΣ:+z	1,44		-92,74	-0,18	2,59	-74,92	83,60	-3,57	1,54	74,76	-10,59	-37,09	-5,81
ΣΣ:-x	1,44		170,80	-6,23	3,00	86,74	-52,55	2,11	1,13	-86,91	21,55	170,80	2,11
ΣΣ:-x	1,44		-124,13	0,23	2,57	-86,91	99,05	-3,97	1,56	86,74	-15,67	-52,55	-6,23
ΣΣ:-z	1,44		171,23	-6,65	3,02	93,87	-49,97	2,51	1,11	-94,03	19,83	171,23	2,51
ΣΣ:-z	1,44		-124,57	0,66	2,54	-94,03	96,48	-4,37	1,59	93,87	-13,96	-49,97	-6,65
			185,74	-0,10	-0,19	1,36	187,10	-0,29	-0,19	1,36	-3,57	187,10	-0,29
			-154,78	0,08	0,16	-1,13	-155,92	0,24	0,16	-1,13	2,97	-154,78	0,24
1.00G+1.00Q	1,80		24,68	-3,94	3,59	-0,13	24,55	-1,25	1,79	-0,13	3,29	24,68	-3,94
1.00G+1.00Q	1,80		24,68	-3,94	3,59	-0,13	24,55	-1,25	1,79	-0,13	3,29	24,68	-3,94
1.35G+1.50Q	2,54		33,71	-5,61	5,09	-0,20	33,51	-1,79	2,55	-0,20	4,54	33,71	-5,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-105,59	-5,53	5,23	-1,22	-106,81	-1,57	2,69	-1,22	7,22	-105,59	-5,53
1.00G+1.00Q	1,80		24,68	-3,94	3,59	-0,13	24,55	-1,25	1,79	-0,13	3,29	24,68	-3,94
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-68,19	-3,89	3,69	-0,81	-69,00	-1,11	1,89	-0,81	5,07	-68,19	-3,89
1.35G+1.05Q	2,21		32,55	-4,75	4,36	-0,15	32,40	-1,50	2,15	-0,15	4,23	32,55	-4,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-199,63	-4,63	4,60	-1,85	-201,48	-1,13	2,39	-1,85	8,69	-199,63	-4,63
1.00G+0.70Q	1,58		23,91	-3,37	3,11	-0,10	23,80	-1,06	1,52	-0,10	3,08	23,91	-3,37
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-130,88	-3,29	3,27	-1,24	-132,11	-0,82	1,68	-1,24	6,05	-130,88	-3,29

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	20		15			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 337	Τέλος: 338	Μέλος: 558	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[337] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		22,07	-0,60	1,88	-0,11	21,96	0,74	0,81	-0,11	2,59	22,07	0,74
Q	0,72		2,48	-0,63	1,55	-0,11	2,38	0,55	0,83	-0,11	0,70	2,48	0,55
1.35G+1.50Q	2,54		33,51	-1,76	4,86	-0,31	33,21	1,83	2,33	-0,31	4,54	33,51	1,83
ΣΣ:+x	1,44		114,54	-3,93	3,47	81,49	-80,15	3,22	0,41	-81,81	16,26	-64,15	3,22
ΣΣ:+x	1,44		-68,04	2,09	1,85	-81,81	126,34	-1,18	2,03	81,49	-10,39	126,34	-3,93
ΣΣ:+z	1,44		83,60	-3,56	3,37	75,31	-48,28	2,96	0,51	-75,63	18,31	-30,25	2,96
ΣΣ:+z	1,44		-37,09	1,72	1,95	-75,63	94,46	-0,92	1,93	75,31	-12,43	94,46	-3,56
ΣΣ:-x	1,44		99,05	-3,96	3,47	87,53	-46,63	3,25	0,41	-87,85	24,02	99,05	3,25
ΣΣ:-x	1,44		-52,55	2,12	1,85	-87,85	92,81	-1,21	2,03	87,53	-18,14	-34,89	-3,96
ΣΣ:-z	1,44		96,48	-4,35	3,58	94,53	-58,20	3,54	0,30	-94,86	22,03	-37,71	3,54
ΣΣ:-z	1,44		-49,97	2,52	1,74	-94,86	104,38	-1,50	2,14	94,53	-16,15	104,38	-4,35
			187,10	-0,29	-0,03	0,55	187,66	-0,32	-0,03	0,55	-3,57	187,66	-0,32
			-155,92	0,24	0,03	-0,46	-156,38	0,27	0,03	-0,46	2,98	-155,92	0,27
1.00G+1.00Q	1,80		24,55	-1,24	3,43	-0,22	24,33	1,30	1,63	-0,22	3,29	24,55	1,30
1.00G+1.00Q	1,80		24,55	-1,24	3,43	-0,22	24,33	1,30	1,63	-0,22	3,29	24,55	1,30
1.35G+1.50Q	2,54		33,51	-1,76	4,86	-0,31	33,21	1,83	2,33	-0,31	4,54	33,51	1,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-106,81	-1,55	4,89	-0,72	-107,54	2,08	2,35	-0,72	7,22	-106,81	2,08
1.00G+1.00Q	1,80		24,55	-1,24	3,43	-0,22	24,33	1,30	1,63	-0,22	3,29	24,55	1,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-69,00	-1,09	3,45	-0,49	-69,49	1,46	1,65	-0,49	5,07	-69,00	1,46
1.35G+1.05Q	2,21		32,40	-1,48	4,17	-0,26	32,14	1,58	1,96	-0,26	4,23	32,40	1,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-201,48	-1,12	4,21	-0,95	-202,43	1,99	2,00	-0,95	8,69	-201,48	1,99
1.00G+0.70Q	1,58		23,80	-1,05	2,97	-0,18	23,62	1,13	1,39	-0,18	3,08	23,80	1,13
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-132,11	-0,80	3,00	-0,65	-132,76	1,40	1,41	-0,65	6,05	-132,11	1,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	19		14			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 338	Τέλος: 339	Μέλος: 559	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		21,96	0,75	0,64	-0,18	21,78	0,85	-0,44	-0,18	2,59	21,96	0,94
Q	0,72		2,38	0,56	0,41	-0,11	2,26	0,60	-0,31	-0,11	0,70	2,38	0,67
1.35G+1.50Q	2,54		33,21	1,85	1,47	-0,42	32,79	2,05	-1,06	-0,42	4,54	33,21	2,28
ΣΣ:+x	1,44		126,34	-1,17	1,91	81,74	-139,80	2,29	-1,66	-82,21	17,78	-80,15	3,23
ΣΣ:+x	1,44		-80,15	3,23	-0,22	-82,21	185,51	0,02	0,47	81,74	-11,90	185,51	0,02
ΣΣ:+z	1,44		94,46	-0,91	1,78	75,73	-111,64	2,15	-1,53	-76,20	20,16	-48,28	2,97
ΣΣ:+z	1,44		-48,28	2,97	-0,09	-76,20	157,35	0,15	0,34	75,73	-14,28	157,35	0,15
ΣΣ:-x	1,44		92,81	-1,20	1,91	88,15	-116,81	2,31	-1,67	-88,62	26,50	-46,63	3,26
ΣΣ:-x	1,44		-46,63	3,26	-0,23	-88,62	162,52	0,48	0,88	88,15	-20,62	162,52	-1,20
ΣΣ:-z	1,44		104,38	-1,49	2,06	95,03	-138,35	2,45	-1,81	-95,50	24,26	-58,20	3,55
ΣΣ:-z	1,44		-58,20	3,55	-0,37	-95,50	184,06	-0,15	0,62	95,03	-18,38	184,06	-1,49
			187,66	-0,32		-0,17	187,48	-0,33		-0,17	-3,57	187,66	-0,33
			-156,38	0,27		0,15	-156,23	0,27		0,15	2,98	-156,23	0,27
1.00G+1.00Q	1,80		24,33	1,31	1,05	-0,30	24,04	1,45	-0,75	-0,30	3,29	24,33	1,61
1.00G+1.00Q	1,80		24,33	1,31	1,05	-0,30	24,04	1,45	-0,75	-0,30	3,29	24,33	1,61
1.35G+1.50Q	2,54		33,21	1,85	1,47	-0,42	32,79	2,05	-1,06	-0,42	4,54	33,21	2,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-107,54	2,09	1,47	-0,29	-107,82	2,30	-1,06	-0,29	7,22	-107,54	2,52
1.00G+1.00Q	1,80		24,33	1,31	1,05	-0,30	24,04	1,45	-0,75	-0,30	3,29	24,33	1,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-69,49	1,47	1,05	-0,21	-69,70	1,62	-0,75	-0,21	5,07	-69,49	1,77
1.35G+1.05Q	2,21		32,14	1,60	1,29	-0,36	31,77	1,78	-0,92	-0,36	4,23	32,14	1,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-202,43	2,00	1,29	-0,15	-202,58	2,19	-0,92	-0,15	8,69	-202,43	2,38
1.00G+0.70Q	1,58		23,62	1,14	0,92	-0,26	23,36	1,27	-0,66	-0,26	3,08	23,62	1,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-132,76	1,41	0,92	-0,12	-132,88	1,54	-0,66	-0,12	6,06	-132,76	1,68

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	17		13			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 10, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 339	Τέλος: 340	Μέλος: 560	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		21,78	0,85	-0,95	-0,25	21,53	-0,64	-2,03	-0,25	2,59	21,78	0,85
Q	0,72		2,26	0,61	-1,05	-0,12	2,14	-0,80	-1,77	-0,12	0,70	2,26	0,61
1.35G+1.50Q	2,54		32,79	2,07	-2,86	-0,52	32,27	-2,06	-5,39	-0,52	4,54	32,79	2,07
ΣΣ:+x	1,44		185,51	0,02	-0,33	81,85	-213,74	-0,98	-4,06	-82,47	19,31	-139,81	2,30
ΣΣ:+x	1,44		-139,81	2,30	-2,62	-82,47	258,84	-1,10	-1,77	81,85	-13,43	258,84	0,02
ΣΣ:+z	1,44		157,35	0,15	-0,48	76,03	-184,33	-0,98	-3,92	-76,64	22,02	-111,64	2,16
ΣΣ:+z	1,44		-111,64	2,16	-2,48	-76,64	229,43	-1,09	-1,91	76,03	-16,14	229,43	0,15
ΣΣ:-x	1,44		162,53		-0,33	88,62	-201,02	-0,98	-4,06	-89,23	28,99	-116,82	2,31

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,44		-116,82	2,31	-2,63	-89,23	246,12	-1,09	-1,76	88,62	-23,11	246,12	
ΣΣ:-z	1,44		184,07	-0,14	-0,17	95,36	-229,93	-0,98	-4,22	-95,98	26,53	-138,36	2,46
ΣΣ:-z	1,44		-138,36	2,46	-2,78	-95,98	275,03	-1,10	-1,61	95,36	-20,65	275,03	-1,10
			187,48	-0,32	-0,04	-0,82	186,66	-0,36	-0,04	-0,82	-3,57	187,48	-0,36
			-156,23	0,27	0,03	0,69	-155,55	0,30	0,03	0,69	2,98	-155,55	0,30
1.00G+1.00Q	1,80		24,04	1,46	-2,00	-0,37	23,67	-1,44	-3,80	-0,37	3,29	24,04	1,46
1.00G+1.00Q	1,80		24,04	1,46	-2,00	-0,37	23,67	-1,44	-3,80	-0,37	3,29	24,04	1,46
1.35G+1.50Q	2,54		32,79	2,07	-2,86	-0,52	32,27	-2,06	-5,39	-0,52	4,54	32,79	2,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-107,82	2,31	-2,83	0,10	-107,72	-1,79	-5,36	0,10	7,22	-107,72	2,31
1.00G+1.00Q	1,80		24,04	1,46	-2,00	-0,37	23,67	-1,44	-3,80	-0,37	3,29	24,04	1,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-69,70	1,62	-1,98	0,04	-69,66	-1,25	-3,78	0,04	5,07	-69,66	1,62
1.35G+1.05Q	2,21		31,77	1,79	-2,39	-0,46	31,31	-1,70	-4,60	-0,46	4,23	31,77	1,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-202,58	2,20	-2,34	0,57	-202,01	-1,24	-4,55	0,57	8,69	-202,01	2,20
1.00G+0.70Q	1,58		23,36	1,28	-1,69	-0,33	23,03	-1,20	-3,27	-0,33	3,08	23,36	1,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-132,88	1,55	-1,65	0,35	-132,52	-0,89	-3,24	0,35	6,06	-132,52	1,55

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	16		12			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 11, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 340	Τέλος: 341	Μέλος: 561	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		21,53	-0,64	2,05	-0,31	21,22	0,87	0,97	-0,31	2,48	21,53	0,87
Q	0,72		2,14	-0,80	1,77	-0,13	2,01	0,61	1,05	-0,13	0,66	2,14	0,61
1.35G+1.50Q	2,54		32,27	-2,06	5,43	-0,61	31,66	2,10	2,89	-0,61	4,33	32,27	2,10
ΣΣ:+x	1,44		258,84	-1,10	4,08	81,82	-292,13	2,33	0,36	-82,57	30,28	-213,75	0,03
ΣΣ:+x	1,44		-213,75	-0,98	1,79	-82,57	336,49	0,03	2,64	81,82	-24,67	336,49	2,33
ΣΣ:+z	1,44		229,43	-1,09	3,94	76,18	-259,44	2,18	0,50	-76,92	24,14	-184,34	0,18
ΣΣ:+z	1,44		-184,34	-0,98	1,93	-76,92	303,80	0,18	2,50	76,18	-18,53	303,80	2,18
ΣΣ:-x	1,44		246,12	-1,09	4,09	88,89	-288,39	2,33	0,35	-89,64	21,75	-201,03	0,03
ΣΣ:-x	1,44		-201,03	-0,98	1,78	-89,64	332,75	0,03	2,65	88,89	-16,13	332,75	2,33
ΣΣ:-z	1,44		275,04	-1,10	4,24	95,52	-324,22	2,49	0,19	-96,26	29,11	-229,94	-1,10
ΣΣ:-z	1,44		-229,94	-0,98	1,63	-96,26	368,57	-0,12	2,80	95,52	-23,50	368,57	2,49
			186,66	-0,36	-0,03	-1,40	185,26	-0,39	-0,03	-1,40	-4,24	186,66	-0,39
			-155,55	0,30	0,02	1,17	-154,38	0,33	0,02	1,17	3,54	-154,38	0,33
1.00G+1.00Q	1,80		23,67	-1,44	3,82	-0,44	23,23	1,49	2,02	-0,44	3,13	23,67	1,49
1.00G+1.00Q	1,80		23,67	-1,44	3,82	-0,44	23,23	1,49	2,02	-0,44	3,13	23,67	1,49
1.35G+1.50Q	2,54		32,27	-2,06	5,43	-0,61	31,66	2,10	2,89	-0,61	4,33	32,27	2,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-107,72	-1,79	5,45	0,44	-107,28	2,39	2,91	0,44	7,51	-107,28	2,39
1.00G+1.00Q	1,80		23,67	-1,44	3,82	-0,44	23,23	1,49	2,02	-0,44	3,13	23,67	1,49
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-69,66	-1,25	3,84	0,26	-69,40	1,68	2,04	0,26	5,26	-69,40	1,68
1.35G+1.05Q	2,21		31,31	-1,70	4,63	-0,55	30,76	1,82	2,42	-0,55	4,03	31,31	1,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-202,01	-1,24	4,66	1,19	-200,82	2,31	2,45	1,19	9,34	-200,82	2,31
1.00G+0.70Q	1,58		23,03	-1,20	3,29	-0,40	22,63	1,30	1,71	-0,40	2,94	23,03	1,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-132,52	-0,89	3,31	0,77	-131,76	1,63	1,73	0,77	6,47	-131,76	1,63

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	14		10			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 12, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 341	Τέλος: 342	Μέλος: 562		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		21,22	0,87	0,43	-0,37	20,85	0,76	-0,65	-0,37	2,48	21,22	0,95
Q	0,72		2,01	0,61	0,31	-0,14	1,87	0,56	-0,41	-0,14	0,66	2,01	0,67
1.35G+1.50Q	2,54		31,66	2,09	1,04	-0,70	30,96	1,86	-1,50	-0,70	4,33	31,66	2,30
ΣΣ:+x	1,44		336,49	0,03	1,65	81,69	-372,37	3,25	-1,92	-82,56	27,89	-292,13	0,03
ΣΣ:+x	1,44		-292,13	2,32	-0,49	-82,56	415,86	-1,18	0,21	81,69	-22,28	415,86	3,25
ΣΣ:+z	1,44		303,80	0,17	1,52	76,16	-335,44	2,98	-1,79	-77,03	22,26	-259,44	0,17
ΣΣ:+z	1,44		-259,44	2,18	-0,35	-77,03	378,93	-0,90	0,08	76,16	-16,65	378,93	2,98
ΣΣ:-x	1,44		332,75	0,03	1,66	88,79	-376,74	3,26	-1,93	-89,65	20,13	-288,39	0,03
ΣΣ:-x	1,44		-288,39	2,32	-0,49	-89,65	420,23	-1,18	0,22	88,79	-14,52	420,23	3,26
ΣΣ:-z	1,44		368,58	-0,13	1,80	95,47	-419,44	3,56	-2,07	-96,34	26,80	-324,22	-1,48
ΣΣ:-z	1,44		-324,22	2,48	-0,64	-96,34	462,93	-1,48	0,36	95,47	-21,19	462,93	3,56
			185,26	-0,39	-0,06	-1,93	183,33	-0,45	-0,06	-1,93	-4,24	185,26	-0,45
			-154,38	0,33	0,05	1,61	-152,78	0,38	0,05	1,61	3,54	-152,78	0,38
1.00G+1.00Q	1,80		23,23	1,48	0,74	-0,50	22,72	1,32	-1,06	-0,50	3,13	23,23	1,63
1.00G+1.00Q	1,80		23,23	1,48	0,74	-0,50	22,72	1,32	-1,06	-0,50	3,13	23,23	1,63
1.35G+1.50Q	2,54		31,66	2,09	1,04	-0,70	30,96	1,86	-1,50	-0,70	4,33	31,66	2,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-107,28	2,38	1,08	0,74	-106,54	2,20	-1,45	0,74	7,51	-106,54	2,61
1.00G+1.00Q	1,80		23,23	1,48	0,74	-0,50	22,72	1,32	-1,06	-0,50	3,13	23,23	1,63
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-69,40	1,67	0,77	0,46	-68,94	1,54	-1,03	0,46	5,26	-68,94	1,84
1.35G+1.05Q	2,21		30,76	1,81	0,90	-0,64	30,12	1,61	-1,31	-0,64	4,03	30,76	2,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-200,82	2,30	0,98	1,77	-199,05	2,17	-1,24	1,77	9,34	-199,05	2,52
1.00G+0.70Q	1,58		22,63	1,30	0,64	-0,46	22,16	1,15	-0,94	-0,46	2,94	22,63	1,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-131,76	1,62	0,69	1,14	-130,62	1,52	-0,89	1,14	6,47	-130,62	1,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	13		9			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 13, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 342	Τέλος: 343	Μέλος: 563		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		20,85	0,75	-0,90	-0,42	20,43	-0,69	-1,98	-0,42	2,47	20,85	0,75
Q	0,72		1,87	0,55	-0,85	-0,15	1,72	-0,66	-1,57	-0,15	0,66	1,87	0,55
1.35G+1.50Q	2,54		30,96	1,84	-2,50	-0,79	30,16	-1,92	-5,03	-0,79	4,33	30,96	1,84
ΣΣ:+x	1,44		415,86	-1,19	-0,52	81,38	-453,31	2,00	-3,58	-82,37	25,51	-372,37	-4,04
ΣΣ:+x	1,44		-372,37	3,24	-2,14	-82,37	495,81	-4,04	-1,96	81,38	-19,90	495,81	3,24
ΣΣ:+z	1,44		378,93	-0,91	-0,62	75,92	-411,69	1,63	-3,48	-76,91	20,38	-335,44	-3,67
ΣΣ:+z	1,44		-335,44	2,97	-2,04	-76,91	454,19	-3,67	-2,06	75,92	-14,77	454,19	2,97
ΣΣ:-x	1,44		420,23	-1,19	-0,52	88,41	-465,29	2,01	-3,58	-89,40	18,52	-376,74	-4,05
ΣΣ:-x	1,44		-376,74	3,25	-2,14	-89,40	507,79	-4,05	-1,95	88,41	-12,91	507,79	3,25
ΣΣ:-z	1,44		462,93	-1,49	-0,41	95,16	-514,86	2,42	-3,69	-96,15	24,49	-419,44	-4,46
ΣΣ:-z	1,44		-419,44	3,55	-2,25	-96,15	557,37	-4,46	-1,85	95,16	-18,88	557,37	3,55
			183,33	-0,45	-0,02	-2,43	180,90	-0,47	-0,02	-2,43	-4,24	183,33	-0,47
			-152,78	0,38	0,01	2,03	-150,75	0,39	0,01	2,03	3,53	-150,75	0,39
1.00G+1.00Q	1,80		22,72	1,30	-1,76	-0,57	22,15	-1,35	-3,55	-0,57	3,13	22,72	1,30
1.00G+1.00Q	1,80		22,72	1,30	-1,76	-0,57	22,15	-1,35	-3,55	-0,57	3,13	22,72	1,30
1.35G+1.50Q	2,54		30,96	1,84	-2,50	-0,79	30,16	-1,92	-5,03	-0,79	4,33	30,96	1,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-106,54	2,18	-2,48	1,03	-105,51	-1,57	-5,02	1,03	7,51	-105,51	2,18
1.00G+1.00Q	1,80		22,72	1,30	-1,76	-0,57	22,15	-1,35	-3,55	-0,57	3,13	22,72	1,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-68,94	1,53	-1,75	0,65	-68,30	-1,12	-3,55	0,65	5,25	-68,30	1,53

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	2,21		30,12	1,59	-2,11	-0,73	29,39	-1,62	-4,33	-0,73	4,03	30,12	1,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-199,05	2,16	-2,09	2,31	-196,74	-1,04	-4,31	2,31	9,34	-196,74	2,16
1.00G+0.70Q	1,58		22,16	1,14	-1,50	-0,53	21,63	-1,15	-3,08	-0,53	2,94	22,16	1,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-130,61	1,51	-1,49	1,50	-129,11	-0,76	-3,07	1,50	6,47	-129,11	1,51

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	11		8			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 14, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 343	Τέλος: 344	Μέλος: 564		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		20,43	-0,70	-1,15	-0,49	19,94	-2,39	-2,23	-0,49	2,47	20,43	-2,39
Q	0,72		1,72	-0,67	-0,95	-0,16	1,56	-1,98	-1,67	-0,16	0,66	1,72	-1,98
1.35G+1.50Q	2,54		30,16	-1,95	-2,98	-0,90	29,27	-6,20	-5,52	-0,90	4,33	30,16	-6,20
ΣΣ:+x	1,44		495,81	-4,06	-1,42	80,76	-534,22	-0,17	-3,28	-81,89	23,12	-453,31	-6,59
ΣΣ:+x	1,44		-453,31	1,99	-1,84	-81,89	575,59	-6,59	-2,86	80,76	-17,51	575,59	1,99
ΣΣ:+z	1,44		454,19	-3,68	-1,45	75,34	-487,68	-0,56	-3,25	-76,47	18,50	-411,69	-6,19
ΣΣ:+z	1,44		-411,69	1,62	-1,81	-76,47	529,05	-6,19	-2,89	75,34	-12,89	529,05	1,62
ΣΣ:-x	1,44		507,79	-4,07	-1,43	87,66	-553,46	-0,15	-3,26	-88,79	16,93	-465,29	-6,61
ΣΣ:-x	1,44		-465,29	2,00	-1,83	-88,79	594,83	-6,61	-2,87	87,66	-11,32	594,83	2,00
ΣΣ:-z	1,44		557,37	-4,47	-1,40	94,46	-609,93	0,28	-3,29	-95,59	22,20	-514,87	-7,04
ΣΣ:-z	1,44		-514,87	2,41	-1,86	-95,59	651,30	-7,04	-2,84	94,46	-16,60	651,30	2,41
			180,90	-0,47	0,17	-2,95	177,95	-0,30	0,17	-2,95	-4,24	180,90	-0,47
			-150,75	0,39	-0,14	2,46	-148,29	0,25	-0,14	2,46	3,53	-148,29	0,39
1.00G+1.00Q	1,80		22,15	-1,37	-2,10	-0,65	21,50	-4,37	-3,90	-0,65	3,13	22,15	-4,37
1.00G+1.00Q	1,80		22,15	-1,37	-2,10	-0,65	21,50	-4,37	-3,90	-0,65	3,13	22,15	-4,37
1.35G+1.50Q	2,54		30,16	-1,95	-2,98	-0,90	29,27	-6,20	-5,52	-0,90	4,33	30,16	-6,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-105,51	-1,59	-3,11	1,31	-104,20	-5,97	-5,65	1,31	7,51	-104,20	-5,97
1.00G+1.00Q	1,80		22,15	-1,37	-2,10	-0,65	21,50	-4,37	-3,90	-0,65	3,13	22,15	-4,37
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-68,30	-1,13	-2,19	0,83	-67,47	-4,22	-3,99	0,83	5,25	-67,47	-4,22
1.35G+1.05Q	2,21		29,39	-1,64	-2,55	-0,83	28,56	-5,30	-4,77	-0,83	4,03	29,39	-5,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-196,74	-1,06	-2,77	2,86	-193,88	-4,93	-4,98	2,86	9,33	-193,88	-4,93
1.00G+0.70Q	1,58		21,64	-1,17	-1,82	-0,60	21,04	-3,78	-3,40	-0,60	2,94	21,64	-3,78
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-129,11	-0,78	-1,96	1,86	-127,26	-3,53	-3,54	1,86	6,47	-127,26	-3,53

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	9		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 15, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 344	Τέλος: 345	Μέλος: 565		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[345] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,94	-2,40	1,53	-0,60	19,34	-1,41	0,46	-0,60	2,47	19,94	-2,40
Q	0,72		1,56	-1,99	1,77	-0,18	1,39	-0,58	1,05	-0,18	0,66	1,56	-1,99
1.35G+1.50Q	2,54		29,27	-6,23	4,72	-1,07	28,19	-2,77	2,18	-1,07	4,33	29,27	-6,23
ΣΣ:+x	1,44		575,59	-6,61	3,30	79,11	-613,88	0,64	0,10	-80,47	20,74	-534,22	0,64
ΣΣ:+x	1,44		-534,22	-0,18	1,54	-80,47	653,89	-4,04	1,86	79,11	-15,13	653,89	-6,61
ΣΣ:+z	1,44		529,05	-6,21	3,18	73,73	-562,37	0,35	0,21	-75,09	16,63	-487,68	0,35
ΣΣ:+z	1,44		-487,68	-0,58	1,65	-75,09	602,38	-3,75	1,75	73,73	-11,02	602,38	-6,21
ΣΣ:-x	1,44		594,83	-6,62	3,29	85,84	-640,18	0,65	0,10	-87,20	15,37	-553,46	0,65
ΣΣ:-x	1,44		-553,46	-0,17	1,54	-87,20	680,19	-4,05	1,86	85,84	-9,76	680,19	-6,62
ΣΣ:-z	1,44		651,30	-7,05	3,41	92,55	-703,40	0,96	-0,02	-93,91	19,94	-609,93	0,96
ΣΣ:-z	1,44		-609,93	0,26	1,42	-93,91	743,41	-4,36	1,98	92,55	-14,34	743,41	-7,05
			177,95	-0,30	0,38	-3,57	174,38	0,08	0,38	-3,57	-4,24	177,95	0,08
			-148,29	0,25	-0,32	2,98	-145,31	-0,07	-0,32	2,98	3,53	-145,31	0,25
1.00G+1.00Q	1,80		21,51	-4,39	3,30	-0,77	20,73	-1,99	1,50	-0,77	3,13	21,51	-4,39
1.00G+1.00Q	1,80		21,51	-4,39	3,30	-0,77	20,73	-1,99	1,50	-0,77	3,13	21,51	-4,39
1.35G+1.50Q	2,54		29,27	-6,23	4,72	-1,07	28,19	-2,77	2,18	-1,07	4,33	29,27	-6,23
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-104,20	-6,00	4,43	1,61	-102,59	-2,84	1,90	1,61	7,51	-102,59	-6,00
1.00G+1.00Q	1,80		21,51	-4,39	3,30	-0,77	20,73	-1,99	1,50	-0,77	3,13	21,51	-4,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-67,47	-4,24	3,11	1,01	-66,46	-2,03	1,31	1,01	5,25	-66,46	-4,24
1.35G+1.05Q	2,21		28,56	-5,33	3,93	-0,99	27,57	-2,51	1,71	-0,99	4,03	28,56	-5,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-193,88	-4,96	3,45	3,47	-190,40	-2,62	1,24	3,47	9,33	-190,40	-4,96
1.00G+0.70Q	1,58		21,04	-3,79	2,77	-0,72	20,31	-1,82	1,19	-0,72	2,94	21,04	-3,79
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-127,26	-3,55	2,45	2,26	-125,00	-1,89	0,87	2,26	6,47	-125,00	-3,55

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	7		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 16, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 345	Τέλος: 346	Μέλος: 566	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[345] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,34	-1,42	6,25	-1,02	18,33	4,29	5,17	-1,02	2,47	19,34	4,29
Q	0,72		1,39	-0,60	6,32	-0,25	1,14	5,37	5,60	-0,25	0,66	1,39	5,37
1.35G+1.50Q	2,54		28,20	-2,81	17,92	-1,75	26,44	13,84	15,39	-1,75	4,33	28,20	13,84
ΣΣ:+x	1,44		653,89	-4,06	11,62	71,81	-686,52	7,24	5,76	-74,09	18,37	-613,88	7,24
ΣΣ:+x	1,44		-613,88	0,62	7,20	-74,09	724,25	6,71	10,18	71,81	-12,76	724,25	6,71
ΣΣ:+z	1,44		602,38	-3,77	11,34	66,53	-630,52	7,18	6,04	-68,81	14,78	-562,37	7,18
ΣΣ:+z	1,44		-562,37	0,33	7,48	-68,81	668,25	6,77	9,91	66,53	-9,17	668,25	6,77
ΣΣ:-x	1,44		680,19	-4,07	11,63	78,07	-719,98	7,17	5,76	-80,35	13,84	-640,18	7,17
ΣΣ:-x	1,44		-640,18	0,63	7,19	-80,35	757,71	6,78	10,19	78,07	-8,23	757,71	6,78
ΣΣ:-z	1,44		743,41	-4,38	11,93	84,05	-789,06	7,21	5,46	-86,33	17,73	-703,40	7,21
ΣΣ:-z	1,44		-703,40	0,94	6,90	-86,33	826,79	6,74	10,49	84,05	-12,12	826,79	6,74
			174,38	0,08	0,76	-5,10	169,28	0,84	0,76	-5,10	-4,24	174,38	0,84
			-145,31	-0,07	-0,63	4,25	-141,07	-0,70	-0,63	4,25	3,53	-141,07	-0,70
1.00G+1.00Q	1,80		20,73	-2,02	12,57	-1,27	19,46	9,66	10,77	-1,27	3,13	20,73	9,66
1.00G+1.00Q	1,80		20,73	-2,02	12,57	-1,27	19,46	9,66	10,77	-1,27	3,13	20,73	9,66
1.35G+1.50Q	2,54		28,20	-2,81	17,92	-1,75	26,44	13,84	15,39	-1,75	4,33	28,20	13,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-102,59	-2,87	17,35	2,07	-100,52	13,21	14,82	2,07	7,51	-100,52	13,21
1.00G+1.00Q	1,80		20,73	-2,02	12,57	-1,27	19,46	9,66	10,77	-1,27	3,13	20,73	9,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-66,46	-2,06	12,19	1,28	-65,18	9,24	10,39	1,28	5,25	-65,18	9,24
1.35G+1.05Q	2,21		27,57	-2,54	15,08	-1,64	25,93	11,43	12,86	-1,64	4,03	27,57	11,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-190,40	-2,65	14,13	4,73	-185,67	10,38	11,92	4,73	9,33	-185,67	10,38
1.00G+0.70Q	1,58		20,32	-1,84	10,68	-1,19	19,12	8,05	9,09	-1,19	2,93	20,32	8,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-125,00	-1,91	10,04	3,05	-121,95	7,35	8,46	3,05	6,47	-121,95	7,35

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	6		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 17, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 346	Τέλος: 347	Μέλος: 567	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,33	4,29	-5,30	-3,61	14,71	-1,55	-6,37	-3,61	2,47	18,33	4,29
Q	0,72		1,14	5,37	-6,11	-0,69	0,44	-1,11	-6,83	-0,69	0,66	1,14	5,37
1.35G+1.50Q	2,54		26,44	13,84	-16,32	-5,92	20,53	-3,75	-18,86	-5,92	4,32	26,44	13,84
ΣΣ:+x	1,44		724,25	6,71	-5,12	50,09	-716,33	1,00	-13,02	-57,99	16,11	-686,52	7,23
ΣΣ:+x	1,44		-686,52	7,23	-11,59	-57,99	746,17	-5,21	-6,56	50,09	-10,51	746,17	6,71
ΣΣ:+z	1,44		668,25	6,77	-5,53	35,49	-658,66	0,61	-12,62	-43,39	13,03	-630,52	7,17
ΣΣ:+z	1,44		-630,52	7,17	-11,18	-43,39	688,50	-4,81	-6,97	35,49	-7,44	688,50	6,77
ΣΣ:-x	1,44		757,71	6,78	-5,12	37,81	-757,50	1,00	-13,02	-45,71	12,45	-719,98	7,16
ΣΣ:-x	1,44		-719,98	7,16	-11,58	-45,71	787,34	-5,21	-6,56	37,81	-6,86	787,34	6,78
ΣΣ:-z	1,44		826,79	6,74	-4,69	44,27	-826,81	1,43	-13,46	-52,17	15,68	-789,06	7,20
ΣΣ:-z	1,44		-789,06	7,20	-12,02	-52,17	856,65	-5,63	-6,12	44,27	-10,08	856,65	6,74
			169,28	0,84	-0,24	-13,00	156,28	0,60	-0,24	-13,00	-4,23	169,28	0,84
			-141,07	-0,70	0,20	10,84	-130,23	-0,50	0,20	10,84	3,53	-130,23	-0,70
1.00G+1.00Q	1,80		19,46	9,65	-11,41	-4,31	15,16	-2,66	-13,21	-4,31	3,12	19,46	9,65
1.00G+1.00Q	1,80		19,46	9,65	-11,41	-4,31	15,16	-2,66	-13,21	-4,31	3,12	19,46	9,65
1.35G+1.50Q	2,54		26,44	13,84	-16,32	-5,92	20,53	-3,75	-18,86	-5,92	4,32	26,44	13,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-100,52	13,20	-16,14	3,84	-96,68	-4,20	-18,68	3,84	7,49	-96,68	13,20
1.00G+1.00Q	1,80		19,46	9,65	-11,41	-4,31	15,16	-2,66	-13,21	-4,31	3,12	19,46	9,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-65,18	9,23	-11,29	2,20	-62,98	-2,96	-13,09	2,20	5,24	-62,98	9,23
1.35G+1.05Q	2,21		25,93	11,42	-13,57	-5,60	20,33	-3,25	-15,78	-5,60	4,02	25,93	11,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-185,67	10,37	-13,27	10,65	-175,02	-4,01	-15,48	10,65	9,31	-175,02	10,37
1.00G+0.70Q	1,58		19,12	8,04	-9,58	-4,10	15,02	-2,32	-11,16	-4,10	2,93	19,12	8,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-121,95	7,34	-9,38	6,74	-115,21	-2,83	-10,96	6,74	6,45	-115,21	7,34

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	5		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 18, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 347	Τέλος: 348	Μέλος: 568	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		14,71	-1,55	-0,66	-3,95	10,77	-2,74	-1,74	-3,95	2,47	14,71	-2,74
Q	0,72		0,44	-1,10	-2,60	-0,75	-0,30	-4,06	-3,32	-0,75	0,66	0,44	-4,06
1.35G+1.50Q	2,54		20,53	-3,74	-4,79	-6,44	14,08	-9,79	-7,32	-6,44	4,32	20,53	-9,79
ΣΣ:+x	1,44		746,17	-5,21	-0,27	51,20	-742,58	0,02	-5,08	-59,81	13,79	-716,33	-9,57
ΣΣ:+x	1,44		-716,33	1,01	-3,65	-59,81	763,80	-9,57	-1,71	51,20	-8,20	763,80	1,01
ΣΣ:+z	1,44		688,50	-4,82	-0,48	34,27	-681,88	-0,58	-4,87	-42,88	11,25	-658,66	-8,97
ΣΣ:+z	1,44		-658,66	0,62	-3,43	-42,88	703,11	-8,97	-1,92	34,27	-5,66	703,11	0,62
ΣΣ:-x	1,44		787,34	-5,21	-0,27	33,63	-788,88	0,03	-5,08	-42,24	11,05	-757,50	-9,57

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,44		-757,50	1,01	-3,65	-42,24	810,10	-9,57	-1,71	33,63	-5,46	810,10	1,01
ΣΣ:-z	1,44		856,65	-5,63	-0,04	41,53	-858,25	0,68	-5,31	-50,14	13,63	-826,81	-10,23
ΣΣ:-z	1,44		-826,81	1,44	-3,87	-50,14	879,48	-10,23	-1,48	41,53	-8,04	879,48	1,44
			156,28	0,61	-0,07	-14,50	141,78	0,54	-0,07	-14,50	-4,23	156,28	0,61
			-130,23	-0,50	0,05	12,08	-118,15	-0,45	0,05	12,08	3,53	-118,15	-0,50
1.00G+1.00Q	1,80		15,16	-2,65	-3,26	-4,69	10,47	-6,80	-5,05	-4,69	3,12	15,16	-6,80
1.00G+1.00Q	1,80		15,16	-2,65	-3,26	-4,69	10,47	-6,80	-5,05	-4,69	3,12	15,16	-6,80
1.35G+1.50Q	2,54		20,53	-3,74	-4,79	-6,44	14,08	-9,79	-7,32	-6,44	4,32	20,53	-9,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-96,68	-4,19	-4,74	4,43	-92,25	-10,20	-7,27	4,43	7,49	-92,25	-10,20
1.00G+1.00Q	1,80		15,16	-2,65	-3,26	-4,69	10,47	-6,80	-5,05	-4,69	3,12	15,16	-6,80
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-62,98	-2,95	-3,22	2,56	-60,42	-7,07	-5,02	2,56	5,24	-60,42	-7,07
1.35G+1.05Q	2,21		20,33	-3,24	-3,62	-6,11	14,22	-7,97	-5,83	-6,11	4,02	20,33	-7,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-175,02	-4,00	-3,53	12,01	-163,00	-8,64	-5,75	12,01	9,31	-163,00	-8,64
1.00G+0.70Q	1,58		15,02	-2,32	-2,48	-4,47	10,56	-5,59	-4,06	-4,47	2,93	15,02	-5,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-115,21	-2,82	-2,42	7,62	-107,59	-6,04	-4,00	7,62	6,45	-107,59	-6,04

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	3		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 19, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 348	Τέλος: 521	Μέλος: 569	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,79	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		10,77	-2,75	3,94	-3,79	7,77	0,03	3,09	-3,79	2,47	10,77	0,03
Q	0,72		-0,30	-4,06	0,14	-0,71	-0,86	-4,17	-0,43	-0,71	0,66	-0,30	-4,17
1.35G+1.50Q	2,54		14,08	-9,79	5,53	-6,19	9,19	-6,22	3,53	-6,19	4,31	14,08	-9,79
ΣΣ:+x	1,44		763,80	-9,58	5,06	50,72	-763,95	1,92	1,82	-59,00	11,63	-742,58	1,92
ΣΣ:+x	1,44		-742,58	0,03	2,96	-59,00	778,63	-6,03	3,92	50,72	-6,04	778,63	-9,58
ΣΣ:+z	1,44		703,11	-8,97	4,93	33,39	-699,77	1,42	1,96	-41,67	9,61	-681,88	1,42
ΣΣ:+z	1,44		-681,88	-0,57	3,09	-41,67	714,45	-5,53	3,79	33,39	-4,02	714,45	-8,97
ΣΣ:-x	1,44		810,10	-9,58	5,06	32,10	-812,45	1,92	1,82	-40,38	9,83	-788,88	1,92
ΣΣ:-x	1,44		-788,88	0,03	2,96	-40,38	827,14	-6,03	3,92	32,10	-4,24	827,14	-9,58
ΣΣ:-z	1,44		879,48	-10,24	5,20	40,29	-882,18	2,46	1,68	-48,57	11,83	-858,25	2,46
ΣΣ:-z	1,44		-858,25	0,69	2,82	-48,57	896,86	-6,58	4,07	40,29	-6,24	896,86	-10,24
			141,78	0,54	-0,20	-15,24	129,74	0,38	-0,20	-15,24	-4,23	141,78	0,54
			-118,15	-0,45	0,17	12,70	-108,12	-0,32	0,17	12,70	3,53	-108,12	-0,45
1.00G+1.00Q	1,80		10,47	-6,80	4,08	-4,51	6,91	-4,14	2,66	-4,51	3,12	10,47	-6,80
1.00G+1.00Q	1,80		10,47	-6,80	4,08	-4,51	6,91	-4,14	2,66	-4,51	3,12	10,47	-6,80
1.35G+1.50Q	2,54		14,08	-9,79	5,53	-6,19	9,19	-6,22	3,53	-6,19	4,31	14,08	-9,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-92,25	-10,20	5,68	5,24	-88,11	-6,50	3,68	5,24	7,49	-88,11	-10,20
1.00G+1.00Q	1,80		10,47	-6,80	4,08	-4,51	6,91	-4,14	2,66	-4,51	3,12	10,47	-6,80
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-60,42	-7,07	4,18	3,11	-57,96	-4,33	2,76	3,11	5,24	-57,96	-7,07
1.35G+1.05Q	2,21		14,22	-7,97	5,47	-5,87	9,58	-4,34	3,72	-5,87	4,02	14,22	-7,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-163,00	-8,65	5,72	13,18	-152,59	-4,82	3,97	13,18	9,31	-152,59	-8,65
1.00G+0.70Q	1,58		10,56	-5,59	4,04	-4,29	7,17	-2,89	2,79	-4,29	2,93	10,56	-5,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-107,59	-6,04	4,20	8,41	-100,95	-3,21	2,95	8,41	6,45	-100,95	-6,04

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 5 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 20, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 521	Τέλος: 349	Μέλος: 570		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,21		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		7,77	0,03	-4,70	-3,72	6,99	-0,98	-4,93	-3,72	2,47	7,77	0,03
Q	0,72		-0,86	-4,17	-0,43	-0,70	-1,01	-4,28	-0,58	-0,70	0,66	-0,86	-4,28
1.35G+1.50Q	2,54		9,19	-6,22	-7,00	-6,06	7,92	-7,74	-7,53	-6,06	4,31	9,19	-7,74
ΣΣ:+x	1,44		778,63	-6,03	-3,87	38,18	-769,63	0,64	-6,27	-46,29	7,46	-763,95	1,92
ΣΣ:+x	1,44		-763,95	1,92	-5,97	-46,29	782,61	-6,88	-4,17	38,18	-1,87	782,61	-6,88
ΣΣ:+z	1,44		714,45	-5,53	-4,00	27,15	-704,49	0,16	-6,14	-35,26	6,75	-699,76	1,42
ΣΣ:+z	1,44		-699,76	1,42	-5,84	-35,26	717,47	-6,40	-4,31	27,15	-1,16	717,47	-6,40
ΣΣ:-x	1,44		827,14	-6,03	-3,87	27,58	-818,35	0,64	-6,27	-35,69	7,98	-812,45	1,92
ΣΣ:-x	1,44		-812,45	1,92	-5,97	-35,69	831,33	-6,88	-4,17	27,58	-2,39	831,33	-6,88
ΣΣ:-z	1,44		896,86	-6,58	-3,73	32,87	-888,37	1,15	-6,41	-40,97	9,20	-882,18	2,46
ΣΣ:-z	1,44		-882,18	2,46	-6,11	-40,97	901,35	-7,39	-4,03	32,87	-3,61	901,35	-7,39
			129,74	0,38	-0,20	-12,89	127,03	0,34	-0,20	-12,89	-4,23	129,74	0,38
			-108,12	-0,32	0,17	10,74	-105,86	-0,29	0,17	10,74	3,53	-105,86	-0,32
1.00G+1.00Q	1,80		6,91	-4,14	-5,14	-4,41	5,98	-5,26	-5,51	-4,41	3,12	6,91	-5,26
1.00G+1.00Q	1,80		6,91	-4,14	-5,14	-4,41	5,98	-5,26	-5,51	-4,41	3,12	6,91	-5,26
1.35G+1.50Q	2,54		9,19	-6,22	-7,00	-6,06	7,92	-7,74	-7,53	-6,06	4,31	9,19	-7,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,54		-88,11	-6,51	-6,85	3,60	-87,35	-8,00	-7,38	3,60	7,49	-87,35	-8,00
1.00G+1.00Q	1,80		6,91	-4,14	-5,14	-4,41	5,98	-5,26	-5,51	-4,41	3,12	6,91	-5,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,80		-57,96	-4,33	-5,04	2,03	-57,54	-5,43	-5,42	2,03	5,24	-57,54	-5,43
1.35G+1.05Q	2,21		9,58	-4,34	-6,81	-5,75	8,37	-5,82	-7,27	-5,75	4,02	9,58	-5,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,21		-152,59	-4,82	-6,56	10,36	-150,42	-6,25	-7,02	10,36	9,31	-150,42	-6,25
1.00G+0.70Q	1,58		7,17	-2,89	-5,01	-4,20	6,28	-3,98	-5,34	-4,20	2,93	7,17	-3,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,58		-100,95	-3,21	-4,84	6,54	-99,58	-4,26	-5,17	6,54	6,45	-99,58	-4,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 21, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 349	Τέλος: 350	Μέλος: 571		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,26		6,99	-0,99	2,62	-3,00	3,99	0,01	-0,64	-3,00	2,47	6,99	0,07
Q	0,91		-1,01	-4,29	4,76	-0,56	-1,57	0,01	3,85	-0,56	0,66	-1,01	-4,29
1.35G+1.50Q	5,76		7,92	-7,77	10,68	-4,88	3,04	0,03	4,91	-4,88	4,31	7,92	-7,77
ΣΣ:+x	3,72		782,61	-6,89	8,81	33,24	-792,48	0,06	-2,52	-39,77	6,68	-769,63	0,82
ΣΣ:+x	3,72		-769,63	0,62	1,20	-39,77	798,94	-0,04	5,09	33,24	-1,09	795,58	-6,89
ΣΣ:+z	3,72		717,47	-6,42	8,33	23,11	-723,20	0,06	-2,04	-29,64	6,52	-704,49	0,53
ΣΣ:+z	3,72		-704,49	0,15	1,68	-29,64	729,65	-0,03	4,61	23,11	-0,94	727,17	-6,42
ΣΣ:-x	3,72		831,33	-6,89	8,81	23,14	-841,63	0,06	-2,52	-29,68	7,89	-818,35	0,82
ΣΣ:-x	3,72		-818,35	0,63	1,20	-29,68	848,08	-0,04	5,09	23,14	-2,31	844,70	-6,89
ΣΣ:-z	3,72		901,35	-7,40	9,33	27,98	-912,77	0,07	-3,04	-34,51	9,28	-888,36	1,20
ΣΣ:-z	3,72		-888,36	1,14	0,68	-34,51	919,22	-0,04	5,61	27,98	-3,69	915,60	-7,40
			127,03	0,34	-0,35	-12,46	114,57	-0,01	-0,35	-12,46	-4,23	127,03	0,34
			-105,86	-0,29	0,29	10,38	-95,48	0,01	0,29	10,38	3,53	-97,55	-0,29
1.00G+1.00Q	4,17		5,98	-5,28	7,38	-3,55	2,43	0,02	3,21	-3,55	3,12	5,98	-5,28
1.00G+1.00Q	4,17		5,98	-5,28	7,38	-3,55	2,43	0,02	3,21	-3,55	3,12	5,98	-5,28
1.35G+1.50Q	5,76		7,92	-7,77	10,68	-4,88	3,04	0,03	4,91	-4,88	4,31	7,92	-7,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,76		-87,35	-8,02	10,94	4,47	-82,89	0,04	5,18	4,47	7,49	-83,78	-8,02
1.00G+1.00Q	4,17		5,98	-5,28	7,38	-3,55	2,43	0,02	3,21	-3,55	3,12	5,98	-5,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,17		-57,54	-5,45	7,56	2,68	-54,86	0,03	3,39	2,68	5,24	-55,40	-5,45

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	5,36		8,38	-5,84	8,54	-4,63	3,75	0,02	3,18	-4,63	4,02	8,38	-5,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,36		-150,41	-6,27	8,98	10,94	-139,47	0,03	3,62	10,94	9,31	-141,66	-6,27
1.00G+0.70Q	3,90		6,28	-3,99	5,95	-3,39	2,90	0,02	2,06	-3,39	2,93	6,28	-3,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,90		-99,58	-4,28	6,25	7,00	-92,58	0,02	2,35	7,00	6,45	-93,98	-4,28

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 133 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 22	Μέλος: 572	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[24] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,88				2,38	1,37	4,11	-1,32	-3,26	1,37	-1,67	3,28	1,50
Q	1,52				1,93	0,01	0,04	-1,07	-2,64	0,01	0,21	0,03	1,22
1.35G+1.50Q	4,82				6,10	1,87	5,60	-3,39	-8,36	1,87	-1,94	4,48	3,85
ΣΣ:+x	2,64		0,01		3,66	62,21	-178,40	-0,90	-4,90	-59,46	2,60	-35,69	1,72
ΣΣ:+x	2,64		-0,02		3,02	-59,46	186,63	-2,82	-4,26	62,21	-5,78	149,31	2,52
ΣΣ:+z	2,64		0,01		3,73	57,01	-162,81	-0,71	-4,97	-54,26	6,30	-32,57	1,65
ΣΣ:+z	2,64		-0,02		2,96	-54,26	171,04	-3,01	-4,20	57,01	-9,48	136,83	2,62
ΣΣ:-x	2,64		0,01		3,80	65,11	-187,12	-0,50	-5,03	-62,37	4,91	-37,44	1,57
ΣΣ:-x	2,64		-0,02		2,89	-62,37	195,35	-3,22	-4,13	65,11	-8,09	156,28	2,72
ΣΣ:-z	2,64		0,02		3,77	71,32	-205,73	-0,57	-5,01	-68,57	2,54	-41,16	1,60
ΣΣ:-z	2,64		-0,02		2,91	-68,57	213,96	-3,14	-4,15	71,32	-5,72	171,17	2,68
			0,01		-0,58	11,37	34,11	-1,73	-0,58	11,37	-112,97	27,29	-1,73
					0,48	-9,47	-28,43	1,44	0,48	-9,47	94,14	-5,69	1,44
1.00G+1.00Q	3,40				4,31	1,38	4,14	-2,39	-5,90	1,38	-1,46	3,31	2,72
1.00G+1.00Q	3,40				4,31	1,38	4,14	-2,39	-5,90	1,38	-1,46	3,31	2,72
1.35G+1.50Q	4,82				6,10	1,87	5,60	-3,39	-8,36	1,87	-1,94	4,48	3,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,82		-0,01		6,54	-6,66	-19,99	-2,09	-7,93	-6,66	82,79	-4,00	4,38
1.00G+1.00Q	3,40				4,31	1,38	4,14	-2,39	-5,90	1,38	-1,46	3,31	2,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,40		-0,01		4,60	-4,30	-12,92	-1,53	-5,61	-4,30	55,02	-2,59	3,06
1.35G+1.05Q	4,14				5,23	1,86	5,58	-2,91	-7,17	1,86	-2,03	4,46	3,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,14		-0,01		5,96	-12,35	-37,06	-0,74	-6,45	-12,35	139,17	-7,42	4,28
1.00G+0.70Q	2,95				3,73	1,38	4,13	-2,07	-5,11	1,38	-1,52	3,30	2,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,95		-0,01		4,21	-8,10	-24,30	-0,63	-4,63	-8,10	92,62	-4,87	3,00

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 20	Μέλος: 573	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,98		4,11	-1,32	2,78	3,03	13,21	-1,90	-3,16	3,03	-2,21	11,39	0,61
Q	1,62		0,04	-1,07	2,29	0,73	2,22	-1,50	-2,58	0,73	0,32	1,78	0,54
1.35G+1.50Q	5,11		5,60	-3,39	7,18	5,19	21,16	-4,82	-8,14	5,19	-2,50	18,05	1,64
ΣΣ:+x	2,79		186,63	-2,82	4,27	91,35	-114,21	-2,46	-4,80	-84,56	22,50	143,32	1,39
ΣΣ:+x	2,79		-178,40	-0,90	3,58	-84,56	142,83	-2,84	-4,10	91,35	-26,64	105,74	0,43
ΣΣ:+z	2,79		171,04	-3,01	4,32	85,70	-104,36	-2,48	-4,85	-78,91	32,59	130,06	1,52
ΣΣ:+z	2,79		-162,81	-0,71	3,53	-78,91	132,98	-2,82	-4,06	85,70	-36,73	96,43	0,31
ΣΣ:-x	2,79		195,35	-3,22	4,38	99,59	-125,50	-2,45	-4,91	-92,79	42,25	147,02	1,65
ΣΣ:-x	2,79		-187,12	-0,50	3,46	-92,79	154,12	-2,85	-3,99	99,59	-46,39	110,39	0,20
ΣΣ:-z	2,79		213,96	-3,14	4,37	106,06	-135,30	-2,43	-4,90	-99,26	33,73	162,77	1,60
ΣΣ:-z	2,79		-205,73	-0,57	3,48	-99,26	163,92	-2,88	-4,01	106,06	-37,87	119,68	0,25
			34,11	-1,73	0,42	13,90	75,80	-0,48	0,42	13,90	-144,55	67,46	-1,73
			-28,43	1,44	-0,35	-11,58	-63,17	0,40	-0,35	-11,58	120,46	-35,38	1,44
1.00G+1.00Q	3,60		4,14	-2,39	5,07	3,76	15,43	-3,40	-5,74	3,76	-1,89	13,17	1,15
1.00G+1.00Q	3,60		4,14	-2,39	5,07	3,76	15,43	-3,40	-5,74	3,76	-1,89	13,17	1,15
1.35G+1.50Q	5,11		5,60	-3,39	7,18	5,19	21,16	-4,82	-8,14	5,19	-2,50	18,05	1,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,11		-19,99	-2,09	6,87	-5,23	-35,69	-4,46	-8,45	-5,23	105,91	-23,13	2,48
1.00G+1.00Q	3,60		4,14	-2,39	5,07	3,76	15,43	-3,40	-5,74	3,76	-1,89	13,17	1,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,60		-12,92	-1,53	4,86	-3,19	-22,47	-3,16	-5,95	-3,19	70,39	-14,83	1,71
1.35G+1.05Q	4,38		5,58	-2,91	6,15	4,86	20,16	-4,15	-6,98	4,86	-2,64	17,24	1,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,38		-37,06	-0,74	5,63	-12,51	-74,59	-3,54	-7,50	-12,51	178,04	-44,57	2,86
1.00G+0.70Q	3,12		4,13	-2,07	4,38	3,54	14,76	-2,95	-4,97	3,54	-1,98	12,63	0,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,12		-24,30	-0,63	4,03	-8,04	-48,41	-2,55	-5,31	-8,04	118,48	-29,12	1,97

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 16	Μέλος: 574	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,98		13,21	-1,90	3,32	3,03	22,31	-0,84	-2,61	3,03	1,59	20,49	0,87
Q	1,62		2,22	-1,50	2,66	0,73	4,40	-0,82	-2,21	0,73	-0,27	3,97	0,67
1.35G+1.50Q	5,11		21,16	-4,82	8,48	5,19	36,72	-2,36	-6,84	5,19	1,74	33,61	2,17
ΣΣ:+x	2,79		142,83	-2,84	5,01	88,77	-340,25	-0,20	-4,08	-81,97	48,18	-154,91	0,66
ΣΣ:+x	2,79		-114,21	-2,46	4,30	-81,97	389,26	-2,30	-3,36	88,77	-45,27	337,50	1,83
ΣΣ:+z	2,79		132,98	-2,82	5,11	82,70	-315,85	0,08	-4,17	-75,90	50,45	-142,96	0,53
ΣΣ:+z	2,79		-104,36	-2,48	4,20	-75,90	364,86	-2,58	-3,26	82,70	-47,55	316,46	1,99
ΣΣ:-x	2,79		154,12	-2,85	5,20	95,76	-374,78	0,33	-4,26	-88,96	63,98	-171,37	0,42
ΣΣ:-x	2,79		-125,50	-2,45	4,11	-88,96	423,78	-2,83	-3,17	95,76	-61,08	367,67	2,14
ΣΣ:-z	2,79		163,92	-2,88	5,17	102,63	-401,40	0,22	-4,23	-95,84	61,84	-183,66	0,47
ΣΣ:-z	2,79		-135,30	-2,43	4,14	-95,84	450,41	-2,72	-3,21	102,63	-58,93	390,45	2,07
			75,80	-0,48	0,77	13,90	117,49	1,83	0,77	13,90	51,86	109,15	1,83
			-63,17	0,40	-0,64	-11,58	-97,91	-1,52	-0,64	-11,58	-43,22	-70,12	0,40
1.00G+1.00Q	3,60		15,43	-3,40	5,99	3,76	26,71	-1,66	-4,82	3,76	1,32	24,45	1,53
1.00G+1.00Q	3,60		15,43	-3,40	5,99	3,76	26,71	-1,66	-4,82	3,76	1,32	24,45	1,53
1.35G+1.50Q	5,11		21,16	-4,82	8,48	5,19	36,72	-2,36	-6,84	5,19	1,74	33,61	2,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,11		-35,69	-4,46	7,90	-5,23	-51,40	-3,73	-7,42	-5,23	-37,16	-38,83	1,65
1.00G+1.00Q	3,60		15,43	-3,40	5,99	3,76	26,71	-1,66	-4,82	3,76	1,32	24,45	1,53
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,60		-22,47	-3,16	5,60	-3,19	-32,03	-2,57	-5,21	-3,19	-24,61	-24,39	1,19
1.35G+1.05Q	4,38		20,16	-4,14	7,28	4,86	34,74	-1,99	-5,85	4,86	1,86	31,82	1,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,38		-74,59	-3,54	6,32	-12,51	-112,12	-4,28	-6,81	-12,51	-62,96	-82,10	1,02
1.00G+0.70Q	3,12		14,76	-2,95	5,19	3,54	25,39	-1,41	-4,16	3,54	1,40	23,26	1,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,12		-48,41	-2,55	4,55	-8,04	-72,52	-2,93	-4,80	-8,04	-41,82	-53,23	0,76

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 14	Μέλος: 575	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[14] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,98		22,31	-0,84	2,47	-0,68	20,27	-2,33	-3,47	-0,68	1,05	21,90	0,70
Q	1,62		4,40	-0,82	2,12	-0,01	4,38	-1,76	-2,75	-0,01	-0,15	4,40	0,56
1.35G+1.50Q	5,11		36,72	-2,36	6,52	-0,93	33,94	-5,79	-8,80	-0,93	1,19	36,16	1,78
ΣΣ: +x	2,79		389,26	-2,30	3,99	40,13	-372,01	-2,67	-5,30	-41,50	31,15	-343,54	1,55
ΣΣ: +x	2,79		-340,25	-0,20	3,07	-41,50	416,92	-3,76	-4,38	40,13	-29,22	408,47	0,43
ΣΣ: +z	2,79		364,86	-2,58	4,11	38,42	-345,34	-2,65	-5,42	-39,79	28,68	-318,73	1,66
ΣΣ: +z	2,79		-315,85	0,08	2,95	-39,79	390,25	-3,78	-4,26	38,42	-26,75	382,29	0,38
ΣΣ: -x	2,79		423,78	-2,83	4,22	44,54	-417,05	-2,55	-5,53	-45,90	32,80	-379,92	1,79
ΣΣ: -x	2,79		-374,77	0,33	2,84	-45,90	461,96	-3,88	-4,15	44,54	-30,87	451,20	0,28
ΣΣ: -z	2,79		450,40	-2,72	4,17	48,38	-440,57	-2,53	-5,49	-49,75	35,83	-405,47	1,75
ΣΣ: -z	2,79		-401,40	0,22	2,89	-49,75	485,48	-3,90	-4,20	48,38	-33,90	474,89	0,46
			117,49	1,83	-0,77	-1,20	113,90	-0,47	-0,77	-1,20	15,30	116,77	1,83
			-97,91	-1,52	0,64	1,00	-94,91	0,39	0,64	1,00	-12,75	-95,51	0,39
1.00G+1.00Q	3,60		26,71	-1,66	4,59	-0,69	24,65	-4,10	-6,22	-0,69	0,90	26,30	1,26
1.00G+1.00Q	3,60		26,71	-1,66	4,59	-0,69	24,65	-4,10	-6,22	-0,69	0,90	26,30	1,26
1.35G+1.50Q	5,11		36,72	-2,36	6,52	-0,93	33,94	-5,79	-8,80	-0,93	1,19	36,16	1,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,11		-51,40	-3,73	7,09	-0,03	-51,49	-5,44	-8,23	-0,03	-10,28	-51,41	1,16
1.00G+1.00Q	3,60		26,71	-1,66	4,59	-0,69	24,65	-4,10	-6,22	-0,69	0,90	26,30	1,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,60		-32,03	-2,57	4,97	-0,09	-32,30	-3,86	-5,83	-0,09	-6,75	-32,09	0,84
1.35G+1.05Q	4,38		34,74	-1,99	5,56	-0,92	31,97	-5,00	-7,57	-0,92	1,26	34,18	1,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,38		-112,12	-4,28	6,52	0,57	-110,40	-4,41	-6,61	0,57	-17,86	-110,75	0,58
1.00G+0.70Q	3,12		25,39	-1,41	3,95	-0,68	23,34	-3,57	-5,39	-0,68	0,94	24,98	1,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,12		-72,52	-2,93	4,59	0,31	-71,58	-3,17	-4,75	0,31	-11,80	-71,76	0,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 10	Μέλος: 576	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[14] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,98		20,27	-2,33	3,79	-0,68	18,24	0,15	-2,14	-0,68	1,05	19,87	1,29
Q	1,62		4,38	-1,76	3,08	-0,01	4,35	0,16	-1,80	-0,01	-0,15	4,37	1,14
1.35G+1.50Q	5,11		33,94	-5,79	9,74	-0,93	31,15	0,43	-5,59	-0,93	1,19	33,38	3,46
ΣΣ: +x	2,79		416,92	-3,76	5,60	39,07	-426,61	0,52	-3,31	-40,44	30,20	-380,66	1,98
ΣΣ: +x	2,79		-372,01	-2,67	5,06	-40,44	467,42	-0,07	-2,77	39,07	-28,27	455,22	1,94
ΣΣ: +z	2,79		390,25	-3,78	5,59	37,20	-395,43	0,48	-3,30	-38,56	27,38	-353,11	2,01
ΣΣ: +z	2,79		-345,34	-2,65	5,07	-38,56	436,25	-0,03	-2,78	37,20	-25,45	424,96	1,72
ΣΣ: -x	2,79		461,96	-3,88	5,64	42,83	-478,52	0,53	-3,35	-44,19	30,74	-426,94	2,03

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[14] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	2,79		-417,05	-2,55	5,03	-44,19	519,34	-0,08	-2,73	42,83	-28,81	505,64	1,71
ΣΣ:-z	2,79		485,48	-3,90	5,66	46,80	-505,67	0,57	-3,37	-48,16	34,16	-450,84	2,02
ΣΣ:-z	2,79		-440,57	-2,53	5,00	-48,16	546,49	-0,12	-2,71	46,80	-32,23	531,74	1,73
			113,90	-0,47	0,17	-1,20	110,30	0,03	0,17	-1,20	15,30	113,18	-0,47
			-94,91	0,39	-0,14	1,00	-91,92	-0,03	-0,14	1,00	-12,75	-92,52	0,39
1.00G+1.00Q	3,60		24,65	-4,10	6,87	-0,69	22,59	0,30	-3,94	-0,69	0,90	24,24	2,43
1.00G+1.00Q	3,60		24,65	-4,10	6,87	-0,69	22,59	0,30	-3,94	-0,69	0,90	24,24	2,43
1.35G+1.50Q	5,11		33,94	-5,79	9,74	-0,93	31,15	0,43	-5,59	-0,93	1,19	33,38	3,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,11		-51,49	-5,44	9,61	-0,03	-51,58	0,41	-5,71	-0,03	-10,28	-51,50	3,59
1.00G+1.00Q	3,60		24,65	-4,10	6,87	-0,69	22,59	0,30	-3,94	-0,69	0,90	24,24	2,43
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,60		-32,30	-3,86	6,79	-0,09	-32,56	0,29	-4,02	-0,09	-6,75	-32,35	2,52
1.35G+1.05Q	4,38		31,97	-5,00	8,35	-0,92	29,19	0,36	-4,78	-0,92	1,26	31,41	2,94
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,38		-110,40	-4,41	8,14	0,57	-108,69	0,32	-4,99	0,57	-17,86	-109,03	3,16
1.00G+0.70Q	3,12		23,34	-3,57	5,95	-0,68	21,29	0,26	-3,40	-0,68	0,94	22,93	2,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,12		-71,58	-3,17	5,81	0,31	-70,63	0,23	-3,54	0,31	-11,80	-70,82	2,23

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 330	Μέλος: 577		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,93		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,30		18,24	0,15	-1,26	-2,75	15,50	-1,75	-2,55	-2,75	1,62	17,69	-1,75
Q	0,94		4,35	0,16	-1,63	-0,76	3,60	-1,93	-2,57	-0,76	-0,13	4,20	-1,93
1.35G+1.50Q	3,16		31,15	0,43	-4,14	-4,84	26,33	-5,27	-7,29	-4,84	2,01	30,19	-5,27
ΣΣ:+x	1,77		467,42	-0,07	-0,28	3,51	-432,23	-0,65	-5,63	-9,76	41,15	-427,72	-4,79
ΣΣ:+x	1,77		-426,60	0,52	-3,86	-9,76	466,82	-4,79	-2,04	3,51	-38,05	467,29	0,52
ΣΣ:+z	1,77		436,25	-0,03	-0,50	3,03	-400,38	-0,90	-5,41	-9,28	37,70	-396,42	-4,54
ΣΣ:+z	1,77		-395,43	0,48	-3,65	-9,28	434,97	-4,54	-2,26	3,03	-34,60	435,99	0,48
ΣΣ:-x	1,77		519,34	-0,08	-0,26	4,18	-481,51	-0,62	-5,65	-10,43	42,95	518,68	-4,82
ΣΣ:-x	1,77		-478,52	0,53	-3,89	-10,43	516,10	-4,82	-2,02	4,18	-39,85	-479,11	0,53
ΣΣ:-z	1,77		546,49	-0,12	-0,03	6,74	-510,15	-0,35	-5,88	-12,99	46,44	-506,55	-5,09
ΣΣ:-z	1,77		-505,67	0,57	-4,12	-12,99	544,74	-5,09	-1,79	6,74	-43,34	546,12	0,57
			110,31	0,03		4,99	115,28	0,04		4,99	13,56	114,28	0,04
			-91,92	-0,03		-4,16	-96,06	-0,03		-4,16	-11,30	-92,75	-0,03
1.00G+1.00Q	2,24		22,59	0,30	-2,89	-3,50	19,10	-3,69	-5,12	-3,50	1,50	21,89	-3,69
1.00G+1.00Q	2,24		22,59	0,30	-2,89	-3,50	19,10	-3,69	-5,12	-3,50	1,50	21,89	-3,69
1.35G+1.50Q	3,16		31,15	0,43	-4,14	-4,84	26,33	-5,27	-7,29	-4,84	2,01	30,19	-5,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,16		-51,58	0,41	-4,15	-8,58	-60,13	-5,30	-7,30	-8,58	-8,17	-53,29	-5,30
1.00G+1.00Q	2,24		22,59	0,30	-2,89	-3,50	19,10	-3,69	-5,12	-3,50	1,50	21,89	-3,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,24		-32,56	0,29	-2,89	-6,00	-38,54	-3,71	-5,12	-6,00	-5,28	-33,76	-3,71
1.35G+1.05Q	2,74		29,19	0,36	-3,41	-4,50	24,71	-4,40	-6,14	-4,50	2,06	28,30	-4,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,74		-108,69	0,32	-3,42	-10,74	-119,39	-4,45	-6,15	-10,74	-14,89	-110,83	-4,45
1.00G+0.70Q	1,96		21,29	0,26	-2,40	-3,28	18,02	-3,11	-4,35	-3,28	1,54	20,63	-3,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,96		-70,63	0,23	-2,41	-7,43	-78,04	-3,14	-4,35	-7,43	-9,76	-72,12	-3,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 398	Τέλος: 385	Μέλος: 578		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,78		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,18				4,28			-10,45	-11,25		-0,57		1,76
Q	4,82				3,98			-9,77	-10,49		0,09		1,62
1.35G+1.50Q	14,22				11,74			-28,76	-30,92		-0,63		4,81
ΣΣ: +x	7,59			-0,02	6,37			-15,05	-16,59		5,34		2,50
ΣΣ: +x	7,59			0,02	6,17			-15,62	-16,39		-6,41		2,64
ΣΣ: +z	7,59			-0,03	6,41			-14,94	-16,63		4,78		2,47
ΣΣ: +z	7,59			0,03	6,13			-15,73	-16,35		-5,85		2,67
ΣΣ: -x	7,59			-0,03	6,44			-14,84	-16,67		6,81		2,44
ΣΣ: -x	7,59			0,03	6,09			-15,83	-16,32		-7,88		2,70
ΣΣ: -z	7,59			-0,03	6,42			-14,90	-16,65		7,65		2,46
ΣΣ: -z	7,59			0,03	6,11			-15,77	-16,34		-8,72		2,68
				0,05	-0,33			-0,95	-0,33		-49,45		-0,95
				-0,04	0,28			0,79	0,28		41,21		0,79
1.00G+1.00Q	10,00				8,26			-20,22	-21,74		-0,48		3,38
1.00G+1.00Q	10,00				8,26			-20,22	-21,74		-0,48		3,38
1.35G+1.50Q	14,22				11,74			-28,76	-30,92		-0,63		4,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	14,22			-0,04	11,99			-28,05	-30,67		36,46		5,00
1.00G+1.00Q	10,00				8,26			-20,22	-21,74		-0,48		3,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	10,00			-0,02	8,42			-19,75	-21,57		24,25		3,51
1.35G+1.05Q	12,05				9,95			-24,37	-26,20		-0,67		4,08
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	12,05			-0,06	10,37			-23,18	-25,78		61,14		4,39
1.00G+0.70Q	8,55				7,06			-17,29	-18,59		-0,51		2,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,55			-0,04	7,34			-16,50	-18,31		40,70		3,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 385	Τέλος: 368	Μέλος: 579		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,78		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,46			-10,47	14,81			-19,88	-17,95		-0,09		9,39
Q	5,10			-9,79	13,84			-18,63	-16,79		0,03		8,76
1.35G+1.50Q	15,03			-28,82	40,75			-54,78	-49,40		-0,07		25,82
ΣΣ: +x	8,01			-15,65	21,90			-28,39	-26,51		12,92		13,46
ΣΣ: +x	8,01			-15,09	21,56			-30,00	-26,17		-13,09		14,11
ΣΣ: +z	8,01			-15,76	21,91			-28,40	-26,52		11,85		13,48
ΣΣ: +z	8,01			-14,97	21,55			-29,98	-26,16		-12,02		14,07
ΣΣ: -x	8,01			-15,86	21,95			-28,27	-26,56		14,26		13,44
ΣΣ: -x	8,01			-14,87	21,51			-30,12	-26,12		-14,42		14,11
ΣΣ: -z	8,01			-15,80	21,95			-28,22	-26,55		15,63		13,42
ΣΣ: -z	8,01			-14,94	21,51			-30,16	-26,12		-15,80		14,15
				-0,93	0,27			0,68	0,27		-32,05		0,68
				0,78	-0,22			-0,56	-0,22		26,70		0,78
1.00G+1.00Q	10,56			-20,26	28,65			-38,51	-34,73		-0,06		18,15
1.00G+1.00Q	10,56			-20,26	28,65			-38,51	-34,73		-0,06		18,15
1.35G+1.50Q	15,03			-28,82	40,75			-54,78	-49,40		-0,07		25,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	15,03			-28,12	40,55			-55,29	-49,61		23,96		25,92
1.00G+1.00Q	10,56			-20,26	28,65			-38,51	-34,73		-0,06		18,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	10,56			-19,80	28,51			-38,85	-34,87		15,96		18,22

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	12,73			-24,42	34,52			-46,40	-41,85		-0,09		21,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	12,73			-23,25	34,19			-47,24	-42,19		39,97		22,14
1.00G+0.70Q	9,03			-17,32	24,50			-32,92	-29,70		-0,07		15,52
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	9,03			-16,55	24,27			-33,48	-29,92		26,64		15,70

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	9		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 368	Τέλος: 367	Μέλος: 580	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,78	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,46			-19,87	18,34			-8,07	-14,41		0,53		10,79
Q	5,10			-18,62	17,17			-7,45	-13,45		-0,06		10,13
1.35G+1.50Q	15,03			-54,76	50,53			-22,08	-39,63		0,61		29,76
ΣΣ: +x	8,01			-29,98	27,52			-9,02	-21,73		18,28		14,53
ΣΣ: +x	8,01			-28,38	26,34			-14,58	-20,55		-17,30		17,24
ΣΣ: +z	8,01			-29,96	27,45			-9,36	-21,66		16,56		14,65
ΣΣ: +z	8,01			-28,40	26,41			-14,24	-20,62		-15,58		17,07
ΣΣ: -x	8,01			-30,10	27,53			-8,99	-21,74		18,68		14,51
ΣΣ: -x	8,01			-28,27	26,33			-14,61	-20,53		-17,70		17,25
ΣΣ: -z	8,01			-30,15	27,61			-8,62	-21,81		20,76		14,37
ΣΣ: -z	8,01			-28,22	26,26			-14,98	-20,46		-19,79		17,43
				0,66	-0,13			-0,13	-0,13		0,99		0,66
				-0,55	0,11			0,11	0,11		-0,83		-0,55
1.00G+1.00Q	10,56			-38,49	35,52			-15,52	-27,86		0,46		20,92
1.00G+1.00Q	10,56			-38,49	35,52			-15,52	-27,86		0,46		20,92
1.35G+1.50Q	15,03			-54,76	50,53			-22,08	-39,63		0,61		29,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	15,03			-55,25	50,62			-21,98	-39,53		-0,13		29,62
1.00G+1.00Q	10,56			-38,49	35,52			-15,52	-27,86		0,46		20,92
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	10,56			-38,82	35,58			-15,46	-27,80		-0,03		20,83
1.35G+1.05Q	12,73			-46,38	42,80			-18,72	-33,58		0,64		25,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	12,73			-47,20	42,96			-18,56	-33,41		-0,60		24,97
1.00G+0.70Q	9,03			-32,91	30,37			-13,29	-23,83		0,48		17,88
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	9,03			-33,46	30,48			-13,18	-23,72		-0,34		17,73

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	11		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 367	Τέλος: 331(Προ)	Μέλος: 581	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,74	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,53			-8,10	9,88			-0,02	6,37		0,24		-8,10
Q	3,17			-7,47	9,07			-0,02	5,92		-0,05		-7,47
1.35G+1.50Q	9,52			-22,14	26,94			-0,05	17,47		0,25		-22,14
ΣΣ:+x	5,11			-14,62	17,22			-0,01	6,51		8,63		-9,05
ΣΣ:+x	5,11			-9,05	11,60			-0,04	12,14		-8,20		-14,62
ΣΣ:+z	5,11			-14,28	16,88			-0,02	6,86		8,00		-9,39
ΣΣ:+z	5,11			-9,39	11,94			-0,04	11,79		-7,58		-14,28
ΣΣ:-x	5,11			-14,65	17,26			-0,01	6,48		9,34		-9,02
ΣΣ:-x	5,11			-9,02	11,57			-0,04	12,17		-8,92		-14,65
ΣΣ:-z	5,11			-15,02	17,63			-0,01	6,11		9,88		-8,65
ΣΣ:-z	5,11			-8,65	11,20			-0,04	12,54		-9,45		-15,02
				-0,11	0,11				0,11		1,53		-0,11
				0,09	-0,09				-0,09		-1,28		0,09
1.00G+1.00Q	6,70			-15,57	18,95			-0,03	12,28		0,19		-15,57
1.00G+1.00Q	6,70			-15,57	18,95			-0,03	12,28		0,19		-15,57
1.35G+1.50Q	9,52			-22,14	26,94			-0,05	17,47		0,25		-22,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,52			-22,06	26,86			-0,05	17,39		-0,89		-22,06
1.00G+1.00Q	6,70			-15,57	18,95			-0,03	12,28		0,19		-15,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,70			-15,52	18,89			-0,03	12,23		-0,57		-15,52
1.35G+1.05Q	8,09			-18,78	22,86			-0,04	14,81		0,27		-18,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,09			-18,64	22,72			-0,04	14,67		-1,64		-18,64
1.00G+0.70Q	5,75			-13,33	16,23			-0,03	10,51		0,21		-13,33
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,75			-13,24	16,14			-0,03	10,42		-1,07		-13,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 399	Τέλος: 386	Μέλος: 582	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72			-0,08	4,04			-9,18	-10,11		-0,17		1,65
Q	4,36			-0,08	3,72			-8,57	-9,38		0,12		1,50
1.35G+1.50Q	12,92			-0,22	11,03			-25,25	-27,72		-0,05		4,48
ΣΣ:+x	6,90			-0,14	5,96			-13,26	-14,87		8,14		2,32
ΣΣ:+x	6,90			-0,09	5,84			-13,68	-14,74		-8,37		2,48
ΣΣ:+z	6,90			-0,15	5,96			-13,28	-14,86		8,37		2,43
ΣΣ:+z	6,90			-0,08	5,85			-13,65	-14,75		-8,60		2,37
ΣΣ:-x	6,90			-0,15	5,96			-13,28	-14,86		11,06		2,33
ΣΣ:-x	6,90			-0,08	5,85			-13,65	-14,75		-11,30		2,47
ΣΣ:-z	6,90			-0,15	5,96			-13,26	-14,87		11,37		2,32
ΣΣ:-z	6,90			-0,08	5,84			-13,68	-14,74		-11,60		2,48
				0,06	-0,07			-0,16	-0,07		-39,18		0,06
				-0,05	0,06			0,13	0,06		32,65		0,13
1.00G+1.00Q	9,08			-0,15	7,76			-17,75	-19,49		-0,05		3,15
1.00G+1.00Q	9,08			-0,15	7,76			-17,75	-19,49		-0,05		3,15
1.35G+1.50Q	12,92			-0,22	11,03			-25,25	-27,72		-0,05		4,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	12,92			-0,26	11,09			-25,13	-27,66		29,33		4,48
1.00G+1.00Q	9,08			-0,15	7,76			-17,75	-19,49		-0,05		3,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,08			-0,18	7,79			-17,67	-19,45		19,54		3,15
1.35G+1.05Q	10,95			-0,19	9,36			-21,40	-23,50		-0,11		3,80
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,95			-0,25	9,45			-21,19	-23,41		48,87		3,81
1.00G+0.70Q	7,77			-0,13	6,64			-15,18	-16,68		-0,09		2,70
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,77			-0,18	6,70			-15,05	-16,62		32,56		2,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 386	Τέλος: 369	Μέλος: 583	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-9,18	13,29			-18,36	-16,35		0,09		8,48
Q	4,58			-8,56	12,33			-17,09	-15,17		0,05		7,83
1.35G+1.50Q	13,54			-25,24	36,43			-50,42	-44,82		0,21		23,19
ΣΣ: +x	7,23			-13,68	19,53			-26,37	-24,01		11,67		12,09
ΣΣ: +x	7,23			-13,24	19,37			-27,44	-23,86		-11,44		12,71
ΣΣ: +z	7,23			-13,66	19,51			-26,42	-24,00		11,83		12,11
ΣΣ: +z	7,23			-13,26	19,39			-27,39	-23,87		-11,60		12,68
ΣΣ: -x	7,23			-13,66	19,53			-26,34	-24,01		14,95		12,08
ΣΣ: -x	7,23			-13,26	19,37			-27,47	-23,86		-14,72		12,72
ΣΣ: -z	7,23			-13,69	19,53			-26,28	-24,02		15,35		12,04
ΣΣ: -z	7,23			-13,24	19,37			-27,53	-23,85		-15,12		12,75
				-0,14	0,07			0,26	0,07		-21,59		0,26
				0,12	-0,06			-0,21	-0,06		18,00		0,12
1.00G+1.00Q	9,52			-17,74	25,61			-35,45	-31,52		0,15		16,31
1.00G+1.00Q	9,52			-17,74	25,61			-35,45	-31,52		0,15		16,31
1.35G+1.50Q	13,54			-25,24	36,43			-50,42	-44,82		0,21		23,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-25,13	36,38			-50,61	-44,87		16,40		23,18
1.00G+1.00Q	9,52			-17,74	25,61			-35,45	-31,52		0,15		16,31
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-17,67	25,58			-35,58	-31,55		10,94		16,30
1.35G+1.05Q	11,48			-21,38	30,88			-42,73	-38,00		0,18		19,67
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-21,21	30,80			-43,05	-38,08		27,17		19,65
1.00G+0.70Q	8,15			-15,17	21,92			-30,32	-26,97		0,13		13,96
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-15,06	21,86			-30,54	-27,02		18,13		13,95

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 369	Τέλος: 366	Μέλος: 584	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,39	16,87			-6,08	-12,76		0,31		10,34
Q	4,58			-17,11	15,69			-5,47	-11,81		-0,02		9,67
1.35G+1.50Q	13,54			-50,49	46,31			-16,41	-34,95		0,40		28,46
ΣΣ: +x	7,23			-27,55	25,25			-6,21	-19,20		12,20		13,85
ΣΣ: +x	7,23			-26,34	24,18			-11,41	-18,13		-11,60		16,49
ΣΣ: +z	7,23			-27,48	25,18			-6,52	-19,14		11,19		14,01
ΣΣ: +z	7,23			-26,40	24,24			-11,10	-18,20		-10,59		16,33

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	7,23			-27,57	25,25			-6,18	-19,21		12,83		13,83
ΣΣ:-x	7,23			-26,32	24,17			-11,44	-18,13		-12,22		16,51
ΣΣ:-z	7,23			-27,64	25,32			-5,84	-19,28		14,09		13,66
ΣΣ:-z	7,23			-26,24	24,10			-11,79	-18,06		-13,48		16,68
				0,23	-0,06			-0,10	-0,06		-2,17		0,23
				-0,19	0,05			0,08	0,05		1,81		0,08
1.00G+1.00Q	9,52			-35,50	32,56			-11,54	-24,57		0,30		20,01
1.00G+1.00Q	9,52			-35,50	32,56			-11,54	-24,57		0,30		20,01
1.35G+1.50Q	13,54			-50,49	46,31			-16,41	-34,95		0,40		28,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-50,67	46,35			-16,33	-34,90		2,02		28,44
1.00G+1.00Q	9,52			-35,50	32,56			-11,54	-24,57		0,30		20,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-35,62	32,59			-11,50	-24,55		1,38		19,99
1.35G+1.05Q	11,48			-42,79	39,25			-13,94	-29,63		0,40		24,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-43,08	39,32			-13,82	-29,56		3,11		24,07
1.00G+0.70Q	8,15			-30,37	27,85			-9,90	-21,03		0,30		17,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-30,56	27,90			-9,82	-20,98		2,11		17,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	10		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 366	Τέλος: 332(Προ)	Μέλος: 585	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-5,87	7,60			-0,01	4,18		0,06		-5,87
Q	3,09			-5,28	6,83			-0,01	3,76		-0,01		-5,28
1.35G+1.50Q	9,27			-15,84	20,50			-0,03	11,28		0,07		-15,84
ΣΣ:+x	4,98			-11,23	13,75			-0,01	3,31		3,32		-5,79
ΣΣ:+x	4,98			-5,79	8,27			-0,02	8,80		-3,21		-11,23
ΣΣ:+z	4,98			-10,90	13,42			-0,01	3,65		3,01		-6,12
ΣΣ:+z	4,98			-6,12	8,61			-0,02	8,46		-2,90		-10,90
ΣΣ:-x	4,98			-11,26	13,78			-0,01	3,29		3,43		-5,76
ΣΣ:-x	4,98			-5,76	8,24			-0,02	8,82		-3,32		-11,26
ΣΣ:-z	4,98			-11,62	14,14			-0,01	2,92		3,76		-5,40
ΣΣ:-z	4,98			-5,40	7,88			-0,02	9,19		-3,65		-11,62
				-0,06	0,06				0,06		-0,35		-0,06
				0,05	-0,05				-0,05		0,29		0,05
1.00G+1.00Q	6,53			-11,15	14,43			-0,02	7,93		0,05		-11,15
1.00G+1.00Q	6,53			-11,15	14,43			-0,02	7,93		0,05		-11,15
1.35G+1.50Q	9,27			-15,84	20,50			-0,03	11,28		0,07		-15,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-15,80	20,46			-0,03	11,23		0,34		-15,80
1.00G+1.00Q	6,53			-11,15	14,43			-0,02	7,93		0,05		-11,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-11,12	14,40			-0,02	7,90		0,23		-11,12
1.35G+1.05Q	7,89			-13,47	17,43			-0,03	9,58		0,07		-13,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-13,39	17,35			-0,03	9,51		0,52		-13,39
1.00G+0.70Q	5,60			-9,56	12,38			-0,02	6,81		0,05		-9,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-9,51	12,33			-0,02	6,76		0,35		-9,51

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 500	Τέλος: 387	Μέλος: 586		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,51			0,35	3,36			-9,86	-10,17		0,10		1,55
Q	4,16			0,27	3,05			-9,27	-9,41		0,21		1,35
1.35G+1.50Q	12,32			0,87	9,12			-27,22	-27,85		0,45		4,12
ΣΣ: +x	6,59			0,44	5,10			-13,90	-15,09		11,87		2,14
ΣΣ: +x	6,59			0,52	4,67			-15,10	-14,66		-11,46		2,36
ΣΣ: +z	6,59			0,43	5,13			-13,82	-15,12		12,72		2,14
ΣΣ: +z	6,59			0,53	4,65			-15,17	-14,63		-12,31		2,38
ΣΣ: -x	6,59			0,42	5,15			-13,76	-15,14		15,47		2,13
ΣΣ: -x	6,59			0,54	4,62			-15,23	-14,61		-15,06		2,39
ΣΣ: -z	6,59			0,42	5,15			-13,78	-15,13		15,63		2,13
ΣΣ: -z	6,59			0,54	4,63			-15,22	-14,61		-15,22		2,39
				-0,10	0,26			0,67	0,26		-49,78		0,67
				0,08	-0,21			-0,56	-0,21		41,48		-0,56
1.00G+1.00Q	8,67			0,61	6,42			-19,13	-19,58		0,31		2,90
1.00G+1.00Q	8,67			0,61	6,42			-19,13	-19,58		0,31		2,90
1.35G+1.50Q	12,32			0,87	9,12			-27,22	-27,85		0,45		4,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	12,32			0,95	8,93			-27,72	-28,04		37,79		4,08
1.00G+1.00Q	8,67			0,61	6,42			-19,13	-19,58		0,31		2,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,67			0,66	6,29			-19,47	-19,71		25,20		2,88
1.35G+1.05Q	10,45			0,75	7,74			-23,05	-23,61		0,36		3,51
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,45			0,88	7,42			-23,89	-23,93		62,58		3,45
1.00G+0.70Q	7,42			0,53	5,50			-16,35	-16,76		0,25		2,50
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,42			0,62	5,29			-16,91	-16,97		41,73		2,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 387	Τέλος: 370	Μέλος: 587		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-9,85	13,51			-17,66	-16,12		0,29		8,47
Q	4,58			-9,26	12,56			-16,39	-14,94		0,07		7,80
1.35G+1.50Q	13,54			-27,18	37,09			-48,43	-44,17		0,50		23,14
ΣΣ: +x	7,23			-15,06	19,93			-25,47	-23,73		12,40		12,64
ΣΣ: +x	7,23			-13,89	19,65			-26,25	-23,45		-11,75		12,10
ΣΣ: +z	7,23			-15,14	19,94			-25,50	-23,74		14,50		12,65
ΣΣ: +z	7,23			-13,82	19,64			-26,21	-23,44		-13,85		12,09
ΣΣ: -x	7,23			-15,20	19,96			-25,46	-23,75		18,48		12,69
ΣΣ: -x	7,23			-13,76	19,63			-26,26	-23,42		-17,83		12,05
ΣΣ: -z	7,23			-15,19	19,96			-25,41	-23,75		17,67		12,69
ΣΣ: -z	7,23			-13,77	19,63			-26,30	-23,42		-17,02		12,05
				0,64	-0,13			-0,14	-0,13		-10,83		0,64
				-0,53	0,11			0,12	0,11		9,02		-0,53
1.00G+1.00Q	9,52			-19,10	26,07			-34,05	-31,06		0,36		16,27
1.00G+1.00Q	9,52			-19,10	26,07			-34,05	-31,06		0,36		16,27
1.35G+1.50Q	13,54			-27,18	37,09			-48,43	-44,17		0,50		23,14

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	13,54 9,52			-27,66 -19,10	37,18 26,07			-48,32 -34,05	-44,07 -31,06		8,62 0,36		22,95 16,27
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	9,52 11,48			-19,42 -23,01	26,14 31,43			-33,98 -41,05	-30,99 -37,44		5,78 0,47		16,15 19,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	11,48 8,15			-23,81 -16,33	31,59 22,31			-40,88 -29,13	-37,28 -26,57		14,01 0,34		19,31 13,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-16,86	22,41			-29,02	-26,47		9,37		13,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 370	Τέλος: 365	Μέλος: 588	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,70	16,47			-7,75	-13,16		0,17		9,60
Q	4,58			-16,44	15,32			-7,04	-12,18		0,02		9,00
1.35G+1.50Q	13,54			-48,56	45,22			-21,02	-36,04		0,26		26,46
ΣΣ: +x	7,23			-26,36	24,45			-9,80	-19,56		8,70		13,41
ΣΣ: +x	7,23			-25,49	23,82			-12,74	-18,93		-8,33		14,82
ΣΣ: +z	7,23			-26,31	24,41			-9,98	-19,53		8,52		13,47
ΣΣ: +z	7,23			-25,54	23,86			-12,57	-18,97		-8,16		14,73
ΣΣ: -x	7,23			-26,36	24,45			-9,78	-19,57		10,20		13,40
ΣΣ: -x	7,23			-25,48	23,81			-12,76	-18,93		-9,84		14,83
ΣΣ: -z	7,23			-26,42	24,49			-9,59	-19,61		10,62		13,33
ΣΣ: -z	7,23			-25,43	23,77			-12,95	-18,89		-10,26		14,92
				-0,02	-0,05			-0,32	-0,05		-2,54		-0,32
				0,02	0,04			0,26	0,04		2,11		0,26
1.00G+1.00Q	9,52			-34,15	31,79			-14,79	-25,34		0,19		18,60
1.00G+1.00Q	9,52			-34,15	31,79			-14,79	-25,34		0,19		18,60
1.35G+1.50Q	13,54			-48,56	45,22			-21,02	-36,04		0,26		26,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-48,55	45,25			-20,78	-36,00		2,16		26,61
1.00G+1.00Q	9,52			-34,15	31,79			-14,79	-25,34		0,19		18,60
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-34,14	31,82			-14,63	-25,31		1,46		18,70
1.35G+1.05Q	11,48			-41,16	38,32			-17,86	-30,55		0,25		22,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-41,14	38,39			-17,46	-30,49		3,42		22,66
1.00G+0.70Q	8,15			-29,21	27,20			-12,68	-21,69		0,19		15,90
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-29,20	27,24			-12,41	-21,64		2,30		16,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	10		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 365	Τέλος: 333(Προ)	Μέλος: 589	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[333] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-6,84	8,59				5,16		-0,16		
Q	3,09			-6,16	7,73				4,66		0,01		
1.35G+1.50Q	9,27			-18,48	23,19			0,01	13,96		-0,20		0,01
ΣΣ:+x	4,98			-11,47	14,01			0,01	5,94		4,59		
ΣΣ:+x	4,98			-8,37	10,90				9,05		-4,90		0,01
ΣΣ:+z	4,98			-11,28	13,82			0,01	6,12		4,11		
ΣΣ:+z	4,98			-8,56	11,08				8,86		-4,42		0,01
ΣΣ:-x	4,98			-11,48	14,03			0,01	5,92		4,96		
ΣΣ:-x	4,98			-8,35	10,88				9,07		-5,27		0,01
ΣΣ:-z	4,98			-11,69	14,23			0,01	5,72		5,26		
ΣΣ:-z	4,98			-8,15	10,67				9,27		-5,57		0,01
				-0,24	0,25				0,25		-1,84		
				0,20	-0,20				-0,20		1,54		0,20
1.00G+1.00Q	6,53			-13,00	16,32			0,01	9,83		-0,15		0,01
1.00G+1.00Q	6,53			-13,00	16,32			0,01	9,83		-0,15		0,01
1.35G+1.50Q	9,27			-18,48	23,19			0,01	13,96		-0,20		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-18,29	23,01			0,01	13,78		1,18		0,01
1.00G+1.00Q	6,53			-13,00	16,32			0,01	9,83		-0,15		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-12,88	16,20			0,01	9,70		0,77		0,01
1.35G+1.05Q	7,89			-15,70	19,71			0,01	11,87		-0,21		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-15,40	19,40			0,01	11,56		2,10		0,01
1.00G+0.70Q	5,60			-11,15	14,00				8,43		-0,15		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-10,95	13,80				8,22		1,38		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 501	Τέλος: 371	Μέλος: 590		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[501] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93			-14,89	14,72			-15,70	-14,98		-0,58		7,07
Q	4,58			-14,17	13,73			-14,47	-13,83		-0,05		6,43
1.35G+1.50Q	13,52			-41,36	40,46			-42,89	-40,97		-0,87		19,19
ΣΣ:+x	7,22			-23,68	21,96			-22,37	-22,27		17,03		10,86
ΣΣ:+x	7,22			-20,27	21,21			-23,49	-21,52		-18,25		9,70
ΣΣ:+z	7,22			-24,05	22,04			-22,25	-22,35		17,03		10,98
ΣΣ:+z	7,22			-19,91	21,13			-23,61	-21,44		-18,25		9,59
ΣΣ:-x	7,22			-24,32	22,10			-22,15	-22,42		20,95		11,07
ΣΣ:-x	7,22			-19,63	21,06			-23,71	-21,38		-22,16		9,50
ΣΣ:-z	7,22			-24,20	22,07			-22,20	-22,39		21,41		11,03
ΣΣ:-z	7,22			-19,76	21,09			-23,66	-21,41		-22,62		9,53
				2,65	-0,58			-0,86	-0,58		-5,91		2,65
				-2,21	0,49			0,72	0,49		4,92		0,72
1.00G+1.00Q	9,51			-29,06	28,45			-30,16	-28,81		-0,64		13,50
1.00G+1.00Q	9,51			-29,06	28,45			-30,16	-28,81		-0,64		13,50
1.35G+1.50Q	13,52			-41,36	40,46			-42,89	-40,97		-0,87		19,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,52			-43,35	40,90			-42,24	-40,53		3,56		18,52
1.00G+1.00Q	9,51			-29,06	28,45			-30,16	-28,81		-0,64		13,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,51			-30,39	28,74			-29,73	-28,52		2,31		13,05
1.35G+1.05Q	11,46			-34,98	34,28			-36,38	-34,75		-0,85		16,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,46			-38,30	35,01			-35,30	-34,02		6,54		15,18
1.00G+0.70Q	8,13			-24,81	24,33			-25,82	-24,66		-0,62		11,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,13			-27,02	24,81			-25,10	-24,18		4,30		10,82

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 371	Τέλος: 364	Μέλος: 591	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,88	16,09			-8,26	-13,55		-0,20		10,15
Q	4,58			-14,67	14,95			-7,46	-12,55		0,01		9,56
1.35G+1.50Q	13,54			-43,44	44,14			-22,35	-37,11		-0,27		28,05
ΣΣ: +x	7,23			-23,66	23,76			-10,92	-20,02		7,15		14,37
ΣΣ: +x	7,23			-22,77	23,36			-13,06	-19,62		-7,54		15,50
ΣΣ: +z	7,23			-23,76	23,74			-11,05	-20,00		7,01		14,39
ΣΣ: +z	7,23			-22,67	23,38			-12,93	-19,64		-7,41		15,48
ΣΣ: -x	7,23			-23,84	23,77			-10,91	-20,03		8,58		14,31
ΣΣ: -x	7,23			-22,59	23,35			-13,08	-19,61		-8,97		15,56
ΣΣ: -z	7,23			-23,80	23,79			-10,77	-20,05		8,71		14,26
ΣΣ: -z	7,23			-22,63	23,33			-13,22	-19,59		-9,11		15,60
				-0,66	0,06			-0,32	0,06		-3,58		-0,66
				0,55	-0,05			0,27	-0,05		2,98		0,55
1.00G+1.00Q	9,52			-30,55	31,04			-15,72	-26,10		-0,20		19,71
1.00G+1.00Q	9,52			-30,55	31,04			-15,72	-26,10		-0,20		19,71
1.35G+1.50Q	13,54			-43,44	44,14			-22,35	-37,11		-0,27		28,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-42,94	44,10			-22,10	-37,15		2,42		28,42
1.00G+1.00Q	9,52			-30,55	31,04			-15,72	-26,10		-0,20		19,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-30,22	31,01			-15,56	-26,12		1,59		19,96
1.35G+1.05Q	11,48			-36,84	37,41			-18,99	-31,46		-0,27		23,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-36,01	37,34			-18,58	-31,53		4,21		24,36
1.00G+0.70Q	8,15			-26,15	26,55			-13,48	-22,33		-0,20		16,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-25,60	26,50			-13,21	-22,38		2,78		17,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	11		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 364	Τέλος: 335(Προ)	Μέλος: 592	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-7,58	9,34			0,01	5,92		-0,22		0,01
Q	3,09			-6,80	8,38			0,01	5,31		0,01		0,01
1.35G+1.50Q	9,27			-20,44	25,18			0,02	15,95		-0,28		0,02
ΣΣ: +x	4,98			-12,27	14,83	0,00		0,02	7,27		4,09		0,01
ΣΣ: +x	4,98			-9,69	12,23			0,01	9,87	0,00	-4,52		0,02
ΣΣ: +z	4,98			-12,12	14,67			0,02	7,43		3,64		0,01
ΣΣ: +z	4,98			-9,85	12,39			0,01	9,71		-4,07		0,02

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,98			-12,29	14,84	0,00		0,02	7,26		4,52		0,01
ΣΣ:-x	4,98			-9,68	12,21			0,01	9,89	0,00	-4,95		0,02
ΣΣ:-z	4,98		0,01	-12,46	15,02	0,00		0,02	7,08		4,67		0,01
ΣΣ:-z	4,98			-9,51	12,04			0,01	10,06	0,00	-5,10		0,02
				-0,30	0,30				0,30		-2,06		
				0,25	-0,25				-0,25		1,72		0,25
1.00G+1.00Q	6,53			-14,38	17,72			0,02	11,22		-0,21		0,02
1.00G+1.00Q	6,53			-14,38	17,72			0,02	11,22		-0,21		0,02
1.35G+1.50Q	9,27			-20,44	25,18			0,02	15,95		-0,28		0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-20,21	24,95			0,02	15,72		1,26		0,02
1.00G+1.00Q	6,53			-14,38	17,72			0,02	11,22		-0,21		0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-14,23	17,57			0,01	11,07		0,82		0,01
1.35G+1.05Q	7,89			-17,38	21,41			0,02	13,56		-0,29		0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-17,00	21,03			0,02	13,18		2,29		0,02
1.00G+0.70Q	5,60			-12,34	15,20			0,01	9,63		-0,22		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-12,09	14,95			0,01	9,38		1,50		0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 502	Τέλος: 372	Μέλος: 593		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[502] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,98			-16,17	15,18			-15,34	-14,91		-1,70		6,96
Q	4,63			-15,38	14,18			-14,15	-13,77		-0,17		6,33
1.35G+1.50Q	13,67			-44,90	41,76			-41,94	-40,78		-2,54		18,90
ΣΣ:+x	7,30			-25,57	22,65			-21,85	-22,17		20,70		10,72
ΣΣ:+x	7,30			-22,15	21,90			-22,98	-21,42		-24,25		9,54
ΣΣ:+z	7,30			-25,95	22,73			-21,71	-22,25		17,77		10,82
ΣΣ:+z	7,30			-21,77	21,81			-23,13	-21,33		-21,32		9,43
ΣΣ:-x	7,30			-26,23	22,80			-21,60	-22,32		21,47		10,91
ΣΣ:-x	7,30			-21,49	21,74			-23,24	-21,27		-25,02		9,34
ΣΣ:-z	7,30			-26,10	22,77			-21,66	-22,29		23,45		10,88
ΣΣ:-z	7,30			-21,62	21,77			-23,18	-21,30		-27,00		9,37
				2,50	-0,55			-0,83	-0,55		-15,99		2,50
				-2,08	0,46			0,69	0,46		13,32		0,69
1.00G+1.00Q	9,61			-31,55	29,36			-29,49	-28,68		-1,86		13,29
1.00G+1.00Q	9,61			-31,55	29,36			-29,49	-28,68		-1,86		13,29
1.35G+1.50Q	13,67			-44,90	41,76			-41,94	-40,78		-2,54		18,90
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,67			-46,77	42,17			-41,32	-40,37		9,45		18,27
1.00G+1.00Q	9,61			-31,55	29,36			-29,49	-28,68		-1,86		13,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,61			-32,80	29,63			-29,08	-28,40		6,13		12,88
1.35G+1.05Q	11,58			-37,98	35,38			-35,57	-34,58		-2,47		16,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,58			-41,10	36,07			-34,53	-33,89		17,52		15,01
1.00G+0.70Q	8,22			-26,94	25,11			-25,25	-24,55		-1,81		11,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,22			-29,02	25,56			-24,55	-24,09		11,51		10,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 372	Τέλος: 363	Μέλος: 594		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,99	16,50			-5,87	-13,13		-0,41		11,42
Q	4,58			-14,77	15,35			-5,20	-12,15		-0,03		10,77
1.35G+1.50Q	13,54			-43,75	45,30			-15,72	-35,96		-0,59		31,57
ΣΣ: +x	7,23			-23,88	24,38			-7,46	-19,41		7,03		16,20
ΣΣ: +x	7,23			-22,88	23,97			-9,48	-19,01		-7,87		17,40
ΣΣ: +z	7,23			-24,00	24,37			-7,58	-19,40		6,25		16,24
ΣΣ: +z	7,23			-22,75	23,98			-9,36	-19,02		-7,08		17,36
ΣΣ: -x	7,23			-24,10	24,40			-7,45	-19,43		7,48		16,16
ΣΣ: -x	7,23			-22,66	23,96			-9,49	-18,99		-8,32		17,45
ΣΣ: -z	7,23			-24,05	24,41			-7,32	-19,44		7,95		16,10
ΣΣ: -z	7,23			-22,71	23,94			-9,62	-18,97		-8,79		17,51
				-0,74	0,10			-0,13	0,10		-4,83		-0,74
				0,61	-0,08			0,11	-0,08		4,03		0,61
1.00G+1.00Q	9,52			-30,76	31,85			-11,07	-25,28		-0,43		22,19
1.00G+1.00Q	9,52			-30,76	31,85			-11,07	-25,28		-0,43		22,19
1.35G+1.50Q	13,54			-43,75	45,30			-15,72	-35,96		-0,59		31,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-43,20	45,22			-15,62	-36,03		3,04		31,85
1.00G+1.00Q	9,52			-30,76	31,85			-11,07	-25,28		-0,43		22,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-30,40	31,80			-11,00	-25,33		1,98		22,38
1.35G+1.05Q	11,48			-37,10	38,39			-13,38	-30,49		-0,58		26,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-36,18	38,27			-13,22	-30,61		5,46		27,19
1.00G+0.70Q	8,15			-26,33	27,25			-9,51	-21,64		-0,43		18,96
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-25,72	27,16			-9,40	-21,72		3,60		19,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	13		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 363	Τέλος: 336(Προ)	Μέλος: 595		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-5,68	7,41				3,99		-0,09		-5,68
Q	3,09			-5,01	6,57				3,50				-5,01
1.35G+1.50Q	9,27			-15,18	19,86			-0,01	10,64		-0,12		-15,18
ΣΣ: +x	4,98			-9,23	11,76				4,68		1,21		-7,13
ΣΣ: +x	4,98			-7,13	9,64			-0,01	6,80		-1,39		-9,23
ΣΣ: +z	4,98			-9,11	11,63				4,81		1,03		-7,26
ΣΣ: +z	4,98			-7,26	9,77			-0,01	6,67		-1,20		-9,11
ΣΣ: -x	4,98			-9,24	11,77				4,67		1,26		-7,12
ΣΣ: -x	4,98			-7,12	9,63			-0,01	6,81		-1,43		-9,24
ΣΣ: -z	4,98			-9,38	11,91				4,53		1,31		-6,98
ΣΣ: -z	4,98			-6,98	9,49			-0,01	6,95		-1,49		-9,38
				-0,15	0,15				0,15		-0,94		
				0,12	-0,12				-0,12		0,79		0,12
1.00G+1.00Q	6,53			-10,69	13,98			-0,01	7,49		-0,09		-10,69
1.00G+1.00Q	6,53			-10,69	13,98			-0,01	7,49		-0,09		-10,69
1.35G+1.50Q	9,27			-15,18	19,86			-0,01	10,64		-0,12		-15,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,27 6,53			-15,07 -10,69	19,75 13,98			-0,01 -0,01	10,52 7,49		0,59 -0,09		-15,07 -10,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,53 7,89			-10,62 -12,93	13,91 16,91			-0,01 -0,01	7,42 9,06		0,38 -0,12		-10,62 -12,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,89 5,60			-12,74 -9,18	16,72 12,01			-0,01 -0,01	8,88 6,44		1,06 -0,09		-12,74 -9,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-9,06	11,89			-0,01	6,32		0,70		-9,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G 1.00G+1.00Q	0 0		0	0		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: Δ33.1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 513	Τέλος: 512	Μέλος: 596	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	30/50/50/15/5,2 [cm]		Μήκος L=6,94m	Bl=0,19m Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[513] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[512] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]
G	25,47	-95,59	88,01	-98,21	-88,76	-26,21	0,01	56,44
Q	2,28	-8,47	7,86	-8,73	-7,94	-2,58	0,00	5,10
1.35G+1.50Q	37,80	-141,76	130,60	-145,68	-131,73	-39,26	0,01	83,85
ΣΣ:+x	26,61	-59,15	103,71	-61,59	-80,96	30,30	0,13	60,88
ΣΣ:+x	26,61	-140,52	80,17	-143,55	-104,49	-85,32	0,13	60,63
ΣΣ:+z	26,61	-63,28	102,51	-65,78	-82,16	29,25	0,16	60,08
ΣΣ:+z	26,61	-136,39	81,37	-139,35	-103,29	-84,27	0,16	59,76
ΣΣ:-x	26,61	-58,32	103,93	-60,86	-80,73	46,27	0,25	61,09
ΣΣ:-x	26,61	-141,36	79,95	-144,28	-104,72	-101,30	0,25	60,73
ΣΣ:-z	26,61	-53,57	105,31	-56,03	-79,35	45,92	0,19	62,01
ΣΣ:-z	26,61	-146,10	78,57	-149,10	-106,10	-100,95	0,19	61,73
	0,00	-1,01	-0,66	-5,62	-0,66	-104,82	0,03	-5,62
	0,00	0,84	0,55	4,69	0,55	87,35	-0,02	4,69
1.00G+1.00Q	27,75	-104,07	95,87	-106,94	-96,70	-28,79	0,01	61,55
1.00G+1.00Q	27,75	-104,07	95,87	-106,94	-96,70	-28,79	0,01	61,55
1.35G+1.50Q	37,80	-141,76	130,60	-145,68	-131,73	-39,26	0,01	83,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	37,80 27,75	-141,01 -104,07	131,10 95,87	-141,46 -106,94	-131,23 -96,70	39,36 -28,79	-0,01 0,01	86,34 61,55
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	27,75 36,78	-103,56 -137,95	96,20 127,06	-104,13 -141,75	-96,36 -128,16	23,62 -38,10	-0,01 0,01	63,20 81,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	36,78 27,06	-136,69 -101,53	127,89 93,51	-134,72 -104,32	-127,33 -94,31	92,93 -28,02	-0,02 0,01	85,70 60,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	27,06	-100,68	94,06	-99,63	-93,76	59,33	-0,02	62,78

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ33

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	4Φ14							2Φ14					
Κόμβος	513								3Φ16		1,75			
Κόμβος	512								3Φ16	1,75				
Συνδετήρες :		2τρ.ΣΦ8/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	1,74m -2τρ.ΣΦ8/14			Τέλος:	1,74m -2τρ.ΣΦ8/14		

(513) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(512) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: 34, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 388	Τέλος: 373	Μέλος: 597		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y	Y
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03			0,09	11,71			-20,12	-18,45		-1,61		13,72
Q	4,67			0,08	10,88			-18,71	-17,15		-0,16		12,75
1.35G+1.50Q	13,79			0,24	32,13			-55,23	-50,62		-2,41		37,64
ΣΣ:+x	7,36			0,12	17,17			-29,38	-27,04		17,66		20,04
ΣΣ:+x	7,36			0,14	17,14			-29,58	-27,01		-21,03		20,13
ΣΣ:+z	7,36			0,12	17,17			-29,36	-27,04		14,81		20,04
ΣΣ:+z	7,36			0,14	17,13			-29,60	-27,00		-18,18		20,14
ΣΣ:-x	7,36			0,11	17,18			-29,34	-27,05		17,79		20,03
ΣΣ:-x	7,36			0,14	17,13			-29,62	-27,00		-21,15		20,15
ΣΣ:-z	7,36			0,11	17,17			-29,34	-27,04		19,55		20,03
ΣΣ:-z	7,36			0,14	17,13			-29,61	-27,00		-22,92		20,15
				-0,02	-0,02			-0,15	-0,02		-14,83		-0,15
				0,01	0,02			0,12	0,02		12,36		0,12
1.00G+1.00Q	9,70			0,17	22,59			-38,84	-35,59		-1,77		26,46
1.00G+1.00Q	9,70			0,17	22,59			-38,84	-35,59		-1,77		26,46
1.35G+1.50Q	13,79			0,24	32,13			-55,23	-50,62		-2,41		37,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,79			0,25	32,15			-55,13	-50,61		8,72		37,69
1.00G+1.00Q	9,70			0,17	22,59			-38,84	-35,59		-1,77		26,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,70			0,18	22,60			-38,76	-35,58		5,65		26,50
1.35G+1.05Q	11,69			0,20	27,24			-46,81	-42,91		-2,34		31,90
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,69			0,22	27,26			-46,63	-42,88		16,20		31,98
1.00G+0.70Q	8,30			0,14	19,33			-33,22	-30,45		-1,72		22,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30			0,16	19,35			-33,10	-30,43		10,64		22,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 373	Τέλος: 362	Μέλος: 598		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-19,58	17,62			-2,74	-12,01		-0,49		11,86
Q	4,58			-18,19	16,41			-2,24	-11,09		-0,04		11,18
1.35G+1.50Q	13,54			-53,71	48,40			-7,07	-32,85		-0,72		32,78
ΣΣ:+x	7,23			-28,82	25,94			-3,23	-17,67		6,47		17,07
ΣΣ:+x	7,23			-28,52	25,71			-4,51	-17,44		-7,48		17,82
ΣΣ:+z	7,23			-28,85	25,93			-3,30	-17,66		5,45		17,11
ΣΣ:+z	7,23			-28,49	25,72			-4,43	-17,45		-6,47		17,79
ΣΣ:-x	7,23			-28,89	25,94			-3,22	-17,67		6,41		17,05
ΣΣ:-x	7,23			-28,46	25,71			-4,52	-17,44		-7,43		17,84
ΣΣ:-z	7,23			-28,87	25,96			-3,13	-17,69		6,97		17,01
ΣΣ:-z	7,23			-28,47	25,69			-4,60	-17,42		-7,98		17,88
				-0,24	0,01			-0,17	0,01		-5,14		-0,24
				0,20				0,14			4,29		0,20
1.00G+1.00Q	9,52			-37,77	34,03			-4,99	-23,10		-0,53		23,04
1.00G+1.00Q	9,52			-37,77	34,03			-4,99	-23,10		-0,53		23,04
1.35G+1.50Q	13,54			-53,71	48,40			-7,07	-32,85		-0,72		32,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-53,53	48,39			-6,94	-32,86		3,14		32,92
1.00G+1.00Q	9,52			-37,77	34,03			-4,99	-23,10		-0,53		23,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-37,65	34,02			-4,90	-23,11		2,04		23,13
1.35G+1.05Q	11,48			-45,53	41,02			-6,06	-27,86		-0,70		27,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-45,23	41,00			-5,84	-27,87		5,73		27,99
1.00G+0.70Q	8,15			-32,31	29,11			-4,31	-19,78		-0,52		19,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-32,11	29,10			-4,17	-19,78		3,77		19,85

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	12		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 362	Τέλος: 337(Προ)	Μέλος: 599	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[337] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-2,68	4,41				0,98		-0,08		-2,68
Q	3,09			-2,19	3,73				0,66		-0,01		-2,19
1.35G+1.50Q	9,27			-6,90	11,54			-0,01	2,31		-0,11		-6,90
ΣΣ:+x	4,98			-4,39	6,89				0,69		0,76		-3,16
ΣΣ:+x	4,98			-3,16	5,65			-0,01	1,93		-0,92		-4,39
ΣΣ:+z	4,98			-4,32	6,82				0,77		0,61		-3,23
ΣΣ:+z	4,98			-3,23	5,73			-0,01	1,86		-0,77		-4,32
ΣΣ:-x	4,98			-4,40	6,90				0,68		0,74		-3,15
ΣΣ:-x	4,98			-3,15	5,64			-0,01	1,94		-0,90		-4,40
ΣΣ:-z	4,98			-4,48	6,98				0,61		0,78		-3,07
ΣΣ:-z	4,98			-3,07	5,56			-0,01	2,02		-0,93		-4,48
				-0,16	0,16				0,16		-0,81		-0,16
				0,13	-0,13				-0,13		0,67		0,13
1.00G+1.00Q	6,53			-4,87	8,13			-0,01	1,64		-0,08		-4,87
1.00G+1.00Q	6,53			-4,87	8,13			-0,01	1,64		-0,08		-4,87
1.35G+1.50Q	9,27			-6,90	11,54			-0,01	2,31		-0,11		-6,90
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-6,78	11,42			-0,01	2,20		0,49		-6,78
1.00G+1.00Q	6,53			-4,87	8,13			-0,01	1,64		-0,08		-4,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-4,79	8,06			-0,01	1,56		0,32		-4,79
1.35G+1.05Q	7,89			-5,92	9,86			-0,01	2,02		-0,11		-5,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-5,72	9,67			-0,01	1,82		0,90		-5,72
1.00G+0.70Q	5,60			-4,21	7,02			-0,01	1,44		-0,08		-4,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-4,08	6,89			-0,01	1,31		0,59		-4,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 389	Τέλος: 374	Μέλος: 600	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03			-0,09	11,80			-19,80	-18,36		-1,09		13,74
Q	4,67			-0,09	10,96			-18,39	-17,06		-0,11		12,77
1.35G+1.50Q	13,79			-0,26	32,37			-54,31	-50,39		-1,63		37,71
ΣΣ:+x	7,36			-0,16	17,30			-28,87	-26,92		13,35		20,08
ΣΣ:+x	7,36			-0,11	17,26			-29,12	-26,87		-15,63		20,17
ΣΣ:+z	7,36			-0,16	17,30			-28,85	-26,92		11,16		20,07
ΣΣ:+z	7,36			-0,11	17,25			-29,14	-26,87		-13,43		20,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	7,36			-0,16	17,31			-28,83	-26,93		13,17		20,07
ΣΣ:-x	7,36			-0,11	17,25			-29,15	-26,87		-15,45		20,19
ΣΣ:-z	7,36			-0,16	17,31			-28,84	-26,92		14,58		20,07
ΣΣ:-z	7,36			-0,11	17,25			-29,15	-26,87		-16,86		20,18
				0,01	-0,04			-0,25	-0,04		-10,02		-0,25
					0,03			0,20	0,03		8,35		0,20
1.00G+1.00Q	9,70			-0,18	22,76			-38,19	-35,43		-1,20		26,51
1.00G+1.00Q	9,70			-0,18	22,76			-38,19	-35,43		-1,20		26,51
1.35G+1.50Q	13,79			-0,26	32,37			-54,31	-50,39		-1,63		37,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,79			-0,26	32,40			-54,13	-50,36		5,88		37,78
1.00G+1.00Q	9,70			-0,18	22,76			-38,19	-35,43		-1,20		26,51
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,70			-0,18	22,78			-38,07	-35,41		3,81		26,56
1.35G+1.05Q	11,69			-0,22	27,44			-46,04	-42,71		-1,58		31,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,69			-0,22	27,49			-45,73	-42,66		10,94		32,08
1.00G+0.70Q	8,30			-0,15	19,47			-32,67	-30,31		-1,17		22,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30			-0,16	19,50			-32,47	-30,27		7,18		22,76

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 374	Τέλος: 361	Μέλος: 601		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-19,61	17,82			-1,59	-11,81		-0,48		12,54
Q	4,58			-18,22	16,59			-1,17	-10,91		-0,05		11,81
1.35G+1.50Q	13,54			-53,81	48,94			-3,89	-32,31		-0,71		34,64
ΣΣ:+x	7,23			-28,85	26,16			-1,88	-17,31		5,70		18,25
ΣΣ:+x	7,23			-28,60	26,07			-2,46	-17,22		-6,70		18,64
ΣΣ:+z	7,23			-28,87	26,16			-1,91	-17,31		4,63		18,26
ΣΣ:+z	7,23			-28,58	26,07			-2,43	-17,22		-5,63		18,62
ΣΣ:-x	7,23			-28,89	26,16			-1,88	-17,31		5,31		18,23
ΣΣ:-x	7,23			-28,56	26,07			-2,47	-17,22		-6,30		18,65
ΣΣ:-z	7,23			-28,88	26,17			-1,84	-17,32		5,88		18,22
ΣΣ:-z	7,23			-28,57	26,06			-2,51	-17,21		-6,88		18,67
				-0,25	0,03			-0,04	0,03		-4,76		-0,25
				0,21	-0,03			0,04	-0,03		3,97		0,21
1.00G+1.00Q	9,52			-37,83	34,41			-2,76	-22,72		-0,52		24,35
1.00G+1.00Q	9,52			-37,83	34,41			-2,76	-22,72		-0,52		24,35
1.35G+1.50Q	13,54			-53,81	48,94			-3,89	-32,31		-0,71		34,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-53,62	48,92			-3,86	-32,33		2,86		34,74
1.00G+1.00Q	9,52			-37,83	34,41			-2,76	-22,72		-0,52		24,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-37,71	34,39			-2,73	-22,74		1,86		24,41
1.35G+1.05Q	11,48			-45,61	41,48			-3,37	-27,40		-0,69		29,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-45,29	41,44			-3,31	-27,44		5,26		29,48
1.00G+0.70Q	8,15			-32,37	29,43			-2,41	-19,45		-0,51		20,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-32,16	29,41			-2,37	-19,48		3,46		20,91

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	13		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 361	Τέλος: 338	Μέλος: 602		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-1,54	3,25				-0,17		-0,07		-1,54
Q	3,09			-1,11	2,65				-0,42		-0,01		0,02
1.35G+1.50Q	9,27			-3,74	8,37			-0,01	-0,86		-0,11		-3,74
ΣΣ: +x	4,98			-2,35	4,84				-0,64		0,60		0,03
ΣΣ: +x	4,98			-1,83	4,32				-0,12		-0,75		-2,35
ΣΣ: +z	4,98			-2,32	4,81				-0,61		0,46		0,02
ΣΣ: +z	4,98			-1,87	4,35				-0,15		-0,61		-2,32
ΣΣ: -x	4,98			-2,36	4,84				-0,64		0,56		0,03
ΣΣ: -x	4,98			-1,83	4,32				-0,12		-0,71		-2,36
ΣΣ: -z	4,98			-2,39	4,88				-0,68		0,57		0,03
ΣΣ: -z	4,98			-1,80	4,28				-0,08		-0,72		-2,39
				-0,03	0,03				0,03		-0,73		-0,03
				0,03	-0,03				-0,03		0,61		0,03
1.00G+1.00Q	6,53			-2,65	5,91				-0,59		-0,08		-2,65
1.00G+1.00Q	6,53			-2,65	5,91				-0,59		-0,08		-2,65
1.35G+1.50Q	9,27			-3,74	8,37			-0,01	-0,86		-0,11		-3,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-3,72	8,35			-0,01	-0,88		0,44		-3,72
1.00G+1.00Q	6,53			-2,65	5,91				-0,59		-0,08		-2,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-2,63	5,89				-0,60		0,29		-2,63
1.35G+1.05Q	7,89			-3,24	7,18				-0,67		-0,10		-3,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-3,20	7,14				-0,71		0,81		-3,20
1.00G+0.70Q	5,60			-2,32	5,11				-0,46		-0,08		-2,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-2,29	5,08				-0,49		0,53		-2,29

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 390	Τέλος: 375	Μέλος: 603		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03				11,64			-20,64	-18,52		-0,79		13,46
Q	4,67				10,82			-19,17	-17,21		-0,09		12,52
1.35G+1.50Q	13,79			0,01	31,94			-56,62	-50,82		-1,19		36,94
ΣΣ: +x	7,36			-0,01	17,07			-30,08	-27,15		11,30		19,66
ΣΣ: +x	7,36			0,02	17,02			-30,37	-27,10		-12,95		19,77
ΣΣ: +z	7,36			-0,01	17,07			-30,08	-27,15		9,40		19,66
ΣΣ: +z	7,36			0,02	17,02			-30,37	-27,10		-11,05		19,78
ΣΣ: -x	7,36			-0,01	17,08			-30,07	-27,15		10,77		19,66
ΣΣ: -x	7,36			0,02	17,02			-30,38	-27,10		-12,42		19,78
ΣΣ: -z	7,36			-0,01	17,08			-30,06	-27,15		12,07		19,66
ΣΣ: -z	7,36			0,02	17,02			-30,39	-27,10		-13,72		19,78
				0,01	-0,05			-0,30	-0,05		-7,18		-0,30
				-0,01	0,04			0,25	0,04		5,99		0,25
1.00G+1.00Q	9,70			0,01	22,46			-39,81	-35,73		-0,87		25,98
1.00G+1.00Q	9,70			0,01	22,46			-39,81	-35,73		-0,87		25,98
1.35G+1.50Q	13,79			0,01	31,94			-56,62	-50,82		-1,19		36,94

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	13,79 9,70			0,01	31,98 22,46			-56,40 -39,81	-50,78 -35,73		4,20 -0,87		37,03 25,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	9,70 11,69			0,01	22,48 27,07			-39,66 -47,99	-35,70 -43,07		2,72 -1,15		26,03 31,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	11,69 8,30			0,01	27,14 19,21			-47,62 -34,06	-43,01 -30,57		7,83 -0,85		31,45 22,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30				19,25			-33,81	-30,52		5,14		22,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	14		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 375	Τέλος: 360	Μέλος: 604	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00 α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,54	17,72			-1,12	-11,91		-0,44		13,25
Q	4,58			-17,22	16,50			-0,73	-11,00		-0,05		12,47
1.35G+1.50Q	13,54			-50,86	48,67			-2,61	-32,59		-0,66		36,59
ΣΣ: +x	7,23			-27,28	25,99			-1,39	-17,44		5,20		19,57
ΣΣ: +x	7,23			-27,02	25,94			-1,59	-17,39		-6,12		19,40
ΣΣ: +z	7,23			-27,29	25,99			-1,40	-17,44		4,08		19,56
ΣΣ: +z	7,23			-27,01	25,94			-1,57	-17,39		-5,00		19,40
ΣΣ: -x	7,23			-27,30	25,99			-1,39	-17,44		4,49		19,57
ΣΣ: -x	7,23			-27,00	25,94			-1,59	-17,39		-5,41		19,39
ΣΣ: -z	7,23			-27,30	25,99			-1,38	-17,44		5,12		19,58
ΣΣ: -z	7,23			-27,00	25,94			-1,60	-17,39		-6,04		19,38
				-0,27	0,05			0,03	0,05		-4,22		-0,27
				0,22	-0,04			-0,03	-0,04		3,52		0,22
1.00G+1.00Q	9,52			-35,76	34,22			-1,86	-22,92		-0,49		25,72
1.00G+1.00Q	9,52			-35,76	34,22			-1,86	-22,92		-0,49		25,72
1.35G+1.50Q	13,54			-50,86	48,67			-2,61	-32,59		-0,66		36,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-50,66	48,63			-2,64	-32,62		2,50		36,66
1.00G+1.00Q	9,52			-35,76	34,22			-1,86	-22,92		-0,49		25,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-35,63	34,19			-1,87	-22,94		1,62		25,76
1.35G+1.05Q	11,48			-43,11	41,24			-2,28	-27,63		-0,64		30,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-42,78	41,18			-2,32	-27,70		4,63		31,09
1.00G+0.70Q	8,15			-30,59	29,27			-1,64	-19,61		-0,47		21,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-30,37	29,23			-1,66	-19,66		3,04		22,05

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	14		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 360	Τέλος: 339	Μέλος: 605	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00 α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-1,20	2,91				-0,51		-0,07		0,03
Q	3,09			-0,80	2,34				-0,73		-0,01		0,08
1.35G+1.50Q	9,27			-2,82	7,44			-0,01	-1,79		-0,10		0,16
ΣΣ: +x	4,98			-1,68	4,16			-0,01	-0,96		0,49		0,09
ΣΣ: +x	4,98			-1,52	4,00			-0,01	-0,80		-0,63		0,05
ΣΣ: +z	4,98			-1,67	4,15			-0,01	-0,95		0,35		0,08
ΣΣ: +z	4,98			-1,53	4,01			-0,01	-0,81		-0,49		0,06
ΣΣ: -x	4,98			-1,68	4,16			-0,01	-0,96		0,42		0,09
ΣΣ: -x	4,98			-1,52	4,00			-0,01	-0,80		-0,56		0,05
ΣΣ: -z	4,98			-1,69	4,17			-0,01	-0,97		0,43		0,09
ΣΣ: -z	4,98			-1,51	3,99			-0,01	-0,79		-0,57		0,05
				0,04	-0,04				-0,04		-0,65		0,04
				-0,03	0,03				0,03		0,54		-0,03
1.00G+1.00Q	6,53			-2,00	5,25			-0,01	-1,25		-0,07		0,11
1.00G+1.00Q	6,53			-2,00	5,25			-0,01	-1,25		-0,07		0,11
1.35G+1.50Q	9,27			-2,82	7,44			-0,01	-1,79		-0,10		0,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-2,85	7,46			-0,01	-1,76		0,38		0,16
1.00G+1.00Q	6,53			-2,00	5,25			-0,01	-1,25		-0,07		0,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-2,02	5,27			-0,01	-1,23		0,25		0,11
1.35G+1.05Q	7,89			-2,46	6,38			-0,01	-1,46		-0,10		0,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-2,50	6,43			-0,01	-1,42		0,71		0,12
1.00G+0.70Q	5,60			-1,76	4,55			-0,01	-1,03		-0,07		0,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-1,79	4,58			-0,01	-1,00		0,47		0,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 391	Τέλος: 376	Μέλος: 606	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03				15,08				-15,08		-0,63		22,62
Q	4,67				14,01				-14,01		-0,08		21,02
1.35G+1.50Q	13,79				41,38				-41,38		-0,97		62,07
ΣΣ: +x	7,36				22,09				-22,09		11,13		33,13
ΣΣ: +x	7,36				22,09				-22,09		-12,47		33,13
ΣΣ: +z	7,36				22,09				-22,09		9,25		33,13
ΣΣ: +z	7,36				22,09				-22,09		-10,58		33,13
ΣΣ: -x	7,36				22,09				-22,09		10,15		33,13
ΣΣ: -x	7,36				22,09				-22,09		-11,49		33,13
ΣΣ: -z	7,36				22,09				-22,09		11,59		33,13
ΣΣ: -z	7,36				22,09				-22,09		-12,93		33,13
											-5,67		
											4,73		
1.00G+1.00Q	9,70				29,09				-29,09		-0,71		43,64
1.00G+1.00Q	9,70				29,09				-29,09		-0,71		43,64
1.35G+1.50Q	13,79				41,38				-41,38		-0,97		62,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,79				41,38				-41,38		3,28		62,07
1.00G+1.00Q	9,70				29,09				-29,09		-0,71		43,64
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,70				29,09				-29,09		2,12		43,64
1.35G+1.05Q	11,69				35,07				-35,07		-0,94		52,61
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,69				35,07				-35,07		6,15		52,61
1.00G+0.70Q	8,30				24,89				-24,89		-0,69		37,33
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30				24,89				-24,89		4,04		37,33

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	16			0		
1.00G+1.00Q	31	7	15			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 376	Τέλος: 359	Μέλος: 607	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-4,65	14,52			-6,41	-15,11		-0,40		16,69
Q	4,58			-4,32	13,53			-5,65	-13,97		-0,05		15,64
1.35G+1.50Q	13,54			-12,75	39,90			-17,14	-41,36		-0,62		45,99
ΣΣ:+x	7,23			-6,84	21,29			-9,22	-22,10		5,22		24,54
ΣΣ:+x	7,23			-6,78	21,28			-9,26	-22,09		-6,07		24,48
ΣΣ:+z	7,23			-6,84	21,29			-9,22	-22,10		4,08		24,54
ΣΣ:+z	7,23			-6,78	21,28			-9,26	-22,09		-4,93		24,49
ΣΣ:-x	7,23			-6,84	21,29			-9,22	-22,10		4,31		24,54
ΣΣ:-x	7,23			-6,78	21,28			-9,26	-22,09		-5,16		24,49
ΣΣ:-z	7,23			-6,84	21,29			-9,22	-22,10		5,04		24,54
ΣΣ:-z	7,23			-6,77	21,28			-9,26	-22,09		-5,89		24,48
				-0,07				-0,03			-3,75		-0,07
				0,06				0,02			3,13		0,06
1.00G+1.00Q	9,52			-8,97	28,05			-12,07	-29,08		-0,45		32,33
1.00G+1.00Q	9,52			-8,97	28,05			-12,07	-29,08		-0,45		32,33
1.35G+1.50Q	13,54			-12,75	39,90			-17,14	-41,36		-0,62		45,99
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-12,70	39,89			-17,12	-41,36		2,20		46,03
1.00G+1.00Q	9,52			-8,97	28,05			-12,07	-29,08		-0,45		32,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-8,93	28,05			-12,05	-29,09		1,43		32,36
1.35G+1.05Q	11,48			-10,81	33,81			-14,59	-35,07		-0,59		38,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-10,73	33,80			-14,56	-35,08		4,10		39,02
1.00G+0.70Q	8,15			-7,67	23,99			-10,37	-24,89		-0,44		27,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-7,62	23,99			-10,35	-24,90		2,69		27,68

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	11			0		
1.00G+1.00Q	22		10			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 359	Τέλος: 340(Προ)	Μέλος: 608	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44		-0,12	-5,77	7,50	0,12			4,08	0,12	-0,06		-5,77
Q	3,09		-0,04	-5,05	6,61	0,04			3,54	0,04	-0,01		-5,05
1.35G+1.50Q	9,27		-0,21	-15,37	20,05	0,21			-0,01	10,82	0,21	-0,09	-15,37
ΣΣ:+x	4,98		44,95	-8,31	10,82	45,44			-0,01	5,84	-45,17	0,45	35,96
ΣΣ:+x	4,98		-45,22	-8,28	10,80	-45,17			-0,01	5,86	45,44	-0,58	-8,31
ΣΣ:+z	4,98		41,85	-8,31	10,82	42,33			-0,01	5,84	-42,06	0,30	33,48
ΣΣ:+z	4,98		-42,12	-8,28	10,80	-42,06			-0,01	5,86	42,33	-0,43	-8,31

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,98		47,01	-8,31	10,82	47,51	-0,01	-0,01	5,84	-47,24	0,34	37,61	-8,28
ΣΣ:-x	4,98		-47,27	-8,28	10,80	-47,24		-0,01	5,86	47,51	-0,47	-0,01	-8,31
ΣΣ:-z	4,98		51,73	-8,31	10,82	52,25	-0,01	-0,01	5,84	-51,98	0,38	41,38	-8,28
ΣΣ:-z	4,98		-52,00	-8,28	10,80	-51,98	0,01	-0,01	5,86	52,25	-0,51	-0,01	-8,31
			-0,67	-0,01	0,01	0,67			0,01	0,67	-0,58		-0,01
			0,56	0,01	-0,01	-0,56			-0,01	-0,56	0,48	0,45	0,01
1.00G+1.00Q	6,53		-0,15	-10,82	14,11	0,15		-0,01	7,62	0,15	-0,07		-10,82
1.00G+1.00Q	6,53		-0,15	-10,82	14,11	0,15		-0,01	7,62	0,15	-0,07		-10,82
1.35G+1.50Q	9,27		-0,21	-15,37	20,05	0,21		-0,01	10,82	0,21	-0,09		-15,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27		0,29	-15,36	20,04	-0,29		-0,01	10,81	-0,29	0,34	0,23	-15,36
1.00G+1.00Q	6,53		-0,15	-10,82	14,11	0,15		-0,01	7,62	0,15	-0,07		-10,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53		0,18	-10,81	14,11	-0,18		-0,01	7,61	-0,18	0,22	0,14	-10,81
1.35G+1.05Q	7,89		-0,20	-13,09	17,07	0,20		-0,01	9,23	0,20	-0,09		-13,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89		0,64	-13,08	17,06	-0,64		-0,01	9,21	-0,64	0,63	0,51	-13,08
1.00G+0.70Q	5,60		-0,14	-9,30	12,13	0,14		-0,01	6,56	0,14	-0,07		-9,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		0,41	-9,29	12,12	-0,42		-0,01	6,55	-0,42	0,41	0,33	-9,29

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 392	Τέλος: 377	Μέλος: 609	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03				11,64			-20,65	-18,52		-0,59		13,46
Q	4,67				10,82			-19,17	-17,21		-0,09		12,51
1.35G+1.50Q	13,79			0,01	31,94			-56,63	-50,82		-0,92		36,94
ΣΣ:+x	7,36			-0,01	17,07			-30,08	-27,15		12,78		19,66
ΣΣ:+x	7,36			0,02	17,02			-30,39	-27,10		-14,04		19,77
ΣΣ:+z	7,36			-0,01	17,07			-30,10	-27,15		10,61		19,66
ΣΣ:+z	7,36			0,02	17,02			-30,37	-27,10		-11,87		19,77
ΣΣ:-x	7,36			-0,01	17,07			-30,11	-27,15		11,19		19,67
ΣΣ:-x	7,36			0,02	17,03			-30,36	-27,11		-12,45		19,76
ΣΣ:-z	7,36			-0,01	17,07			-30,09	-27,15		13,04		19,66
ΣΣ:-z	7,36			0,02	17,02			-30,38	-27,10		-14,30		19,77
				0,01	-0,05			-0,29	-0,05		-5,14		-0,29
				-0,01	0,04			0,24	0,04		4,29		0,24
1.00G+1.00Q	9,70			0,01	22,46			-39,82	-35,73		-0,67		25,97
1.00G+1.00Q	9,70			0,01	22,46			-39,82	-35,73		-0,67		25,97
1.35G+1.50Q	13,79			0,01	31,94			-56,63	-50,82		-0,92		36,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,79				31,98			-56,41	-50,78		2,93		37,02
1.00G+1.00Q	9,70			0,01	22,46			-39,82	-35,73		-0,67		25,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,70				22,48			-39,67	-35,71		1,90		26,03
1.35G+1.05Q	11,69			0,01	27,07			-48,01	-43,08		-0,88		31,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,69				27,13			-47,64	-43,01		5,55		31,45
1.00G+0.70Q	8,30			0,01	19,21			-34,07	-30,57		-0,65		22,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30				19,25			-33,83	-30,53		3,64		22,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	14		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 377	Τέλος: 358	Μέλος: 610		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,55	17,73			-1,09	-11,91		-0,38		13,26
Q	4,58			-17,22	16,50			-0,73	-11,00		-0,05		12,48
1.35G+1.50Q	13,54			-50,87	48,68			-2,55	-32,57		-0,59		36,62
ΣΣ: +x	7,23			-27,30	26,00			-1,35	-17,43		5,89		19,59
ΣΣ: +x	7,23			-27,02	25,95			-1,54	-17,38		-6,70		19,42
ΣΣ: +z	7,23			-27,28	26,00			-1,36	-17,43		4,79		19,57
ΣΣ: +z	7,23			-27,04	25,95			-1,53	-17,38		-5,60		19,43
ΣΣ: -x	7,23			-27,27	26,00			-1,35	-17,43		5,03		19,58
ΣΣ: -x	7,23			-27,05	25,95			-1,55	-17,38		-5,85		19,43
ΣΣ: -z	7,23			-27,29	26,00			-1,34	-17,43		5,83		19,59
ΣΣ: -z	7,23			-27,03	25,95			-1,56	-17,38		-6,64		19,41
				-0,26	0,05			0,03	0,05		-3,45		-0,26
				0,22	-0,04			-0,02	-0,04		2,88		0,22
1.00G+1.00Q	9,52			-35,77	34,23			-1,81	-22,91		-0,43		25,74
1.00G+1.00Q	9,52			-35,77	34,23			-1,81	-22,91		-0,43		25,74
1.35G+1.50Q	13,54			-50,87	48,68			-2,55	-32,57		-0,59		36,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-50,67	48,64			-2,57	-32,61		2,00		36,69
1.00G+1.00Q	9,52			-35,77	34,23			-1,81	-22,91		-0,43		25,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-35,64	34,20			-1,82	-22,93		1,29		25,79
1.35G+1.05Q	11,48			-43,12	41,25			-2,23	-27,62		-0,57		31,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-42,79	41,19			-2,26	-27,68		3,75		31,12
1.00G+0.70Q	8,15			-30,60	29,28			-1,59	-19,61		-0,42		22,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-30,38	29,24			-1,61	-19,65		2,46		22,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	14		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 358	Τέλος: 341	Μέλος: 611		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-1,16	2,88				-0,55		-0,06		0,04
Q	3,09			-0,79	2,33				-0,74		-0,01		0,08
1.35G+1.50Q	9,27			-2,76	7,38			-0,01	-1,85		-0,09		0,17
ΣΣ: +x	4,98			-1,64	4,12			-0,01	-0,99		0,43		0,09
ΣΣ: +x	4,98			-1,48	3,96			-0,01	-0,84		-0,55		0,06
ΣΣ: +z	4,98			-1,63	4,11			-0,01	-0,99		0,39		0,09
ΣΣ: +z	4,98			-1,49	3,97			-0,01	-0,85		-0,51		0,06
ΣΣ: -x	4,98			-1,64	4,12			-0,01	-1,00		0,49		0,09
ΣΣ: -x	4,98			-1,48	3,96			-0,01	-0,84		-0,61		0,06
ΣΣ: -z	4,98			-1,65	4,13				-1,01		0,48		0,10
ΣΣ: -z	4,98			-1,47	3,95			-0,01	-0,83		-0,61		0,06
				0,03	-0,03				-0,03		-0,53		0,03
				-0,03	0,03				0,03		0,44		-0,03
1.00G+1.00Q	6,53			-1,96	5,21			-0,01	-1,29		-0,07		0,12
1.00G+1.00Q	6,53			-1,96	5,21			-0,01	-1,29		-0,07		0,12
1.35G+1.50Q	9,27			-2,76	7,38			-0,01	-1,85		-0,09		0,17

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,27 6,53			-2,79 -1,96	7,40 5,21			-0,01 -0,01	-1,82 -1,29		0,31 -0,07		0,17 0,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,53 7,89			-1,97 -2,40	5,22 6,33			-0,01 -0,01	-1,27 -1,52		0,20 -0,09		0,12 0,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,89 5,60			-2,45 -1,72	6,37 4,51			-0,01 -0,01	-1,47 -1,07		0,57 -0,06		0,13 0,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-1,75	4,54			-0,01	-1,04		0,38		0,09

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 393	Τέλος: 378	Μέλος: 612	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03			-0,09	11,79			-19,82	-18,37		-0,65		13,73
Q	4,67			-0,09	10,96			-18,40	-17,07		-0,11		12,77
1.35G+1.50Q	13,79			-0,25	32,36			-54,35	-50,39		-1,04		37,69
ΣΣ: +x	7,36			-0,16	17,30			-28,87	-26,93		15,99		20,06
ΣΣ: +x	7,36			-0,11	17,25			-29,16	-26,87		-17,39		20,17
ΣΣ: +z	7,36			-0,16	17,29			-28,90	-26,92		13,60		20,07
ΣΣ: +z	7,36			-0,11	17,25			-29,13	-26,88		-15,00		20,16
ΣΣ: -x	7,36			-0,16	17,29			-28,92	-26,92		14,30		20,08
ΣΣ: -x	7,36			-0,11	17,26			-29,11	-26,88		-15,70		20,16
ΣΣ: -z	7,36			-0,16	17,30			-28,89	-26,92		16,51		20,07
ΣΣ: -z	7,36			-0,11	17,25			-29,14	-26,88		-17,91		20,17
				0,01	-0,04			-0,24	-0,04		-5,51		-0,24
				-0,01	0,03			0,20	0,03		4,59		0,20
1.00G+1.00Q	9,70			-0,18	22,75			-38,21	-35,43		-0,76		26,50
1.00G+1.00Q	9,70			-0,18	22,75			-38,21	-35,43		-0,76		26,50
1.35G+1.50Q	13,79			-0,25	32,36			-54,35	-50,39		-1,04		37,69
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,79			-0,26	32,39			-54,17	-50,36		3,09		37,76
1.00G+1.00Q	9,70			-0,18	22,75			-38,21	-35,43		-0,76		26,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,70			-0,18	22,78			-38,10	-35,41		2,00		26,55
1.35G+1.05Q	11,69			-0,21	27,43			-46,07	-42,71		-0,99		31,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,69			-0,22	27,48			-45,77	-42,66		5,89		32,06
1.00G+0.70Q	8,30			-0,15	19,47			-32,69	-30,31		-0,72		22,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30			-0,16	19,50			-32,50	-30,28		3,86		22,75

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 378	Τέλος: 357	Μέλος: 613	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-19,63	17,84			-1,50	-11,79		-0,37		12,58
Q	4,58			-18,23	16,60			-1,15	-10,90		-0,06		11,82
1.35G+1.50Q	13,54			-53,85	48,98			-3,75	-32,28		-0,59		34,71
ΣΣ:+x	7,23			-28,90	26,19			-1,78	-17,30		7,39		18,29
ΣΣ:+x	7,23			-28,60	26,09			-2,37	-17,20		-8,19		18,69
ΣΣ:+z	7,23			-28,86	26,18			-1,82	-17,29		6,14		18,32
ΣΣ:+z	7,23			-28,63	26,09			-2,33	-17,20		-6,94		18,66
ΣΣ:-x	7,23			-28,84	26,18			-1,78	-17,30		6,36		18,30
ΣΣ:-x	7,23			-28,65	26,09			-2,37	-17,20		-7,17		18,68
ΣΣ:-z	7,23			-28,87	26,19			-1,74	-17,30		7,39		18,27
ΣΣ:-z	7,23			-28,62	26,08			-2,41	-17,19		-8,19		18,71
				-0,24	0,03			-0,06	0,03		-3,32		-0,24
				0,20	-0,03			0,05	-0,03		2,76		0,20
1.00G+1.00Q	9,52			-37,86	34,43			-2,65	-22,70		-0,43		24,40
1.00G+1.00Q	9,52			-37,86	34,43			-2,65	-22,70		-0,43		24,40
1.35G+1.50Q	13,54			-53,85	48,98			-3,75	-32,28		-0,59		34,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-53,66	48,95			-3,71	-32,30		1,89		34,81
1.00G+1.00Q	9,52			-37,86	34,43			-2,65	-22,70		-0,43		24,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-37,74	34,42			-2,62	-22,71		1,23		24,47
1.35G+1.05Q	11,48			-45,64	41,51			-3,23	-27,37		-0,57		29,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-45,34	41,47			-3,16	-27,41		3,58		29,56
1.00G+0.70Q	8,15			-32,39	29,45			-2,31	-19,43		-0,41		20,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-32,19	29,43			-2,26	-19,45		2,35		20,96

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	13		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 357	Τέλος: 342	Μέλος: 614		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-1,45	3,17				-0,25		-0,06		-1,45
Q	3,09			-1,09	2,63				-0,44		-0,01		0,02
1.35G+1.50Q	9,27			-3,60	8,23			-0,01	-1,00		-0,09		0,01
ΣΣ:+x	4,98			-2,26	4,75				-0,73		0,66		0,05
ΣΣ:+x	4,98			-1,74	4,22				-0,21		-0,78		-2,26
ΣΣ:+z	4,98			-2,23	4,71				-0,70		0,62		0,04
ΣΣ:+z	4,98			-1,77	4,26				-0,25		-0,74		-2,23
ΣΣ:-x	4,98			-2,26	4,75				-0,73		0,73		0,05
ΣΣ:-x	4,98			-1,74	4,22				-0,21		-0,85		-2,26
ΣΣ:-z	4,98			-2,30	4,78				-0,77		0,75		0,05
ΣΣ:-z	4,98			-1,70	4,19				-0,18		-0,88		-2,30
				-0,04	0,04				0,04		-0,51		-0,04
				0,04	-0,04				-0,04		0,42		0,04
1.00G+1.00Q	6,53			-2,55	5,80				-0,69		-0,07		
1.00G+1.00Q	6,53			-2,55	5,80				-0,69		-0,07		
1.35G+1.50Q	9,27			-3,60	8,23			-0,01	-1,00		-0,09		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-3,57	8,19			-0,01	-1,03		0,29		0,02
1.00G+1.00Q	6,53			-2,55	5,80				-0,69		-0,07		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-2,52	5,78				-0,71		0,19		0,01
1.35G+1.05Q	7,89			-3,11	7,04				-0,80		-0,09		-3,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-3,05	6,99				-0,86		0,55		0,01
1.00G+0.70Q	5,60			-2,22	5,01				-0,56		-0,06		-2,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-2,18	4,98				-0,60		0,36		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 394	Τέλος: 379	Μέλος: 615	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03			0,09	11,71			-20,15	-18,45		-0,83		13,71
Q	4,67			0,08	10,88			-18,72	-17,15		-0,15		12,74
1.35G+1.50Q	13,79			0,24	32,13			-55,28	-50,63		-1,35		37,62
ΣΣ: +x	7,36			0,12	17,17			-29,38	-27,05		21,26		20,02
ΣΣ: +x	7,36			0,14	17,13			-29,63	-27,01		-23,07		20,13
ΣΣ: +z	7,36			0,11	17,16			-29,42	-27,04		18,65		20,04
ΣΣ: +z	7,36			0,14	17,13			-29,60	-27,01		-20,46		20,12
ΣΣ: -x	7,36			0,11	17,16			-29,42	-27,04		19,92		20,04
ΣΣ: -x	7,36			0,15	17,13			-29,60	-27,01		-21,73		20,12
ΣΣ: -z	7,36			0,11	17,16			-29,40	-27,04		22,55		20,03
ΣΣ: -z	7,36			0,14	17,13			-29,62	-27,01		-24,36		20,13
				-0,02	-0,02			-0,13	-0,02		-6,87		-0,13
				0,01	0,02			0,11	0,02		5,72		0,11
1.00G+1.00Q	9,70			0,17	22,59			-38,87	-35,60		-0,98		26,45
1.00G+1.00Q	9,70			0,17	22,59			-38,87	-35,60		-0,98		26,45
1.35G+1.50Q	13,79			0,24	32,13			-55,28	-50,63		-1,35		37,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,79			0,25	32,14			-55,18	-50,62		3,80		37,66
1.00G+1.00Q	9,70			0,17	22,59			-38,87	-35,60		-0,98		26,45
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,70			0,18	22,60			-38,80	-35,59		2,45		26,48
1.35G+1.05Q	11,69			0,20	27,23			-46,86	-42,92		-1,28		31,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,69			0,23	27,25			-46,70	-42,89		7,31		31,96
1.00G+0.70Q	8,30			0,14	19,32			-33,25	-30,46		-0,94		22,63
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,30			0,16	19,34			-33,15	-30,44		4,79		22,68

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	15		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 379	Τέλος: 356	Μέλος: 616	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-19,61	17,65			-2,60	-11,98		-0,37		11,93
Q	4,58			-18,21	16,42			-2,21	-11,08		-0,06		11,19
1.35G+1.50Q	13,54			-53,79	48,45			-6,82	-32,80		-0,60		32,89
ΣΣ: +x	7,23			-28,90	25,98			-3,06	-17,64		9,57		17,15
ΣΣ: +x	7,23			-28,53	25,74			-4,35	-17,40		-10,37		17,90
ΣΣ: +z	7,23			-28,85	25,96			-3,14	-17,63		7,92		17,20
ΣΣ: +z	7,23			-28,59	25,76			-4,27	-17,42		-8,72		17,85

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	7,23			-28,83	25,98			-3,06	-17,64		8,00		17,16
ΣΣ:-x	7,23			-28,60	25,74			-4,35	-17,40		-8,81		17,89
ΣΣ:-z	7,23			-28,87	25,99			-2,97	-17,66		9,45		17,11
ΣΣ:-z	7,23			-28,57	25,72			-4,44	-17,39		-10,25		17,95
				-0,21				-0,20			-3,26		-0,21
				0,18				0,17			2,71		0,18
1.00G+1.00Q	9,52			-37,82	34,07			-4,81	-23,06		-0,44		23,12
1.00G+1.00Q	9,52			-37,82	34,07			-4,81	-23,06		-0,44		23,12
1.35G+1.50Q	13,54			-53,79	48,45			-6,82	-32,80		-0,60		32,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-53,63	48,45			-6,67	-32,80		1,84		33,05
1.00G+1.00Q	9,52			-37,82	34,07			-4,81	-23,06		-0,44		23,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-37,71	34,07			-4,71	-23,06		1,19		23,23
1.35G+1.05Q	11,48			-45,59	41,07			-5,83	-27,81		-0,57		27,86
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-45,33	41,06			-5,57	-27,81		3,50		28,12
1.00G+0.70Q	8,15			-32,36	29,14			-4,15	-19,74		-0,42		19,76
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-32,18	29,14			-3,98	-19,74		2,30		19,94

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	12		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 356	Τέλος: 343(Προ)	Μέλος: 617		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-2,53	4,25				0,83		-0,06		-2,53
Q	3,09			-2,15	3,69				0,62		-0,01		-2,15
1.35G+1.50Q	9,27			-6,64	11,28			-0,01	2,05		-0,10		-6,64
ΣΣ:+x	4,98			-4,23	6,72				0,51		1,14		-2,98
ΣΣ:+x	4,98			-2,98	5,47			-0,01	1,76		-1,28		-4,23
ΣΣ:+z	4,98			-4,15	6,64				0,59		1,02		-3,06
ΣΣ:+z	4,98			-3,06	5,55			-0,01	1,68		-1,16		-4,15
ΣΣ:-x	4,98			-4,23	6,72				0,51		1,10		-2,98
ΣΣ:-x	4,98			-2,98	5,47			-0,01	1,76		-1,24		-4,23
ΣΣ:-z	4,98			-4,31	6,81				0,43		1,22		-2,90
ΣΣ:-z	4,98			-2,90	5,39			-0,01	1,85		-1,35		-4,31
				-0,19	0,19				0,19		-0,51		-0,19
				0,16	-0,16				-0,16		0,43		0,16
1.00G+1.00Q	6,53			-4,68	7,94			-0,01	1,45		-0,08		-4,68
1.00G+1.00Q	6,53			-4,68	7,94			-0,01	1,45		-0,08		-4,68
1.35G+1.50Q	9,27			-6,64	11,28			-0,01	2,05		-0,10		-6,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-6,50	11,14			-0,01	1,91		0,28		-6,50
1.00G+1.00Q	6,53			-4,68	7,94			-0,01	1,45		-0,08		-4,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-4,59	7,85			-0,01	1,36		0,18		-4,59
1.35G+1.05Q	7,89			-5,67	9,62			-0,01	1,77		-0,10		-5,67
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-5,44	9,38			-0,01	1,54		0,54		-5,44
1.00G+0.70Q	5,60			-4,04	6,84			-0,01	1,26		-0,07		-4,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-3,88	6,68			-0,01	1,11		0,36		-3,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 503	Τέλος: 380	Μέλος: 618		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[503] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,02			-16,33	15,32			-15,43	-15,02		-0,85		7,03
Q	4,67			-15,53	14,31			-14,23	-13,88		-0,17		6,41
1.35G+1.50Q	13,78			-45,35	42,15			-42,17	-41,10		-1,40		19,10
ΣΣ:+x	7,36			-26,12	22,92			-21,87	-22,41		27,03		10,92
ΣΣ:+x	7,36			-22,07	22,03			-23,23	-21,52		-28,90		9,54
ΣΣ:+z	7,36			-25,60	22,80			-22,06	-22,29		23,16		10,75
ΣΣ:+z	7,36			-22,60	22,15			-23,03	-21,64		-25,03		9,71
ΣΣ:-x	7,36			-25,35	22,74			-22,17	-22,23		24,03		10,69
ΣΣ:-x	7,36			-22,85	22,21			-22,93	-21,70		-25,90		9,77
ΣΣ:-z	7,36			-25,74	22,83			-22,02	-22,32		27,80		10,81
ΣΣ:-z	7,36			-22,46	22,12			-23,07	-21,61		-29,67		9,65
				2,34	-0,51			-0,77	-0,51		-7,07		2,34
				-1,95	0,43			0,64	0,43		5,89		0,64
1.00G+1.00Q	9,69			-31,87	29,64			-29,66	-28,90		-1,02		13,44
1.00G+1.00Q	9,69			-31,87	29,64			-29,66	-28,90		-1,02		13,44
1.35G+1.50Q	13,78			-45,35	42,15			-42,17	-41,10		-1,40		19,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,78			-47,10	42,54			-41,60	-40,72		3,89		18,51
1.00G+1.00Q	9,69			-31,87	29,64			-29,66	-28,90		-1,02		13,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,69			-33,03	29,89			-29,27	-28,65		2,51		13,04
1.35G+1.05Q	11,68			-38,36	35,71			-35,77	-34,86		-1,33		16,22
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,68			-41,28	36,36			-34,81	-34,21		7,50		15,23
1.00G+0.70Q	8,29			-27,21	25,34			-25,39	-24,74		-0,97		11,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,29			-29,15	25,77			-24,75	-24,31		4,92		10,86

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 380	Τέλος: 355	Μέλος: 619		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-16,09	16,55			-5,67	-13,08		-0,35		11,49
Q	4,58			-14,85	15,37			-5,15	-12,13		-0,07		10,77
1.35G+1.50Q	13,54			-44,00	45,40			-15,38	-35,86		-0,57		31,67
ΣΣ:+x	7,23			-24,13	24,45			-7,23	-19,35		12,18		16,26
ΣΣ:+x	7,23			-22,91	24,03			-9,26	-18,94		-12,94		17,50
ΣΣ:+z	7,23			-23,96	24,41			-7,35	-19,32		9,79		16,35
ΣΣ:+z	7,23			-23,08	24,06			-9,13	-18,97		-10,55		17,41
ΣΣ:-x	7,23			-23,87	24,43			-7,23	-19,34		9,48		16,28
ΣΣ:-x	7,23			-23,17	24,05			-9,26	-18,95		-10,25		17,48
ΣΣ:-z	7,23			-23,99	24,46			-7,09	-19,37		11,56		16,20
ΣΣ:-z	7,23			-23,05	24,02			-9,40	-18,92		-12,32		17,56
				-0,68	0,08			-0,20	0,08		-3,08		-0,68
				0,56	-0,07			0,16	-0,07		2,57		0,56
1.00G+1.00Q	9,52			-30,94	31,92			-10,82	-25,21		-0,42		22,27
1.00G+1.00Q	9,52			-30,94	31,92			-10,82	-25,21		-0,42		22,27
1.35G+1.50Q	13,54			-44,00	45,40			-15,38	-35,86		-0,57		31,67

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	13,54 9,52			-43,50 -30,94	45,34 31,92			-15,23 -10,82	-35,91 -25,21		1,74 -0,42		31,97 22,27
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	9,52 11,48			-30,61 -37,32	31,88 38,48			-10,72 -13,06	-25,25 -30,40		1,13 -0,54		22,46 26,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	11,48 8,15			-36,48 -26,49	38,38 27,31			-12,81 -9,27	-30,49 -21,57		3,31 -0,40		27,31 19,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-25,93	27,24			-9,11	-21,64		2,17		19,36

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	13		6			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 355	Τέλος: 344(Προ)	Μέλος: 620	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-5,45	7,19				3,76		-0,11		-5,45
Q	3,09			-4,95	6,51				3,44		-0,02		-4,95
1.35G+1.50Q	9,27			-14,79	19,47			-0,01	10,24		-0,17		-14,79
ΣΣ: +x	4,98			-8,99	11,51				4,42		2,55		-6,87
ΣΣ: +x	4,98			-6,87	9,38			-0,01	6,55		-2,78		-8,99
ΣΣ: +z	4,98			-8,85	11,37				4,55		2,15		-7,00
ΣΣ: +z	4,98			-7,00	9,51			-0,01	6,41		-2,38		-8,85
ΣΣ: -x	4,98			-8,99	11,51				4,41		2,16		-6,87
ΣΣ: -x	4,98			-6,87	9,37			-0,01	6,55		-2,39		-8,99
ΣΣ: -z	4,98			-9,13	11,65				4,27	0,00	2,52		-6,72
ΣΣ: -z	4,98		-0,01	-6,72	9,23	0,00		-0,01	6,69		-2,76		-9,13
				-0,21	0,21				0,21		-0,63		
				0,18	-0,18				-0,18		0,52		0,18
1.00G+1.00Q	6,53			-10,40	13,70			-0,01	7,20		-0,13		-10,40
1.00G+1.00Q	6,53			-10,40	13,70			-0,01	7,20		-0,13		-10,40
1.35G+1.50Q	9,27			-14,79	19,47			-0,01	10,24		-0,17		-14,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-14,63	19,31			-0,01	10,08		0,29		-14,63
1.00G+1.00Q	6,53			-10,40	13,70			-0,01	7,20		-0,13		-10,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-10,30	13,59			-0,01	7,10		0,19		-10,30
1.35G+1.05Q	7,89			-12,56	16,54			-0,01	8,69		-0,17		-12,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-12,30	16,27			-0,01	8,43		0,62		-12,30
1.00G+0.70Q	5,60			-8,92	11,74			-0,01	6,17		-0,12		-8,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-8,74	11,57			-0,01	5,99		0,40		-8,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 504	Τέλος: 381	Μέλος: 621	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[504] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,02			-15,33	15,07			-15,90	-15,26		-0,40		7,28
Q	4,67			-14,59	14,08			-14,66	-14,10		-0,10		6,65
1.35G+1.50Q	13,78			-42,58	41,46			-43,45	-41,75		-0,68		19,81
ΣΣ:+x	7,35			-24,81	22,59			-22,47	-22,79		28,98		11,33
ΣΣ:+x	7,35			-20,44	21,62			-23,98	-21,82		-29,87		9,88
ΣΣ:+z	7,35			-24,23	22,46			-22,68	-22,66		21,90		11,14
ΣΣ:+z	7,35			-21,02	21,75			-23,78	-21,95		-22,79		10,07
ΣΣ:-x	7,35			-23,92	22,39			-22,79	-22,59		20,03		11,05
ΣΣ:-x	7,35			-21,33	21,82			-23,67	-22,02		-20,92		10,17
ΣΣ:-z	7,35			-24,35	22,49			-22,64	-22,69		25,80		11,18
ΣΣ:-z	7,35			-20,90	21,72			-23,82	-21,92		-26,69		10,03
				2,43	-0,53			-0,80	-0,53		-3,28		2,43
				-2,03	0,45			0,66	0,45		2,73		0,66
1.00G+1.00Q	9,69			-29,92	29,15			-30,56	-29,36		-0,49		13,93
1.00G+1.00Q	9,69			-29,92	29,15			-30,56	-29,36		-0,49		13,93
1.35G+1.50Q	13,78			-42,58	41,46			-43,45	-41,75		-0,68		19,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,78			-44,40	41,86			-42,85	-41,34		1,77		19,19
1.00G+1.00Q	9,69			-29,92	29,15			-30,56	-29,36		-0,49		13,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,69			-31,14	29,41			-30,16	-29,09		1,14		13,52
1.35G+1.05Q	11,68			-36,01	35,12			-36,85	-35,40		-0,64		16,81
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,68			-39,06	35,79			-35,86	-34,73		3,46		15,79
1.00G+0.70Q	8,29			-25,54	24,92			-26,16	-25,13		-0,47		11,94
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,29			-27,57	25,37			-25,49	-24,68		2,26		11,25

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	6		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 381	Τέλος: 354	Μέλος: 622		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Κγ = 1,00	Κz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-16,04	16,13			-8,13	-13,50		-0,29		10,14
Q	4,58			-14,82	14,98			-7,42	-12,52		-0,06		9,51
1.35G+1.50Q	13,54			-43,88	44,25			-22,11	-37,00		-0,49		27,94
ΣΣ:+x	7,23			-24,07	23,85			-10,74	-19,98		14,98		14,30
ΣΣ:+x	7,23			-22,83	23,40			-12,95	-19,53		-15,63		15,48
ΣΣ:+z	7,23			-23,90	23,82			-10,88	-19,95		11,45		14,40
ΣΣ:+z	7,23			-23,00	23,43			-12,81	-19,57		-12,10		15,38
ΣΣ:-x	7,23			-23,82	23,84			-10,73	-19,97		10,50		14,35
ΣΣ:-x	7,23			-23,08	23,42			-12,96	-19,55		-11,14		15,43
ΣΣ:-z	7,23			-23,94	23,87			-10,58	-20,00		13,38		14,26
ΣΣ:-z	7,23			-22,96	23,38			-13,10	-19,51		-14,03		15,51
				-0,60	0,04			-0,39	0,04		-2,71		-0,60
				0,50	-0,03			0,32	-0,03		2,26		0,50
1.00G+1.00Q	9,52			-30,86	31,12			-15,55	-26,01		-0,35		19,64
1.00G+1.00Q	9,52			-30,86	31,12			-15,55	-26,01		-0,35		19,64
1.35G+1.50Q	13,54			-43,88	44,25			-22,11	-37,00		-0,49		27,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-43,43	44,23			-21,82	-37,02		1,55		28,31
1.00G+1.00Q	9,52			-30,86	31,12			-15,55	-26,01		-0,35		19,64
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-30,56	31,10			-15,36	-26,03		1,00		19,89
1.35G+1.05Q	11,48			-37,21	37,51			-18,77	-31,36		-0,46		23,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-36,46	37,47			-18,29	-31,41		2,93		24,28
1.00G+0.70Q	8,15			-26,41	26,62			-13,33	-22,26		-0,34		16,79
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-25,91	26,59			-13,01	-22,29		1,93		17,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	11		5			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 354	Τέλος: 345(Προ)	Μέλος: 623	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[345] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-7,46	9,22			0,01	5,79		-0,42		0,01
Q	3,09			-6,77	8,35			0,01	5,28		-0,07		0,01
1.35G+1.50Q	9,27			-20,23	24,97			0,02	15,74		-0,68		0,02
ΣΣ:+x	4,98			-12,17	14,72			0,01	7,10	0,00	9,89		
ΣΣ:+x	4,98			-9,53	12,06	0,00			9,77		-10,81		0,01
ΣΣ:+z	4,98			-12,00	14,56			0,01	7,27	0,00	8,18		
ΣΣ:+z	4,98			-9,69	12,23	0,00			9,60		-9,09		0,01
ΣΣ:-x	4,98			-12,17	14,73			0,01	7,09	0,00	8,04		
ΣΣ:-x	4,98		-0,01	-9,52	12,05	0,00			9,77		-8,96		0,01
ΣΣ:-z	4,98		0,01	-12,35	14,91			0,02	6,91	0,00	9,58		
ΣΣ:-z	4,98		-0,01	-9,34	11,87	0,00			9,95		-10,49		0,02
				-0,37	0,38				0,38		-1,52		
				0,31	-0,31				-0,31		1,27		0,31
1.00G+1.00Q	6,53			-14,23	17,57			0,01	11,07		-0,50		0,01
1.00G+1.00Q	6,53			-14,23	17,57			0,01	11,07		-0,50		0,01
1.35G+1.50Q	9,27			-20,23	24,97			0,02	15,74		-0,68		0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-19,95	24,68			0,02	15,46		0,46		0,02
1.00G+1.00Q	6,53			-14,23	17,57			0,01	11,07		-0,50		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-14,05	17,38			0,01	10,88		0,27		0,01
1.35G+1.05Q	7,89			-17,18	21,21			0,01	13,36		-0,65		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-16,72	20,74			0,01	12,89		1,26		0,01
1.00G+0.70Q	5,60			-12,20	15,06			0,01	9,49		-0,47		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-11,89	14,75			0,01	9,17		0,80		0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 395	Τέλος: 382	Μέλος: 624	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03				11,71			-20,30	-18,48		0,30		13,62
Q	4,68			-0,01	10,85			-19,08	-17,21		0,10		12,57
1.35G+1.50Q	13,81			-0,01	32,09			-56,02	-50,76		0,56		37,24
ΣΣ:+x	7,37			-0,04	17,19			-29,53	-27,14		17,88		19,80
ΣΣ:+x	7,37			0,04	17,08			-30,14	-27,03		-17,18		20,01
ΣΣ:+z	7,37			-0,03	17,19			-29,57	-27,13		11,85		19,81
ΣΣ:+z	7,37			0,03	17,09			-30,10	-27,04		-11,15		20,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	7,37			-0,03	17,19			-29,53	-27,14		10,19		19,80
ΣΣ:-x	7,37			0,03	17,08			-30,14	-27,03		-9,49		20,01
ΣΣ:-z	7,37			-0,04	17,20			-29,49	-27,15		14,98		19,78
ΣΣ:-z	7,37			0,04	17,08			-30,18	-27,02		-14,28		20,03
				0,03	-0,02			-0,06	-0,02		-7,46		0,03
				-0,03	0,01			0,05	0,01		6,22		0,05
1.00G+1.00Q	9,71			-0,01	22,56			-39,37	-35,69		0,40		26,19
1.00G+1.00Q	9,71			-0,01	22,56			-39,37	-35,69		0,40		26,19
1.35G+1.50Q	13,81			-0,01	32,09			-56,02	-50,76		0,56		37,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,81			-0,03	32,10			-55,97	-50,75		6,16		37,24
1.00G+1.00Q	9,71			-0,01	22,56			-39,37	-35,69		0,40		26,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,71			-0,02	22,57			-39,34	-35,68		4,13		26,19
1.35G+1.05Q	11,70			-0,01	27,21			-47,43	-43,02		0,51		31,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,70			-0,04	27,23			-47,36	-43,00		9,84		31,59
1.00G+0.70Q	8,31				19,31			-33,65	-30,53		0,37		22,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,31			-0,03	19,32			-33,60	-30,51		6,59		22,42

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	14		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 382	Τέλος: 353	Μέλος: 625	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-19,88	16,77			-8,13	-12,86		0,22		8,50
Q	4,58			-18,72	15,78			-6,52	-11,72		0,05		8,40
1.35G+1.50Q	13,54			-54,92	46,32			-20,75	-34,93		0,38		24,09
ΣΣ:+x	7,23			-29,62	24,97			-9,93	-19,02		12,69		11,98
ΣΣ:+x	7,23			-28,87	24,36			-12,84	-18,41		-12,19		13,43
ΣΣ:+z	7,23			-29,57	24,93			-10,12	-18,98		9,77		12,07
ΣΣ:+z	7,23			-28,91	24,40			-12,66	-18,45		-9,28		13,34
ΣΣ:-x	7,23			-29,61	24,97			-9,94	-19,02		9,47		11,99
ΣΣ:-x	7,23			-28,87	24,36			-12,83	-18,41		-8,97		13,43
ΣΣ:-z	7,23			-29,67	25,01			-9,74	-19,06		12,03		11,89
ΣΣ:-z	7,23			-28,82	24,32			-13,03	-18,37		-11,53		13,52
				0,01	-0,04			-0,25	-0,04		-2,40		-0,25
				-0,01	0,04			0,21	0,04		2,00		0,21
1.00G+1.00Q	9,52			-38,60	32,56			-14,65	-24,57		0,27		16,91
1.00G+1.00Q	9,52			-38,60	32,56			-14,65	-24,57		0,27		16,91
1.35G+1.50Q	13,54			-54,92	46,32			-20,75	-34,93		0,38		24,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-54,92	46,35			-20,56	-34,90		2,18		24,20
1.00G+1.00Q	9,52			-38,60	32,56			-14,65	-24,57		0,27		16,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-38,60	32,58			-14,52	-24,55		1,48		16,98
1.35G+1.05Q	11,48			-46,49	39,22			-17,82	-29,66		0,36		20,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-46,51	39,27			-17,50	-29,60		3,36		20,49
1.00G+0.70Q	8,15			-32,98	27,82			-12,69	-21,06		0,26		14,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-32,99	27,86			-12,48	-21,02		2,26		14,51

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 353	Τέλος: 347(Προ)	Μέλος: 626		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-7,39	9,14				5,72		-0,33		
Q	3,09			-5,74	7,31				4,24		-0,05		
1.35G+1.50Q	9,27			-18,58	23,30			0,01	14,07		-0,53		0,01
ΣΣ: +x	4,98			-11,79	14,34			0,01	6,29		9,80		
ΣΣ: +x	4,98			-8,72	11,25				9,38		-10,51		0,01
ΣΣ: +z	4,98			-11,60	14,14			0,01	6,48		8,05		
ΣΣ: +z	4,98			-8,92	11,44				9,19		-8,77		0,01
ΣΣ: -x	4,98			-11,79	14,33			0,01	6,29		7,98		
ΣΣ: -x	4,98			-8,73	11,25				9,38		-8,69		0,01
ΣΣ: -z	4,98			-12,00	14,54			0,01	6,08	0,00	9,54		
ΣΣ: -z	4,98			-8,52	11,04	0,00			9,58		-10,25		0,01
				-0,17	0,17				0,17		-1,50		
				0,14	-0,15				-0,15		1,25		0,14
1.00G+1.00Q	6,53			-13,13	16,45			0,01	9,95		-0,39		0,01
1.00G+1.00Q	6,53			-13,13	16,45			0,01	9,95		-0,39		0,01
1.35G+1.50Q	9,27			-18,58	23,30			0,01	14,07		-0,53		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,27			-18,45	23,17			0,01	13,94		0,59		0,01
1.00G+1.00Q	6,53			-13,13	16,45			0,01	9,95		-0,39		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,53			-13,04	16,36			0,01	9,87		0,36		0,01
1.35G+1.05Q	7,89			-16,00	20,01			0,01	12,17		-0,50		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,89			-15,78	19,79			0,01	11,95		1,37		0,01
1.00G+0.70Q	5,60			-11,41	14,26				8,68		-0,37		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60			-11,26	14,11				8,54		0,88		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 396	Τέλος: 383	Μέλος: 627		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,03			0,08	11,70			-20,30	-18,49		0,57		13,67
Q	4,68			0,09	10,80			-19,28	-17,26		0,21		12,55
1.35G+1.50Q	13,81			0,24	32,00			-56,31	-50,85		1,08		37,27
ΣΣ: +x	7,37			0,09	17,18			-29,42	-27,20		10,07		19,72
ΣΣ: +x	7,37			0,16	17,02			-30,45	-27,04		-8,73		20,16
ΣΣ: +z	7,37			0,09	17,17			-29,49	-27,19		7,27		19,75
ΣΣ: +z	7,37			0,15	17,03			-30,38	-27,05		-5,94		20,13
ΣΣ: -x	7,37			0,09	17,18			-29,43	-27,20		6,13		19,72
ΣΣ: -x	7,37			0,15	17,02			-30,43	-27,04		-4,80		20,16
ΣΣ: -z	7,37			0,08	17,19			-29,36	-27,21		9,74		19,69
ΣΣ: -z	7,37			0,16	17,01			-30,51	-27,03		-8,41		20,19
				-0,01	0,01			0,05	0,01		-17,16		0,05
				0,01				-0,04			14,30		0,01
1.00G+1.00Q	9,71			0,17	22,50			-39,57	-35,75		0,78		26,21
1.00G+1.00Q	9,71			0,17	22,50			-39,57	-35,75		0,78		26,21
1.35G+1.50Q	13,81			0,24	32,00			-56,31	-50,85		1,08		37,27

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	13,81 9,71			0,25 0,17	31,99 22,50			-56,35 -39,57	-50,86 -35,75		13,95 0,78		37,26 26,21
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	9,71 11,70			0,17 0,20	22,50 27,14			-39,60 -47,64	-35,75 -43,08		9,36 0,99		26,21 31,62
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	11,70 8,31			0,21 0,14	27,13 19,26			-47,70 -33,79	-43,10 -30,57		22,43 0,72		31,61 22,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,31			0,15	19,25			-33,83	-30,58		15,01		22,44

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	14		7			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 383	Τέλος: 352	Μέλος: 628	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-20,31	16,96			-7,44	-12,67		0,71		8,75
Q	4,58			-19,31	16,11			-5,15	-11,39		0,15		8,99
1.35G+1.50Q	13,54			-56,38	47,06			-17,77	-34,19		1,19		25,29
ΣΣ: +x	7,23			-30,54	25,54			-7,42	-18,89		10,64		11,91
ΣΣ: +x	7,23			-29,38	24,49			-12,61	-17,84		-9,08		14,57
ΣΣ: +z	7,23			-30,46	25,48			-7,74	-18,83		8,92		12,07
ΣΣ: +z	7,23			-29,46	24,55			-12,29	-17,91		-7,35		14,41
ΣΣ: -x	7,23			-30,53	25,54			-7,42	-18,89		9,54		11,91
ΣΣ: -x	7,23			-29,39	24,49			-12,62	-17,84		-7,98		14,57
ΣΣ: -z	7,23			-30,61	25,61			-7,06	-18,97		11,43		11,72
ΣΣ: -z	7,23			-29,31	24,42			-12,97	-17,77		-9,86		14,75
				0,04				0,09			-2,12		0,09
				-0,03				-0,08			1,76		-0,08
1.00G+1.00Q	9,52			-39,62	33,07			-12,59	-24,06		0,86		17,73
1.00G+1.00Q	9,52			-39,62	33,07			-12,59	-24,06		0,86		17,73
1.35G+1.50Q	13,54			-56,38	47,06			-17,77	-34,19		1,19		25,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	13,54			-56,40	47,05			-17,84	-34,20		2,78		25,24
1.00G+1.00Q	9,52			-39,62	33,07			-12,59	-24,06		0,86		17,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	9,52			-39,63	33,07			-12,64	-24,07		1,92		17,70
1.35G+1.05Q	11,48			-47,69	39,81			-15,45	-29,07		1,12		21,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	11,48			-47,73	39,80			-15,57	-29,08		3,77		21,16
1.00G+0.70Q	8,15			-33,82	28,24			-11,05	-20,64		0,82		15,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	8,15			-33,85	28,23			-11,12	-20,65		2,58		14,98

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 352	Τέλος: 348(Προ)	Μέλος: 629	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,44			-7,36	9,10			-0,01	5,67		0,15		-7,36
Q	3,09			-4,98	6,53			-0,01	3,46		0,03		-4,98
1.35G+1.50Q	9,27			-17,40	22,08			-0,02	12,85		0,25		-17,40
ΣΣ: +x	4,98			-12,56	15,10			-0,01	4,67		3,66		-7,13
ΣΣ: +x	4,98			-7,13	9,63			-0,02	10,14		-3,32		-12,56
ΣΣ: +z	4,98			-12,22	14,76			-0,01	5,01		2,67		-7,47
ΣΣ: +z	4,98			-7,47	9,97			-0,02	9,80		-2,34		-12,22
ΣΣ: -x	4,98			-12,57	15,10			-0,01	4,67		2,72		-7,13
ΣΣ: -x	4,98			-7,13	9,62			-0,02	10,14		-2,39		-12,57
ΣΣ: -z	4,98			-12,93	15,47			-0,01	4,29		3,41		-6,76
ΣΣ: -z	4,98			-6,76	9,25			-0,02	10,51		-3,08		-12,93
				0,13	-0,13				-0,13		-0,74		0,13
				-0,11	0,11				0,11		0,62		
1.00G+1.00Q	6,53			-12,34	15,63			-0,02	9,13		0,18		-12,34
1.00G+1.00Q	6,53			-12,34	15,63			-0,02	9,13		0,18		-12,34
1.35G+1.50Q	9,27			-17,40	22,08			-0,02	12,85		0,25		-17,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	9,27			-17,50	22,18			-0,02	12,95		0,81		-17,50
1.00G+1.00Q	6,53			-12,34	15,63			-0,02	9,13		0,18		-12,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	6,53			-12,40	15,70			-0,02	9,20		0,55		-12,40
1.35G+1.05Q	7,89			-15,16	19,14			-0,02	11,29		0,24		-15,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	7,89			-15,33	19,31			-0,02	11,46		1,16		-15,33
1.00G+0.70Q	5,60			-10,84	13,67			-0,01	8,10		0,17		-10,84
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	5,60			-10,95	13,78			-0,01	8,21		0,79		-10,95

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 397	Τέλος: 384	Μέλος: 630		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Κγ = 1,00	Κz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,58			-0,08	13,05			-22,19	-20,42		0,92		15,18
Q	5,22			-0,08	12,15			-21,20	-19,19		0,35		14,04
1.35G+1.50Q	15,37			-0,23	35,85			-61,76	-56,36		1,77		41,55
ΣΣ: +x	8,19			-0,14	19,25			-32,09	-30,14		18,17		21,93
ΣΣ: +x	8,19			-0,10	19,01			-33,50	-29,90		-16,02		22,47
ΣΣ: +z	8,19			-0,14	19,23			-32,21	-30,12		14,33		21,97
ΣΣ: +z	8,19			-0,11	19,03			-33,38	-29,92		-12,18		22,43
ΣΣ: -x	8,19			-0,13	19,24			-32,15	-30,13		10,42		21,95
ΣΣ: -x	8,19			-0,11	19,02			-33,44	-29,91		-8,27		22,45
ΣΣ: -z	8,19			-0,14	19,26			-32,04	-30,15		14,45		21,91
ΣΣ: -z	8,19			-0,10	19,00			-33,54	-29,89		-12,30		22,49
				-0,02	0,04			0,22	0,04		-31,87		0,22
				0,01	-0,03			-0,18	-0,03		26,55		-0,18
1.00G+1.00Q	10,80			-0,16	25,21			-43,39	-39,62		1,27		29,22
1.00G+1.00Q	10,80			-0,16	25,21			-43,39	-39,62		1,27		29,22
1.35G+1.50Q	15,37			-0,23	35,85			-61,76	-56,36		1,77		41,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	15,37			-0,22	35,82			-61,92	-56,39		25,67		41,50
1.00G+1.00Q	10,80			-0,16	25,21			-43,39	-39,62		1,27		29,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	10,80			-0,15	25,19			-43,50	-39,64		17,20		29,18
1.35G+1.05Q	13,02			-0,19	30,38			-52,22	-47,73		1,61		35,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	13,02			-0,17	30,34			-52,49	-47,78		41,44		35,14
1.00G+0.70Q	9,24			-0,14	21,56			-37,03	-33,86		1,16		25,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	9,24			-0,12	21,53			-37,21	-33,89		27,72		24,94

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	16		8			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 384	Τέλος: 351	Μέλος: 631	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,46			-22,17	18,53			-9,25	-14,22		1,31		9,17
Q	5,10			-21,18	17,69			-6,88	-12,93		0,27		9,45
1.35G+1.50Q	15,03			-61,70	51,56			-22,81	-38,60		2,17		26,55
ΣΣ: +x	8,01			-33,46	27,94			-9,96	-21,25		14,33		12,51
ΣΣ: +x	8,01			-32,06	26,81			-15,42	-20,12		-11,45		15,28
ΣΣ: +z	8,01			-33,35	27,87			-10,30	-21,18		12,30		12,68
ΣΣ: +z	8,01			-32,17	26,89			-15,07	-20,20		-9,42		15,10
ΣΣ: -x	8,01			-33,41	27,94			-9,96	-21,25		13,16		12,51
ΣΣ: -x	8,01			-32,11	26,82			-15,42	-20,13		-10,29		15,28
ΣΣ: -z	8,01			-33,51	28,02			-9,58	-21,33		15,26		12,32
ΣΣ: -z	8,01			-32,01	26,74			-15,79	-20,05		-12,38		15,47
				0,21	-0,01			0,14	-0,01		0,21		0,21
				-0,18	0,01			-0,11	0,01		-0,18		-0,18
1.00G+1.00Q	10,56			-43,35	36,23			-16,13	-27,15		1,58		18,62
1.00G+1.00Q	10,56			-43,35	36,23			-16,13	-27,15		1,58		18,62
1.35G+1.50Q	15,03			-61,70	51,56			-22,81	-38,60		2,17		26,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	15,03			-61,86	51,57			-22,91	-38,59		2,01		26,43
1.00G+1.00Q	10,56			-43,35	36,23			-16,13	-27,15		1,58		18,62
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	10,56			-43,45	36,23			-16,20	-27,15		1,47		18,53
1.35G+1.05Q	12,73			-52,17	43,60			-19,71	-32,78		2,05		22,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	12,73			-52,43	43,61			-19,88	-32,76		1,78		22,09
1.00G+0.70Q	9,03			-36,99	30,92			-14,06	-23,27		1,50		15,78
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	9,03			-37,17	30,93			-14,18	-23,26		1,32		15,64

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	8		4			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 351	Τέλος: 349(Προ)	Μέλος: 632	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,53			-9,27	11,07			-0,01	7,55		0,72		-9,27
Q	3,17			-6,90	8,50			-0,02	5,34		0,14		-6,90
1.35G+1.50Q	9,52			-22,87	27,69			-0,03	18,21		1,18		-22,87
ΣΣ: +x	5,11			-15,46	18,07				7,47		6,68		-9,99
ΣΣ: +x	5,11			-9,99	12,56			-0,02	12,98		-5,11		-15,46
ΣΣ: +z	5,11			-15,11	17,72				7,82		5,55		-10,33
ΣΣ: +z	5,11			-10,33	12,90			-0,02	12,64		-3,98		-15,11

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,11			-15,46	18,07				7,47		6,06		-9,99
ΣΣ:-x	5,11			-9,99	12,56			-0,02	12,98		-4,49		-15,46
ΣΣ:-z	5,11			-15,83	18,45				7,09		6,73		-9,61
ΣΣ:-z	5,11			-9,61	12,18			-0,03	13,36		-5,15		-15,83
				0,15	-0,15				-0,15		0,43		0,15
				-0,13	0,13				0,13		-0,36		
1.00G+1.00Q	6,70			-16,17	19,56			-0,02	12,90		0,86		-16,17
1.00G+1.00Q	6,70			-16,17	19,56			-0,02	12,90		0,86		-16,17
1.35G+1.50Q	9,52			-22,87	27,69			-0,03	18,21		1,18		-22,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,52			-22,98	27,80			-0,03	18,33		0,86		-22,98
1.00G+1.00Q	6,70			-16,17	19,56			-0,02	12,90		0,86		-16,17
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,70			-16,25	19,64			-0,02	12,97		0,65		-16,25
1.35G+1.05Q	8,09			-19,76	23,86			-0,03	15,81		1,12		-19,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,09			-19,95	24,05			-0,02	16,00		0,58		-19,95
1.00G+0.70Q	5,75			-14,10	17,01			-0,02	11,29		0,82		-14,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,75			-14,23	17,14			-0,02	11,42		0,46		-14,23

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 21	Μέλος: 633		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,02				2,32	-2,28	-6,84	-2,14	-3,75	-2,28	0,30	-1,37	1,33
Q	1,67				1,92	-0,27	-0,81	-1,73	-3,07	-0,27	1,01	-0,16	1,11
1.35G+1.50Q	5,23				6,02	-3,48	-10,45	-5,48	-9,67	-3,48	1,92	-2,09	3,46
ΣΣ:+x	2,85		0,01		3,42	103,38	-324,61	-2,58	-5,43	-108,21	137,32	-64,91	1,71
ΣΣ:+x	2,85		-0,02		3,14	-108,21	310,11	-3,43	-5,14	103,38	-135,86	248,09	2,05
ΣΣ:+z	2,85		0,01		3,38	93,43	-294,79	-2,72	-5,38	-98,26	100,89	-58,95	1,77
ΣΣ:+z	2,85		-0,01		3,19	-98,26	280,29	-3,29	-5,19	93,43	-99,43	224,23	2,00
ΣΣ:-x	2,85		0,01		3,36	106,76	-334,76	-2,77	-5,36	-111,59	81,68	-66,94	1,79
ΣΣ:-x	2,85		-0,01		3,20	-111,59	320,26	-3,24	-5,20	106,76	-80,21	256,21	1,98
ΣΣ:-z	2,85		0,01		3,39	117,33	-366,49	-2,68	-5,39	-122,17	104,19	-73,29	1,75
ΣΣ:-z	2,85		-0,02		3,17	-122,17	351,99	-3,33	-5,17	117,33	-102,73	281,59	2,01
			-0,01		-0,40	-16,97	-50,92	-1,21	-0,40	-16,97	-182,54	-10,19	-1,21
			0,01		0,34	14,14	42,43	1,01	0,34	14,14	152,12	33,95	1,01
1.00G+1.00Q	3,69				4,24	-2,55	-7,65	-3,86	-6,82	-2,55	1,31	-1,53	2,44
1.00G+1.00Q	3,69				4,24	-2,55	-7,65	-3,86	-6,82	-2,55	1,31	-1,53	2,44
1.35G+1.50Q	5,23				6,02	-3,48	-10,45	-5,48	-9,67	-3,48	1,92	-2,09	3,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,23				6,32	9,25	27,74	-4,57	-9,36	9,25	138,83	22,19	3,82
1.00G+1.00Q	3,69				4,24	-2,55	-7,65	-3,86	-6,82	-2,55	1,31	-1,53	2,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,69				4,45	5,94	17,81	-3,26	-6,62	5,94	92,58	14,25	2,68
1.35G+1.05Q	4,48				5,15	-3,36	-10,08	-4,70	-8,28	-3,36	1,47	-2,02	2,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,48				5,66	17,85	53,57	-3,18	-7,78	17,85	229,65	42,85	3,56
1.00G+0.70Q	3,19				3,67	-2,47	-7,40	-3,35	-5,90	-2,47	1,01	-1,48	2,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,19				4,00	11,67	35,03	-2,34	-5,56	11,67	153,13	28,02	2,51

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 19	Μέλος: 634		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,02		-6,84	-2,14	3,48	-2,26	-13,60	-0,79	-2,58	-2,26	2,61	-8,19	0,85
Q	1,67		-0,81	-1,73	2,82	-0,22	-1,46	-0,76	-2,18	-0,22	0,30	-0,94	0,65
1.35G+1.50Q	5,23		-10,45	-5,48	8,93	-3,37	-20,56	-2,21	-6,76	-3,37	3,98	-12,47	2,13
ΣΣ:+x	2,85		310,11	-3,43	5,42	99,08	-635,97	-0,02	-4,20	-103,81	70,41	-386,87	0,75
ΣΣ:+x	2,85		-324,61	-2,58	4,37	-103,81	607,27	-2,33	-3,15	99,08	-64,88	547,83	1,70
ΣΣ:+z	2,85		280,29	-3,29	5,25	89,96	-578,85	-0,39	-4,03	-94,70	52,02	-351,60	0,87
ΣΣ:+z	2,85		-294,79	-2,72	4,54	-94,70	550,15	-1,96	-3,32	89,96	-46,49	496,18	1,54
ΣΣ:-x	2,85		320,26	-3,24	5,17	103,80	-660,34	-0,56	-3,95	-108,53	48,05	-399,87	0,93
ΣΣ:-x	2,85		-334,76	-2,77	4,61	-108,53	631,64	-1,79	-3,39	103,80	-42,51	569,36	1,46
ΣΣ:-z	2,85		351,99	-3,33	5,29	113,38	-720,79	-0,31	-4,07	-118,11	63,28	-437,34	0,85
ΣΣ:-z	2,85		-366,49	-2,68	4,50	-118,11	692,09	-2,04	-3,28	113,38	-57,74	624,07	1,57
			-50,92	-1,21	1,03	-18,22	-105,56	1,87	1,03	-18,22	45,99	-61,85	1,87
			42,43	1,01	-0,86	15,18	87,97	-1,56	-0,86	15,18	-38,32	78,86	1,01
1.00G+1.00Q	3,69		-7,65	-3,86	6,30	-2,47	-15,07	-1,56	-4,76	-2,47	2,91	-9,13	1,50
1.00G+1.00Q	3,69		-7,65	-3,86	6,30	-2,47	-15,07	-1,56	-4,76	-2,47	2,91	-9,13	1,50
1.35G+1.50Q	5,23		-10,45	-5,48	8,93	-3,37	-20,56	-2,21	-6,76	-3,37	3,98	-12,47	2,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,23		27,74	-4,57	8,16	10,29	58,61	-3,62	-7,53	10,29	-30,51	52,44	1,79
1.00G+1.00Q	3,69		-7,65	-3,86	6,30	-2,47	-15,07	-1,56	-4,76	-2,47	2,91	-9,13	1,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,69		17,81	-3,26	5,79	6,63	37,71	-2,49	-5,28	6,63	-20,08	33,73	1,27
1.35G+1.05Q	4,48		-10,08	-4,70	7,66	-3,27	-19,90	-1,87	-5,78	-3,27	3,84	-12,05	1,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,48		53,57	-3,18	6,38	19,50	112,05	-4,21	-7,06	19,50	-53,64	100,35	1,34
1.00G+0.70Q	3,19		-7,40	-3,35	5,46	-2,41	-14,63	-1,33	-4,11	-2,41	2,82	-8,85	1,31
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,19		35,03	-2,34	4,60	12,77	73,34	-2,89	-4,97	12,77	-35,50	65,68	0,98

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 15	Μέλος: 635		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[15] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,98		-13,60	-0,79	2,49	1,12	-10,23	-2,24	-3,45	1,12	2,27	-10,91	0,77
Q	1,62		-1,46	-0,76	2,10	0,38	-0,33	-1,78	-2,78	0,38	0,40	-0,56	0,58
1.35G+1.50Q	5,11		-20,56	-2,21	6,50	2,09	-14,31	-5,70	-8,82	2,09	3,67	-15,56	1,91
ΣΣ:+x	2,79		607,27	-2,33	4,07	49,27	-708,43	-2,40	-5,37	-46,65	25,87	-648,59	1,69
ΣΣ:+x	2,79		-635,97	-0,02	3,00	-46,65	687,61	-3,86	-4,30	49,27	-20,94	669,80	0,57
ΣΣ:+z	2,79		550,15	-1,96	3,92	45,76	-644,44	-2,52	-5,22	-43,14	22,55	-590,17	1,50
ΣΣ:+z	2,79		-578,85	-0,39	3,15	-43,14	623,62	-3,74	-4,46	45,76	-17,62	607,26	1,06
ΣΣ:-x	2,79		631,64	-1,79	3,88	51,70	-743,37	-2,44	-5,19	-49,07	24,19	-675,10	1,44
ΣΣ:-x	2,79		-660,34	-0,56	3,18	-49,07	722,55	-3,82	-4,49	51,70	-19,26	702,65	0,67
ΣΣ:-z	2,79		692,09	-2,04	3,99	57,23	-807,98	-2,33	-5,29	-54,61	28,26	-736,03	1,57
ΣΣ:-z	2,79		-720,79	-0,31	3,08	-54,61	787,16	-3,93	-4,38	57,23	-23,33	766,10	1,15
			-105,57	1,87	-0,84	-0,58	-107,31	-0,64	-0,84	-0,58	13,14	-105,91	1,87
			87,97	-1,56	0,70	0,48	89,42	0,53	0,70	0,48	-10,95	89,13	0,53
1.00G+1.00Q	3,60		-15,07	-1,56	4,58	1,50	-10,56	-4,02	-6,23	1,50	2,67	-11,46	1,35
1.00G+1.00Q	3,60		-15,07	-1,56	4,58	1,50	-10,56	-4,02	-6,23	1,50	2,67	-11,46	1,35
1.35G+1.50Q	5,11		-20,56	-2,21	6,50	2,09	-14,31	-5,70	-8,82	2,09	3,67	-15,56	1,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,11		58,61	-3,62	7,13	2,52	66,18	-5,22	-8,19	2,52	-6,19	64,66	1,33

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[15] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q	3,60		-15,07	-1,56	4,58	1,50	-10,56	-4,02	-6,23	1,50	2,67	-11,46	1,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,60		37,71	-2,49	5,00	1,79	43,09	-3,70	-5,81	1,79	-3,90	42,02	0,96
1.35G+1.05Q	4,38		-19,90	-1,87	5,56	1,92	-14,16	-4,89	-7,57	1,92	3,48	-15,31	1,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,38		112,05	-4,21	6,60	2,64	119,98	-4,10	-6,53	2,64	-12,94	118,39	0,77
1.00G+0.70Q	3,12		-14,63	-1,33	3,95	1,39	-10,46	-3,49	-5,39	1,39	2,55	-11,30	1,17
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,12		73,34	-2,89	4,65	1,87	78,96	-2,96	-4,70	1,87	-8,40	77,84	0,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 13	Μέλος: 636	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[15] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,98		-10,23	-2,24	3,47	1,12	-6,86	-0,74	-2,47	1,12	2,27	-7,53	0,80
Q	1,62		-0,33	-1,78	3,08	0,38	0,81	0,14	-1,79	0,38	0,40	0,58	1,13
1.35G+1.50Q	5,11		-14,31	-5,70	9,30	2,09	-8,05	-0,79	-6,02	2,09	3,67	-9,30	2,77
ΣΣ:+x	2,79		687,61	-3,86	5,45	47,09	-785,79	-0,05	-3,81	-44,47	23,89	-722,53	1,38
ΣΣ:+x	2,79		-708,43	-2,40	4,57	-44,47	772,85	-1,29	-2,93	47,09	-18,96	754,52	1,51
ΣΣ:+z	2,79		623,62	-3,74	5,38	43,99	-717,11	-0,14	-3,74	-41,37	21,17	-657,68	1,34
ΣΣ:+z	2,79		-644,44	-2,52	4,63	-41,37	704,17	-1,20	-2,99	43,99	-16,24	686,85	1,48
ΣΣ:-x	2,79		722,55	-3,82	5,44	50,03	-835,25	-0,05	-3,80	-47,40	23,27	-760,45	1,33
ΣΣ:-x	2,79		-743,37	-2,44	4,57	-47,40	822,31	-1,29	-2,93	50,03	-18,35	801,15	1,48
ΣΣ:-z	2,79		787,16	-3,93	5,51	55,02	-904,11	0,05	-3,87	-52,39	26,22	-825,64	1,36
ΣΣ:-z	2,79		-807,98	-2,33	4,51	-52,39	891,17	-1,39	-2,87	55,02	-21,29	868,91	1,51
			-107,31	-0,64	0,23	-0,58	-109,05	0,06	0,23	-0,58	13,14	-107,66	-0,64
			89,42	0,53	-0,19	0,48	90,88	-0,05	-0,19	0,48	-10,95	90,59	0,53
1.00G+1.00Q	3,60		-10,56	-4,02	6,55	1,50	-6,05	-0,60	-4,26	1,50	2,67	-6,95	1,92
1.00G+1.00Q	3,60		-10,56	-4,02	6,55	1,50	-6,05	-0,60	-4,26	1,50	2,67	-6,95	1,92
1.35G+1.50Q	5,11		-14,31	-5,70	9,30	2,09	-8,05	-0,79	-6,02	2,09	3,67	-9,30	2,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,11		66,18	-5,22	9,12	2,52	73,74	-0,83	-6,20	2,52	-6,19	72,23	2,93
1.00G+1.00Q	3,60		-10,56	-4,02	6,55	1,50	-6,05	-0,60	-4,26	1,50	2,67	-6,95	1,92
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,60		43,09	-3,70	6,43	1,79	48,47	-0,63	-4,38	1,79	-3,90	47,40	2,03
1.35G+1.05Q	4,38		-14,16	-4,89	7,91	1,92	-8,41	-0,85	-5,22	1,92	3,48	-9,56	2,26
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	4,38		119,98	-4,10	7,62	2,64	127,90	-0,93	-5,51	2,64	-12,94	126,32	2,53
1.00G+0.70Q	3,12		-10,46	-3,49	5,62	1,39	-6,29	-0,64	-3,73	1,39	2,55	-7,13	1,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,12		78,96	-2,96	5,43	1,87	84,58	-0,69	-3,92	1,87	-8,40	83,46	1,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 350	Μέλος: 637	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,93	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,30		-6,86	-0,74	2,26	2,73	-4,15	0,86	0,97	2,73	3,13	-4,69	0,86
Q	0,94		0,81	0,14	-1,29	0,72	1,53	-1,61	-2,23	0,72	0,59	1,38	-1,61
1.35G+1.50Q	3,16		-8,05	-0,79	1,11	4,77	-3,31	-1,25	-2,04	4,77	5,10	-4,25	-1,25
ΣΣ:+x	1,77		772,85	-1,29	3,23	16,57	-793,33	2,28	-1,76	-10,39	40,54	-787,29	-2,16
ΣΣ:+x	1,77		-785,79	-0,05		-10,39	786,53	-2,16	1,47	16,57	-33,72	783,79	2,28
ΣΣ:+z	1,77		704,16	-1,20	3,03	15,97	-724,31	1,99	-1,56	-9,79	30,69	-718,54	-1,87
ΣΣ:+z	1,77		-717,11	-0,14	0,20	-9,79	717,52	-1,87	1,27	15,97	-23,87	714,84	1,99
ΣΣ:-x	1,77		822,31	-1,29	3,23	16,66	-842,33	2,28	-1,76	-10,48	31,73	-836,66	-2,16
ΣΣ:-x	1,77		-835,25	-0,05		-10,48	835,54	-2,16	1,47	16,66	-24,91	832,89	2,28
ΣΣ:-z	1,77		891,17	-1,39	3,44	20,66	-912,67	2,58	-1,97	-14,48	36,16	-905,81	-2,46
ΣΣ:-z	1,77		-904,11	0,05	-0,21	-14,48	905,87	-2,46	1,68	20,66	-29,34	902,92	2,58
			-109,05	0,06	0,15	-4,87	-113,90	0,21	0,15	-4,87	12,06	-110,02	0,21
			90,88	-0,05	-0,12	4,06	94,92	-0,17	-0,12	4,06	-10,05	94,11	-0,17
1.00G+1.00Q	2,24		-6,05	-0,60	0,97	3,45	-2,62	-0,74	-1,26	3,45	3,71	-3,31	-0,74
1.00G+1.00Q	2,24		-6,05	-0,60	0,97	3,45	-2,62	-0,74	-1,26	3,45	3,71	-3,31	-0,74
1.35G+1.50Q	3,16		-8,05	-0,79	1,11	4,77	-3,31	-1,25	-2,04	4,77	5,10	-4,25	-1,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,16		73,74	-0,83	1,00	8,42	82,12	-1,40	-2,15	8,42	-3,95	80,44	-1,40
1.00G+1.00Q	2,24		-6,05	-0,60	0,97	3,45	-2,62	-0,74	-1,26	3,45	3,71	-3,31	-0,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,24		48,47	-0,63	0,89	5,89	54,33	-0,85	-1,33	5,89	-2,32	53,16	-0,85
1.35G+1.05Q	2,74		-8,41	-0,85	1,69	4,44	-3,99	-0,52	-1,03	4,44	4,84	-4,88	-0,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,74		127,90	-0,93	1,51	10,53	138,38	-0,78	-1,21	10,53	-10,24	136,29	-0,93
1.00G+0.70Q	1,96		-6,29	-0,64	1,35	3,23	-3,08	-0,26	-0,59	3,23	3,54	-3,72	-0,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,96		84,58	-0,69	1,23	7,29	91,84	-0,44	-0,71	7,29	-6,52	90,39	-0,69

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: Δ47.1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 301	Μέλος: 638	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/50/100/14/5,2 [cm]		Μήκος L=1,50m	Bl=0,32m	Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[58] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[301] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]
G	18,18	-6,00	18,26	0,93	-9,01	4,88	0,13	3,15
Q	5,29	-2,26	6,67	1,80	-1,26	5,95	-0,02	1,94
1.35G+1.50Q	32,48	-11,49	34,66	3,96	-14,06	15,51	0,16	7,00
ΣΣ:+x	20,83	163,86	214,23	120,05	182,99	257,02	3,69	163,86
ΣΣ:+x	20,83	-178,07	-171,12	-116,45	-202,36	-241,31	3,69	120,05
ΣΣ:+z	20,83	183,96	237,53	134,83	206,29	274,10	3,38	183,96
ΣΣ:+z	20,83	-198,16	-194,42	-131,24	-225,66	-258,39	3,38	134,83
ΣΣ:-x	20,83	218,03	277,04	160,04	245,80	313,56	3,71	218,03
ΣΣ:-x	20,83	-232,23	-233,93	-156,44	-265,17	-297,84	3,71	160,04
ΣΣ:-z	20,83	214,99	273,03	157,10	241,79	317,43	4,08	214,99
ΣΣ:-z	20,83	-229,19	-229,92	-153,50	-261,16	-301,71	4,08	157,10
	0,00	101,23	-137,68	-105,30	-137,68	142,03	-0,70	101,23
	0,00	-84,36	114,73	87,75	114,73	-118,35	0,58	87,75
1.00G+1.00Q	23,47	-8,26	24,93	2,73	-10,27	10,83	0,12	4,98
1.00G+1.00Q	23,47	-8,26	24,93	2,73	-10,27	10,83	0,12	4,98
1.35G+1.50Q	32,48	-11,49	34,66	3,96	-14,06	15,51	0,16	7,00
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	32,48	-87,42	137,92	82,93	89,20	-91,01	0,68	82,93
1.00G+1.00Q	23,47	-8,26	24,93	2,73	-10,27	10,83	0,12	4,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	23,47	-58,88	93,77	55,38	58,56	-60,18	0,47	55,38
1.35G+1.05Q	30,10	-10,48	31,66	3,15	-13,49	12,84	0,16	6,17
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	30,10	-137,01	203,76	134,77	158,61	-164,69	1,03	134,77
1.00G+0.70Q	21,88	-7,58	22,93	2,19	-9,90	9,05	0,12	4,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	21,88	-91,94	137,66	89,94	104,84	-109,31	0,70	89,94

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ47

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	1	8Φ16							7Φ16				
Κόμβος	58								2Φ14	0,75	2Φ14	0,50	0,50
										Χιαστί:	2Φ14		

Κόμβος	301												2Φ14	0,50	0,50
												Χιαστί:	2Φ14		
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/11			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,75m -2τμ.ΣΦ10/9				Τέλος:	0,75m -2τμ.ΣΦ10/9		

(58) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(301) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: 48, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 37	Μέλος: 641		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		0,01		0,40
Q											0,01		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		0,02		0,54
ΣΣ:+x	0,36				0,53	0,26	-0,78		-0,53	-0,26	0,52	-0,15	0,40
ΣΣ:+x	0,36				0,53	-0,26	0,78		-0,53	0,26	-0,50	0,62	0,40
ΣΣ:+z	0,36				0,53	0,56	-1,66		-0,53	-0,55	1,05	-0,33	0,40
ΣΣ:+z	0,36				0,53	-0,55	1,67		-0,53	0,56	-1,03	1,34	0,40
ΣΣ:-x	0,36				0,53	0,46	-1,38		-0,53	-0,46	1,00	-0,27	0,40
ΣΣ:-x	0,36				0,53	-0,46	1,38		-0,53	0,46	-0,98	1,10	0,40
ΣΣ:-z	0,36				0,53	0,21	-0,62		-0,53	-0,21	0,59	-0,12	0,40
ΣΣ:-z	0,36				0,53	-0,21	0,63		-0,53	0,21	-0,57	0,50	0,40
						-0,07	-0,22			-0,07	-0,44	-0,04	
						0,06	0,18			0,06	0,36	0,15	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,01		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,01		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		0,02		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,72	0,06	0,17		-0,72	0,06	0,34	0,14	0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,01		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,53	0,04	0,11		-0,53	0,04	0,23	0,09	0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		0,01		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,72	0,09	0,28		-0,72	0,09	0,56	0,22	0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		0,01		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,53	0,06	0,19		-0,53	0,06	0,37	0,15	0,40

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 34	Μέλος: 642		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-2,06		0,40
Q											0,37		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-2,23		0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,78		0,53	0,30	-0,21		-0,53	-0,30	19,14	0,61	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,78		0,53	-0,30	0,21		-0,53	0,30	-22,95	-0,17	0,40
ΣΣ:+z	0,36		1,67		0,53	0,66	-0,39		-0,53	-0,66	20,19	1,28	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-1,66		0,53	-0,66	0,39		-0,53	0,66	-24,00	-0,23	0,40
ΣΣ:-x	0,36		1,38		0,53	0,55	-0,35		-0,53	-0,55	29,53	1,06	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-1,38		0,53	-0,55	0,35		-0,53	0,55	-33,33	-0,21	0,40

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-z	0,36		0,63		0,53	0,24	-0,17		-0,53	-0,24	29,55	0,49	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,62		0,53	-0,24	0,17		-0,53	0,24	-33,36	-0,14	0,40
			-0,22			0,06	-0,03			0,06	-180,97	-0,07	
			0,18			-0,05	0,02			-0,05	150,81	0,15	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,69		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,69		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-2,23		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,72	-0,05	0,02		-0,72	-0,05	133,50	0,14	0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,69		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,53	-0,03	0,01		-0,53	-0,03	88,80	0,09	0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-2,39		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,72	-0,08	0,03		-0,72	-0,08	223,83	0,23	0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		-1,80		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,53	-0,05	0,02		-0,53	-0,05	149,01	0,15	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 33	Μέλος: 643	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z	Z
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[33] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-2,06		0,40
Q											0,37		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-2,23		0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,21		0,53	0,07	-0,14		-0,53	-0,07	18,69	0,18	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,21		0,53	-0,07	0,14		-0,53	0,07	-22,52	-0,13	0,40
ΣΣ:+z	0,36		0,39		0,53	0,09	-0,33		-0,53	-0,09	19,36	0,36	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-0,39		0,53	-0,09	0,33		-0,53	0,09	-23,18	-0,33	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,35		0,53	0,09	-0,30		-0,53	-0,09	28,64	0,32	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,35		0,53	-0,09	0,30		-0,53	0,09	-32,46	-0,29	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,17		0,53	0,05	-0,12		-0,53	-0,05	29,00	0,15	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,17		0,53	-0,05	0,12		-0,53	0,05	-32,82	-0,11	0,40
			-0,03			0,01	0,01			0,01	-181,16		
			0,02			-0,01	-0,01			-0,01	150,96	0,02	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,69		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,69		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-2,23		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,72	-0,01	-0,01		-0,72	-0,01	133,64	0,01	0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,69		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,53	-0,01	-0,01		-0,53	-0,01	88,88	0,01	0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-2,40		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,72	-0,02	-0,02		-0,72	-0,02	224,05	0,02	0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		-1,80		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,53	-0,01	-0,01		-0,53	-0,01	149,16	0,02	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 30	Μέλος: 644		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[33] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-2,07		0,40
Q											0,37		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		-2,24		0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,14		0,53	0,09	-0,25		-0,53	-0,08	18,20	-0,13	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,14		0,53	-0,08	0,25		-0,53	0,09	-22,05	0,21	0,40
ΣΣ:+z	0,36		0,33		0,53	0,13	-0,34		-0,53	-0,13	18,47	0,31	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-0,33		0,53	-0,13	0,35		-0,53	0,13	-22,31	-0,27	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,30		0,53	0,14	-0,32		-0,53	-0,14	27,67	0,27	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,30		0,53	-0,14	0,32		-0,53	0,14	-31,51	-0,22	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,12		0,53	0,09	-0,20		-0,53	-0,08	28,40	-0,09	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,12		0,53	-0,08	0,21		-0,53	0,09	-32,24	0,16	0,40
			0,01				0,01				-181,32	0,01	
			-0,01				-0,01				151,10	-0,01	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,70		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,70		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		-2,24		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,01		0,72				-0,72		133,74		0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,70		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,01		0,53				-0,53		88,96		0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-2,41		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,02		0,72				-0,72		224,24	-0,01	0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		-1,81		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,01		0,53				-0,53		149,28		0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 29	Μέλος: 645		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[29] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-2,09		0,40
Q											0,37		
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72		0,01		-0,72		-2,26	0,01	0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,25		0,53	0,08	-0,13		-0,53	-0,08	17,67	0,21	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,25		0,53	-0,08	0,14		-0,53	0,08	-21,54	-0,13	0,40
ΣΣ:+z	0,36		0,35		0,53	0,12	-0,18		-0,53	-0,12	17,53	0,29	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-0,34		0,53	-0,12	0,19		-0,53	0,12	-21,40	-0,17	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,32		0,53	0,11	-0,25		-0,53	-0,11	26,64	0,28	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,32		0,53	-0,11	0,26		-0,53	0,11	-30,51	-0,23	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,21		0,53	0,06	-0,13		-0,53	-0,06	27,74	0,19	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,20		0,53	-0,06	0,14		-0,53	0,06	-31,61	-0,13	0,40
			0,01				0,01				-181,46	0,01	
			-0,01				-0,01				151,22	-0,01	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53		0,01		-0,53		-1,72	0,01	0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53		0,01		-0,53		-1,72	0,01	0,40
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72		0,01		-0,72		-2,26	0,01	0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,72				-0,72		133,83		0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53		0,01		-0,53		-1,72	0,01	0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,53				-0,53		89,01		0,40

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[29] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		-2,43	0,01	0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,72				-0,72		224,39		0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53		0,01		-0,53		-1,83		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,53				-0,53		149,39		0,40

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 26	Μέλος: 646		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[29] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53	-0,01	-0,03		-0,53	-0,01	-2,11		0,40
Q							-0,01				0,37		
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72	-0,02	-0,05		-0,72	-0,02	-2,29		0,54
ΣΣ: +x	0,36		0,14		0,53	0,06	-0,22		-0,53	-0,09	17,11	-0,12	0,40
ΣΣ: +x	0,36		-0,13		0,53	-0,09	0,15		-0,53	0,06	-21,01	0,13	0,40
ΣΣ: +z	0,36		0,19		0,53	0,09	-0,33		-0,53	-0,12	16,56	-0,17	0,40
ΣΣ: +z	0,36		-0,18		0,53	-0,12	0,26		-0,53	0,09	-20,46	0,22	0,40
ΣΣ: -x	0,36		0,26		0,53	0,11	-0,32		-0,53	-0,13	25,55	-0,21	0,40
ΣΣ: -x	0,36		-0,25		0,53	-0,13	0,26		-0,53	0,11	-29,46	0,22	0,40
ΣΣ: -z	0,36		0,14		0,53	0,07	-0,29		-0,53	-0,10	27,05	-0,14	0,40
ΣΣ: -z	0,36		-0,13		0,53	-0,10	0,22		-0,53	0,07	-30,96	0,19	0,40
			0,01			-0,01	-0,02			-0,01	-181,58		
			-0,01			0,01	0,02			0,01	151,32	0,01	
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,53	-0,02	-0,04		-0,53	-0,02	-1,74		0,40
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,53	-0,02	-0,04		-0,53	-0,02	-1,74		0,40
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72	-0,02	-0,05		-0,72	-0,02	-2,29		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,72	-0,01	-0,04		-0,72	-0,01	133,90	-0,01	0,54
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,53	-0,02	-0,04		-0,53	-0,02	-1,74		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,53	-0,01	-0,03		-0,53	-0,01	89,05		0,40
1.35G+1.05Q	0,48		0,01		0,72	-0,02	-0,05		-0,72	-0,02	-2,45		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,72	-0,01	-0,03		-0,72	-0,01	224,52	-0,01	0,54
1.00G+0.70Q	0,36		0,01		0,53	-0,01	-0,04		-0,53	-0,01	-1,85		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,53	-0,01	-0,02		-0,53	-0,01	149,47	-0,01	0,40

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 72	Μέλος: 647		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[72] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		-0,03		0,53	-0,03	-0,11		-0,53	-0,03	-2,13	-0,05	0,40
Q			-0,01			-0,01	-0,04			-0,01	0,38	-0,02	
1.35G+1.50Q	0,48		-0,05		0,72	-0,05	-0,21		-0,72	-0,05	-2,31	-0,09	0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,15		0,53	0,07	-0,34		-0,53	-0,13	16,51	-0,20	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,22		0,53	-0,13	0,08		-0,53	0,07	-20,47	0,10	0,40
ΣΣ:+z	0,36		0,26		0,53	0,08	-0,43		-0,53	-0,15	15,55	0,20	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-0,33		0,53	-0,15	0,16		-0,53	0,08	-19,51	-0,31	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,26		0,53	0,10	-0,46		-0,53	-0,17	24,42	-0,30	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,32		0,53	-0,17	0,19		-0,53	0,10	-28,37	0,20	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,22		0,53	0,09	-0,37		-0,53	-0,15	26,32	0,15	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,29		0,53	-0,15	0,10		-0,53	0,09	-30,27	-0,25	0,40
			-0,02			-0,04	-0,15			-0,04	-181,68	-0,04	
			0,02			0,04	0,13			0,04	151,40	0,10	
1.00G+1.00Q	0,36		-0,04		0,53	-0,04	-0,15		-0,53	-0,04	-1,76	-0,06	0,40
1.00G+1.00Q	0,36		-0,04		0,53	-0,04	-0,15		-0,53	-0,04	-1,76	-0,06	0,40
1.35G+1.50Q	0,48		-0,05		0,72	-0,05	-0,21		-0,72	-0,05	-2,31	-0,09	0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,04		0,72	-0,02	-0,10		-0,72	-0,02	133,94	-0,05	0,54
1.00G+1.00Q	0,36		-0,04		0,53	-0,04	-0,15		-0,53	-0,04	-1,76	-0,06	0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,03		0,53	-0,02	-0,08		-0,53	-0,02	89,08	-0,04	0,40
1.35G+1.05Q	0,48		-0,05		0,72	-0,05	-0,19		-0,72	-0,05	-2,48	-0,08	0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,03		0,72	0,01	-0,01		-0,72	0,01	224,61	-0,01	0,54
1.00G+0.70Q	0,36		-0,04		0,53	-0,03	-0,14		-0,53	-0,03	-1,87	-0,06	0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,02		0,53		-0,02		-0,53		149,53	-0,02	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|δ_{max}| = |δ_1+δ_2-δ_0| < L/250$, $|δ_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 72	Τέλος: 25	Μέλος: 648	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	ΑρχήΤέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			ZZ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00a0z = 1,00	β0γ = 1,00β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[72] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		-0,11		0,53	0,12	0,24		-0,53	0,12	-2,16	0,17	0,40
Q			-0,04			0,04	0,08			0,04	0,38	0,05	
1.35G+1.50Q	0,48		-0,21		0,72	0,22	0,44		-0,72	0,22	-2,35	0,31	0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,08		0,53	0,29	-0,02		-0,53	-0,01	15,90	0,09	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,34		0,53	-0,01	0,58		-0,53	0,29	-19,90	0,42	0,40
ΣΣ:+z	0,36		0,16		0,53	0,33	-0,07		-0,53	-0,05	14,54	0,16	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-0,43		0,53	-0,05	0,63		-0,53	0,33	-18,54	0,45	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,19		0,53	0,34	-0,10		-0,53	-0,07	23,25	0,18	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,46		0,53	-0,07	0,66		-0,53	0,34	-27,25	0,48	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,10		0,53	0,31	-0,06		-0,53	-0,04	25,57	0,11	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,37		0,53	-0,04	0,62		-0,53	0,31	-29,57	0,44	0,40
			-0,15			0,08	0,09			0,08	-181,76	0,04	
			0,13			-0,07	-0,07			-0,07	151,47	0,09	
1.00G+1.00Q	0,36		-0,15		0,53	0,16	0,32		-0,53	0,16	-1,78	0,22	0,40
1.00G+1.00Q	0,36		-0,15		0,53	0,16	0,32		-0,53	0,16	-1,78	0,22	0,40
1.35G+1.50Q	0,48		-0,21		0,72	0,22	0,44		-0,72	0,22	-2,35	0,31	0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,10		0,72	0,16	0,38		-0,72	0,16	133,97	0,28	0,54
1.00G+1.00Q	0,36		-0,15		0,53	0,16	0,32		-0,53	0,16	-1,78	0,22	0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,08		0,53	0,12	0,28		-0,53	0,12	89,10	0,20	0,40
1.35G+1.05Q	0,48		-0,19		0,72	0,20	0,41		-0,72	0,20	-2,52	0,29	0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,01		0,72	0,10	0,30		-0,72	0,10	224,68	0,24	0,54
1.00G+0.70Q	0,36		-0,14		0,53	0,15	0,29		-0,53	0,15	-1,89	0,21	0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,02		0,53	0,08	0,22		-0,53	0,08	149,57	0,18	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 49, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 24	Μέλος: 649	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=3,22	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z	Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[24] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,32		0,26		0,53	-0,08			-0,53	-0,08	-2,41	0,21	0,44
Q			0,08			-0,02				-0,02	0,44	0,07	
1.35G+1.50Q	0,43		0,47		0,72	-0,14			-0,72	-0,14	-2,60	0,38	0,60
ΣΣ:+x	0,32		0,72		0,53	0,04	-0,02		-0,53	-0,22	16,00	0,57	0,44
ΣΣ:+x	0,32		-0,12		0,53	-0,22	0,01		-0,53	0,04	-20,46	-0,02	0,44
ΣΣ:+z	0,32		0,68		0,53	0,03	-0,02		-0,53	-0,21	14,35	0,54	0,44
ΣΣ:+z	0,32		-0,08		0,53	-0,21	0,01		-0,53	0,03	-18,81	-0,01	0,44
ΣΣ:-x	0,32		0,76		0,53	0,05	-0,02		-0,53	-0,23	23,18	0,60	0,44
ΣΣ:-x	0,32		-0,16		0,53	-0,23	0,01		-0,53	0,05	-27,64	-0,02	0,44
ΣΣ:-z	0,32		0,80		0,53	0,06	-0,02		-0,53	-0,25	25,84	0,64	0,44
ΣΣ:-z	0,32		-0,20		0,53	-0,25	0,01		-0,53	0,06	-30,30	-0,03	0,44
			-0,03			0,01	0,01			0,01	-202,72		
			0,03			-0,01				-0,01	168,94	0,02	
1.00G+1.00Q	0,32		0,34		0,53	-0,10			-0,53	-0,10	-1,97	0,27	0,44
1.00G+1.00Q	0,32		0,34		0,53	-0,10			-0,53	-0,10	-1,97	0,27	0,44
1.35G+1.50Q	0,43		0,47		0,72	-0,14			-0,72	-0,14	-2,60	0,38	0,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,43		0,50		0,72	-0,15	-0,01		-0,72	-0,15	149,44	0,40	0,60
1.00G+1.00Q	0,32		0,34		0,53	-0,10			-0,53	-0,10	-1,97	0,27	0,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,32		0,36		0,53	-0,11			-0,53	-0,11	99,39	0,28	0,44
1.35G+1.05Q	0,43		0,44		0,72	-0,13			-0,72	-0,13	-2,80	0,35	0,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,43		0,47		0,72	-0,15	-0,01		-0,72	-0,15	250,61	0,38	0,60
1.00G+0.70Q	0,32		0,32		0,53	-0,10			-0,53	-0,10	-2,11	0,25	0,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,32		0,34		0,53	-0,10	-0,01		-0,53	-0,10	166,83	0,27	0,44

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 11 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 11 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 50, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 317	Μέλος: 650	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=3,75	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[317] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
Q													
1.35G+1.50Q	0,48				0,96				-0,96		0,01		0,96
ΣΣ:+x	0,36				0,71				-0,71		0,61		0,71
ΣΣ:+x	0,36				0,71				-0,71		-0,58		0,71
ΣΣ:+z	0,36				0,71				-0,71		1,13		0,71
ΣΣ:+z	0,36				0,71				-0,71		-1,11		0,71

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[317] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	0,36				0,71				-0,71		0,92		0,71
ΣΣ:-x	0,36				0,71				-0,71		-0,90		0,71
ΣΣ:-z	0,36				0,71				-0,71		0,58		0,71
ΣΣ:-z	0,36				0,71				-0,71		-0,55		0,71
											-1,07		
											0,89		
1.00G+1.00Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.00G+1.00Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.35G+1.50Q	0,48				0,96				-0,96		0,01		0,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,48				0,96				-0,96		0,82		0,96
1.00G+1.00Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,36				0,71				-0,71		0,55		0,71
1.35G+1.05Q	0,48				0,96				-0,96		0,02		0,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,48				0,96				-0,96		1,35		0,96
1.00G+0.70Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,36				0,71				-0,71		0,90		0,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 13 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 51, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 316	Τέλος: 322	Μέλος: 651	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,14	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[316] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[322] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				1,16				-1,16		-7,10		1,89
Q											-0,54		
1.35G+1.50Q	0,48				1,56				-1,56		-10,39		2,55
ΣΣ:+x	0,36				1,16				-1,16		16,85		1,89
ΣΣ:+x	0,36				1,16				-1,16		-31,57		1,89
ΣΣ:+z	0,36				1,16				-1,16		17,26		1,89
ΣΣ:+z	0,36				1,16				-1,16		-31,97		1,89
ΣΣ:-x	0,36				1,16				-1,16		15,58		1,89
ΣΣ:-x	0,36				1,16				-1,16		-30,29		1,89
ΣΣ:-z	0,36				1,16				-1,16		15,48		1,89
ΣΣ:-z	0,36				1,16				-1,16		-30,19		1,89
											-139,16		
											115,97		
1.00G+1.00Q	0,36				1,16				-1,16		-7,63		1,89
1.00G+1.00Q	0,36				1,16				-1,16		-7,63		1,89
1.35G+1.50Q	0,48				1,56				-1,56		-10,39		2,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,48				1,56				-1,56		93,98		2,55
1.00G+1.00Q	0,36				1,16				-1,16		-7,63		1,89
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,36				1,16				-1,16		61,95		1,89
1.35G+1.05Q	0,48				1,56				-1,56		-10,14		2,55
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,48				1,56				-1,56		163,81		2,55
1.00G+0.70Q	0,36				1,16				-1,16		-7,47		1,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,36				1,16				-1,16		108,50		1,89

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 22 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 52, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 323	Τέλος: 39	Μέλος: 652		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=3,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[323] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
Q													
1.35G+1.50Q	0,48				0,96				-0,96		0,01		0,96
ΣΣ:+x	0,36				0,71				-0,71		0,93		0,71
ΣΣ:+x	0,36				0,71				-0,71		-0,91		0,71
ΣΣ:+z	0,36				0,71				-0,71		1,16		0,71
ΣΣ:+z	0,36				0,71				-0,71		-1,14		0,71
ΣΣ:-x	0,36				0,71				-0,71		0,65		0,71
ΣΣ:-x	0,36				0,71				-0,71		-0,63		0,71
ΣΣ:-z	0,36				0,71				-0,71		0,61		0,71
ΣΣ:-z	0,36				0,71				-0,71		-0,59		0,71
											-1,09		
											0,91		
1.00G+1.00Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.00G+1.00Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.35G+1.50Q	0,48				0,96				-0,96		0,01		0,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,96				-0,96		0,83		0,96
1.00G+1.00Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,71				-0,71		0,55		0,71
1.35G+1.05Q	0,48				0,96				-0,96		0,01		0,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,96				-0,96		1,37		0,96
1.00G+0.70Q	0,36				0,71				-0,71		0,01		0,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,71				-0,71		0,92		0,71

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 13 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 86	Μέλος: 653		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-0,72		0,40
Q											0,01		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-0,95		0,54
ΣΣ:+x	0,36		1,51		0,53	0,32	-1,00		-0,53	-0,32	0,50	1,37	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-1,51		0,53	-0,32	1,00		-0,53	0,32	-1,92	-1,06	0,40
ΣΣ:+z	0,36		1,84		0,53	0,55	-1,09		-0,53	-0,55	0,47	1,59	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-1,84		0,53	-0,55	1,09		-0,53	0,55	-1,89	-1,09	0,40
ΣΣ:-x	0,36		1,03		0,53	0,21	-0,67		-0,53	-0,21	-0,10	0,93	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-1,03		0,53	-0,21	0,67		-0,53	0,21	-1,32	-0,71	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,63		0,53	0,09	-0,55		-0,53	-0,09	-0,33	0,60	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,63		0,53	-0,09	0,55		-0,53	0,09	-1,09	-0,56	0,40
						0,08	0,23			0,08	-0,72	0,18	
						-0,06	-0,19			-0,06	0,60	-0,04	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-0,71		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-0,71		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-0,95		0,54

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,48 0,36				0,72 0,53	-0,06	-0,17		-0,72 -0,53	-0,06	-0,41 -0,71	-0,03	0,54 0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,36 0,48				0,53 0,72	-0,04	-0,11		-0,53 -0,72	-0,04	-0,35 -0,96	-0,02	0,40 0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,48 0,36				0,72 0,53	-0,09	-0,28		-0,72 -0,53	-0,09	-0,06 -0,71	-0,06	0,54 0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,53	-0,06	-0,19		-0,53	-0,06	-0,11	-0,04	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 85	Μέλος: 654	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-0,38		0,40
Q											0,75		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		0,62		0,54
ΣΣ: +x	0,36		1,00		0,53	0,53	-0,89		-0,53	-0,53	153,95	0,74	0,40
ΣΣ: +x	0,36		-1,00		0,53	-0,53	0,89		-0,53	0,53	-153,97	0,65	0,40
ΣΣ: +z	0,36		1,09		0,53	0,54	-0,83		-0,53	-0,54	113,28	0,81	0,40
ΣΣ: +z	0,36		-1,09		0,53	-0,54	0,83		-0,53	0,54	-113,30	0,61	0,40
ΣΣ: -x	0,36		0,67		0,53	0,31	-0,50		-0,53	-0,31	96,60	0,52	0,40
ΣΣ: -x	0,36		-0,67		0,53	-0,31	0,50		-0,53	0,31	-96,62	-0,35	0,40
ΣΣ: -z	0,36		0,55		0,53	0,27	-0,33		-0,53	-0,27	123,76	0,40	0,40
ΣΣ: -z	0,36		-0,55		0,53	-0,27	0,33		-0,53	0,27	-123,78	0,20	0,40
			0,23			-0,07	0,03			-0,07	-84,88	0,19	
			-0,19			0,05	-0,02			0,05	70,73	-0,06	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,37		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,37		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		0,62		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,48 0,36		-0,17		0,72 0,53	0,05	-0,02		-0,72 -0,53	0,05	64,28 0,37	-0,05	0,54 0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,36 0,48		-0,11		0,53 0,72	0,03	-0,01		-0,53 -0,72	0,03	42,81 0,28	-0,03	0,40 0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,48 0,36		-0,28		0,72 0,53	0,08	-0,03		-0,72 -0,53	0,08	106,38 0,15	-0,08	0,54 0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,19		0,53	0,06	-0,02		-0,53	0,06	70,88	-0,06	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 84	Μέλος: 655	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		-1,96		0,40
Q											0,56		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-1,81		0,54
ΣΣ: +x	0,36		0,89		0,53	0,27	-1,60		-0,53	-0,27	120,90	-1,02	0,40
ΣΣ: +x	0,36		-0,89		0,53	-0,27	1,60		-0,53	0,27	-124,22	1,45	0,40
ΣΣ: +z	0,36		0,83		0,53	0,27	-1,51		-0,53	-0,27	88,06	-0,95	0,40
ΣΣ: +z	0,36		-0,83		0,53	-0,27	1,51		-0,53	0,27	-91,39	1,36	0,40
ΣΣ: -x	0,36		0,50		0,53	0,13	-0,81		-0,53	-0,13	76,98	-0,55	0,40
ΣΣ: -x	0,36		-0,50		0,53	-0,13	0,81		-0,53	0,13	-80,30	0,74	0,40
ΣΣ: -z	0,36		0,33		0,53	0,12	-0,64		-0,53	-0,12	99,36	-0,38	0,40
ΣΣ: -z	0,36		-0,33		0,53	-0,12	0,64		-0,53	0,12	-102,69	0,57	0,40
			0,03			-0,01	-0,01			-0,01	-74,53	0,02	
			-0,02			0,01	0,01			0,01	62,11		
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,40		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,40		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72				-0,72		-1,81		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,02		0,72	0,01	0,01		-0,72	0,01	54,09		0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		-1,40		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,01		0,53	0,01			-0,53	0,01	35,86		0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-2,06		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,03		0,72	0,02	0,01		-0,72	0,02	91,10		0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		-1,57		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,02		0,53	0,01	0,01		-0,53	0,01	60,54		0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 83	Μέλος: 656	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,51			-0,08	-0,56		-3,68		0,36
Q					0,03			0,10	0,03		0,58		0,10
1.35G+1.50Q	0,48				0,73			0,04	-0,70		-4,09		0,56
ΣΣ: +x	0,36		1,60		0,58	1,99	-4,38	0,13	-0,60	-1,99	79,17	0,43	0,31
ΣΣ: +x	0,36		-1,60		0,47	-1,99	4,38	-0,19	-0,49	1,99	-85,83	4,38	0,47
ΣΣ: +z	0,36		1,51		0,58	1,87	-4,14	0,14	-0,60	-1,87	54,94	0,44	0,31
ΣΣ: +z	0,36		-1,51		0,47	-1,87	4,14	-0,20	-0,49	1,87	-61,60	4,14	0,47
ΣΣ: -x	0,36		0,81		0,57	1,12	-2,57	0,12	-0,59	-1,12	52,31	0,20	0,31
ΣΣ: -x	0,36		-0,81		0,47	-1,12	2,57	-0,18	-0,49	1,12	-58,97	2,57	0,46
ΣΣ: -z	0,36		0,64		0,57	0,77	-1,68	0,10	-0,59	-0,77	69,37	0,21	0,32
ΣΣ: -z	0,36		-0,64		0,48	-0,77	1,69	-0,16	-0,50	0,77	-76,03	1,69	0,45
			-0,01		0,01		-0,01	0,03	0,01		-80,26	-0,01	0,03
			0,01				0,01	-0,03			66,88	0,01	-0,03
1.00G+1.00Q	0,36				0,54			0,02	-0,53		-3,10		0,41
1.00G+1.00Q	0,36				0,54			0,02	-0,53		-3,10		0,41
1.35G+1.50Q	0,48				0,73			0,04	-0,70		-4,09		0,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		0,01		0,73		0,01	0,02	-0,71		56,10	0,01	0,55
1.00G+1.00Q	0,36				0,54			0,02	-0,53		-3,10		0,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,53		0,01	0,01	-0,53		37,03	0,01	0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-4,36		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,01		0,71		0,02	-0,04	-0,73		95,96	0,02	0,52
1.00G+0.70Q	0,36				0,53			-0,01	-0,54		-3,27		0,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,01		0,52		0,01	-0,04	-0,54		63,61	0,01	0,38

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 82	Μέλος: 657	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Ζ	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36			-0,08	0,56				-0,51		-8,36		0,36
Q				0,10	-0,03				-0,03		-0,83		0,10
1.35G+1.50Q	0,48			0,04	0,70				-0,73		-12,54		0,56
ΣΣ:+x	0,36		4,38	-0,19	0,60	2,34	-2,67		-0,58	-2,34	37,59	4,38	0,47
ΣΣ:+x	0,36		-4,38	0,13	0,49	-2,34	2,67		-0,47	2,34	-54,98	1,29	0,31
ΣΣ:+z	0,36		4,14	-0,20	0,60	2,17	-2,44		-0,58	-2,17	23,10	4,14	0,47
ΣΣ:+z	0,36		-4,14	0,14	0,49	-2,17	2,44		-0,47	2,17	-40,48	1,18	0,31
ΣΣ:-x	0,36		2,57	-0,18	0,59	1,18	-1,11		-0,57	-1,18	26,67	2,57	0,46
ΣΣ:-x	0,36		-2,57	0,12	0,49	-1,18	1,11		-0,47	1,18	-44,05	0,55	0,31
ΣΣ:-z	0,36		1,69	-0,16	0,59	0,90	-1,08		-0,57	-0,90	37,87	1,69	0,45
ΣΣ:-z	0,36		-1,68	0,10	0,50	-0,90	1,08		-0,48	0,90	-55,25	0,58	0,32
			-0,01	0,03	-0,01		-0,02		-0,01		-89,03	-0,01	0,03
			0,01	-0,03			0,02				74,19	0,01	-0,03
1.00G+1.00Q	0,36			0,02	0,53				-0,54		-9,20		0,41
1.00G+1.00Q	0,36			0,02	0,53				-0,54		-9,20		0,41
1.35G+1.50Q	0,48			0,04	0,70				-0,73		-12,54		0,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		0,01	0,02	0,71		0,02		-0,73		54,23	0,01	0,55
1.00G+1.00Q	0,36			0,02	0,53				-0,54		-9,20		0,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		0,01	0,01	0,53		0,01		-0,53		35,32	0,01	0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-12,16		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,02	-0,04	0,73		0,02		-0,71		99,12	0,02	0,52
1.00G+0.70Q	0,36			-0,01	0,54				-0,53		-8,95		0,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,01	-0,04	0,54		0,02		-0,52		65,24	0,02	0,38

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 81	Μέλος: 658	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Ζ	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,51			-0,08	-0,56		-8,89		0,36
Q					0,03			0,10	0,03		-1,46		0,10
1.35G+1.50Q	0,48				0,73			0,04	-0,70		-14,20		0,56
ΣΣ:+x	0,36		2,67		0,59	1,81	-2,87	0,18	-0,61	-1,81	3,31	1,62	0,29
ΣΣ:+x	0,36		-2,67		0,45	-1,81	2,86	-0,24	-0,47	1,81	-22,41	2,86	0,49
ΣΣ:+z	0,36		2,44		0,58	1,62	-2,52	0,14	-0,60	-1,62	4,64	1,50	0,30
ΣΣ:+z	0,36		-2,44		0,47	-1,62	2,52	-0,20	-0,49	1,62	-23,74	2,52	0,47

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	0,36		1,11		0,58	0,81	-1,69	0,14	-0,60	-0,81	1,70	0,77	0,30
ΣΣ:-x	0,36		-1,11		0,47	-0,81	1,68	-0,20	-0,49	0,81	-20,80	1,68	0,47
ΣΣ:-z	0,36		1,08		0,59	0,84	-1,52	0,18	-0,61	-0,84	4,36	0,60	0,29
ΣΣ:-z	0,36		-1,08		0,45	-0,84	1,51	-0,24	-0,47	0,84	-23,46	1,51	0,49
			-0,02		-0,04	0,02	0,05	-0,12	-0,04	0,02	-114,23	0,05	-0,12
			0,02		0,03	-0,02	-0,04	0,10	0,03	-0,02	95,19		0,10
1.00G+1.00Q	0,36				0,54			0,02	-0,53		-10,35		0,41
1.00G+1.00Q	0,36				0,54			0,02	-0,53		-10,35		0,41
1.35G+1.50Q	0,48				0,73			0,04	-0,70		-14,20		0,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,76	-0,02	-0,04	0,13	-0,67	-0,02	71,47		0,61
1.00G+1.00Q	0,36		0,02		0,54			0,02	-0,53		-10,35		0,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		0,01		0,56	-0,01	-0,03	0,08	-0,51	-0,01	46,76		0,44
1.35G+1.05Q	0,48				0,72				-0,72		-13,54		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,02		0,77	-0,03	-0,07	0,15	-0,67	-0,03	129,25	0,01	0,61
1.00G+0.70Q	0,36				0,53			-0,01	-0,54		-9,92		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,02		0,56	-0,02	-0,05	0,09	-0,50	-0,02	85,27		0,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 80	Μέλος: 659		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Ζ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36			-0,08	0,56		-0,01		-0,51		-5,00		0,36
Q				0,10	-0,03				-0,03		-0,96		0,10
1.35G+1.50Q	0,48			0,04	0,70		-0,01		-0,73		-8,19		0,56
ΣΣ:+x	0,36		2,86	-0,24	0,61	1,36	-1,25		-0,59	-1,36	40,82	2,86	0,49
ΣΣ:+x	0,36		-2,87	0,18	0,47	-1,36	1,23		-0,45	1,36	-51,75	0,45	0,29
ΣΣ:+z	0,36		2,52	-0,20	0,60	1,21	-1,14		-0,58	-1,21	34,61	2,52	0,47
ΣΣ:+z	0,36		-2,52	0,14	0,49	-1,21	1,13		-0,47	1,21	-45,54	0,43	0,30
ΣΣ:-x	0,36		1,68	-0,20	0,60	0,73	-0,56		-0,58	-0,74	21,47	1,68	0,47
ΣΣ:-x	0,36		-1,69	0,14	0,49	-0,74	0,55		-0,47	0,73	-32,40	0,18	0,30
ΣΣ:-z	0,36		1,51	-0,24	0,61	0,70	-0,60		-0,59	-0,70	25,53	1,51	0,49
ΣΣ:-z	0,36		-1,52	0,18	0,47	-0,70	0,59		-0,45	0,70	-36,45	0,19	0,29
			0,05	-0,12	0,04	0,02	0,13		0,04	0,02	-147,24	0,11	-0,12
			-0,04	0,10	-0,03	-0,02	-0,11		-0,03	-0,02	122,70	-0,04	0,10
1.00G+1.00Q	0,36			0,02	0,53		-0,01		-0,54		-5,96		0,41
1.00G+1.00Q	0,36			0,02	0,53		-0,01		-0,54		-5,96		0,41
1.35G+1.50Q	0,48			0,04	0,70		-0,01		-0,73		-8,19		0,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,04	0,13	0,67	-0,02	-0,10		-0,76	-0,02	102,24	-0,04	0,61
1.00G+1.00Q	0,36			0,02	0,53		-0,01		-0,54		-5,96		0,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,03	0,08	0,51	-0,01	-0,07		-0,56	-0,01	67,66	-0,03	0,44
1.35G+1.05Q	0,48				0,72		-0,01		-0,72		-7,76		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,07	0,15	0,67	-0,03	-0,17		-0,77	-0,03	176,29	-0,07	0,61
1.00G+0.70Q	0,36			-0,01	0,54		-0,01		-0,53		-5,67		0,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,05	0,09	0,50	-0,02	-0,11		-0,56	-0,02	117,03	-0,05	0,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 68	Μέλος: 660		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		-0,01		0,53	0,01	0,01		-0,53	0,01	1,18	0,01	0,40
Q											1,09		
1.35G+1.50Q	0,48		-0,01		0,72	0,01	0,01		-0,72	0,01	3,22	0,01	0,54
ΣΣ:+x	0,36		1,23		0,53	0,21	-0,76		-0,53	-0,20	93,29	1,13	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-1,25		0,53	-0,20	0,78		-0,53	0,21	-89,96	-0,85	0,40
ΣΣ:+z	0,36		1,13		0,53	0,18	-0,70		-0,53	-0,17	74,06	1,04	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-1,14		0,53	-0,17	0,72		-0,53	0,18	-70,72	-0,78	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,55		0,53	0,09	-0,41		-0,53	-0,08	58,03	0,52	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,56		0,53	-0,08	0,43		-0,53	0,09	-54,69	-0,43	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,59		0,53	0,12	-0,39		-0,53	-0,11	70,84	0,54	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,60		0,53	-0,11	0,41		-0,53	0,12	-67,50	-0,42	0,40
			0,13			-0,07	-0,08			-0,07	-182,32	0,08	
			-0,11			0,06	0,07			0,06	151,93	0,03	
1.00G+1.00Q	0,36		-0,01		0,53	0,01	0,01		-0,53	0,01	2,26	0,01	0,40
1.00G+1.00Q	0,36		-0,01		0,53	0,01	0,01		-0,53	0,01	2,26	0,01	0,40
1.35G+1.50Q	0,48		-0,01		0,72	0,01	0,01		-0,72	0,01	3,22	0,01	0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,10		0,72	0,06	0,08		-0,72	0,06	139,96	0,04	0,54
1.00G+1.00Q	0,36		-0,01		0,53	0,01	0,01		-0,53	0,01	2,26	0,01	0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,07		0,53	0,04	0,05		-0,53	0,04	93,42	0,03	0,40
1.35G+1.05Q	0,48		-0,01		0,72	0,01	0,01		-0,72	0,01	2,73	0,01	0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,17		0,72	0,09	0,12		-0,72	0,09	230,63	0,06	0,54
1.00G+0.70Q	0,36		-0,01		0,53	0,01	0,01		-0,53	0,01	1,94	0,01	0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,11		0,53	0,06	0,08		-0,53	0,06	153,87	0,04	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 67	Μέλος: 661		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[67] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		0,01		0,53		0,01		-0,53		1,38	0,01	0,40
Q											1,40		
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72		0,01		-0,72		3,96	0,01	0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,78		0,53	0,25	-0,27		-0,53	-0,25	124,48	0,64	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,76		0,53	-0,25	0,28		-0,53	0,25	-120,51	-0,29	0,40
ΣΣ:+z	0,36		0,72		0,53	0,23	-0,18		-0,53	-0,23	96,77	0,59	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-0,70		0,53	-0,23	0,19		-0,53	0,23	-92,80	-0,22	0,40
ΣΣ:-x	0,36		0,43		0,53	0,14	-0,14		-0,53	-0,14	77,75	0,35	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-0,41		0,53	-0,14	0,15		-0,53	0,14	-73,78	-0,15	0,40
ΣΣ:-z	0,36		0,41		0,53	0,14	-0,20		-0,53	-0,14	96,22	0,34	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-0,39		0,53	-0,14	0,21		-0,53	0,14	-92,24	-0,19	0,40
			-0,08			0,05	0,07			0,05	-217,12	0,04	
			0,07			-0,04	-0,06			-0,04	180,93	0,04	
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,53		0,01		-0,53		2,78	0,01	0,40
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,53		0,01		-0,53		2,78	0,01	0,40
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72		0,01		-0,72		3,96	0,01	0,54

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[67] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,48 0,36		0,08 0,01		0,72 0,53	-0,04	-0,04 0,01		-0,72 -0,53	-0,04	166,80 2,78	0,05 0,01	0,54 0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,36 0,48		0,05 0,01		0,53 0,72	-0,03	-0,03 0,01		-0,53 -0,72	-0,03	111,34 3,33	0,04 0,01	0,40 0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,48 0,36		0,12 0,01		0,72 0,53	-0,07	-0,08 0,01		-0,72 -0,53	-0,07	274,73 2,36	0,08 0,01	0,54 0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,08		0,53	-0,04	-0,05		-0,53	-0,04	183,29	0,05	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 54, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 23	Μέλος: 662	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=3,22	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[67] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,32		0,01		0,53				-0,53		1,50		0,44
Q											1,56		
1.35G+1.50Q	0,43		0,01		0,72				-0,72		4,36	0,01	0,60
ΣΣ: +x	0,32		0,31		0,53	0,09	-0,02		-0,53	-0,10	139,11	0,25	0,44
ΣΣ: +x	0,32		-0,30		0,53	-0,10	0,01		-0,53	0,09	-134,76	-0,05	0,44
ΣΣ: +z	0,32		0,22		0,53	0,06	-0,01		-0,53	-0,07	107,81	0,17	0,44
ΣΣ: +z	0,32		-0,20		0,53	-0,07	0,01		-0,53	0,06	-103,46	-0,03	0,44
ΣΣ: -x	0,32		0,17		0,53	0,05	-0,01		-0,53	-0,05	86,49	0,13	0,44
ΣΣ: -x	0,32		-0,16		0,53	-0,05	0,01		-0,53	0,05	-82,14	-0,03	0,44
ΣΣ: -z	0,32		0,24		0,53	0,07	-0,02		-0,53	-0,08	107,20	0,19	0,44
ΣΣ: -z	0,32		-0,23		0,53	-0,08	0,01		-0,53	0,07	-102,85	-0,04	0,44
			0,08				-0,03	-0,01		-0,03	-240,89	0,06	
			-0,07				0,02	0,01		0,02	200,75	-0,01	
1.00G+1.00Q	0,32		0,01		0,53				-0,53		3,06	0,01	0,44
1.00G+1.00Q	0,32		0,01		0,53				-0,53		3,06	0,01	0,44
1.35G+1.50Q	0,43		0,01		0,72				-0,72		4,36	0,01	0,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,43 0,32		-0,05 0,01		0,72 0,53	0,01			-0,72 -0,53	0,01	185,03 3,06	-0,01 0,01	0,60 0,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,32 0,43		-0,03 0,01		0,53 0,72	0,01			-0,53 -0,72	0,01	123,50 3,66	-0,01 0,01	0,44 0,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,43 0,32		-0,09 0,01		0,72 0,53	0,03			-0,72 -0,53	0,03	304,78 2,59	-0,01 0,01	0,60 0,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,32		-0,06		0,53	0,02			-0,53	0,02	203,33	-0,01	0,44

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 11 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 11 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 55, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 20	Μέλος: 663	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,08	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,21				0,53				-0,53		-55,30		0,68
Q											-18,34		
1.35G+1.50Q	0,28				0,71				-0,71		-102,16		0,92
ΣΣ:+x	0,21				0,53				-0,53		88,29		0,68
ΣΣ:+x	0,21				0,53				-0,53		-217,23		0,68
ΣΣ:+z	0,21				0,53				-0,53		118,62		0,68
ΣΣ:+z	0,21				0,53				-0,53		-247,56		0,68
ΣΣ:-x	0,21				0,53				-0,53		156,54		0,68
ΣΣ:-x	0,21				0,53				-0,53		-285,48		0,68
ΣΣ:-z	0,21				0,53				-0,53		142,99		0,68
ΣΣ:-z	0,21				0,53				-0,53		-271,93		0,68
											-373,47		
											311,22		
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-73,64		0,68
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-73,64		0,68
1.35G+1.50Q	0,28				0,71				-0,71		-102,16		0,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,28				0,71				-0,71		177,94		0,92
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-73,64		0,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,21				0,53				-0,53		113,10		0,68
1.35G+1.05Q	0,28				0,71				-0,71		-93,91		0,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,28				0,71				-0,71		372,92		0,92
1.00G+0.70Q	0,21				0,53				-0,53		-68,14		0,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,21				0,53				-0,53		243,09		0,68

Δοκός: 56, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 20	Μέλος: 664		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,08		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,21				0,53				-0,53		-6,91		0,68
Q											-11,21		
1.35G+1.50Q	0,28				0,71				-0,71		-26,14		0,92
ΣΣ:+x	0,21				0,53				-0,53		146,41		0,68
ΣΣ:+x	0,21				0,53				-0,53		-171,38		0,68
ΣΣ:+z	0,21				0,53				-0,53		175,28		0,68
ΣΣ:+z	0,21				0,53				-0,53		-200,24		0,68
ΣΣ:-x	0,21				0,53				-0,53		215,26		0,68
ΣΣ:-x	0,21				0,53				-0,53		-240,23		0,68
ΣΣ:-z	0,21				0,53				-0,53		203,10		0,68
ΣΣ:-z	0,21				0,53				-0,53		-228,06		0,68
											258,13		
											-215,10		
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-18,12		0,68
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-18,12		0,68
1.35G+1.50Q	0,28				0,71				-0,71		-26,14		0,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,28				0,71				-0,71		-219,74		0,92
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-18,12		0,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,21				0,53				-0,53		-147,18		0,68
1.35G+1.05Q	0,28				0,71				-0,71		-21,10		0,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,28				0,71				-0,71		-343,76		0,92
1.00G+0.70Q	0,21				0,53				-0,53		-14,76		0,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,21				0,53				-0,53		-229,86		0,68

Δοκός: 57, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 21	Μέλος: 665	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,08	Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z		Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,21				0,53				-0,53		-52,86		0,68
Q											-12,53		
1.35G+1.50Q	0,28				0,71				-0,71		-90,17		0,92
ΣΣ:+x	0,21				0,53				-0,53		195,33		0,68
ΣΣ:+x	0,21				0,53				-0,53		-313,72		0,68
ΣΣ:+z	0,21				0,53				-0,53		122,67		0,68
ΣΣ:+z	0,21				0,53				-0,53		-241,06		0,68
ΣΣ:-x	0,21				0,53				-0,53		93,60		0,68
ΣΣ:-x	0,21				0,53				-0,53		-211,99		0,68
ΣΣ:-z	0,21				0,53				-0,53		140,19		0,68
ΣΣ:-z	0,21				0,53				-0,53		-258,58		0,68
											-423,48		
											352,90		
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-65,40		0,68
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-65,40		0,68
1.35G+1.50Q	0,28				0,71				-0,71		-90,17		0,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,28				0,71				-0,71		227,44		0,92
1.00G+1.00Q	0,21				0,53				-0,53		-65,40		0,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,21				0,53				-0,53		146,34		0,68
1.35G+1.05Q	0,28				0,71				-0,71		-84,53		0,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,28				0,71				-0,71		444,82		0,92
1.00G+0.70Q	0,21				0,53				-0,53		-61,64		0,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,21				0,53				-0,53		291,26		0,68

Δοκός: 58, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 75	Τέλος: 21	Μέλος: 666	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,03		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[75] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,21				0,55				-0,55		-4,74		0,71
Q											-10,80		
1.35G+1.50Q	0,28				0,74				-0,74		-22,59		0,96
ΣΣ:+x	0,21				0,55				-0,55		249,06		0,71
ΣΣ:+x	0,21				0,55				-0,55		-269,15		0,71
ΣΣ:+z	0,21				0,55				-0,55		174,73		0,71
ΣΣ:+z	0,21				0,55				-0,55		-194,82		0,71
ΣΣ:-x	0,21				0,55				-0,55		147,80		0,71
ΣΣ:-x	0,21				0,55				-0,55		-167,90		0,71
ΣΣ:-z	0,21				0,55				-0,55		195,57		0,71
ΣΣ:-z	0,21				0,55				-0,55		-215,67		0,71
											259,01		
											-215,84		
1.00G+1.00Q	0,21				0,55				-0,55		-15,53		0,71
1.00G+1.00Q	0,21				0,55				-0,55		-15,53		0,71
1.35G+1.50Q	0,28				0,74				-0,74		-22,59		0,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,28				0,74				-0,74		-216,85		0,96
1.00G+1.00Q	0,21				0,55				-0,55		-15,53		0,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,21				0,55				-0,55		-145,04		0,71
1.35G+1.05Q	0,28				0,74				-0,74		-17,73		0,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,28				0,74				-0,74		-341,50		0,96
1.00G+0.70Q	0,21				0,55				-0,55		-12,30		0,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,21				0,55				-0,55		-228,14		0,71

Δοκός: 59, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 37	Μέλος: 667		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,40		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		5,64		0,59
Q											0,89		
1.35G+1.50Q	0,32				0,71				-0,71		8,95		0,80
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		209,50		0,59
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-197,49		0,59
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		262,80		0,59
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-250,79		0,59
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		294,52		0,59
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-282,50		0,59
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		266,92		0,59
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-254,90		0,59
											-242,25		
											201,88		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		6,53		0,59
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		6,53		0,59
1.35G+1.50Q	0,32				0,71				-0,71		8,95		0,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,32				0,71				-0,71		190,63		0,80
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		6,53		0,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		127,65		0,59
1.35G+1.05Q	0,32				0,71				-0,71		8,54		0,80
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,32				0,71				-0,71		311,36		0,80
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		6,26		0,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		208,13		0,59

Δοκός: 60, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 37	Μέλος: 668		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,40		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		-46,15		0,59
Q											-13,72		
1.35G+1.50Q	0,32				0,71				-0,71		-82,89		0,80
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		146,83		0,59
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-252,70		0,59
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		202,44		0,59
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-308,31		0,59
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		231,84		0,59
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-337,71		0,59
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		202,27		0,59
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-308,14		0,59
											46,58		
											-38,81		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-59,87		0,59
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-59,87		0,59
1.35G+1.50Q	0,32				0,71				-0,71		-82,89		0,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,32				0,71				-0,71		-117,82		0,80
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-59,87		0,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-83,16		0,59
1.35G+1.05Q	0,32				0,71				-0,71		-76,71		0,80
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,32				0,71				-0,71		-134,93		0,80
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		-55,76		0,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-94,57		0,59

Δοκός: 61, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 86	Μέλος: 669		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,40		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		-45,74		0,59
Q											-14,32		
1.35G+1.50Q	0,32				0,71				-0,71		-83,22		0,80
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		335,95		0,59
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-441,55		0,59
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		242,50		0,59
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-348,09		0,59
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		184,86		0,59
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-290,45		0,59
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		242,73		0,59
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-348,32		0,59
											116,73		
											-97,28		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-60,06		0,59
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-60,06		0,59
1.35G+1.50Q	0,32				0,71				-0,71		-83,22		0,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,32				0,71				-0,71		-170,77		0,80
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-60,06		0,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,24				0,53				-0,53		-118,42		0,59
1.35G+1.05Q	0,32				0,71				-0,71		-76,78		0,80
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,32				0,71				-0,71		-222,69		0,80
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		-55,76		0,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,24				0,53				-0,53		-153,04		0,59

Δοκός: 62, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 330	Τέλος: 1	Μέλος: 670		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[1] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		0,19	-1,77	1,94	-0,25	-0,05		1,58	-0,25	-0,01	0,14	-1,77
Q			0,05	-1,95	1,94	-0,06	-0,01		1,94	-0,06	-0,02	0,04	-1,95
1.35G+1.50Q	0,48		0,34	-5,33	5,53	-0,42	-0,08		5,05	-0,42	-0,03	0,25	-5,33
ΣΣ:+x	0,36		5,88	-4,81	4,96	6,73	-1,94		0,51	-7,28	1,38	4,45	-0,69
ΣΣ:+x	0,36		-5,44	-0,69	0,86	-7,28	1,83		4,60	6,73	-1,40	1,14	-4,81
ΣΣ:+z	0,36		5,13	-4,56	4,71	5,58	-2,47		0,76	-6,13	1,90	4,03	-0,94
ΣΣ:+z	0,36		-4,70	-0,94	1,12	-6,13	2,35		4,35	5,58	-1,92	2,03	-4,56
ΣΣ:-x	0,36		5,26	-4,84	4,98	6,36	-4,30		0,48	-6,91	2,73	4,26	-0,67
ΣΣ:-x	0,36		-4,82	-0,67	0,84	-6,91	4,19		4,63	6,36	-2,76	-3,15	-4,84
ΣΣ:-z	0,36		6,55	-5,11	5,26	7,32	-3,55		0,21	-7,87	2,36	5,18	-0,39
ΣΣ:-z	0,36		-6,11	-0,39	0,57	-7,87	3,43		4,90	7,32	-2,38	2,90	-5,11
			0,10	0,04	-0,04	0,79	0,89		-0,04	0,79	-1,82	0,73	0,04
			-0,08	-0,03	0,03	-0,65	-0,74		0,03	-0,65	1,52	-0,21	-0,03
1.00G+1.00Q	0,36		0,24	-3,73	3,88	-0,30	-0,06		3,52	-0,30	-0,02	0,18	-3,73
1.00G+1.00Q	0,36		0,24	-3,73	3,88	-0,30	-0,06		3,52	-0,30	-0,02	0,18	-3,73
1.35G+1.50Q	0,48		0,34	-5,33	5,53	-0,42	-0,08		5,05	-0,42	-0,03	0,25	-5,33
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,48		0,26	-5,36	5,56	-1,01	-0,75		5,08	-1,01	1,34	0,06	-5,36
1.00G+1.00Q	0,36		0,24	-3,73	3,88	-0,30	-0,06		3,52	-0,30	-0,02	0,18	-3,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,36		0,20	-3,75	3,90	-0,70	-0,50		3,54	-0,70	0,89	0,06	-3,75
1.35G+1.05Q	0,48		0,31	-4,45	4,66	-0,39	-0,08		4,18	-0,39	-0,02	0,24	-4,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,48		0,20	-4,50	4,71	-1,37	-1,19		4,23	-1,37	2,26	-0,08	-4,50
1.00G+0.70Q	0,36		0,23	-3,14	3,30	-0,29	-0,06		2,94	-0,29	-0,02	0,17	-3,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,36		0,15	-3,17	3,33	-0,94	-0,80		2,98	-0,94	1,50	-0,04	-3,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 671	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,84	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z	Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[1] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		-0,05		0,36	0,02	-0,02		-0,36	0,02	0,24	-0,03	0,18
Q			-0,01				-0,01				0,05	-0,01	
1.35G+1.50Q	0,48		-0,08		0,48	0,02	-0,03		-0,48	0,02	0,41	-0,04	0,24
ΣΣ:+x	0,36		1,83		0,36	0,90	-0,87		-0,36	-0,86	7,22	1,53	0,18
ΣΣ:+x	0,36		-1,94		0,36	-0,86	0,83		-0,36	0,90	-6,69	-0,92	0,18
ΣΣ:+z	0,36		2,35		0,36	1,10	-0,90		-0,36	-1,06	5,76	1,96	0,18
ΣΣ:+z	0,36		-2,47		0,36	-1,06	0,86		-0,36	1,10	-5,22	-1,04	0,18
ΣΣ:-x	0,36		4,19		0,36	1,75	-1,48		-0,36	-1,72	6,08	3,54	0,18
ΣΣ:-x	0,36		-4,30		0,36	-1,72	1,44		-0,36	1,75	-5,55	-1,86	0,18
ΣΣ:-z	0,36		3,43		0,36	1,46	-1,59		-0,36	-1,42	7,41	2,93	0,18
ΣΣ:-z	0,36		-3,55		0,36	-1,42	1,55		-0,36	1,46	-6,88	-1,78	0,18
			0,89				-0,54				-0,54	0,67	
			-0,74				0,45				0,45	-0,02	
1.00G+1.00Q	0,36		-0,06		0,36	0,02	-0,02		-0,36	0,02	0,29	-0,03	0,18
1.00G+1.00Q	0,36		-0,06		0,36	0,02	-0,02		-0,36	0,02	0,29	-0,03	0,18
1.35G+1.50Q	0,48		-0,08		0,48	0,02	-0,03		-0,48	0,02	0,41	-0,04	0,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,75		0,48	0,43	0,12		-0,48	0,43	1,69	-0,06	0,24
1.00G+1.00Q	0,36		-0,06		0,36	0,02	-0,02		-0,36	0,02	0,29	-0,03	0,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,50		0,36	0,29	0,07		-0,36	0,29	1,15	-0,04	0,18
1.35G+1.05Q	0,48		-0,08		0,48	0,02	-0,03		-0,48	0,02	0,38	-0,04	0,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-1,19		0,48	0,70	0,22		-0,48	0,70	2,51	-0,06	0,24
1.00G+0.70Q	0,36		-0,06		0,36	0,02	-0,02		-0,36	0,02	0,28	-0,03	0,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,80		0,36	0,47	0,14		-0,36	0,47	1,70	-0,05	0,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 3	Μέλος: 672	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z	Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		-0,02		0,36	0,01			-0,36	0,01	0,24		0,18
Q			-0,01								0,05		
1.35G+1.50Q	0,48		-0,03		0,48	0,02			-0,48	0,02	0,40	-0,01	0,24
ΣΣ:+x	0,36		0,83		0,36	0,42	-0,93		-0,36	-0,40	6,48	-0,80	0,18
ΣΣ:+x	0,36		-0,87		0,36	-0,40	0,92		-0,36	0,42	-5,94	0,84	0,18
ΣΣ:+z	0,36		0,86		0,36	0,61	-1,08		-0,36	-0,59	4,81	-0,78	0,18
ΣΣ:+z	0,36		-0,90		0,36	-0,59	1,08		-0,36	0,61	-4,28	0,92	0,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	0,36		1,44		0,36	1,18	-1,70		-0,36	-1,16	4,98	1,16	0,18
ΣΣ:-x	0,36		-1,48		0,36	-1,16	1,70		-0,36	1,18	-4,45	1,36	0,18
ΣΣ:-z	0,36		1,55		0,36	0,94	-1,39		-0,36	-0,92	6,22	1,32	0,18
ΣΣ:-z	0,36		-1,59		0,36	-0,92	1,39		-0,36	0,94	-5,69	-1,15	0,18
			-0,20			-0,05	-0,30			-0,05	-1,95	-0,22	
			0,17			0,04	0,25			0,04	1,63	0,23	
1.00G+1.00Q	0,36		-0,02		0,36	0,01			-0,36	0,01	0,29	-0,01	0,18
1.00G+1.00Q	0,36		-0,02		0,36	0,01			-0,36	0,01	0,29	-0,01	0,18
1.35G+1.50Q	0,48		-0,03		0,48	0,02			-0,48	0,02	0,40	-0,01	0,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		0,12		0,48	0,05	0,22		-0,48	0,05	1,87	0,20	0,24
1.00G+1.00Q	0,36		-0,02		0,36	0,01			-0,36	0,01	0,29	-0,01	0,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		0,07		0,36	0,04	0,15		-0,36	0,04	1,27	0,13	0,18
1.35G+1.05Q	0,48		-0,03		0,48	0,01			-0,48	0,01	0,38	-0,01	0,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,22		0,48	0,08	0,37		-0,48	0,08	2,82	0,34	0,24
1.00G+0.70Q	0,36		-0,02		0,36	0,01			-0,36	0,01	0,28	-0,01	0,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,14		0,36	0,05	0,25		-0,36	0,05	1,90	0,23	0,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 4	Μέλος: 673		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[4] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		0,24		0,40
Q											0,05		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		0,40		0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,92		0,53	0,40	-0,88		-0,53	-0,39	5,65	-0,68	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,93		0,53	-0,39	0,89		-0,53	0,40	-5,12	0,79	0,40
ΣΣ:+z	0,36		1,08		0,53	0,46	-1,22		-0,53	-0,46	3,79	-0,91	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-1,08		0,53	-0,46	1,23		-0,53	0,46	-3,27	1,06	0,40
ΣΣ:-x	0,36		1,70		0,53	0,86	-2,91		-0,53	-0,86	4,06	-1,71	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-1,70		0,53	-0,86	2,91		-0,53	0,86	-3,53	2,51	0,40
ΣΣ:-z	0,36		1,39		0,53	0,77	-1,99		-0,53	-0,77	4,96	-1,19	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-1,39		0,53	-0,77	2,00		-0,53	0,77	-4,43	1,65	0,40
			-0,30			0,08	-0,07			0,08	-2,13	-0,11	
			0,25			-0,06	0,06			-0,06	1,78	0,21	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		0,40		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		0,22		0,72	-0,06	0,05		-0,72	-0,06	2,00	0,19	0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		0,15		0,53	-0,04	0,04		-0,53	-0,04	1,36	0,13	0,40
1.35G+1.05Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		0,38		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,37		0,72	-0,09	0,09		-0,72	-0,09	3,04	0,31	0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		0,27		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,25		0,53	-0,06	0,06		-0,53	-0,06	2,05	0,21	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 674		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[4] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		0,24		0,40
Q											0,05		
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72				-0,72		0,40		0,54
ΣΣ:+x	0,36		0,89		0,53	0,59	-1,07		-0,53	-0,59	4,73	0,60	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-0,88		0,53	-0,59	1,07		-0,53	0,59	-4,20	0,76	0,40
ΣΣ:+z	0,36		1,23		0,53	0,34	-1,27		-0,53	-0,35	2,76	-1,13	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-1,22		0,53	-0,35	1,27		-0,53	0,34	-2,24	1,19	0,40
ΣΣ:-x	0,36		2,91		0,53	0,60	-2,26		-0,53	-0,60	3,66	2,70	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-2,91		0,53	-0,60	2,27		-0,53	0,60	-3,14	-2,30	0,40
ΣΣ:-z	0,36		2,00		0,53	0,48	-2,24		-0,53	-0,48	3,71	-1,96	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-1,99		0,53	-0,48	2,24		-0,53	0,48	-3,18	2,12	0,40
			-0,07			0,02	-0,01			0,02	-2,22	-0,02	
			0,06			-0,01	0,01			-0,01	1,85	0,05	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72				-0,72		0,40		0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		0,05		0,72	-0,01	0,01		-0,72	-0,01	2,07	0,05	0,54
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		0,04		0,53	-0,01	0,01		-0,53	-0,01	1,40	0,03	0,40
1.35G+1.05Q	0,48		0,01		0,72				-0,72		0,38		0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,09		0,72	-0,02	0,02		-0,72	-0,02	3,15	0,07	0,54
1.00G+0.70Q	0,36				0,53				-0,53		0,27		0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,06		0,53	-0,02	0,01		-0,53	-0,02	2,13	0,05	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 6	Μέλος: 675		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53				-0,53		0,24		0,40
Q											0,05		
1.35G+1.50Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		0,40		0,54
ΣΣ:+x	0,36		1,07		0,53	1,14	-3,50		-0,53	-1,14	3,82	-1,22	0,40
ΣΣ:+x	0,36		-1,07		0,53	-1,14	3,51		-0,53	1,14	-3,29	2,86	0,40
ΣΣ:+z	0,36		1,27		0,53	0,53	-1,10		-0,53	-0,52	1,99	1,07	0,40
ΣΣ:+z	0,36		-1,27		0,53	-0,52	1,11		-0,53	0,53	-1,46	-0,88	0,40
ΣΣ:-x	0,36		2,27		0,53	1,08	-1,22		-0,53	-1,08	4,10	1,66	0,40
ΣΣ:-x	0,36		-2,26		0,53	-1,08	1,23		-0,53	1,08	-3,57	0,75	0,40
ΣΣ:-z	0,36		2,24		0,53	0,68	-1,55		-0,53	-0,68	2,81	1,96	0,40
ΣΣ:-z	0,36		-2,24		0,53	-0,68	1,55		-0,53	0,68	-2,29	-1,50	0,40
			-0,01			-0,06	-0,19			-0,06	-2,22	-0,05	
			0,01			0,05	0,15			0,05	1,85	0,13	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53				-0,53		0,29		0,40
1.35G+1.50Q	0,48				0,72		0,01		-0,72		0,40		0,54

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,48 0,36		0,01		0,72 0,53	0,04	0,14		-0,72 -0,53	0,04	2,07 0,29	0,12	0,54 0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,36 0,48		0,01		0,53 0,72	0,03	0,10		-0,53 -0,72	0,03	1,40 0,38	0,08	0,40 0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,48 0,36		0,02		0,72 0,53	0,07	0,24		-0,72 -0,53	0,07	3,15 0,28	0,19	0,54 0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,01		0,53	0,05	0,16		-0,53	0,05	2,12	0,13	0,40

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 676	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[7] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,53		0,01		-0,53		0,24 0,05	0,01	0,40
Q											0,41	0,02	0,54
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72	0,01	0,02		-0,72	0,01	2,31	2,92	0,40
ΣΣ: +x	0,36		3,51		0,53	1,02	-0,99		-0,53	-1,01	-1,77	-1,32	0,40
ΣΣ: +x	0,36		-3,50		0,53	-1,01	1,01		-0,53	1,02	1,89	0,86	0,40
ΣΣ: +z	0,36		1,11		0,53	0,54	-0,92		-0,53	-0,53	-1,35	0,74	0,40
ΣΣ: +z	0,36		-1,10		0,53	-0,53	0,94		-0,53	0,54	4,64	-1,17	0,40
ΣΣ: -x	0,36		1,23		0,53	0,34	-1,34		-0,53	-0,33	-4,10	1,28	0,40
ΣΣ: -x	0,36		-1,22		0,53	-0,33	1,37		-0,53	0,34	2,72	1,13	0,40
ΣΣ: -z	0,36		1,55		0,53	0,84	-1,34		-0,53	-0,83	-2,19	0,98	0,40
ΣΣ: -z	0,36		-1,55		0,53	-0,83	1,37		-0,53	0,84	-2,12	-0,22	
			0,15			0,05	0,29			0,05	1,77	0,27	
1.00G+1.00Q	0,36				0,53		0,01		-0,53		0,30	0,01	0,40
1.00G+1.00Q	0,36				0,53		0,01		-0,53		0,30	0,01	0,40
1.35G+1.50Q	0,48		0,01		0,72	0,01	0,02		-0,72	0,01	0,41	0,02	0,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,48 0,36		0,14		0,72 0,53	0,05	0,29 0,01		-0,72 -0,53	0,05	2,00 0,30	0,26 0,01	0,54 0,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,36 0,48		0,10		0,53 0,72	0,03	0,19 0,02		-0,53 -0,72	0,03	1,36 0,38	0,17 0,02	0,40 0,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,48 0,36		0,24		0,72 0,53	0,07	0,46 0,01		-0,72 -0,53	0,07	3,04 0,28	0,42 0,01	0,54 0,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,16		0,53	0,05	0,31		-0,53	0,05	2,05	0,28	0,40

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 8	Μέλος: 677	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Z Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[7] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		0,01		0,36		0,01		-0,36		0,24	0,01	0,18
Q											0,06		
1.35G+1.50Q	0,48		0,02		0,48		0,02		-0,48		0,42	0,02	0,24
ΣΣ:+x	0,36		1,01		0,36	2,00	-3,25		-0,36	-2,00	1,26	-0,61	0,18
ΣΣ:+x	0,36		-0,99		0,36	-2,00	3,28		-0,36	2,00	-0,72	2,50	0,18
ΣΣ:+z	0,36		0,94		0,36	0,78	-1,36		-0,36	-0,78	2,47	-0,80	0,18
ΣΣ:+z	0,36		-0,92		0,36	-0,78	1,39		-0,36	0,78	-1,93	1,15	0,18
ΣΣ:-x	0,36		1,37		0,36	0,52	-0,99		-0,36	-0,52	5,25	1,24	0,18
ΣΣ:-x	0,36		-1,34		0,36	-0,52	1,01		-0,36	0,52	-4,70	-0,98	0,18
ΣΣ:-z	0,36		1,37		0,36	1,04	-2,33		-0,36	-1,04	3,40	-1,35	0,18
ΣΣ:-z	0,36		-1,34		0,36	-1,04	2,36		-0,36	1,04	-2,86	2,03	0,18
			-0,35			0,35	0,34			0,35	-1,93	0,20	
			0,29			-0,29	-0,28			-0,29	1,61	0,18	
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,36		0,01		-0,36		0,30	0,01	0,18
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,36		0,01		-0,36		0,30	0,01	0,18
1.35G+1.50Q	0,48		0,02		0,48		0,02		-0,48		0,42	0,02	0,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		0,29		0,48	-0,26	-0,24		-0,48	-0,26	1,87	0,18	0,24
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		0,36		0,01		-0,36		0,30	0,01	0,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		0,19		0,36	-0,17	-0,16		-0,36	-0,17	1,27	0,12	0,18
1.35G+1.05Q	0,48		0,02		0,48		0,02		-0,48		0,39	0,02	0,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		0,46		0,48	-0,43	-0,41		-0,48	-0,43	2,81	0,29	0,24
1.00G+0.70Q	0,36		0,01		0,36		0,01		-0,36		0,28	0,01	0,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		0,31		0,36	-0,29	-0,27		-0,36	-0,29	1,90	0,19	0,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 520	Μέλος: 678	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,73	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		0,01		5,80	-0,02		4,47	5,52	-0,02	0,25	0,01	4,47
Q						-0,01				-0,01	0,06		
1.35G+1.50Q	0,48		0,02		7,83	-0,03	-0,01	6,04	7,45	-0,03	0,42	0,01	6,04
ΣΣ:+x	0,36		3,28		5,80	2,57	-5,20	4,47	5,52	-2,61	1,56	-3,63	4,47
ΣΣ:+x	0,36		-3,25		5,80	-2,61	5,20	4,47	5,52	2,57	-1,00	5,20	4,47
ΣΣ:+z	0,36		1,39		5,80	1,08	-2,12	4,47	5,52	-1,12	3,15	-1,50	4,47
ΣΣ:+z	0,36		-1,36		5,80	-1,12	2,12	4,47	5,52	1,08	-2,59	2,12	4,47
ΣΣ:-x	0,36		1,01		5,80	0,75	-1,26	4,47	5,52	-0,79	5,77	-1,02	4,47
ΣΣ:-x	0,36		-0,99		5,80	-0,79	1,25	4,47	5,52	0,75	-5,21	1,25	4,47
ΣΣ:-z	0,36		2,36		5,80	1,38	-3,23	4,47	5,52	-1,42	4,22	-2,49	4,47
ΣΣ:-z	0,36		-2,33		5,80	-1,42	3,22	4,47	5,52	1,38	-3,66	3,22	4,47
			0,34			1,26	1,34			1,26	-1,67	1,34	
			-0,28			-1,05	-1,11			-1,05	1,39	-0,45	
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		5,80	-0,02		4,47	5,52	-0,02	0,31	0,01	4,47
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		5,80	-0,02		4,47	5,52	-0,02	0,31	0,01	4,47
1.35G+1.50Q	0,48		0,02		7,83	-0,03	-0,01	6,04	7,45	-0,03	0,42	0,01	6,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		-0,24		7,83	-0,98	-1,01	6,04	7,45	-0,98	1,67	-0,39	6,04
1.00G+1.00Q	0,36		0,01		5,80	-0,02		4,47	5,52	-0,02	0,31	0,01	4,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		-0,16		5,80	-0,65	-0,67	4,47	5,52	-0,65	1,14	-0,26	4,47
1.35G+1.05Q	0,48		0,02		7,83	-0,03		6,04	7,45	-0,03	0,40	0,01	6,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		-0,41		7,83	-1,60	-1,67	6,04	7,45	-1,60	2,48	-0,66	6,04
1.00G+0.70Q	0,36		0,01		5,80	-0,02		4,47	5,52	-0,02	0,29	0,01	4,47
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		-0,27		5,80	-1,07	-1,12	4,47	5,52	-1,07	1,68	-0,44	4,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 520	Τέλος: 9	Μέλος: 679		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,36			4,47	-2,27	-0,09	-0,11		-5,12	-0,09	0,25		4,47
Q						-0,02	-0,03			-0,02	0,06		
1.35G+1.50Q	3,18		-0,01	6,04	-3,06	-0,15	-0,19		-6,91	-0,15	0,42	-0,01	6,04
ΣΣ: +x	2,36		5,19	4,47	-2,27	5,48	-3,85		-5,12	-5,68	8,19	5,19	4,47
ΣΣ: +x	2,36		-5,20	4,47	-2,27	-5,68	3,60		-5,12	5,48	-7,64	-2,94	4,47
ΣΣ: +z	2,36		2,12	4,47	-2,27	3,05	-3,60		-5,12	-3,26	8,50	-1,94	4,47
ΣΣ: +z	2,36		-2,12	4,47	-2,27	-3,26	3,35		-5,12	3,05	-7,95	2,77	4,47
ΣΣ: -x	2,36		1,25	4,47	-2,27	3,33	-4,11		-5,12	-3,53	10,26	-1,22	4,47
ΣΣ: -x	2,36		-1,25	4,47	-2,27	-3,53	3,86		-5,12	3,33	-9,70	3,10	4,47
ΣΣ: -z	2,36		3,22	4,47	-2,27	4,19	-4,62		-5,12	-4,39	10,98	-2,81	4,47
ΣΣ: -z	2,36		-3,22	4,47	-2,27	-4,39	4,37		-5,12	4,19	-10,42	3,64	4,47
			1,34			-1,13	-0,03			-1,13	-1,67	1,34	
			-1,11			0,94	0,02			0,94	1,39	-0,21	
1.00G+1.00Q	2,36			4,47	-2,27	-0,11	-0,14		-5,12	-0,11	0,31		4,47
1.00G+1.00Q	2,36			4,47	-2,27	-0,11	-0,14		-5,12	-0,11	0,31		4,47
1.35G+1.50Q	3,18		-0,01	6,04	-3,06	-0,15	-0,19		-6,91	-0,15	0,42	-0,01	6,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,18		-1,01	6,04	-3,06	0,69	-0,17		-6,91	0,69	1,68	-0,34	6,04
1.00G+1.00Q	2,36			4,47	-2,27	-0,11	-0,14		-5,12	-0,11	0,31		4,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,36		-0,67	4,47	-2,27	0,45	-0,13		-5,12	0,45	1,14	-0,23	4,47
1.35G+1.05Q	3,18			6,04	-3,07	-0,14	-0,18		-6,91	-0,14	0,40		6,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,18		-1,67	6,04	-3,06	1,26	-0,15		-6,91	1,26	2,49	-0,45	6,04
1.00G+0.70Q	2,36			4,47	-2,27	-0,10	-0,13		-5,12	-0,10	0,29		4,47
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,36		-1,12	4,47	-2,27	0,83	-0,11		-5,12	0,83	1,68	-0,31	4,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 350	Τέλος: 9	Μέλος: 680		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,91		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,36		-0,15	0,85	0,33	0,26	0,11		-2,03	0,26	0,13	0,06	0,88
Q			-0,04	-1,63	1,62	0,07	0,03		1,62	0,07	0,03	0,01	-1,63
1.35G+1.50Q	3,18		-0,26	-1,29	2,88	0,45	0,19		-0,32	0,45	0,22	0,10	-1,29
ΣΣ: +x	2,36		6,43	-2,16	3,34	10,43	-3,60		-3,42	-9,84	5,29	4,47	2,25
ΣΣ: +x	2,36		-6,77	2,25	-1,05	-9,84	3,85		0,97	10,43	-5,00	1,86	-2,16
ΣΣ: +z	2,36		6,11	-1,88	3,05	9,97	-3,35		-3,14	-9,38	3,61	4,23	1,96
ΣΣ: +z	2,36		-6,45	1,96	-0,77	-9,38	3,60		0,69	9,97	-3,32	1,62	-1,88

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	2,36		6,85	-2,16	3,34	11,24	-3,86		-3,42	-10,65	3,86	4,71	2,25
ΣΣ:-x	2,36		-7,20	2,25	-1,05	-10,65	4,11		0,97	11,24	-3,57	1,86	-2,16
ΣΣ:-z	2,36		7,99	-2,47	3,64	12,84	-4,37		-3,72	-12,25	4,85	5,53	2,55
ΣΣ:-z	2,36		-8,33	2,55	-1,36	-12,25	4,62		1,28	12,84	-4,56	2,08	-2,47
			0,67	0,21	-0,21	-0,64	0,03		-0,21	-0,64	-0,40	0,54	0,21
			-0,56	-0,17	0,17	0,54	-0,02		0,17	0,54	0,33	-0,13	-0,17
1.00G+1.00Q	2,36		-0,19	-0,77	1,95	0,33	0,14		-0,41	0,33	0,16	0,07	0,04
1.00G+1.00Q	2,36		-0,19	-0,77	1,95	0,33	0,14		-0,41	0,33	0,16	0,07	0,04
1.35G+1.50Q	3,18		-0,26	-1,29	2,88	0,45	0,19		-0,32	0,45	0,22	0,10	-1,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,18		-0,77	-1,44	3,03	0,93	0,17		-0,16	0,93	0,52	-0,02	-1,44
1.00G+1.00Q	2,36		-0,19	-0,77	1,95	0,33	0,14		-0,41	0,33	0,16	0,07	0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,36		-0,53	-0,88	2,06	0,65	0,13		-0,31	0,65	0,36	-0,01	0,01
1.35G+1.05Q	3,18		-0,25	-0,55	2,15	0,42	0,18		-1,05	0,42	0,21	0,09	0,17
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,18		-1,09	-0,81	2,41	1,23	0,15		-0,79	1,23	0,70	-0,10	0,09
1.00G+0.70Q	2,36		-0,18	-0,28	1,47	0,31	0,13		-0,90	0,31	0,15	0,07	0,17
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,36		-0,74	-0,46	1,64	0,84	0,11		-0,73	0,84	0,48	-0,06	0,11

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 87	Τέλος: 86	Μέλος: 681	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,21	Αρχή Τέλος Y + Z Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[87] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15
Q													
1.35G+1.50Q	0,31				0,36				-0,36		2,26		0,20
ΣΣ:+x	0,23			-0,07	0,31			0,04	-0,31		1,72		0,17
ΣΣ:+x	0,23			0,07	0,22			-0,04	-0,22		1,64		0,14
ΣΣ:+z	0,23			-0,09	0,33			0,05	-0,33		1,73		0,18
ΣΣ:+z	0,23			0,09	0,20			-0,05	-0,20		1,62		0,14
ΣΣ:-x	0,23			-0,06	0,30			0,03	-0,30		1,71		0,17
ΣΣ:-x	0,23			0,06	0,23			-0,03	-0,23		1,64		0,14
ΣΣ:-z	0,23			-0,03	0,28			0,01	-0,28		1,69		0,16
ΣΣ:-z	0,23			0,03	0,24			-0,01	-0,24		1,66		0,14
1.00G+1.00Q	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15
1.00G+1.00Q	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15
1.35G+1.50Q	0,31				0,36				-0,36		2,26		0,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,31				0,36				-0,36		2,26		0,20
1.00G+1.00Q	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15
1.35G+1.05Q	0,31				0,36				-0,36		2,26		0,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,31				0,36				-0,36		2,26		0,20
1.00G+0.70Q	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,23				0,26				-0,26		1,68		0,15

Δοκός: Δ66.1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 518	Τέλος: 519	Μέλος: 682	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	30/50/50/15/5,2 [cm]		Μήκος L=6,94m	Βl=0,19m Br=0,19m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[518] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[519] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	14,47	-55,52	49,98	-57,16	-50,45	-36,71	0,01	30,78	
Q	2,28	-8,83	7,88	-8,98	-7,92	-1,99	0,00	4,80	
1.35G+1.50Q	22,95	-88,19	79,28	-90,64	-79,99	-52,54	0,01	48,75	
ΣΣ:+x	15,61	-14,96	66,85	-16,87	-41,48	68,82	0,13	38,67	
ΣΣ:+x	15,61	-104,91	40,99	-106,42	-67,34	-144,30	0,13	38,13	
ΣΣ:+z	15,61	-18,84	65,71	-20,89	-42,61	62,69	0,16	37,96	
ΣΣ:+z	15,61	-101,04	42,12	-102,40	-66,20	-138,18	0,16	37,27	
ΣΣ:-x	15,61	-12,66	67,47	-14,88	-40,86	84,94	0,25	39,26	
ΣΣ:-x	15,61	-107,21	40,37	-108,41	-67,96	-160,42	0,25	38,40	
ΣΣ:-z	15,61	-8,13	68,79	-10,25	-39,54	89,84	0,19	40,12	
ΣΣ:-z	15,61	-111,75	39,05	-113,04	-69,28	-165,33	0,19	39,37	
	0,00	0,57	-1,16	-7,45	-1,16	-208,92	0,03	-7,45	
	0,00	-0,48	0,96	6,21	0,96	174,10	-0,02	6,21	
1.00G+1.00Q	16,75	-64,35	57,85	-66,14	-58,37	-38,70	0,01	35,58	
1.00G+1.00Q	16,75	-64,35	57,85	-66,14	-58,37	-38,70	0,01	35,58	
1.35G+1.50Q	22,95	-88,19	79,28	-90,64	-79,99	-52,54	0,01	48,75	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	22,95	-88,62	80,15	-85,05	-79,12	104,15	-0,01	51,33	
1.00G+1.00Q	16,75	-64,35	57,85	-66,14	-58,37	-38,70	0,01	35,58	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	16,75	-64,63	58,43	-62,42	-57,79	65,76	-0,01	37,30	
1.35G+1.05Q	21,93	-84,22	75,74	-86,60	-76,42	-51,65	0,01	46,59	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	21,93	-84,93	77,18	-77,28	-74,98	209,50	-0,02	50,89	
1.00G+0.70Q	16,06	-61,70	55,49	-63,45	-55,99	-38,10	0,01	34,14	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	16,06	-62,17	56,45	-57,24	-55,03	136,00	-0,01	37,01	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ66

Θέση	Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος				Πρ. λοξά σε θέσεις			
Ανοι	1	4Φ14							2Φ14							
Κόμβος	518								3Φ14		1,75					
Κόμβος	519								3Φ14	1,75						
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/20			Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	1,74m -2τμ.ΣΦ8/14			Τέλος:	1,74m -2τμ.ΣΦ8/14				

(518) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,47 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,29)

(519) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(14)-> L=0,47 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,29)

Δοκός: 67, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 521	Τέλος: 520	Μέλος: 683	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=0,89		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	15,36				7,79				-7,79		-0,08		1,98
Q											-0,02		
1.35G+1.50Q	20,73				10,53				-10,52		-0,13		2,67
ΣΣ:+x	15,36				7,80				-7,79		11,37		1,98
ΣΣ:+x	15,36				7,79				-7,79		-11,55		1,98
ΣΣ:+z	15,36				7,80				-7,79		5,29		1,98
ΣΣ:+z	15,36				7,79				-7,79		-5,47		1,98
ΣΣ:-x	15,36				7,80				-7,79		4,40		1,98
ΣΣ:-x	15,36				7,79				-7,79		-4,57		1,98
ΣΣ:-z	15,36				7,80				-7,79		6,86		1,98
ΣΣ:-z	15,36				7,79				-7,79		-7,03		1,98
											-2,35		
											1,96		
1.00G+1.00Q	15,36				7,80				-7,79		-0,09		1,98
1.00G+1.00Q	15,36				7,80				-7,79		-0,09		1,98
1.35G+1.50Q	20,73				10,53				-10,52		-0,13		2,67
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	20,73				10,53				-10,51		1,63		2,67
1.00G+1.00Q	15,36				7,80				-7,79		-0,09		1,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	15,36				7,80				-7,79		1,08		1,98
1.35G+1.05Q	20,73				10,52				-10,52		-0,12		2,67
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	20,73				10,53				-10,51		2,82		2,67
1.00G+0.70Q	15,36				7,79				-7,79		-0,09		1,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	15,36				7,80				-7,79		1,87		1,98

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 91	Τέλος: 87	Μέλος: 684	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,38			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Z	Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[91] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[87] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10
Q													
1.35G+1.50Q	0,48				0,36				-0,36		1,48		0,13
ΣΣ:+x	0,36		1,51		0,27	1,01			-0,27	-1,01	1,54	1,21	0,10
ΣΣ:+x	0,36		-1,51		0,27	-1,01			-0,27	1,01	0,66	-0,30	0,10
ΣΣ:+z	0,36		1,84		0,27	1,23			-0,27	-1,23	1,59	1,47	0,10
ΣΣ:+z	0,36		-1,84		0,27	-1,23			-0,27	1,23	0,60	-0,37	0,10
ΣΣ:-x	0,36		1,03		0,27	0,69			-0,27	-0,69	1,40	0,82	0,10
ΣΣ:-x	0,36		-1,03		0,27	-0,69			-0,27	0,69	0,80	-0,21	0,10
ΣΣ:-z	0,36		0,63		0,27	0,42			-0,27	-0,42	1,25	0,50	0,10
ΣΣ:-z	0,36		-0,63		0,27	-0,42			-0,27	0,42	0,95	-0,12	0,10
1.00G+1.00Q	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10
1.00G+1.00Q	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10
1.35G+1.50Q	0,48				0,36				-0,36		1,48		0,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48				0,36				-0,36		1,48		0,13
1.00G+1.00Q	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10
1.35G+1.05Q	0,48				0,36				-0,36		1,48		0,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48				0,36				-0,36		1,48		0,13
1.00G+0.70Q	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36				0,27				-0,27		1,10		0,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 5 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 5 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: 2

Δοκός: 1, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 514	Τέλος: 330	Μέλος: 689		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,04		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[514] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,35		-1,42		0,59	1,62	0,26	-0,12	-0,81	1,62	-0,50	0,26	0,13
Q	0,40		-2,22		0,19	0,32	-1,89	-0,02	-0,23	0,32	-0,29	-1,89	0,04
1.35G+1.50Q	2,43		-5,25	-0,01	1,08	2,66	-2,47	-0,19	-1,44	2,66	-1,11	-2,47	0,23
ΣΣ:+x	1,55		685,61	-0,01	0,94	7,64	-687,25	0,13	-1,18	-4,09	7,43	685,92	0,06
ΣΣ:+x	1,55		-690,63		0,44	-4,09	685,92	-0,39	-0,68	7,64	-8,72	-687,25	0,27
ΣΣ:+z	1,55		699,74	-0,01	0,90	9,15	-698,13	0,09	-1,14	-5,60	5,61	699,15	0,07
ΣΣ:+z	1,55		-704,76		0,47	-5,60	696,79	-0,35	-0,71	9,15	-6,90	-698,13	0,25
ΣΣ:-x	1,55		982,67	-0,01	0,94	10,16	-979,31	0,13	-1,18	-6,61	5,87	981,73	0,06
ΣΣ:-x	1,55		-987,69		0,43	-6,61	977,98	-0,39	-0,67	10,16	-7,16	-979,31	0,28
ΣΣ:-z	1,55		881,43	-0,01	0,98	8,85	-879,96	0,17	-1,22	-5,30	7,74	880,87	0,05
ΣΣ:-z	1,55		-886,46		0,39	-5,30	878,63	-0,43	-0,63	8,85	-9,04	-879,96	0,30
			106,63		0,02	2,54	109,28	0,01	0,02	2,54	0,43	109,28	0,01
			-88,86		-0,01	-2,12	-91,06	-0,01	-0,01	-2,12	-0,36	-89,30	-0,01
1.00G+1.00Q	1,75		-3,64	-0,01	0,78	1,94	-1,62	-0,14	-1,04	1,94	-0,79	-1,62	0,17
1.00G+1.00Q	1,75		-3,64	-0,01	0,78	1,94	-1,62	-0,14	-1,04	1,94	-0,79	-1,62	0,17
1.35G+1.50Q	2,43		-5,25	-0,01	1,08	2,66	-2,47	-0,19	-1,44	2,66	-1,11	-2,47	0,23
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,43		-85,22	-0,01	1,07	0,76	-84,43	-0,20	-1,45	0,76	-1,43	-84,43	0,23
1.00G+1.00Q	1,75		-3,64	-0,01	0,78	1,94	-1,62	-0,14	-1,04	1,94	-0,79	-1,62	0,17
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,75		-56,95		0,77	0,67	-56,26	-0,15	-1,05	0,67	-1,01	-56,26	0,17
1.35G+1.05Q	2,25		-4,25	-0,01	1,00	2,52	-1,63	-0,18	-1,34	2,52	-0,98	-1,63	0,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,25		-137,53	-0,01	0,98	-0,66	-138,22	-0,20	-1,36	-0,66	-1,52	-137,67	0,21
1.00G+0.70Q	1,63		-2,97		0,73	1,84	-1,06	-0,13	-0,97	1,84	-0,70	-1,06	0,16
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,63		-91,83		0,71	-0,28	-92,12	-0,15	-0,99	-0,28	-1,06	-91,89	0,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|δ_{max}| = |δ1+δ2-δ0| < L/250$, $|δ2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 330	Τέλος: 331	Μέλος: 690		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,05		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,12		3,13	-0,12	1,01	2,29	5,55	0,33	-0,16	2,29	-0,98	5,55	0,34
Q	0,30		-0,47	-0,02	0,28	0,43	-0,02	0,11	-0,04	0,43	-0,53	-0,02	0,11
1.35G+1.50Q	1,96		3,52	-0,20	1,79	3,73	7,46	0,60	-0,28	3,73	-2,12	7,46	0,62
ΣΣ:+x	1,27		566,96	-0,39	1,73	11,98	-556,42	1,24	-0,75	-6,98	8,49	567,50	-0,47
ΣΣ:+x	1,27		-561,15	0,12	0,59	-6,98	567,50	-0,47	0,39	11,98	-10,99	-556,42	1,24
ΣΣ:+z	1,27		558,44	-0,35	1,64	15,28	-542,47	1,11	-0,66	-10,28	5,20	558,44	-0,35
ΣΣ:+z	1,27		-552,63	0,09	0,67	-10,28	553,55	-0,34	0,30	15,28	-7,70	-542,47	1,11
ΣΣ:-x	1,27		766,11	-0,39	1,73	18,74	-745,85	1,25	-0,76	-13,74	3,97	766,11	-0,49
ΣΣ:-x	1,27		-760,30	0,13	0,58	-13,74	756,93	-0,49	0,40	18,74	-6,47	-745,85	1,25
ΣΣ:-z	1,27		712,34	-0,43	1,83	16,38	-696,02	1,39	-0,86	-11,38	7,34	712,34	-0,63
ΣΣ:-z	1,27		-706,53	0,17	0,48	-11,38	707,10	-0,63	0,49	16,38	-9,84	-696,02	1,39
			82,04	0,01	0,08	3,25	85,46	0,10	0,08	3,25	0,68	85,46	0,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
			-68,36	-0,01	-0,07	-2,70	-71,22	-0,08	-0,07	-2,70	-0,56	-68,36	-0,08
1.00G+1.00Q	1,42		2,66	-0,14	1,30	2,72	5,53	0,44	-0,20	2,72	-1,51	5,53	0,45
1.00G+1.00Q	1,42		2,66	-0,14	1,30	2,72	5,53	0,44	-0,20	2,72	-1,51	5,53	0,45
1.35G+1.50Q	1,96		3,52	-0,20	1,79	3,73	7,46	0,60	-0,28	3,73	-2,12	7,46	0,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,96		-58,00	-0,21	1,73	1,30	-56,63	0,53	-0,34	1,30	-2,63	-56,63	0,56
1.00G+1.00Q	1,42		2,66	-0,14	1,30	2,72	5,53	0,44	-0,20	2,72	-1,51	5,53	0,45
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,42		-38,36	-0,15	1,26	1,09	-37,20	0,38	-0,24	1,09	-1,85	-37,20	0,40
1.35G+1.05Q	1,83		3,74	-0,19	1,67	3,54	7,47	0,56	-0,26	3,54	-1,88	7,47	0,57
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,83		-98,81	-0,20	1,56	-0,52	-99,35	0,43	-0,36	-0,52	-2,73	-98,81	0,46
1.00G+0.70Q	1,33		2,80	-0,14	1,21	2,59	5,53	0,40	-0,19	2,59	-1,35	5,53	0,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,33		-65,56	-0,15	1,14	-0,12	-65,68	0,32	-0,26	-0,12	-1,92	-65,56	0,34

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 331	Τέλος: 332	Μέλος: 691	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		5,55	0,33	0,81	2,70	8,24	0,60	-0,27	2,70	-0,98	8,24	0,63
Q	0,29		-0,02	0,11	0,20	0,47	0,46	0,17	-0,09	0,47	-0,53	0,46	0,18
1.35G+1.50Q	1,89		7,46	0,61	1,39	4,35	11,81	1,06	-0,49	4,35	-2,12	11,81	1,12
ΣΣ: +x	1,22		567,50	-0,47	1,38	15,86	-549,62	2,01	-0,78	-10,00	5,80	567,50	-0,64
ΣΣ: +x	1,22		-556,42	1,24	0,44	-10,00	566,56	-0,64	0,16	15,86	-8,30	-549,62	2,01
ΣΣ: +z	1,22		553,55	-0,34	1,31	20,80	-528,87	1,81	-0,71	-14,95	2,42	553,55	-0,44
ΣΣ: +z	1,22		-542,47	1,11	0,51	-14,95	545,81	-0,44	0,09	20,80	-4,92	-528,87	1,81
ΣΣ: -x	1,22		756,93	-0,48	1,39	26,94	-725,71	2,03	-0,79	-21,08	0,36	756,93	-0,66
ΣΣ: -x	1,22		-745,85	1,25	0,43	-21,08	742,65	-0,66	0,17	26,94	-2,85	-725,71	2,03
ΣΣ: -z	1,22		707,10	-0,62	1,47	23,55	-681,19	2,25	-0,87	-17,69	3,49	707,10	-0,89
ΣΣ: -z	1,22		-696,02	1,39	0,35	-17,69	698,13	-0,89	0,25	23,55	-5,99	-681,19	2,25
			85,46	0,10	0,10	3,05	88,50	0,20	0,10	3,05	0,68	88,50	0,20
			-71,22	-0,08	-0,08	-2,54	-73,75	-0,17	-0,08	-2,54	-0,56	-71,22	-0,17
1.00G+1.00Q	1,37		5,53	0,44	1,01	3,17	8,70	0,77	-0,36	3,17	-1,51	8,70	0,81
1.00G+1.00Q	1,37		5,53	0,44	1,01	3,17	8,70	0,77	-0,36	3,17	-1,51	8,70	0,81
1.35G+1.50Q	1,89		7,46	0,61	1,39	4,35	11,81	1,06	-0,49	4,35	-2,12	11,81	1,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-56,63	0,53	1,32	2,07	-54,56	0,91	-0,57	2,07	-2,63	-54,56	0,99
1.00G+1.00Q	1,37		5,53	0,44	1,01	3,17	8,70	0,77	-0,36	3,17	-1,51	8,70	0,81
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-37,20	0,39	0,96	1,65	-35,55	0,67	-0,40	1,65	-1,85	-35,55	0,73
1.35G+1.05Q	1,76		7,47	0,56	1,30	4,14	11,61	0,98	-0,45	4,14	-1,88	11,61	1,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-99,35	0,43	1,18	0,33	-99,02	0,73	-0,58	0,33	-2,73	-99,02	0,83
1.00G+0.70Q	1,28		5,53	0,41	0,95	3,03	8,56	0,72	-0,33	3,03	-1,35	8,56	0,76
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-65,68	0,32	0,87	0,49	-65,19	0,55	-0,41	0,49	-1,92	-65,19	0,62

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 332	Τέλος: 333	Μέλος: 692	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[333] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		8,24	0,60	0,39	2,86	11,10	0,46	-0,68	2,86	-0,98	11,10	0,67
Q	0,29		0,46	0,17	0,12	0,51	0,97	0,15	-0,16	0,51	-0,53	0,97	0,19
1.35G+1.50Q	1,89		11,81	1,06	0,72	4,63	16,44	0,84	-1,17	4,63	-2,12	16,44	1,20
ΣΣ:+x	1,22		566,56	-0,64	0,75	18,72	-541,30	1,56	-1,07	-12,51	3,12	566,56	2,02
ΣΣ:+x	1,22		-549,62	2,01	0,16	-12,51	564,45	-0,50	-0,47	18,72	-5,61	-541,30	-0,64
ΣΣ:+z	1,22		545,81	-0,44	0,71	25,19	-512,37	1,41	-1,02	-18,98	0,15	545,81	1,83
ΣΣ:+z	1,22		-528,87	1,81	0,20	-18,98	535,52	-0,35	-0,52	25,19	-2,65	-512,37	-0,44
ΣΣ:-x	1,22		742,65	-0,66	0,76	33,58	-700,47	1,58	-1,07	-27,36	2,22	742,65	2,04
ΣΣ:-x	1,22		-725,71	2,03	0,15	-27,36	723,62	-0,52	-0,46	33,58	-4,72	-700,47	-0,66
ΣΣ:-z	1,22		698,13	-0,89	0,81	29,25	-662,73	1,75	-1,12	-23,03	0,28	698,13	2,26
ΣΣ:-z	1,22		-681,19	2,26	0,10	-23,03	685,88	-0,69	-0,41	29,25	-2,78	-662,73	-0,89
			88,50	0,20	0,01	2,28	90,79	0,21	0,01	2,28	0,68	90,79	0,21
			-73,75	-0,17		-1,90	-75,66	-0,18		-1,90	-0,56	-73,75	-0,18
1.00G+1.00Q	1,37		8,70	0,77	0,52	3,37	12,07	0,60	-0,85	3,37	-1,51	12,07	0,87
1.00G+1.00Q	1,37		8,70	0,77	0,52	3,37	12,07	0,60	-0,85	3,37	-1,51	12,07	0,87
1.35G+1.50Q	1,89		11,81	1,06	0,72	4,63	16,44	0,84	-1,17	4,63	-2,12	16,44	1,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-54,56	0,91	0,71	2,91	-51,65	0,68	-1,18	2,91	-2,63	-51,65	1,05
1.00G+1.00Q	1,37		8,70	0,77	0,52	3,37	12,07	0,60	-0,85	3,37	-1,51	12,07	0,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-35,55	0,67	0,51	2,23	-33,32	0,50	-0,85	2,23	-1,85	-33,32	0,76
1.35G+1.05Q	1,76		11,61	0,99	0,66	4,40	16,00	0,77	-1,10	4,40	-1,88	16,00	1,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-99,02	0,74	0,65	1,54	-97,48	0,51	-1,11	1,54	-2,73	-97,48	0,86
1.00G+0.70Q	1,28		8,56	0,72	0,48	3,22	11,78	0,56	-0,80	3,22	-1,35	11,78	0,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-65,19	0,55	0,47	1,31	-63,88	0,38	-0,81	1,31	-1,92	-63,88	0,64

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 333	Τέλος: 334	Μέλος: 693	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.		Αρχή	Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	Οχι	Οχι
			β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[333] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		11,10	0,46	-1,39	2,73	13,83	-1,47	-2,47	2,73	-0,98	13,29	0,46
Q	0,29		0,97	0,15	-0,43	0,49	1,46	-0,43	-0,72	0,49	-0,53	1,36	0,15
1.35G+1.50Q	1,89		16,44	0,84	-2,52	4,43	20,86	-2,62	-4,41	4,43	-2,12	19,98	0,84
ΣΣ:+x	1,22		564,45	-0,50	-0,62	20,55	-530,40	-1,60	-3,81	-14,61	0,71	564,45	1,57
ΣΣ:+x	1,22		-541,30	1,57	-2,59	-14,61	559,49	-1,77	-1,84	20,55	-3,21	-532,54	-1,77
ΣΣ:+z	1,22		535,52	-0,35	-0,78	27,93	-493,29	-1,58	-3,66	-21,99	1,40	535,52	1,42
ΣΣ:+z	1,22		-512,37	1,42	-2,43	-21,99	522,39	-1,78	-2,00	27,93	-3,90	-497,05	-1,78
ΣΣ:-x	1,22		723,62	-0,52	-0,61	37,79	-671,30	-1,56	-3,82	-31,85	6,10	723,62	1,59
ΣΣ:-x	1,22		-700,47	1,59	-2,60	-31,85	700,39	-1,80	-1,83	37,79	-8,60	-677,07	-1,80
ΣΣ:-z	1,22		685,88	-0,69	-0,43	32,68	-640,91	-1,56	-4,00	-26,74	2,39	685,88	1,76
ΣΣ:-z	1,22		-662,73	1,76	-2,77	-26,74	670,01	-1,80	-1,66	32,68	-4,89	-645,21	-1,80
			90,79	0,21	-0,07	1,77	92,56	0,14	-0,07	1,77	0,68	92,20	0,21
			-75,66	-0,18	0,05	-1,48	-77,13	-0,12	0,05	-1,48	-0,56	-75,66	-0,18
1.00G+1.00Q	1,37		12,07	0,61	-1,82	3,22	15,29	-1,89	-3,18	3,22	-1,51	14,65	0,61
1.00G+1.00Q	1,37		12,07	0,61	-1,82	3,22	15,29	-1,89	-3,18	3,22	-1,51	14,65	0,61
1.35G+1.50Q	1,89		16,44	0,84	-2,52	4,43	20,86	-2,62	-4,41	4,43	-2,12	19,98	0,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-51,65	0,69	-2,47	3,10	-48,55	-2,73	-4,36	3,10	-2,63	-49,17	0,69
1.00G+1.00Q	1,37		12,07	0,61	-1,82	3,22	15,29	-1,89	-3,18	3,22	-1,51	14,65	0,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-33,32	0,50	-1,79	2,34	-30,99	-1,97	-3,15	2,34	-1,85	-31,45	0,50
1.35G+1.05Q	1,76		16,00	0,78	-2,33	4,20	20,21	-2,43	-4,08	4,20	-1,89	19,37	0,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-97,48	0,51	-2,25	1,99	-95,49	-2,61	-4,00	1,99	-2,73	-95,89	0,51
1.00G+0.70Q	1,28		11,78	0,56	-1,69	3,07	14,85	-1,77	-2,97	3,07	-1,36	14,24	0,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-63,87	0,39	-1,64	1,60	-62,28	-1,89	-2,91	1,60	-1,92	-62,60	0,39

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 334	Τέλος: 335	Μέλος: 694	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		17,15	-1,42	3,19	0,94	18,09	1,23	2,11	0,94	-4,26	18,09	1,23
Q	0,29		3,59	-0,41	1,02	0,26	3,84	0,47	0,73	0,26	-2,21	3,84	0,47
1.35G+1.50Q	1,89		28,53	-2,54	5,84	1,66	30,19	2,36	3,95	1,66	-9,06	30,19	2,36
ΣΣ:+x	1,22		483,60	-1,76	4,29	47,63	-399,24	1,94	1,89	-45,49	19,87	474,71	0,98
ΣΣ:+x	1,22		-445,75	-1,50	3,11	-45,49	439,23	0,98	3,06	47,63	-30,60	-399,24	1,94
ΣΣ:+z	1,22		434,90	-1,76	4,20	46,70	-353,46	1,86	1,98	-44,57	10,45	426,55	1,06
ΣΣ:+z	1,22		-397,05	-1,50	3,20	-44,57	393,44	1,06	2,98	46,70	-21,18	-353,46	1,86
ΣΣ:-x	1,22		552,16	-1,79	4,30	62,65	-455,50	1,95	1,88	-60,51	6,54	540,75	0,97
ΣΣ:-x	1,22		-514,31	-1,47	3,10	-60,51	495,49	0,97	3,07	62,65	-17,27	-455,50	1,95
ΣΣ:-z	1,22		569,44	-1,79	4,40	58,11	-475,98	2,04	1,78	-55,97	16,13	558,71	0,88
ΣΣ:-z	1,22		-531,60	-1,47	3,00	-55,97	515,97	0,88	3,17	58,11	-26,86	-475,98	2,04
			62,39	0,15	-0,08	-3,35	59,04	0,06	-0,08	-3,35	2,12	61,72	0,15
			-51,99	-0,12	0,07	2,79	-49,20	-0,05	0,07	2,79	-1,76	-49,20	-0,12
1.00G+1.00Q	1,37		20,74	-1,84	4,21	1,20	21,94	1,69	2,85	1,20	-6,47	21,94	1,69
1.00G+1.00Q	1,37		20,74	-1,84	4,21	1,20	21,94	1,69	2,85	1,20	-6,47	21,94	1,69
1.35G+1.50Q	1,89		28,53	-2,54	5,84	1,66	30,19	2,36	3,95	1,66	-9,06	30,19	2,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-18,26	-2,65	5,90	4,17	-14,09	2,31	4,02	4,17	-10,65	-14,09	2,31
1.00G+1.00Q	1,37		20,74	-1,84	4,21	1,20	21,94	1,69	2,85	1,20	-6,47	21,94	1,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-10,46	-1,91	4,25	2,88	-7,58	1,66	2,89	2,88	-7,53	-7,58	1,66
1.35G+1.05Q	1,76		26,92	-2,35	5,38	1,54	28,46	2,15	3,62	1,54	-8,07	28,46	2,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-51,07	-2,54	5,48	5,73	-45,34	2,07	3,73	5,73	-10,72	-45,34	2,07
1.00G+0.70Q	1,28		19,66	-1,71	3,90	1,12	20,78	1,55	2,63	1,12	-5,81	20,78	1,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-32,33	-1,83	3,98	3,92	-28,42	1,50	2,70	3,92	-7,57	-28,42	1,50

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 335	Τέλος: 336	Μέλος: 695	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,09	1,23	0,27	0,60	18,70	0,96	-0,80	0,60	-4,26	18,70	1,26
Q	0,29		3,84	0,47	0,02	0,17	4,01	0,35	-0,27	0,17	-2,21	4,01	0,47
1.35G+1.50Q	1,89		30,19	2,36	0,40	1,06	31,25	1,82	-1,49	1,06	-9,06	31,25	2,41
ΣΣ:+x	1,22		439,23	0,99	0,62	52,04	-348,63	1,95	-1,28	-50,67	17,21	439,23	0,99
ΣΣ:+x	1,22		-399,24	1,94	-0,05	-50,67	389,99	0,33	-0,60	52,04	-27,94	-348,63	2,10
ΣΣ:+z	1,22		393,44	1,07	0,57	50,68	-306,82	1,82	-1,23	-49,31	7,65	393,44	1,07
ΣΣ:+z	1,22		-353,46	1,86		-49,31	348,17	0,46	-0,65	50,68	-18,38	-306,82	1,99
ΣΣ:-x	1,22		495,49	0,98	0,63	68,19	-392,50	1,96	-1,28	-66,82	2,56	495,49	0,98

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,22		-455,50	1,95	-0,06	-66,82	433,86	0,32	-0,59	68,19	-13,29	-392,50	2,10
ΣΣ:-z	1,22		515,97	0,89	0,68	63,50	-415,76	2,10	-1,34	-62,13	12,27	515,97	0,89
ΣΣ:-z	1,22		-475,98	2,04	-0,12	-62,13	457,12	0,17	-0,54	63,50	-23,00	-415,76	2,22
			59,04	0,06	-0,07	-3,84	55,20	-0,01	-0,07	-3,84	2,12	59,04	0,06
			-49,20	-0,05	0,06	3,20	-46,00	0,01	0,06	3,20	-1,76	-46,00	0,01
1.00G+1.00Q	1,37		21,94	1,70	0,29	0,77	22,71	1,31	-1,07	0,77	-6,47	22,71	1,73
1.00G+1.00Q	1,37		21,94	1,70	0,29	0,77	22,71	1,31	-1,07	0,77	-6,47	22,71	1,73
1.35G+1.50Q	1,89		30,19	2,36	0,40	1,06	31,25	1,82	-1,49	1,06	-9,06	31,25	2,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-14,09	2,32	0,45	3,94	-10,15	1,83	-1,43	3,94	-10,65	-10,15	2,37
1.00G+1.00Q	1,37		21,94	1,70	0,29	0,77	22,71	1,31	-1,07	0,77	-6,47	22,71	1,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-7,58	1,67	0,33	2,69	-4,90	1,31	-1,04	2,69	-7,53	-4,90	1,71
1.35G+1.05Q	1,76		28,46	2,15	0,39	0,99	29,45	1,66	-1,37	0,99	-8,07	29,45	2,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-45,34	2,08	0,48	5,78	-39,56	1,67	-1,28	5,78	-10,72	-39,56	2,14
1.00G+0.70Q	1,28		20,78	1,56	0,29	0,72	21,50	1,21	-0,99	0,72	-5,81	21,50	1,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-28,42	1,51	0,35	3,92	-24,50	1,21	-0,93	3,92	-7,57	-24,50	1,55

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 336	Τέλος: 337	Μέλος: 696	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[337] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,70	0,97	-0,76	0,35	19,04	-0,33	-1,83	0,35	-4,26	19,04	0,97
Q	0,29		4,01	0,35	-0,32	0,08	4,09	-0,12	-0,61	0,08	-2,21	4,09	0,35
1.35G+1.50Q	1,89		31,25	1,83	-1,50	0,59	31,85	-0,62	-3,39	0,59	-9,06	31,85	1,83
ΣΣ:+x	1,22		389,99	0,33	-0,81	54,28	-296,27	0,53	-2,24	-53,51	14,55	389,99	0,33
ΣΣ:+x	1,22		-348,63	1,95	-1,02	-53,51	338,40	-1,30	-2,03	54,28	-25,28	-296,27	1,95
ΣΣ:+z	1,22		348,17	0,46	-0,82	52,91	-259,59	0,38	-2,23	-52,14	4,87	348,17	0,46
ΣΣ:+z	1,22		-306,82	1,82	-1,01	-52,14	301,73	-1,15	-2,04	52,91	-15,60	-259,59	1,82
ΣΣ:-x	1,22		433,86	0,32	-0,80	71,50	-328,64	0,54	-2,25	-70,73	-1,35	433,86	0,32
ΣΣ:-x	1,22		-392,50	1,96	-1,03	-70,73	370,77	-1,31	-2,03	71,50	-9,39	-328,64	1,96
ΣΣ:-z	1,22		457,12	0,18	-0,79	66,54	-353,92	0,70	-2,26	-65,76	8,42	457,12	0,18
ΣΣ:-z	1,22		-415,76	2,11	-1,04	-65,76	396,05	-1,47	-2,01	66,54	-19,15	-353,92	2,11
			55,20	-0,01	-0,04	-4,09	51,11	-0,05	-0,04	-4,09	2,12	55,20	-0,05
			-46,00	0,01	0,04	3,41	-42,59	0,04	0,04	3,41	-1,76	-42,59	0,04
1.00G+1.00Q	1,37		22,71	1,31	-1,08	0,43	23,13	-0,44	-2,44	0,43	-6,47	23,13	1,31
1.00G+1.00Q	1,37		22,71	1,31	-1,08	0,43	23,13	-0,44	-2,44	0,43	-6,47	23,13	1,31
1.35G+1.50Q	1,89		31,25	1,83	-1,50	0,59	31,85	-0,62	-3,39	0,59	-9,06	31,85	1,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-10,15	1,83	-1,47	3,66	-6,49	-0,58	-3,36	3,66	-10,65	-6,49	1,83
1.00G+1.00Q	1,37		22,71	1,31	-1,08	0,43	23,13	-0,44	-2,44	0,43	-6,47	23,13	1,31
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-4,90	1,32	-1,05	2,47	-2,42	-0,42	-2,42	2,47	-7,53	-2,42	1,32
1.35G+1.05Q	1,76		29,45	1,67	-1,36	0,55	30,00	-0,56	-3,11	0,55	-8,07	30,00	1,67
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-39,56	1,68	-1,30	5,67	-33,89	-0,50	-3,06	5,67	-10,72	-33,89	1,68
1.00G+0.70Q	1,28		21,50	1,21	-0,98	0,40	21,91	-0,41	-2,26	0,40	-5,81	21,91	1,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-24,50	1,22	-0,94	3,81	-20,69	-0,37	-2,22	3,81	-7,57	-20,69	1,22

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 337	Τέλος: 338	Μέλος: 697		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[337] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,04	-0,32	0,17	0,30	19,34	-0,69	-0,90	0,30	-4,26	19,34	-0,69
Q	0,29		4,09	-0,12		0,10	4,19	-0,26	-0,29	0,10	-2,21	4,19	-0,26
1.35G+1.50Q	1,89		31,85	-0,61	0,24	0,55	32,40	-1,31	-1,65	0,55	-9,06	32,40	-1,31
ΣΣ:+x	1,22		338,40	-1,29	0,41	54,68	-244,23	-0,14	-1,28	-53,98	11,80	338,40	0,54
ΣΣ:+x	1,22		-296,27	0,54	-0,06	-53,98	287,07	-1,49	-0,81	54,68	-22,53	-244,23	-1,49
ΣΣ:+z	1,22		301,73	-1,15	0,37	54,19	-214,10	-0,24	-1,25	-53,49	2,01	301,73	0,39
ΣΣ:+z	1,22		-259,59	0,39	-0,03	-53,49	256,94	-1,38	-0,85	54,19	-12,74	-214,10	-1,38
ΣΣ:-x	1,22		370,77	-1,30	0,42	73,99	-267,00	-0,13	-1,29	-73,28	-3,95	370,77	0,55
ΣΣ:-x	1,22		-328,64	0,55	-0,07	-73,28	309,84	-1,50	-0,81	73,99	-6,78	-267,00	-1,50
ΣΣ:-z	1,22		396,05	-1,47	0,46	68,12	-293,14	-0,01	-1,33	-67,42	4,45	396,05	0,71
ΣΣ:-z	1,22		-353,92	0,71	-0,11	-67,42	335,97	-1,62	-0,76	68,12	-15,18	-293,14	-1,62
			51,11	-0,05		-4,55	46,57	-0,05		-4,55	2,12	51,11	-0,05
			-42,59	0,04		3,79	-38,81	0,04		3,79	-1,76	-38,81	0,04
1.00G+1.00Q	1,37		23,13	-0,44	0,18	0,40	23,53	-0,94	-1,19	0,40	-6,47	23,53	-0,94
1.00G+1.00Q	1,37		23,13	-0,44	0,18	0,40	23,53	-0,94	-1,19	0,40	-6,47	23,53	-0,94
1.35G+1.50Q	1,89		31,85	-0,61	0,24	0,55	32,40	-1,31	-1,65	0,55	-9,06	32,40	-1,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-6,49	-0,57	0,24	3,96	-2,53	-1,27	-1,65	3,96	-10,65	-2,53	-1,27
1.00G+1.00Q	1,37		23,13	-0,44	0,18	0,40	23,53	-0,94	-1,19	0,40	-6,47	23,53	-0,94
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-2,42	-0,41	0,18	2,67	0,25	-0,92	-1,19	2,67	-7,53	0,25	-0,92
1.35G+1.05Q	1,76		30,00	-0,55	0,24	0,51	30,51	-1,20	-1,52	0,51	-8,07	30,51	-1,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-33,89	-0,49	0,23	6,19	-27,70	-1,13	-1,52	6,19	-10,72	-27,70	-1,13
1.00G+0.70Q	1,28		21,91	-0,40	0,18	0,37	22,28	-0,87	-1,10	0,37	-5,81	22,28	-0,87
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-20,69	-0,36	0,17	4,16	-16,53	-0,83	-1,11	4,16	-7,57	-16,53	-0,83

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-2			0		
1.00G+1.00Q	-2		-1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 338	Τέλος: 339	Μέλος: 698		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,34	-0,68	-0,10	0,11	19,45	-1,32	-1,18	0,11	-4,26	19,45	-1,32
Q	0,29		4,19	-0,25	-0,08	0,03	4,22	-0,47	-0,37	0,03	-2,21	4,22	-0,47
1.35G+1.50Q	1,89		32,40	-1,30	-0,25	0,19	32,59	-2,49	-2,14	0,19	-9,06	32,59	-2,49
ΣΣ:+x	1,22		287,07	-1,48	0,21	55,61	-192,67	-1,22	-1,70	-55,36	9,14	287,07	-1,22
ΣΣ:+x	1,22		-244,23	-0,13	-0,48	-55,36	235,75	-1,89	-1,01	55,61	-19,87	-192,67	-1,89
ΣΣ:+z	1,22		256,94	-1,38	0,15	55,39	-172,54	-1,27	-1,65	-55,14	-0,68	256,94	-1,27
ΣΣ:+z	1,22		-214,10	-0,23	-0,43	-55,14	215,62	-1,83	-1,07	55,39	-10,05	-172,54	-1,83
ΣΣ:-x	1,22		309,83	-1,49	0,21	75,89	-211,85	-1,21	-1,71	-75,64	-0,75	309,83	-1,21
ΣΣ:-x	1,22		-267,00	-0,12	-0,49	-75,64	254,94	-1,89	-1,01	75,89	-9,98	-211,85	-1,89
ΣΣ:-z	1,22		335,97	-1,61	0,27	69,77	-235,16	-1,16	-1,77	-69,52	0,65	335,97	
ΣΣ:-z	1,22		-293,14	-0,55	-0,55	-69,52	278,25	-1,95	-0,95	69,77	-11,38	-235,16	-1,95
			46,57	-0,05	0,01	-5,15	41,41	-0,03	0,01	-5,15	2,12	46,57	-0,05
			-38,81	0,04	-0,01	4,29	-34,51	0,03	-0,01	4,29	-1,76	-34,51	0,04
1.00G+1.00Q	1,37		23,53	-0,93	-0,18	0,14	23,67	-1,79	-1,54	0,14	-6,47	23,67	-1,79
1.00G+1.00Q	1,37		23,53	-0,93	-0,18	0,14	23,67	-1,79	-1,54	0,14	-6,47	23,67	-1,79
1.35G+1.50Q	1,89		32,40	-1,30	-0,25	0,19	32,59	-2,49	-2,14	0,19	-9,06	32,59	-2,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-2,53	-1,26	-0,26	4,05	1,53	-2,46	-2,15	4,05	-10,65	1,53	-2,46
1.00G+1.00Q	1,37		23,53	-0,93	-0,18	0,14	23,67	-1,79	-1,54	0,14	-6,47	23,67	-1,79
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		0,25	-0,91	-0,18	2,71	2,96	-1,77	-1,55	2,71	-7,53	2,96	-1,77

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	1,76		30,51	-1,18	-0,21	0,18	30,69	-2,28	-1,97	0,18	-8,07	30,69	-2,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-27,70	-1,12	-0,23	6,62	-21,08	-2,23	-1,99	6,62	-10,72	-21,08	-2,23
1.00G+0.70Q	1,28		22,28	-0,86	-0,15	0,13	22,40	-1,65	-1,43	0,13	-5,81	22,40	-1,65
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-16,53	-0,82	-0,16	4,42	-12,11	-1,62	-1,44	4,42	-7,57	-12,11	-1,62

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-2			0		
1.00G+1.00Q	-3		-1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 339	Τέλος: 340	Μέλος: 699		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,45	-1,32	-0,23	-0,06	19,40	-2,08	-1,31	-0,06	-4,26	19,45	-2,08
Q	0,29		4,22	-0,47	-0,11	-0,03	4,19	-0,73	-0,40	-0,03	-2,21	4,22	-0,73
1.35G+1.50Q	1,89		32,59	-2,49	-0,48	-0,12	32,47	-3,91	-2,37	-0,12	-9,06	32,59	-3,91
ΣΣ:+x	1,22		235,75	-1,89	0,06	55,98	-143,52	-2,44	-1,85	-56,12	6,48	235,75	-2,46
ΣΣ:+x	1,22		-192,67	-1,22	-0,63	-56,12	186,47	-2,46	-1,17	55,98	-17,21	-143,52	-2,44
ΣΣ:+z	1,22		215,62	-1,84		56,12	-139,69	-2,44	-1,79	-56,26	-3,02	215,62	-2,45
ΣΣ:+z	1,22		-172,54	-1,27	-0,57	-56,26	182,63	-2,45	-1,22	56,12	-7,71	-139,69	-2,44
ΣΣ:-x	1,22		254,94	-1,90	0,06	77,10	-171,70	-2,44	-1,85	-77,24	3,18	254,94	-2,45
ΣΣ:-x	1,22		-211,85	-1,21	-0,63	-77,24	214,64	-2,45	-1,16	77,10	-13,91	-171,70	-2,44
ΣΣ:-z	1,22		278,24	-1,95	0,12	70,77	-184,73	-2,44	-1,91	-70,91	-2,90	278,24	-2,45
ΣΣ:-z	1,22		-235,16	-1,15	-0,69	-70,91	227,67	-2,45	-1,10	70,77	-7,83	-184,73	-2,44
			41,41	-0,03	0,01	-5,95	35,46	-0,02	0,01	-5,95	2,12	41,41	-0,03
			-34,51	0,03	-0,01	4,96	-29,55	0,02	-0,01	4,96	-1,76	-29,55	0,03
1.00G+1.00Q	1,37		23,67	-1,79	-0,34	-0,09	23,58	-2,82	-1,71	-0,09	-6,47	23,67	-2,82
1.00G+1.00Q	1,37		23,67	-1,79	-0,34	-0,09	23,58	-2,82	-1,71	-0,09	-6,47	23,67	-2,82
1.35G+1.50Q	1,89		32,59	-2,49	-0,48	-0,12	32,47	-3,91	-2,37	-0,12	-9,06	32,59	-3,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		1,53	-2,46	-0,49	4,34	5,87	-3,89	-2,38	4,34	-10,65	5,87	-3,89
1.00G+1.00Q	1,37		23,67	-1,79	-0,34	-0,09	23,58	-2,82	-1,71	-0,09	-6,47	23,67	-2,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		2,96	-1,77	-0,35	2,89	5,85	-2,80	-1,71	2,89	-7,53	5,85	-2,80
1.35G+1.05Q	1,76		30,69	-2,27	-0,43	-0,11	30,58	-3,58	-2,19	-0,11	-8,07	30,69	-3,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-21,08	-2,23	-0,44	7,34	-13,74	-3,55	-2,20	7,34	-10,72	-13,74	-3,55
1.00G+0.70Q	1,28		22,40	-1,65	-0,31	-0,08	22,33	-2,60	-1,59	-0,08	-5,81	22,40	-2,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-12,11	-1,62	-0,32	4,88	-7,22	-2,58	-1,60	4,88	-7,57	-7,22	-2,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-2			0		
1.00G+1.00Q	-3		-1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 340	Τέλος: 341	Μέλος: 700		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,40	-2,08	1,31	-0,03	19,37	-1,32	0,23	-0,03	-4,26	19,40	-2,08
Q	0,29		4,19	-0,73	0,40	0,01	4,20	-0,47	0,12	0,01	-2,21	4,20	-0,73
1.35G+1.50Q	1,89		32,47	-3,91	2,37	-0,02	32,45	-2,49	0,48	-0,02	-9,06	32,47	-3,91
ΣΣ:+x	1,22		186,47	-2,45	1,85	55,64	-100,92	-1,21	-0,06	-55,67	3,75	186,47	-2,45
ΣΣ:+x	1,22		-143,52	-2,44	1,17	-55,67	143,82	-1,89	0,63	55,64	-14,48	-100,92	-2,44
ΣΣ:+z	1,22		182,63	-2,45	1,79	56,90	-122,78	-1,27		-56,94	-3,06	182,63	-2,44
ΣΣ:+z	1,22		-139,69	-2,44	1,22	-56,94	165,68	-1,84	0,57	56,90	-7,67	-122,78	-2,45
ΣΣ:-x	1,22		214,64	-2,45	1,85	78,65	-158,55	-1,21	-0,06	-78,68	7,30	214,64	-2,44
ΣΣ:-x	1,22		-171,70	-2,44	1,16	-78,68	201,45	-1,89	0,63	78,65	-18,03	-158,37	-2,45
ΣΣ:-z	1,22		227,67	-2,45	1,91	71,73	-150,33	-1,15	-0,12	-71,77	-2,81	227,67	-2,44
ΣΣ:-z	1,22		-184,73	-2,44	1,10	-71,77	193,24	-1,96	0,69	71,73	-7,92	-150,33	-2,45
			35,46	-0,02	0,02	-6,91	28,55		0,02	-6,91	2,12	35,46	-0,02
			-29,55	0,02	-0,02	5,76	-23,79		-0,02	5,76	-1,76	-23,79	0,02
1.00G+1.00Q	1,37		23,58	-2,82	1,71	-0,01	23,57	-1,79	0,34	-0,01	-6,47	23,58	-2,82
1.00G+1.00Q	1,37		23,58	-2,82	1,71	-0,01	23,57	-1,79	0,34	-0,01	-6,47	23,58	-2,82
1.35G+1.50Q	1,89		32,47	-3,91	2,37	-0,02	32,45	-2,49	0,48	-0,02	-9,06	32,47	-3,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		5,87	-3,89	2,35	5,16	11,04	-2,48	0,47	5,16	-10,65	11,04	-3,89
1.00G+1.00Q	1,37		23,58	-2,82	1,71	-0,01	23,57	-1,79	0,34	-0,01	-6,47	23,58	-2,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		5,85	-2,80	1,70	3,44	9,29	-1,79	0,33	3,44	-7,53	9,29	-2,80
1.35G+1.05Q	1,76		30,58	-3,58	2,19	-0,02	30,56	-2,27	0,43	-0,02	-8,07	30,58	-3,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-13,74	-3,55	2,16	8,61	-5,13	-2,27	0,40	8,61	-10,72	-5,13	-3,55
1.00G+0.70Q	1,28		22,33	-2,60	1,59	-0,02	22,31	-1,65	0,31	-0,02	-5,81	22,33	-2,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-7,22	-2,58	1,57	5,74	-1,48	-1,65	0,29	5,74	-7,57	-1,48	-2,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-2			0		
1.00G+1.00Q	-3		-1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 341	Τέλος: 342	Μέλος: 701	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	Οχι Οχι
				β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,37	-1,32	1,18	-0,16	19,21	-0,68	0,10	-0,16	-4,26	19,37	-1,32
Q	0,29		4,20	-0,47	0,37	-0,03	4,17	-0,25	0,08	-0,03	-2,21	4,20	-0,47
1.35G+1.50Q	1,89		32,45	-2,49	2,14	-0,27	32,18	-1,29	0,25	-0,27	-9,06	32,45	-2,49
ΣΣ:+x	1,22		143,82	-1,89	1,71	55,07	-74,24	-0,12	-0,21	-55,42	-0,18	143,82	-1,89
ΣΣ:+x	1,22		-100,92	-1,21	1,01	-55,42	116,80	-1,49	0,48	55,07	-10,55	-74,24	-1,21
ΣΣ:+z	1,22		165,68	-1,84	1,65	56,78	-128,01	-0,23	-0,15	-57,12	-0,74	-122,01	-1,84
ΣΣ:+z	1,22		-122,78	-1,27	1,07	-57,12	170,57	-1,38	0,43	56,78	-9,99	170,57	-1,27
ΣΣ:-x	1,22		201,45	-1,89	1,71	77,92	-178,31	-0,12	-0,21	-78,27	9,94	-158,55	-1,89
ΣΣ:-x	1,22		-158,55	-1,21	1,01	-78,27	220,86	-1,49	0,49	77,92	-20,67	220,86	-1,21
ΣΣ:-z	1,22		193,23	-1,95	1,77	71,63	-143,42	0,01	-0,27	-71,98	0,76	193,23	-1,95
ΣΣ:-z	1,22		-150,33	-1,15	0,95	-71,98	185,98	-1,62	0,55	71,63	-11,49	-142,25	0,01
			28,55		0,02	-7,72	20,83		0,02	-7,72	2,12	28,55	
			-23,79		-0,02	6,43	-17,36		-0,02	6,43	-1,76	-17,36	
1.00G+1.00Q	1,37		23,57	-1,79	1,54	-0,19	23,38	-0,93	0,18	-0,19	-6,47	23,57	-1,79
1.00G+1.00Q	1,37		23,57	-1,79	1,54	-0,19	23,38	-0,93	0,18	-0,19	-6,47	23,57	-1,79
1.35G+1.50Q	1,89		32,45	-2,49	2,14	-0,27	32,18	-1,29	0,25	-0,27	-9,06	32,45	-2,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		11,04	-2,49	2,12	5,52	16,56	-1,31	0,23	5,52	-10,65	16,56	-2,49
1.00G+1.00Q	1,37		23,57	-1,79	1,54	-0,19	23,38	-0,93	0,18	-0,19	-6,47	23,57	-1,79
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		9,29	-1,79	1,53	3,67	12,96	-0,94	0,17	3,67	-7,53	12,96	-1,79
1.35G+1.05Q	1,76		30,56	-2,27	1,97	-0,25	30,31	-1,18	0,22	-0,25	-8,07	30,56	-2,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-5,13	-2,27	1,95	9,40	4,27	-1,21	0,19	9,40	-10,72	4,27	-2,27
1.00G+0.70Q	1,28		22,31	-1,65	1,43	-0,18	22,13	-0,85	0,15	-0,18	-5,81	22,31	-1,65
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-1,48	-1,65	1,41	6,25	4,77	-0,87	0,14	6,25	-7,57	4,77	-1,65

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-2			0		
1.00G+1.00Q	-3		-1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 342	Τέλος: 343	Μέλος: 702	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		19,21	-0,69	0,90	-0,29	18,92	-0,33	-0,18	-0,29	-4,26	19,21	-0,69
Q	0,29		4,17	-0,25	0,29	-0,08	4,09	-0,11		-0,08	-2,21	4,17	-0,25
1.35G+1.50Q	1,89		32,18	-1,31	1,64	-0,51	31,67	-0,61	-0,25	-0,51	-9,06	32,18	-1,31
ΣΣ:+x	1,22		116,80	-1,50	1,28	53,90	-76,50	0,54	-0,42	-54,56	-3,51	-71,41	-1,50
ΣΣ:+x	1,22		-74,24	-0,13	0,80	-54,56	118,40	-1,31	0,06	53,90	-7,22	118,40	0,54
ΣΣ:+z	1,22		170,57	-1,39	1,24	55,94	-153,10	0,39	-0,38	-56,60	1,95	-128,01	-1,39
ΣΣ:+z	1,22		-128,01	-0,24	0,84	-56,60	195,00	-1,16	0,02	55,94	-12,68	195,00	0,39
ΣΣ:-x	1,22		220,86	-1,50	1,28	76,32	-222,08	0,54	-0,42	-76,98	12,58	-178,31	-1,50
ΣΣ:-x	1,22		-178,31	-0,13	0,80	-76,98	263,98	-1,31	0,06	76,32	-23,31	263,98	0,54
ΣΣ:-z	1,22		185,98	-1,62	1,32	70,65	-166,71	0,71	-0,46	-71,30	4,57	-143,42	-1,62
ΣΣ:-z	1,22		-143,42		0,76	-71,30	208,61	-1,48	0,10	70,65	-15,30	208,61	0,71
			20,83	0,02	0,02	-8,32	12,51	0,04	0,02	-8,32	2,12	20,83	0,04
			-17,36	-0,02	-0,02	6,93	-10,43	-0,03	-0,02	6,93	-1,76	-10,43	-0,03
1.00G+1.00Q	1,37		23,38	-0,94	1,18	-0,37	23,01	-0,44	-0,18	-0,37	-6,47	23,38	-0,94
1.00G+1.00Q	1,37		23,38	-0,94	1,18	-0,37	23,01	-0,44	-0,18	-0,37	-6,47	23,38	-0,94
1.35G+1.50Q	1,89		32,18	-1,31	1,64	-0,51	31,67	-0,61	-0,25	-0,51	-9,06	32,18	-1,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		16,56	-1,32	1,63	5,73	22,29	-0,64	-0,26	5,73	-10,65	22,29	-1,32
1.00G+1.00Q	1,37		23,38	-0,94	1,18	-0,37	23,01	-0,44	-0,18	-0,37	-6,47	23,38	-0,94
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		12,96	-0,95	1,17	3,79	16,75	-0,46	-0,19	3,79	-7,53	16,75	-0,95
1.35G+1.05Q	1,76		30,31	-1,19	1,51	-0,47	29,83	-0,56	-0,24	-0,47	-8,07	30,31	-1,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		4,27	-1,22	1,49	9,92	14,19	-0,61	-0,27	9,92	-10,72	14,19	-1,22
1.00G+0.70Q	1,28		22,13	-0,86	1,10	-0,35	21,78	-0,41	-0,18	-0,35	-5,81	22,13	-0,86
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		4,77	-0,88	1,08	6,59	11,35	-0,44	-0,20	6,59	-7,57	11,35	-0,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-2			0		
1.00G+1.00Q	-2		-1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 343	Τέλος: 344	Μέλος: 703	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,92	-0,33	1,82	-0,26	18,66	0,94	0,74	-0,26	-4,26	18,92	0,94
Q	0,29		4,09	-0,12	0,61	-0,03	4,06	0,35	0,32	-0,03	-2,21	4,09	0,35
1.35G+1.50Q	1,89		31,67	-0,62	3,36	-0,40	31,28	1,80	1,48	-0,40	-9,06	31,67	1,80
ΣΣ:+x	1,22		118,40	-1,31	2,23	53,01	-104,97	1,94	0,79	-53,56	-1,68	-76,50	1,94
ΣΣ:+x	1,22		-76,50	0,53	2,01	-53,56	146,32	0,30	1,01	53,01	-9,05	146,32	0,30
ΣΣ:+z	1,22		195,00	-1,16	2,21	55,47	-190,40	1,80	0,81	-56,01	4,80	-153,10	1,80
ΣΣ:+z	1,22		-153,10	0,38	2,03	-56,01	231,75	0,43	0,99	55,47	-15,54	231,75	0,43
ΣΣ:-x	1,22		263,98	-1,32	2,23	75,26	-278,28	1,94	0,79	-75,81	15,31	-222,08	1,94

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,22		-222,08	0,53	2,01	-75,81	319,63	0,30	1,00	75,26	-26,04	319,63	0,30
ΣΣ:-z	1,22		208,61	-1,48	2,24	70,17	-210,42	2,09	0,78	-70,71	8,54	-166,71	2,09
ΣΣ:-z	1,22		-166,71	0,70	2,00	-70,71	251,77	0,15	1,02	70,17	-19,27	251,77	0,15
			12,51	0,04	0,03	-8,71	3,80	0,07	0,03	-8,71	2,12	12,51	0,07
			-10,43	-0,03	-0,03	7,26	-3,16	-0,06	-0,03	7,26	-1,76	-3,16	-0,06
1.00G+1.00Q	1,37		23,01	-0,45	2,42	-0,29	22,72	1,29	1,06	-0,29	-6,47	23,01	1,29
1.00G+1.00Q	1,37		23,01	-0,45	2,42	-0,29	22,72	1,29	1,06	-0,29	-6,47	23,01	1,29
1.35G+1.50Q	1,89		31,67	-0,62	3,36	-0,40	31,28	1,80	1,48	-0,40	-9,06	31,67	1,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		22,29	-0,65	3,34	6,14	28,43	1,74	1,45	6,14	-10,65	28,43	1,74
1.00G+1.00Q	1,37		23,01	-0,45	2,42	-0,29	22,72	1,29	1,06	-0,29	-6,47	23,01	1,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		16,75	-0,47	2,41	4,07	20,82	1,26	1,04	4,07	-7,53	20,82	1,26
1.35G+1.05Q	1,76		29,83	-0,57	3,09	-0,38	29,45	1,64	1,33	-0,38	-8,07	29,83	1,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		14,19	-0,62	3,05	10,51	24,70	1,55	1,29	10,51	-10,72	24,70	1,55
1.00G+0.70Q	1,28		21,78	-0,41	2,24	-0,28	21,50	1,19	0,96	-0,28	-5,81	21,78	1,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		11,35	-0,45	2,21	6,98	18,34	1,13	0,93	6,98	-7,57	18,34	1,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 344	Τέλος: 345	Μέλος: 704	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[345] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,66	0,94	0,78	-0,44	18,22	1,19	-0,29	-0,44	-4,26	18,66	1,23
Q	0,29		4,06	0,35	0,26	-0,08	3,98	0,47	-0,03	-0,08	-2,21	4,06	0,47
1.35G+1.50Q	1,89		31,28	1,79	1,45	-0,71	30,56	2,30	-0,44	-0,71	-9,06	31,28	2,35
ΣΣ:+x	1,22		146,32	0,30	1,26	50,32	-144,57	1,90	-0,65	-51,28	2,15	-104,97	2,07
ΣΣ:+x	1,22		-104,97	1,93	0,57	-51,28	184,96	0,94	0,03	50,32	-12,88	184,96	0,94
ΣΣ:+z	1,22		231,75	0,43	1,20	52,68	-232,77	1,82	-0,59	-53,64	7,59	-190,40	1,96
ΣΣ:+z	1,22		-190,40	1,80	0,63	-53,64	273,16	1,02	-0,02	52,68	-18,33	273,16	1,02
ΣΣ:-x	1,22		319,63	0,29	1,25	71,33	-338,64	1,91	-0,65	-72,29	17,95	-278,28	2,07
ΣΣ:-x	1,22		-278,28	1,94	0,58	-72,29	379,04	0,93	0,03	71,33	-28,68	379,04	0,93
ΣΣ:-z	1,22		251,77	0,14	1,31	66,79	-262,95	2,00	-0,70	-67,75	12,39	-210,42	2,20
ΣΣ:-z	1,22		-210,42	2,09	0,52	-67,75	303,34	0,84	0,09	66,79	-23,12	303,34	0,84
			3,80	0,07	0,04	-8,74	-4,95	0,11	0,04	-8,74	2,12	3,80	0,11
			-3,16	-0,06	-0,03	7,29	4,12	-0,09	-0,03	7,29	-1,76	4,12	-0,09
1.00G+1.00Q	1,37		22,72	1,29	1,05	-0,52	22,20	1,65	-0,32	-0,52	-6,47	22,72	1,69
1.00G+1.00Q	1,37		22,72	1,29	1,05	-0,52	22,20	1,65	-0,32	-0,52	-6,47	22,72	1,69
1.35G+1.50Q	1,89		31,28	1,79	1,45	-0,71	30,56	2,30	-0,44	-0,71	-9,06	31,28	2,35
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		28,43	1,74	1,42	5,84	34,27	2,21	-0,46	5,84	-10,65	34,27	2,27
1.00G+1.00Q	1,37		22,72	1,29	1,05	-0,52	22,20	1,65	-0,32	-0,52	-6,47	22,72	1,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		20,82	1,25	1,03	3,85	24,67	1,59	-0,34	3,85	-7,53	24,67	1,64
1.35G+1.05Q	1,76		29,45	1,64	1,33	-0,68	28,77	2,09	-0,42	-0,68	-8,07	29,45	2,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		24,70	1,54	1,28	10,25	34,96	1,95	-0,47	10,25	-10,72	34,96	2,01
1.00G+0.70Q	1,28		21,50	1,18	0,97	-0,50	21,00	1,51	-0,31	-0,50	-5,81	21,50	1,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		18,34	1,12	0,93	6,79	25,13	1,42	-0,34	6,79	-7,57	25,13	1,46

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 345	Τέλος: 346	Μέλος: 705		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[345] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		18,22	1,18	-2,13	-0,72	17,50	-1,49	-3,21	-0,72	-4,26	18,22	1,18
Q	0,29		3,98	0,46	-0,74	-0,13	3,85	-0,42	-1,03	-0,13	-2,21	3,98	0,46
1.35G+1.50Q	1,89		30,56	2,29	-3,98	-1,17	29,39	-2,63	-5,87	-1,17	-9,06	30,56	2,29
ΣΣ:+x	1,22		184,96	0,93	-1,91	45,00	-184,84	-1,55	-4,31	-46,57	6,13	-144,57	1,90
ΣΣ:+x	1,22		-144,57	1,90	-3,09	-46,57	223,66	-1,84	-3,13	45,00	-16,86	215,70	0,93
ΣΣ:+z	1,22		273,16	1,01	-2,00	46,90	-274,10	-1,58	-4,22	-48,47	10,39	-232,77	1,82
ΣΣ:+z	1,22		-232,77	1,82	-2,99	-48,47	312,92	-1,81	-3,22	46,90	-21,12	304,79	1,01
ΣΣ:-x	1,22		379,04	0,92	-1,91	63,82	-396,44	-1,57	-4,31	-65,39	20,59	-338,64	1,90
ΣΣ:-x	1,22		-338,64	1,90	-3,09	-65,39	435,26	-1,81	-3,13	63,82	-31,32	423,83	0,92
ΣΣ:-z	1,22		303,34	0,83	-1,80	59,73	-315,13	-1,55	-4,42	-61,31	16,24	-262,95	2,00
ΣΣ:-z	1,22		-262,95	2,00	-3,19	-61,31	353,95	-1,84	-3,02	59,73	-26,97	343,58	0,83
			-4,95	0,11	0,03	-8,57	-13,52	0,15	0,03	-8,57	2,12	-4,95	0,15
			4,12	-0,09	-0,03	7,14	11,26	-0,12	-0,03	7,14	-1,76	9,83	-0,12
1.00G+1.00Q	1,37		22,20	1,65	-2,87	-0,85	21,34	-1,90	-4,23	-0,85	-6,47	22,20	1,65
1.00G+1.00Q	1,37		22,20	1,65	-2,87	-0,85	21,34	-1,90	-4,23	-0,85	-6,47	22,20	1,65
1.35G+1.50Q	1,89		30,56	2,29	-3,98	-1,17	29,39	-2,63	-5,87	-1,17	-9,06	30,56	2,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		34,27	2,21	-4,01	5,26	39,53	-2,74	-5,89	5,26	-10,65	38,48	2,21
1.00G+1.00Q	1,37		22,20	1,65	-2,87	-0,85	21,34	-1,90	-4,23	-0,85	-6,47	22,20	1,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		24,67	1,59	-2,88	3,43	28,10	-1,98	-4,25	3,43	-7,53	27,42	1,59
1.35G+1.05Q	1,76		28,77	2,08	-3,65	-1,11	27,66	-2,44	-5,40	-1,11	-8,07	28,77	2,08
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		34,96	1,94	-3,69	9,60	44,56	-2,63	-5,45	9,60	-10,72	42,64	1,94
1.00G+0.70Q	1,28		21,00	1,51	-2,64	-0,81	20,19	-1,78	-3,92	-0,81	-5,81	21,00	1,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		25,13	1,41	-2,67	6,33	31,45	-1,90	-3,95	6,33	-7,57	30,19	1,41

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 346	Τέλος: 347	Μέλος: 706		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		15,16	-1,53	2,51	-2,32	12,83	0,44	1,43	-2,32	-0,97	14,69	0,44
Q	0,29		2,55	-0,43	0,72	-0,17	2,38	0,14	0,43	-0,17	-0,52	2,51	0,14
1.35G+1.50Q	1,89		24,28	-2,71	4,46	-3,39	20,89	0,80	2,57	-3,39	-2,08	23,60	0,80
ΣΣ:+x	1,22		249,40	-1,86	3,85	28,86	-226,75	1,55	0,66	-33,68	6,26	-218,30	-1,86
ΣΣ:+x	1,22		-216,57	-1,63	1,88	-33,68	254,76	-0,53	2,63	28,86	-8,71	254,76	1,55
ΣΣ:+z	1,22		410,61	-1,83	3,69	15,59	-376,87	1,38	0,82	-20,41	1,21	409,40	-1,83
ΣΣ:+z	1,22		-377,79	-1,66	2,04	-20,41	404,87	-0,36	2,47	15,59	-3,66	-376,87	1,38
ΣΣ:-x	1,22		608,38	-1,82	3,85	13,91	-581,08	1,54	0,66	-18,73	1,14	-576,63	-1,82
ΣΣ:-x	1,22		-575,56	-1,67	1,88	-18,73	609,09	-0,52	2,63	13,91	-3,59	609,09	1,54
ΣΣ:-z	1,22		460,52	-1,84	4,03	17,76	-426,71	1,72	0,48	-22,58	2,07	459,29	-1,84
ΣΣ:-z	1,22		-427,70	-1,65	1,70	-22,58	454,72	-0,70	2,81	17,76	-4,52	-426,71	1,72
			-38,41	0,15	-0,01	-7,65	-46,06	0,14	-0,01	-7,65	0,81	-39,94	0,15
			32,01	-0,13	0,01	6,37	38,38	-0,11	0,01	6,37	-0,68	38,38	-0,13
1.00G+1.00Q	1,37		17,70	-1,96	3,22	-2,49	15,21	0,58	1,86	-2,49	-1,48	17,21	0,58
1.00G+1.00Q	1,37		17,70	-1,96	3,22	-2,49	15,21	0,58	1,86	-2,49	-1,48	17,21	0,58
1.35G+1.50Q	1,89		24,28	-2,71	4,46	-3,39	20,89	0,80	2,57	-3,39	-2,08	23,60	0,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		53,09	-2,82	4,47	2,35	55,44	0,70	2,58	2,35	-2,69	55,44	0,70
1.00G+1.00Q	1,37		17,70	-1,96	3,22	-2,49	15,21	0,58	1,86	-2,49	-1,48	17,21	0,58
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		36,91	-2,04	3,23	1,33	38,24	0,51	1,86	1,33	-1,89	38,24	0,51

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	1,76		23,14	-2,52	4,14	-3,31	19,82	0,74	2,38	-3,31	-1,85	22,47	0,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		71,15	-2,71	4,15	6,25	77,39	0,57	2,40	6,25	-2,86	77,39	0,57
1.00G+0.70Q	1,28		16,94	-1,83	3,01	-2,44	14,50	0,54	1,73	-2,44	-1,33	16,45	0,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		48,95	-1,96	3,02	3,93	52,88	0,42	1,74	3,93	-2,01	52,88	0,42

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 347	Τέλος: 348	Μέλος: 707		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		12,83	0,43	0,72	-2,46	10,38	0,61	-0,36	-2,46	-0,97	12,83	0,67
Q	0,29		2,38	0,14	0,17	-0,16	2,22	0,16	-0,12	-0,16	-0,52	2,38	0,19
1.35G+1.50Q	1,89		20,89	0,80	1,22	-3,56	17,33	1,07	-0,67	-3,56	-2,08	20,89	1,19
ΣΣ:+x	1,22		254,76	-0,53	1,10	28,41	-237,61	2,02	-0,72	-33,49	2,31	-226,75	-0,63
ΣΣ:+x	1,22		-226,75	1,54	0,50	-33,49	260,55	-0,63	-0,12	28,41	-4,76	260,55	2,03
ΣΣ:+z	1,22		404,87	-0,36	1,05	16,04	-373,40	1,81	-0,67	-21,11		404,87	-0,42
ΣΣ:+z	1,22		-376,87	1,37	0,55	-21,11	396,33	-0,42	-0,17	16,04	-2,45	-373,40	1,82
ΣΣ:-x	1,22		609,09	-0,52	1,10	12,59	-582,30	2,02	-0,72	-17,67	3,67	609,09	-0,63
ΣΣ:-x	1,22		-581,08	1,53	0,50	-17,67	605,23	-0,63	-0,12	12,59	-6,12	-581,08	2,02
ΣΣ:-z	1,22		454,72	-0,70	1,15	17,66	-422,54	2,25	-0,77	-22,74	0,15	454,72	-0,87
ΣΣ:-z	1,22		-426,71	1,71	0,45	-22,74	445,47	-0,87	-0,07	17,66	-2,60	-422,54	2,25
			-46,06	0,14	-0,04	-7,28	-53,34	0,10	-0,04	-7,28	0,81	-46,06	0,14
			38,38	-0,12	0,03	6,07	44,45	-0,08	0,03	6,07	-0,68	44,45	-0,12
1.00G+1.00Q	1,37		15,21	0,57	0,88	-2,62	12,59	0,77	-0,48	-2,62	-1,48	15,21	0,86
1.00G+1.00Q	1,37		15,21	0,57	0,88	-2,62	12,59	0,77	-0,48	-2,62	-1,48	15,21	0,86
1.35G+1.50Q	1,89		20,89	0,80	1,22	-3,56	17,33	1,07	-0,67	-3,56	-2,08	20,89	1,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		55,44	0,69	1,24	1,90	57,34	0,99	-0,64	1,90	-2,69	57,34	1,10
1.00G+1.00Q	1,37		15,21	0,57	0,88	-2,62	12,59	0,77	-0,48	-2,62	-1,48	15,21	0,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		38,24	0,51	0,90	1,02	39,26	0,72	-0,46	1,02	-1,89	39,26	0,80
1.35G+1.05Q	1,76		19,82	0,73	1,14	-3,49	16,34	1,00	-0,61	-3,49	-1,85	19,82	1,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		77,39	0,56	1,19	5,61	83,01	0,87	-0,57	5,61	-2,86	83,01	0,96
1.00G+0.70Q	1,28		14,50	0,53	0,83	-2,57	11,93	0,73	-0,45	-2,57	-1,33	14,50	0,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		52,88	0,42	0,86	3,50	56,37	0,64	-0,42	3,50	-2,01	56,37	0,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 348	Τέλος: 349	Μέλος: 708		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		10,38	0,61	0,28	-2,35	8,03	0,35	-0,80	-2,35	-0,97	10,38	0,64
Q	0,29		2,22	0,16	0,09	-0,16	2,06	0,11	-0,20	-0,16	-0,52	2,22	0,17
1.35G+1.50Q	1,89		17,33	1,06	0,51	-3,41	13,93	0,63	-1,38	-3,41	-2,08	17,33	1,13
ΣΣ:+x	1,22		260,55	-0,64	0,80	24,37	-248,76	1,25	-1,38	-29,23	0,07	-237,61	2,02
ΣΣ:+x	1,22		-237,61	2,02	-0,15	-29,23	266,83	-0,45	-0,42	24,37	-2,52	266,83	-0,64
ΣΣ:+z	1,22		396,33	-0,42	0,72	14,56	-369,76	1,12	-1,30	-19,42	2,47	396,33	1,80
ΣΣ:+z	1,22		-373,40	1,80	-0,08	-19,42	387,83	-0,31	-0,50	14,56	-4,92	-369,76	-0,42
ΣΣ:-x	1,22		605,23	-0,63	0,80	11,04	-581,68	1,25	-1,37	-15,90	6,36	605,23	2,01
ΣΣ:-x	1,22		-582,30	2,01	-0,15	-15,90	599,75	-0,45	-0,42	11,04	-8,81	-581,68	-0,63
ΣΣ:-z	1,22		445,47	-0,87	0,88	15,43	-418,04	1,40	-1,46	-20,29	3,67	445,47	2,25
ΣΣ:-z	1,22		-422,54	2,25	-0,24	-20,29	436,11	-0,59	-0,34	15,43	-6,12	-418,04	-0,87
			-53,34	0,10	-0,06	-7,34	-60,67	0,04	-0,06	-7,34	0,81	-53,34	0,10
			44,45	-0,09	0,05	6,12	50,56	-0,03	0,05	6,12	-0,68	50,56	-0,09
1.00G+1.00Q	1,37		12,59	0,77	0,37	-2,51	10,09	0,45	-1,00	-2,51	-1,48	12,59	0,82
1.00G+1.00Q	1,37		12,59	0,77	0,37	-2,51	10,09	0,45	-1,00	-2,51	-1,48	12,59	0,82
1.35G+1.50Q	1,89		17,33	1,06	0,51	-3,41	13,93	0,63	-1,38	-3,41	-2,08	17,33	1,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		57,34	0,99	0,55	2,10	59,43	0,60	-1,33	2,10	-2,69	59,43	1,07
1.00G+1.00Q	1,37		12,59	0,77	0,37	-2,51	10,09	0,45	-1,00	-2,51	-1,48	12,59	0,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		39,26	0,72	0,40	1,16	40,42	0,43	-0,97	1,16	-1,89	40,42	0,78
1.35G+1.05Q	1,76		16,34	0,99	0,47	-3,34	13,00	0,58	-1,29	-3,34	-1,85	16,34	1,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		83,01	0,86	0,55	5,84	88,84	0,53	-1,21	5,84	-2,86	88,84	0,95
1.00G+0.70Q	1,28		11,93	0,72	0,34	-2,46	9,47	0,42	-0,94	-2,46	-1,33	11,93	0,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		56,37	0,64	0,39	3,66	60,03	0,39	-0,89	3,66	-2,01	60,03	0,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 349	Τέλος: 350	Μέλος: 709	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,05	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,12		8,03	0,35	0,15	-2,02	5,89	-0,11	-1,02	-2,02	-0,97	8,03	0,36
Q	0,30		2,06	0,11	0,04	-0,19	1,86	-0,02	-0,28	-0,19	-0,52	2,06	0,11
1.35G+1.50Q	1,96		13,93	0,63	0,27	-3,01	10,75	-0,18	-1,80	-3,01	-2,08	13,93	0,64
ΣΣ:+x	1,27		266,83	-0,45	0,74	18,03	-258,69	0,13	-1,73	-22,27	3,81	-248,76	1,25
ΣΣ:+x	1,27		-248,76	1,25	-0,40	-22,27	272,30	-0,37	-0,59	18,03	-6,26	272,30	-0,45
ΣΣ:+z	1,27		387,83	-0,32	0,65	11,73	-366,31	0,09	-1,64	-15,96	5,29	387,83	1,12
ΣΣ:+z	1,27		-369,76	1,12	-0,30	-15,96	379,92	-0,33	-0,68	11,73	-7,74	-366,31	-0,33
ΣΣ:-x	1,27		599,75	-0,45	0,74	8,70	-579,48	0,13	-1,73	-12,94	9,04	599,75	1,25
ΣΣ:-x	1,27		-581,68	1,25	-0,39	-12,94	593,09	-0,37	-0,59	8,70	-11,49	-579,48	-0,45
ΣΣ:-z	1,27		436,11	-0,60	0,85	11,74	-413,56	0,17	-1,83	-15,98	7,56	436,11	1,40
ΣΣ:-z	1,27		-418,04	1,40	-0,50	-15,98	427,17	-0,41	-0,49	11,74	-10,01	-413,56	-0,60
			-60,67	0,04	-0,04	-6,63	-67,67		-0,04	-6,63	0,81	-60,67	0,04
			50,56	-0,03	0,03	5,53	56,39		0,03	5,53	-0,68	56,39	
1.00G+1.00Q	1,42		10,09	0,45	0,20	-2,21	7,75	-0,13	-1,30	-2,21	-1,48	10,09	0,47
1.00G+1.00Q	1,42		10,09	0,45	0,20	-2,21	7,75	-0,13	-1,30	-2,21	-1,48	10,09	0,47
1.35G+1.50Q	1,96		13,93	0,63	0,27	-3,01	10,75	-0,18	-1,80	-3,01	-2,08	13,93	0,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,96		59,43	0,60	0,30	1,96	61,50	-0,18	-1,77	1,96	-2,69	61,50	0,62
1.00G+1.00Q	1,42		10,09	0,45	0,20	-2,21	7,75	-0,13	-1,30	-2,21	-1,48	10,09	0,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,42		40,42	0,43	0,22	1,11	41,59	-0,13	-1,28	1,11	-1,89	41,59	0,45
1.35G+1.05Q	1,83		13,00	0,58	0,25	-2,93	9,91	-0,17	-1,67	-2,93	-1,85	13,00	0,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,83		88,84	0,53	0,30	5,36	94,50	-0,17	-1,62	5,36	-2,86	94,50	0,55
1.00G+0.70Q	1,33		9,47	0,42	0,18	-2,16	7,20	-0,13	-1,22	-2,16	-1,33	9,47	0,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,33		60,03	0,39	0,22	3,37	63,59	-0,12	-1,18	3,37	-2,01	63,59	0,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 1, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 350	Τέλος: 515	Μέλος: 710	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[515] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,35		4,23	-0,11	0,81	-1,43	2,74		-0,60	-1,43	-0,49	4,23	0,13
Q	0,40		1,47	-0,02	0,23	-0,17	1,30		-0,19	-0,17	-0,28	1,47	0,04
1.35G+1.50Q	2,43		7,91	-0,18	1,43	-2,18	5,65	-0,01	-1,10	-2,18	-1,09	7,91	0,24
ΣΣ:+x	1,55		343,74	-0,37	1,17	10,09	-341,47		-0,95	-13,12	5,84	-333,87	0,28
ΣΣ:+x	1,55		-333,87	0,13	0,67	-13,12	348,20	-0,01	-0,45	10,09	-7,11	347,28	0,06
ΣΣ:+z	1,55		488,68	-0,33	1,13	7,42	-477,04		-0,91	-10,45	5,69	488,68	0,26
ΣΣ:+z	1,55		-478,81	0,10	0,71	-10,45	483,77	-0,01	-0,49	7,42	-6,96	-477,38	0,08
ΣΣ:-x	1,55		778,15	-0,37	1,17	5,62	-766,42		-0,95	-8,65	7,76	778,15	0,28
ΣΣ:-x	1,55		-768,27	0,13	0,67	-8,65	773,14	-0,01	-0,45	5,62	-9,03	-766,78	0,06
ΣΣ:-z	1,55		547,52	-0,41	1,21	6,74	-535,25		-0,99	-9,76	7,94	547,52	0,30
ΣΣ:-z	1,55		-537,65	0,17	0,63	-9,76	541,97	-0,01	-0,41	6,74	-9,21	-535,72	0,05
			-97,72			-4,92	-102,84			-4,92	0,52	-97,72	
			81,44			4,10	85,70			4,10	-0,43	84,85	
1.00G+1.00Q	1,75		5,70	-0,13	1,03	-1,60	4,04	-0,01	-0,79	-1,60	-0,78	5,70	0,17
1.00G+1.00Q	1,75		5,70	-0,13	1,03	-1,60	4,04	-0,01	-0,79	-1,60	-0,78	5,70	0,17
1.35G+1.50Q	2,43		7,91	-0,18	1,43	-2,18	5,65	-0,01	-1,10	-2,18	-1,09	7,91	0,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,43		81,21	-0,18	1,43	1,51	82,78	-0,01	-1,10	1,51	-1,48	82,46	0,24
1.00G+1.00Q	1,75		5,70	-0,13	1,03	-1,60	4,04	-0,01	-0,79	-1,60	-0,78	5,70	0,17
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,75		54,56	-0,13	1,03	0,86	55,46		-0,79	0,86	-1,04	55,28	0,17
1.35G+1.05Q	2,25		7,25	-0,17	1,33	-2,10	5,06	-0,01	-1,01	-2,10	-0,96	7,25	0,22
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,25		129,41	-0,17	1,33	4,04	133,61	-0,01	-1,01	4,04	-1,61	132,77	0,22
1.00G+0.70Q	1,63		5,26	-0,12	0,96	-1,55	3,65		-0,74	-1,55	-0,69	5,26	0,16
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,63		86,69	-0,12	0,96	2,55	89,35		-0,74	2,55	-1,13	88,82	0,16

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 367	Μέλος: 711	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		1,59	-13,04	17,11	-1,10	0,49	2,05	13,07	-1,10	1,27	1,37	2,05
Q	1,05		1,57	-4,21	7,24	-0,55	1,03	2,50	6,18	-0,55	-0,31	1,46	2,50
1.35G+1.50Q	7,04		4,50	-23,93	33,96	-2,30	2,20	6,51	26,92	-2,30	1,25	4,04	6,51
ΣΣ:+x	4,57		63,32	-15,49	48,06	13,45	-48,48	30,63	-11,17	-16,19	253,92	60,64	-24,04
ΣΣ:+x	4,57		-58,54	-14,81	-6,60	-16,19	50,52	-24,04	43,49	13,45	-251,70	-48,48	30,63
ΣΣ:+z	4,57		74,39	-15,56	43,73	10,50	-63,89	26,35	-6,84	-13,25	218,13	72,60	-19,75
ΣΣ:+z	4,57		-69,61	-14,74	-2,27	-13,25	65,93	-19,75	39,16	10,50	-215,91	-63,89	26,35
ΣΣ:-x	4,57		126,07	-15,65	48,50	13,74	-110,79	31,09	-11,60	-16,48	249,86	123,36	-24,49

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,57		-121,29	-14,65	-7,03	-16,48	112,83	-24,49	43,93	13,74	-247,65	-110,79	31,09
ΣΣ:-z	4,57		109,41	-15,64	53,39	13,75	-95,11	35,92	-16,49	-16,49	287,39	106,88	-29,33
ΣΣ:-z	4,57		-104,63	-14,66	-11,92	-16,49	97,15	-29,33	48,82	13,75	-285,18	-95,11	35,92
			31,31	-0,37	-3,45	-4,40	26,91	-3,82	-3,45	-4,40	1,03	30,43	-3,82
			-26,09	0,30	2,88	3,67	-22,42	3,18	2,88	3,67	-0,85	-22,42	3,18
1.00G+1.00Q	5,10		3,16	-17,26	24,35	-1,64	1,52	4,55	19,26	-1,64	0,96	2,83	4,55
1.00G+1.00Q	5,10		3,16	-17,26	24,35	-1,64	1,52	4,55	19,26	-1,64	0,96	2,83	4,55
1.35G+1.50Q	7,04		4,50	-23,93	33,96	-2,30	2,20	6,51	26,92	-2,30	1,25	4,04	6,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-18,98	-23,65	36,55	1,00	-17,98	9,38	29,51	1,00	0,48	-17,98	9,38
1.00G+1.00Q	5,10		3,16	-17,26	24,35	-1,64	1,52	4,55	19,26	-1,64	0,96	2,83	4,55
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-12,49	-17,07	26,08	0,56	-11,94	6,46	20,98	0,56	0,44	-11,94	6,46
1.35G+1.05Q	6,56		3,79	-22,03	30,70	-2,05	1,74	5,39	24,14	-2,05	1,38	3,38	5,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-35,34	-21,57	35,02	3,45	-31,89	10,16	28,46	3,45	0,10	-31,89	10,16
1.00G+0.70Q	4,78		2,69	-15,99	22,18	-1,48	1,21	3,80	17,40	-1,48	1,05	2,39	3,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-23,40	-15,69	25,06	2,19	-21,21	6,98	20,28	2,19	0,19	-21,21	6,98

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 367	Τέλος: 366	Μέλος: 712	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		0,49	2,05	-7,22	-0,40	0,09	-7,25	-11,38	-0,40	1,27	0,49	2,05
Q	1,00		1,03	2,50	-1,35	-0,39	0,64	0,65	-2,35	-0,39	-0,31	1,03	2,50
1.35G+1.50Q	7,11		2,20	6,52	-11,78	-1,12	1,08	-8,82	-18,89	-1,12	1,25	2,20	6,52
ΣΣ:+x	4,66		50,52	-24,04	21,12	14,66	-35,44	49,42	-41,57	-15,85	234,33	50,52	-63,28
ΣΣ:+x	4,66		-48,48	30,63	-36,92	-15,85	36,29	-63,28	16,46	14,66	-232,12	-35,44	49,42
ΣΣ:+z	4,66		65,93	-19,75	16,55	14,60	-50,72	40,56	-37,00	-15,79	197,30	65,93	-54,42
ΣΣ:+z	4,66		-63,90	26,35	-32,35	-15,79	51,56	-54,42	11,89	14,60	-195,09	-50,72	40,56
ΣΣ:-x	4,66		112,83	-24,49	21,58	24,29	-87,39	50,34	-42,04	-25,48	220,44	112,83	-64,20
ΣΣ:-x	4,66		-110,79	31,08	-37,39	-25,48	88,24	-64,20	16,93	24,29	-218,22	-87,39	50,34
ΣΣ:-z	4,66		97,15	-29,33	26,74	21,54	-74,87	60,33	-47,20	-22,74	259,04	97,15	-74,19
ΣΣ:-z	4,66		-95,11	35,92	-42,54	-22,74	75,71	-74,19	22,08	21,54	-256,83	-74,87	60,33
			26,91	-3,82	-3,81	-6,03	20,87	-7,63	-3,81	-6,03	1,03	26,91	-7,63
			-22,42	3,18	3,17	5,03	-17,39	6,36	3,17	5,03	-0,85	-17,39	6,36
1.00G+1.00Q	5,16		1,52	4,55	-8,58	-0,79	0,73	-6,61	-13,73	-0,79	0,96	1,52	4,55
1.00G+1.00Q	5,16		1,52	4,55	-8,58	-0,79	0,73	-6,61	-13,73	-0,79	0,96	1,52	4,55
1.35G+1.50Q	7,11		2,20	6,52	-11,78	-1,12	1,08	-8,82	-18,89	-1,12	1,25	2,20	6,52
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-17,98	9,38	-8,92	3,40	-14,57	-3,10	-16,03	3,40	0,48	-14,57	9,38
1.00G+1.00Q	5,16		1,52	4,55	-8,58	-0,79	0,73	-6,61	-13,73	-0,79	0,96	1,52	4,55
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-11,94	6,46	-6,67	2,23	-9,71	-2,79	-11,83	2,23	0,44	-9,71	6,46
1.35G+1.05Q	6,66		1,74	5,39	-11,17	-0,95	0,79	-9,11	-17,83	-0,95	1,38	1,74	5,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-31,89	10,17	-6,41	6,60	-25,30	0,43	-13,07	6,60	0,10	-25,30	10,17
1.00G+0.70Q	4,86		1,21	3,80	-8,17	-0,67	0,54	-6,80	-13,03	-0,67	1,05	1,21	3,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-21,21	6,98	-5,00	4,36	-16,86	-0,44	-9,85	4,36	0,20	-16,86	6,98

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 366	Τέλος: 365	Μέλος: 713		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		0,09	-7,25	-30,93	-0,01	0,08	-40,27	-35,09	-0,01	1,27	0,09	-40,27
Q	1,00		0,64	0,65	-9,52	-0,27	0,37	-9,37	-10,52	-0,27	-0,31	0,64	0,65
1.35G+1.50Q	7,11		1,08	-8,82	-56,03	-0,42	0,66	-68,41	-63,15	-0,42	1,25	1,08	-68,41
ΣΣ:+x	4,66		36,29	-63,28	-4,09	16,67	-19,24	43,01	-71,95	-16,97	215,15	36,29	-132,91
ΣΣ:+x	4,66		-35,44	49,42	-67,30	-16,97	19,79	-132,91	-8,74	16,67	-212,94	-19,24	49,42
ΣΣ:+z	4,66		51,56	-54,43	-9,05	21,76	-29,24	29,19	-67,00	-22,06	176,95	51,56	-119,09
ΣΣ:+z	4,66		-50,72	40,56	-62,34	-22,06	29,78	-119,09	-13,70	21,76	-174,74	-29,24	40,56
ΣΣ:-x	4,66		88,24	-64,20	-3,58	37,33	-50,26	44,43	-72,46	-37,63	191,78	88,24	-134,34
ΣΣ:-x	4,66		-87,39	50,34	-67,81	-37,63	50,80	-134,34	-8,23	37,33	-189,57	-50,26	50,34
ΣΣ:-z	4,66		75,72	-74,19	2,01	32,07	-43,10	60,02	-78,05	-32,37	231,36	75,72	-149,92
ΣΣ:-z	4,66		-74,87	60,33	-73,40	-32,37	43,64	-149,92	-2,64	32,07	-229,14	-43,10	60,76
			20,87	-7,63	-4,22	-9,40	11,48	-11,85	-4,22	-9,40	1,02	20,87	-11,85
			-17,39	6,36	3,52	7,83	-9,56	9,87	3,52	7,83	-0,85	-9,56	9,87
1.00G+1.00Q	5,16		0,73	-6,61	-40,45	-0,28	0,45	-49,63	-45,61	-0,28	0,96	0,73	-49,63
1.00G+1.00Q	5,16		0,73	-6,61	-40,45	-0,28	0,45	-49,63	-45,61	-0,28	0,96	0,73	-49,63
1.35G+1.50Q	7,11		1,08	-8,82	-56,03	-0,42	0,66	-68,41	-63,15	-0,42	1,25	1,08	-68,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-14,57	-3,10	-52,87	6,63	-7,94	-59,52	-59,98	6,63	0,48	-7,94	-59,52
1.00G+1.00Q	5,16		0,73	-6,61	-40,45	-0,28	0,45	-49,63	-45,61	-0,28	0,96	0,73	-49,63
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-9,71	-2,79	-38,34	4,42	-5,29	-43,71	-43,50	4,42	0,44	-5,29	-43,71
1.35G+1.05Q	6,66		0,79	-9,11	-51,75	-0,30	0,50	-64,19	-58,41	-0,30	1,38	0,79	-64,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-25,30	0,43	-46,48	11,45	-13,85	-49,38	-53,14	11,45	0,10	-13,85	0,43
1.00G+0.70Q	4,86		0,54	-6,80	-37,59	-0,20	0,34	-46,82	-42,45	-0,20	1,05	0,54	-46,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-16,86	-0,44	-34,08	7,63	-9,22	-36,95	-38,94	7,63	0,20	-9,22	-36,95

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 365	Τέλος: 11	Μέλος: 714		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		0,08	-40,27	-55,47	-0,08		-98,16	-60,33	-0,08	1,27	0,08	-98,16
Q	1,00		0,37	-9,37	-17,96	-0,37		-27,83	-18,96	-0,37	-0,31	0,37	-27,83
1.35G+1.50Q	8,05		0,66	-68,41	-101,83	-0,66		-174,27	-109,89	-0,66	1,25	0,66	-174,27
ΣΣ:+x	5,36		19,79	-132,91	-30,91	19,25		9,42	-103,35	-19,79	195,64	19,79	-233,59
ΣΣ:+x	5,36		-19,25	43,01	-98,00	-19,79		-233,59	-36,26	19,25	-193,43	-3,85	43,01
ΣΣ:+z	5,36		29,78	-119,10	-36,16	29,24		-9,65	-98,10	-29,78	156,33	29,78	-214,52
ΣΣ:+z	5,36		-29,24	29,19	-92,74	-29,78		-214,52	-41,52	29,24	-154,12	-5,85	29,19
ΣΣ:-x	5,36		50,80	-134,34	-30,37	50,26		11,39	-103,89	-50,80	162,93	50,80	-235,56
ΣΣ:-x	5,36		-50,26	44,44	-98,54	-50,80		-235,56	-35,73	50,26	-160,71	-10,05	44,44
ΣΣ:-z	5,36		43,64	-149,92	-24,45	43,10		32,89	-109,81	-43,64	203,33	43,64	-257,06
ΣΣ:-z	5,36		-43,10	60,02	-104,46	-43,64		-257,06	-29,80	43,10	-201,12	-8,62	60,02
			11,48	-11,85	-4,47	-11,48		-16,32	-4,47	-11,48	1,02	11,48	-16,32
			-9,56	9,87	3,72	9,56		13,60	3,72	9,56	-0,85	-1,91	13,60
1.00G+1.00Q	5,86		0,45	-49,63	-73,44	-0,45		-126,00	-79,29	-0,45	0,96	0,45	-126,00
1.00G+1.00Q	5,86		0,45	-49,63	-73,44	-0,45		-126,00	-79,29	-0,45	0,96	0,45	-126,00
1.35G+1.50Q	8,05		0,66	-68,41	-101,83	-0,66		-174,27	-109,89	-0,66	1,25	0,66	-174,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-7,94	-59,52	-98,48	7,94		-162,03	-106,53	7,94	0,48	-1,59	-162,03
1.00G+1.00Q	5,86		0,45	-49,63	-73,44	-0,45		-126,00	-79,29	-0,45	0,96	0,45	-126,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-5,29	-43,71	-71,20	5,29		-117,84	-77,06	5,29	0,44	-1,06	-117,84

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,60		0,50	-64,20	-93,75	-0,50		-161,75	-101,35	-0,50	1,38	0,50	-161,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-13,85	-49,38	-88,16	13,85		-141,35	-95,77	13,85	0,10	-2,77	-141,35
1.00G+0.70Q	5,56		0,34	-46,82	-68,05	-0,34		-117,65	-73,60	-0,34	1,05	0,34	-117,65
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-9,22	-36,95	-64,32	9,22		-104,05	-69,88	9,22	0,20	-1,84	-104,05

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 364	Μέλος: 715	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-251,93	135,65	3,48	3,48	-118,60	131,03	3,48	-45,77	3,48	-251,93
Q	1,00			-88,30	46,50	1,15	1,15	-42,30	45,50	1,15	-23,55	1,15	-88,30
1.35G+1.50Q	7,74			-472,55	252,87	6,43	6,43	-223,55	245,14	6,43	-97,11	6,43	-472,55
ΣΣ: +x	5,12		0,02	-521,45	199,00	30,19	-22,10	45,53	113,67	-22,09	114,47	-4,43	45,53
ΣΣ: +x	5,12		-0,02	-70,70	118,79	-22,09	30,20	-325,01	193,88	30,19	-229,56	30,20	-521,45
ΣΣ: +z	5,12		0,02	-486,83	192,83	38,21	-30,13	17,08	119,84	-30,11	62,83	-6,04	17,08
ΣΣ: +z	5,12		-0,02	-105,32	124,96	-30,11	38,23	-296,57	187,71	38,21	-177,92	38,23	-486,83
ΣΣ: -x	5,12		0,03	-523,71	199,36	51,74	-43,66	47,43	113,31	-43,63	51,50	-8,75	47,43
ΣΣ: -x	5,12		-0,03	-68,44	118,43	-43,63	51,76	-326,91	194,24	51,74	-166,60	51,76	-523,71
ΣΣ: -z	5,12		0,02	-562,16	206,22	51,45	-43,36	79,02	106,45	-43,35	105,44	-8,69	79,02
ΣΣ: -z	5,12		-0,03	-29,99	111,57	-43,35	51,46	-358,50	201,10	51,45	-220,53	51,46	-562,16
			0,01	12,42	-2,22	11,33	11,34	10,20	-2,22	11,33	20,29	11,34	12,42
			-0,01	-10,35	1,85	-9,44	-9,45	-8,50	1,85	-9,44	-16,91	-1,89	-10,35
1.00G+1.00Q	5,62			-340,23	182,15	4,64	4,63	-160,89	176,53	4,64	-69,32	4,63	-340,23
1.00G+1.00Q	5,62			-340,23	182,15	4,64	4,63	-160,89	176,53	4,64	-69,32	4,63	-340,23
1.35G+1.50Q	7,74			-472,55	252,87	6,43	6,43	-223,55	245,14	6,43	-97,11	6,43	-472,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-0,01	-481,87	254,54	-2,07	-2,07	-231,20	246,80	-2,07	-112,33	-0,42	-481,87
1.00G+1.00Q	5,62			-340,23	182,15	4,64	4,63	-160,89	176,53	4,64	-69,32	4,63	-340,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-0,01	-346,44	183,26	-1,03	-1,03	-165,99	177,64	-1,03	-79,47	-0,21	-346,44
1.35G+1.05Q	7,29			-432,82	231,95	5,91	5,91	-204,52	224,66	5,91	-86,52	5,91	-432,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-0,01	-448,34	234,72	-8,25	-8,26	-217,26	227,44	-8,25	-111,88	-1,66	-448,34
1.00G+0.70Q	5,32			-313,74	168,20	4,29	4,29	-148,20	162,88	4,29	-62,26	4,29	-313,74
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-0,01	-324,09	170,05	-5,15	-5,16	-156,70	164,73	-5,15	-79,17	-1,04	-324,09

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 364	Τέλος: 363	Μέλος: 716	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		3,48	-118,60	109,36	2,74	6,22	-11,55	104,74	2,74	-45,77	6,22	-118,60
Q	1,00		1,15	-42,30	37,47	0,81	1,97	-5,33	36,47	0,81	-23,55	1,97	-42,30
1.35G+1.50Q	7,74		6,43	-223,56	203,84	4,92	11,35	-23,59	196,10	4,92	-97,11	11,35	-223,56
ΣΣ:+x	5,12		30,20	-325,01	167,37	25,86	-41,65	131,78	83,70	-19,57	94,44	-22,10	131,78
ΣΣ:+x	5,12		-22,10	45,52	88,82	-19,57	56,03	-160,21	162,25	25,86	-209,54	56,03	-325,01
ΣΣ:+z	5,12		38,23	-296,57	161,32	31,07	-54,90	109,38	89,75	-24,79	41,48	-30,13	109,38
ΣΣ:+z	5,12		-30,13	17,08	94,87	-24,79	69,28	-137,81	156,20	31,07	-156,58	69,28	-296,57
ΣΣ:-x	5,12		51,76	-326,91	167,71	40,85	-78,18	133,33	83,35	-34,57	21,19	-43,66	133,33
ΣΣ:-x	5,12		-43,66	47,42	88,47	-34,57	92,56	-161,76	162,60	40,85	-136,28	92,56	-326,91
ΣΣ:-z	5,12		51,47	-358,50	174,43	41,86	-78,93	158,21	76,64	-35,57	76,19	-43,37	158,21
ΣΣ:-z	5,12		-43,37	79,01	81,76	-35,57	93,31	-186,63	169,31	41,86	-191,28	93,31	-358,50
			11,34	10,20	-2,20	12,91	24,24	8,00	-2,20	12,91	20,29	24,24	10,20
			-9,45	-8,50	1,83	-10,76	-20,20	-6,66	1,83	-10,76	-16,91	-9,45	-8,50
1.00G+1.00Q	5,62		4,63	-160,90	146,83	3,55	8,19	-16,88	141,21	3,55	-69,32	8,19	-160,90
1.00G+1.00Q	5,62		4,63	-160,90	146,83	3,55	8,19	-16,88	141,21	3,55	-69,32	8,19	-160,90
1.35G+1.50Q	7,74		6,43	-223,56	203,84	4,92	11,35	-23,59	196,10	4,92	-97,11	11,35	-223,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-2,07	-231,20	205,49	-4,76	-6,83	-29,59	197,75	-4,76	-112,33	-2,07	-231,20
1.00G+1.00Q	5,62		4,63	-160,90	146,83	3,55	8,19	-16,88	141,21	3,55	-69,32	8,19	-160,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-1,03	-166,00	147,93	-2,90	-3,93	-20,88	142,31	-2,90	-79,47	-1,03	-166,00
1.35G+1.05Q	7,29		5,91	-204,52	186,98	4,55	10,46	-21,19	179,69	4,55	-86,52	10,46	-204,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-8,26	-217,27	189,73	-11,58	-19,84	-31,19	182,44	-11,58	-111,88	-8,26	-217,27
1.00G+0.70Q	5,32		4,29	-148,21	135,59	3,31	7,60	-15,28	130,27	3,31	-62,26	7,60	-148,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-5,16	-156,71	137,42	-7,44	-12,60	-21,95	132,10	-7,44	-79,17	-5,16	-156,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|δ_{max}| = |δ_1+δ_2-δ_0| < L/250$, $|δ_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 363	Τέλος: 362	Μέλος: 717	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		6,22	-11,56	84,65	1,78	8,00	70,78	80,03	1,78	-45,77	8,00	70,78
Q	1,00		1,97	-5,33	28,97	0,45	2,42	23,14	27,97	0,45	-23,55	2,42	23,14
1.35G+1.50Q	7,74		11,35	-23,60	157,74	3,08	14,43	130,27	150,00	3,08	-97,11	14,43	130,27
ΣΣ:+x	5,12		56,04	-160,21	137,26	22,72	-59,69	190,23	55,90	-18,71	74,41	-41,65	190,23
ΣΣ:+x	5,12		-41,65	131,77	61,01	-18,71	78,09	-25,52	132,14	22,72	-189,50	78,09	-160,21
ΣΣ:+z	5,12		69,28	-137,81	131,38	22,83	-73,42	173,70	61,77	-18,82	20,21	-54,90	173,70
ΣΣ:+z	5,12		-54,90	109,37	66,89	-18,82	91,81	-8,99	126,26	22,83	-135,30	91,81	-137,81
ΣΣ:-x	5,12		92,57	-161,76	137,59	27,49	-101,24	191,45	55,57	-23,48	-8,81	-78,18	191,45
ΣΣ:-x	5,12		-78,18	133,32	60,69	-23,48	119,64	-26,74	132,47	27,49	-106,28	119,64	-161,76
ΣΣ:-z	5,12		93,31	-186,64	144,11	31,10	-105,66	209,81	49,04	-27,09	46,96	-78,93	209,81
ΣΣ:-z	5,12		-78,93	158,20	54,16	-27,09	124,06	-45,09	138,99	31,10	-162,06	124,06	-186,64
			24,24	8,00	-2,13	13,61	37,85	5,87	-2,13	13,61	20,29	37,85	8,00
			-20,20	-6,66	1,77	-11,34	-31,54	-4,89	1,77	-11,34	-16,91	-20,20	-6,66
1.00G+1.00Q	5,62		8,19	-16,89	113,62	2,23	10,42	93,92	108,00	2,23	-69,32	10,42	93,92
1.00G+1.00Q	5,62		8,19	-16,89	113,62	2,23	10,42	93,92	108,00	2,23	-69,32	10,42	93,92
1.35G+1.50Q	7,74		11,35	-23,60	157,74	3,08	14,43	130,27	150,00	3,08	-97,11	14,43	130,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-6,83	-29,60	159,33	-7,12	-13,95	125,87	151,60	-7,12	-112,33	-6,83	125,87
1.00G+1.00Q	5,62		8,19	-16,89	113,62	2,23	10,42	93,92	108,00	2,23	-69,32	10,42	93,92
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-3,93	-20,89	114,69	-4,57	-8,50	90,99	109,07	-4,57	-79,47	-3,93	90,99
1.35G+1.05Q	7,29		10,46	-21,20	144,70	2,88	13,35	119,85	137,41	2,88	-86,52	13,35	119,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-19,84	-31,20	147,36	-14,13	-33,97	112,52	140,07	-14,13	-111,88	-19,84	112,52
1.00G+0.70Q	5,32		7,60	-15,29	104,93	2,10	9,70	86,98	99,61	2,10	-62,26	9,70	86,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-12,60	-21,95	106,70	-9,24	-21,85	82,09	101,39	-9,24	-79,17	-12,60	82,09

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 362	Τέλος: 361	Μέλος: 718	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,00	70,78	61,26	1,05	9,05	129,72	56,64	1,05	-45,77	9,05	129,72
Q	1,00		2,42	23,14	20,88	0,23	2,65	43,52	19,88	0,23	-23,55	2,65	43,52
1.35G+1.50Q	7,74		14,43	130,26	114,02	1,76	16,20	240,41	106,28	1,76	-97,11	16,20	240,41
ΣΣ:+x	5,12		78,09	-25,53	108,47	20,80	-76,40	222,59	29,81	-18,47	54,48	-59,69	222,59
ΣΣ:+x	5,12		-59,69	190,23	34,92	-18,47	97,12	80,38	103,35	20,80	-169,57	97,12	80,38
ΣΣ:+z	5,12		91,81	-9,00	102,79	14,99	-84,80	211,74	35,48	-12,66	-0,79	-73,42	211,74
ΣΣ:+z	5,12		-73,42	173,70	40,60	-12,66	105,52	91,23	97,67	14,99	-114,30	105,52	91,23
ΣΣ:-x	5,12		119,64	-26,75	108,77	14,91	-111,62	223,51	29,51	-12,58	-36,81	-101,25	223,51
ΣΣ:-x	5,12		-101,25	191,44	34,62	-12,58	132,34	79,46	103,65	14,91	-78,29	132,34	79,46
ΣΣ:-z	5,12		124,06	-45,10	115,07	20,76	-122,61	235,56	23,20	-18,43	17,97	-105,67	235,56
ΣΣ:-z	5,12		-105,67	209,80	28,32	-18,43	143,33	67,41	109,95	20,76	-133,06	143,33	67,41
			37,85	5,87	-1,90	12,15	50,00	3,97	-1,90	12,15	20,29	50,00	5,87
			-31,54	-4,89	1,58	-10,13	-41,67	-3,31	1,58	-10,13	-16,91	-31,54	-4,89
1.00G+1.00Q	5,62		10,42	93,92	82,14	1,28	11,70	173,25	76,52	1,28	-69,32	11,70	173,25
1.00G+1.00Q	5,62		10,42	93,92	82,14	1,28	11,70	173,25	76,52	1,28	-69,32	11,70	173,25
1.35G+1.50Q	7,74		14,43	130,26	114,02	1,76	16,20	240,41	106,28	1,76	-97,11	16,20	240,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-13,95	125,86	115,44	-7,35	-21,30	237,43	107,71	-7,35	-112,33	-13,95	237,43
1.00G+1.00Q	5,62		10,42	93,92	82,14	1,28	11,70	173,25	76,52	1,28	-69,32	11,70	173,25
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-8,50	90,98	83,09	-4,80	-13,30	171,26	77,47	-4,80	-79,47	-8,50	171,26
1.35G+1.05Q	7,29		13,35	119,85	104,62	1,66	15,00	220,83	97,34	1,66	-86,52	15,00	220,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-33,97	112,51	106,99	-13,53	-47,50	215,86	99,71	-13,53	-111,88	-33,97	215,86
1.00G+0.70Q	5,32		9,70	86,97	75,87	1,21	10,91	160,19	70,55	1,21	-62,26	10,91	160,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-21,85	82,08	77,45	-8,92	-30,76	156,88	72,14	-8,92	-79,17	-21,85	156,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	6		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 361	Τέλος: 360	Μέλος: 719	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,05	129,72	36,85	0,28	9,34	164,26	32,23	0,28	-45,77	9,34	164,26
Q	1,00		2,65	43,52	12,45	-0,01	2,65	55,47	11,45	-0,01	-23,55	2,65	55,47
1.35G+1.50Q	7,74		16,20	240,40	68,42	0,37	16,57	304,96	60,68	0,37	-97,11	16,57	304,96
ΣΣ:+x	5,12		97,12	80,37	78,97	18,86	-91,40	227,21	2,05	-18,29	34,49	-76,40	227,21
ΣΣ:+x	5,12		-76,40	222,59	7,17	-18,29	112,69	156,78	73,85	18,86	-149,58	112,69	156,78
ΣΣ:+z	5,12		105,52	91,22	73,42	9,59	-89,30	221,91	7,61	-9,02	-21,37	-84,80	221,91
ΣΣ:+z	5,12		-84,80	211,74	12,73	-9,02	110,59	162,08	68,30	9,59	-93,72	110,59	162,08
ΣΣ:-x	5,12		132,34	79,45	79,24	10,50	-110,39	227,85	1,78	-9,93	-38,89	132,34	227,85

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-111,62	223,51	6,90	-9,93	131,68	156,13	74,12	10,50	-76,20	-110,39	156,13
ΣΣ:-z	5,12		143,33	67,40	85,41	13,21	-130,05	233,74	-4,38	-12,64	-10,82	-122,61	235,61
ΣΣ:-z	5,12		-122,61	235,56	0,74	-12,64	151,34	150,24	80,29	13,21	-104,27	151,34	150,24
			50,00	3,97	-1,70	8,47	58,48	2,28	-1,70	8,47	20,29	58,48	3,97
			-41,67	-3,31	1,41	-7,06	-48,73	-1,90	1,41	-7,06	-16,91	-41,67	-3,31
1.00G+1.00Q	5,62		11,70	173,24	49,30	0,28	11,98	219,73	43,68	0,28	-69,32	11,98	219,73
1.00G+1.00Q	5,62		11,70	173,24	49,30	0,28	11,98	219,73	43,68	0,28	-69,32	11,98	219,73
1.35G+1.50Q	7,74		16,20	240,40	68,42	0,37	16,57	304,96	60,68	0,37	-97,11	16,57	304,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-21,31	237,42	69,69	-5,98	-27,29	303,25	61,96	-5,98	-112,33	-21,31	303,25
1.00G+1.00Q	5,62		11,70	173,24	49,30	0,28	11,98	219,73	43,68	0,28	-69,32	11,98	219,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-13,30	171,25	50,15	-3,96	-17,26	218,59	44,53	-3,96	-79,47	-13,30	218,59
1.35G+1.05Q	7,29		15,00	220,82	62,82	0,38	15,38	279,99	55,53	0,38	-86,52	15,38	279,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-47,50	215,85	64,94	-10,22	-57,71	277,15	57,65	-10,22	-111,88	-47,50	277,15
1.00G+0.70Q	5,32		10,91	160,18	45,56	0,28	11,19	203,09	40,24	0,28	-62,26	11,19	203,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-30,76	156,87	46,98	-6,78	-37,54	201,19	41,66	-6,78	-79,17	-30,76	201,19

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	7		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 360	Τέλος: 359	Μέλος: 720	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,34	164,25	12,98	-0,32	9,02	174,92	8,36	-0,32	-45,77	9,34	174,92
Q	1,00		2,65	55,47	4,21	-0,17	2,47	59,18	3,21	-0,17	-23,55	2,65	59,18
1.35G+1.50Q	7,74		16,57	304,95	23,84	-0,69	15,89	324,92	16,10	-0,69	-97,11	16,57	324,92
ΣΣ:+x	5,12		112,69	156,77	50,55	16,10	-103,85	205,33	-25,49	-16,90	14,58	-91,40	227,21
ΣΣ:+x	5,12		-91,40	227,21	-20,38	-16,90	124,34	203,70	45,43	16,10	-129,67	124,34	205,33
ΣΣ:+z	5,12		110,59	162,07	45,05	9,16	-87,34	205,26	-20,00	-9,96	-39,48	110,59	221,91
ΣΣ:+z	5,12		-89,30	221,91	-14,88	-9,96	107,83	203,77	39,93	9,16	-75,62	-87,34	205,26
ΣΣ:-x	5,12		131,69	156,13	50,80	16,57	-99,04	205,30	-25,75	-17,37	-11,25	131,69	227,85
ΣΣ:-x	5,12		-110,40	227,85	-20,63	-17,37	119,53	203,73	45,68	16,57	-103,84	-99,04	203,73
ΣΣ:-z	5,12		151,34	150,23	56,90	11,78	-128,48	205,33	-31,85	-12,57	-37,63	151,34	233,74
ΣΣ:-z	5,12		-130,05	233,74	-26,73	-12,57	148,97	203,70	51,78	11,78	-77,46	-128,48	205,33
			58,48	2,28	-1,52	3,22	61,70	0,75	-1,52	3,22	20,29	61,70	2,28
			-48,73	-1,90	1,27	-2,68	-51,41	-0,63	1,27	-2,68	-16,91	-48,73	-1,90
1.00G+1.00Q	5,62		11,98	219,73	17,19	-0,49	11,49	234,11	11,57	-0,49	-69,32	11,98	234,11
1.00G+1.00Q	5,62		11,98	219,73	17,19	-0,49	11,49	234,11	11,57	-0,49	-69,32	11,98	234,11
1.35G+1.50Q	7,74		16,57	304,95	23,84	-0,69	15,89	324,92	16,10	-0,69	-97,11	16,57	324,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-27,29	303,24	24,98	-3,10	-30,39	324,35	17,24	-3,10	-112,33	-27,29	324,35
1.00G+1.00Q	5,62		11,98	219,73	17,19	-0,49	11,49	234,11	11,57	-0,49	-69,32	11,98	234,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-17,26	218,59	17,95	-2,10	-19,36	233,73	12,33	-2,10	-79,47	-17,26	233,73
1.35G+1.05Q	7,29		15,38	279,99	21,95	-0,61	14,77	298,29	14,66	-0,61	-86,52	15,38	298,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-57,72	277,14	23,85	-4,63	-62,35	297,35	16,56	-4,63	-111,88	-57,72	297,35
1.00G+0.70Q	5,32		11,19	203,08	15,93	-0,44	10,75	216,35	10,61	-0,44	-62,26	11,19	216,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-37,54	201,19	17,20	-3,12	-40,66	215,72	11,88	-3,12	-79,17	-37,54	215,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 359	Τέλος: 358	Μέλος: 721		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,02	174,92	-8,68	-0,60	8,42	163,93	-13,30	-0,60	-45,77	9,02	174,92
Q	1,00		2,47	59,18	-3,29	-0,19	2,28	55,39	-4,29	-0,19	-23,55	2,47	59,18
1.35G+1.50Q	7,74		15,89	324,92	-16,66	-1,10	14,78	304,39	-24,39	-1,10	-97,11	15,89	324,92
ΣΣ:+x	5,12		124,34	203,70	25,14	12,00	-112,13	227,35	-50,91	-13,39	-5,03	-103,85	203,70
ΣΣ:+x	5,12		-103,85	205,33	-45,79	-13,39	131,23	155,91	20,02	12,00	-110,06	131,23	227,35
ΣΣ:+z	5,12		107,83	203,77	19,63	12,57	-79,13	221,65	-45,41	-13,97	-41,01	107,83	203,77
ΣΣ:+z	5,12		-87,34	205,26	-40,29	-13,97	98,22	161,60	14,52	12,57	-74,08	-79,13	221,65
ΣΣ:-x	5,12		119,53	203,73	25,37	24,53	-79,07	227,19	-51,15	-25,93	18,55	119,53	205,30
ΣΣ:-x	5,12		-99,04	205,30	-46,03	-25,93	98,16	156,06	20,25	24,53	-133,65	-79,07	227,19
ΣΣ:-z	5,12		148,97	203,70	31,48	16,04	-118,16	233,50	-57,25	-17,44	-39,08	148,97	203,70
ΣΣ:-z	5,12		-128,48	205,33	-52,13	-17,44	137,25	149,75	26,36	16,04	-76,02	-118,16	233,50
			61,70	0,76	-1,35	-2,68	59,02	-0,60	-1,35	-2,68	20,29	61,70	0,76
			-51,41	-0,63	1,13	2,23	-49,18	0,50	1,13	2,23	-16,91	-49,18	0,50
1.00G+1.00Q	5,62		11,49	234,11	-11,97	-0,80	10,70	219,32	-17,59	-0,80	-69,32	11,49	234,11
1.00G+1.00Q	5,62		11,49	234,11	-11,97	-0,80	10,70	219,32	-17,59	-0,80	-69,32	11,49	234,11
1.35G+1.50Q	7,74		15,89	324,92	-16,66	-1,10	14,78	304,39	-24,39	-1,10	-97,11	15,89	324,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-30,39	324,35	-15,64	0,91	-29,48	304,84	-23,38	0,91	-112,33	-29,48	324,35
1.00G+1.00Q	5,62		11,49	234,11	-11,97	-0,80	10,70	219,32	-17,59	-0,80	-69,32	11,49	234,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-19,36	233,73	-11,30	0,54	-18,81	219,62	-16,92	0,54	-79,47	-18,81	233,73
1.35G+1.05Q	7,29		14,77	298,29	-15,18	-1,02	13,75	279,47	-22,46	-1,02	-86,52	14,77	298,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-62,35	297,35	-13,48	2,33	-60,02	280,22	-20,77	2,33	-111,88	-60,02	297,35
1.00G+0.70Q	5,32		10,75	216,35	-10,99	-0,74	10,01	202,71	-16,31	-0,74	-62,26	10,75	216,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-40,66	215,72	-9,86	1,49	-39,17	203,20	-15,18	1,49	-79,17	-39,17	215,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 358	Τέλος: 357	Μέλος: 722		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,42	163,94	-32,55	-1,00	7,41	129,08	-37,17	-1,00	-45,77	8,42	163,94
Q	1,00		2,28	55,39	-11,54	-0,28	2,00	43,35	-12,54	-0,28	-23,55	2,28	55,39
1.35G+1.50Q	7,74		14,78	304,40	-61,25	-1,77	13,01	239,29	-68,98	-1,77	-97,11	14,78	304,40
ΣΣ:+x	5,12		131,23	155,92	-2,41	8,48	-109,13	222,38	-79,35	-10,76	-33,14	131,23	155,92
ΣΣ:+x	5,12		-112,13	227,35	-74,23	-10,76	125,94	79,13	-7,53	8,48	-81,95	-109,13	227,35
ΣΣ:+z	5,12		98,22	161,61	-7,99	15,33	-66,83	211,10	-73,77	-17,61	-23,65	98,22	161,61
ΣΣ:+z	5,12		-79,13	221,65	-68,65	-17,61	83,65	90,41	-13,11	15,33	-91,44	-66,83	221,65
ΣΣ:-x	5,12		98,16	156,07	-2,19	23,95	-60,08	222,44	-79,57	-26,23	38,53	98,16	156,07
ΣΣ:-x	5,12		-79,07	227,19	-74,45	-26,23	76,90	79,07	-7,31	23,95	-153,63	-60,08	227,19
ΣΣ:-z	5,12		137,25	149,76	4,00	20,31	-101,51	234,94	-85,76	-22,59	-12,64	137,25	149,76
ΣΣ:-z	5,12		-118,16	233,50	-80,64	-22,59	118,33	66,57	-1,12	20,31	-102,45	-101,51	235,06
			59,02	-0,60	-1,22	-8,08	50,94	-1,82	-1,22	-8,08	20,29	59,02	-1,82
			-49,18	0,50	1,01	6,73	-42,45	1,51	1,01	6,73	-16,91	-42,45	1,51
1.00G+1.00Q	5,62		10,70	219,33	-44,09	-1,28	9,41	172,43	-49,71	-1,28	-69,32	10,70	219,33
1.00G+1.00Q	5,62		10,70	219,33	-44,09	-1,28	9,41	172,43	-49,71	-1,28	-69,32	10,70	219,33
1.35G+1.50Q	7,74		14,78	304,40	-61,25	-1,77	13,01	239,29	-68,98	-1,77	-97,11	14,78	304,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-29,48	304,85	-60,33	4,28	-25,20	240,65	-68,07	4,28	-112,33	-25,20	304,85
1.00G+1.00Q	5,62		10,70	219,33	-44,09	-1,28	9,41	172,43	-49,71	-1,28	-69,32	10,70	219,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-18,81	219,63	-43,48	2,76	-16,06	173,34	-49,10	2,76	-79,47	-16,06	219,63

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		13,75	279,48	-56,06	-1,65	12,11	219,78	-63,34	-1,65	-86,52	13,75	279,48
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-60,02	280,22	-54,53	8,45	-51,57	222,05	-61,82	8,45	-111,88	-51,57	280,22
1.00G+0.70Q	5,32		10,01	202,71	-40,63	-1,20	8,81	159,43	-45,94	-1,20	-62,26	10,01	202,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-39,17	203,21	-39,61	5,53	-33,64	160,94	-44,93	5,53	-79,17	-33,64	203,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	7		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 357	Τέλος: 356	Μέλος: 723		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,41	129,08	-56,97	-1,37	6,05	69,80	-61,59	-1,37	-45,77	7,41	129,08
Q	1,00		2,00	43,35	-19,97	-0,37	1,63	22,88	-20,97	-0,37	-23,55	2,00	43,35
1.35G+1.50Q	7,74		13,01	239,29	-106,87	-2,40	10,61	128,56	-114,60	-2,40	-97,11	13,01	239,29
ΣΣ: +x	5,12		125,94	79,14	-30,16	15,24	-95,22	189,65	-108,87	-18,34	-40,53	125,94	79,14
ΣΣ: +x	5,12		-109,13	222,38	-103,75	-18,34	108,94	-27,17	-35,28	15,24	-74,57	-95,22	222,38
ΣΣ: +z	5,12		83,65	90,41	-35,88	16,51	-52,14	172,66	-103,15	-19,61	-3,19	83,65	90,41
ΣΣ: +z	5,12		-66,83	211,10	-98,03	-19,61	65,85	-10,17	-41,00	16,51	-111,91	-52,14	211,10
ΣΣ: -x	5,12		76,90	79,07	-29,95	20,43	-43,88	189,93	-109,08	-23,53	58,57	76,90	79,07
ΣΣ: -x	5,12		-60,08	222,44	-103,96	-23,53	57,60	-27,44	-35,07	20,43	-173,66	-43,88	222,44
ΣΣ: -z	5,12		118,33	66,58	-23,61	23,06	-80,45	208,77	-115,42	-26,16	16,11	118,33	66,58
ΣΣ: -z	5,12		-101,51	234,94	-110,30	-26,16	94,17	-46,28	-28,73	23,06	-131,21	-80,45	234,94
			50,94	-1,82	-1,10	-12,01	38,93	-2,92	-1,10	-12,01	20,29	50,94	-2,92
			-42,45	1,51	0,92	10,01	-32,44	2,43	0,92	10,01	-16,91	-32,44	2,43
1.00G+1.00Q	5,62		9,41	172,44	-76,94	-1,73	7,68	92,69	-82,56	-1,73	-69,32	9,41	172,44
1.00G+1.00Q	5,62		9,41	172,44	-76,94	-1,73	7,68	92,69	-82,56	-1,73	-69,32	9,41	172,44
1.35G+1.50Q	7,74		13,01	239,29	-106,87	-2,40	10,61	128,56	-114,60	-2,40	-97,11	13,01	239,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-25,20	240,65	-106,04	6,61	-18,59	130,74	-113,78	6,61	-112,33	-18,59	240,65
1.00G+1.00Q	5,62		9,41	172,44	-76,94	-1,73	7,68	92,69	-82,56	-1,73	-69,32	9,41	172,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-16,06	173,34	-76,39	4,27	-11,79	94,14	-82,01	4,27	-79,47	-11,79	173,34
1.35G+1.05Q	7,29		12,11	219,78	-97,88	-2,23	9,88	118,26	-105,17	-2,23	-86,52	12,11	219,78
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-51,57	222,05	-96,50	12,78	-38,79	121,90	-103,79	12,78	-111,88	-38,79	222,05
1.00G+0.70Q	5,32		8,81	159,43	-70,95	-1,62	7,19	85,82	-76,27	-1,62	-62,26	8,81	159,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-33,64	160,94	-70,03	8,38	-25,25	88,25	-75,35	8,38	-79,17	-25,25	160,94

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	6		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 356	Τέλος: 355	Μέλος: 724		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		6,05	69,81	-80,38	-1,57	4,48	-12,88	-85,00	-1,57	-45,77	6,05	69,81
Q	1,00		1,63	22,88	-28,07	-0,37	1,26	-5,69	-29,07	-0,37	-23,55	1,63	22,88
1.35G+1.50Q	7,74		10,61	128,57	-150,62	-2,68	7,93	-25,92	-158,35	-2,68	-97,11	10,61	128,57
ΣΣ:+x	5,12		108,94	-27,16	-56,26	24,60	-70,95	130,83	-137,69	-28,11	-14,79	108,94	-162,29
ΣΣ:+x	5,12		-95,22	189,66	-132,57	-28,11	81,17	-162,29	-61,38	24,60	-100,31	-70,95	189,66
ΣΣ:+z	5,12		65,85	-10,17	-62,20	17,06	-35,90	107,90	-131,75	-20,57	17,78	65,85	-139,36
ΣΣ:+z	5,12		-52,14	172,66	-126,63	-20,57	46,11	-139,36	-67,32	17,06	-132,87	-35,90	172,66
ΣΣ:-x	5,12		57,60	-27,44	-56,06	16,40	-29,85	131,32	-137,89	-19,91	78,52	57,60	-162,77
ΣΣ:-x	5,12		-43,88	189,93	-132,77	-19,91	40,06	-162,77	-61,18	16,40	-193,62	-29,85	189,93
ΣΣ:-z	5,12		94,17	-46,28	-49,48	25,21	-56,10	156,74	-144,48	-28,72	45,10	94,17	-188,19
ΣΣ:-z	5,12		-80,45	208,77	-139,36	-28,72	66,31	-188,19	-54,60	25,21	-160,19	-56,10	208,77
			38,93	-2,92	-1,00	-13,81	25,13	-3,91	-1,00	-13,81	20,29	38,93	-3,91
			-32,44	2,43	0,83	11,51	-20,94	3,26	0,83	11,51	-16,91	-20,94	3,26
1.00G+1.00Q	5,62		7,68	92,69	-108,45	-1,94	5,74	-18,57	-114,07	-1,94	-69,32	7,68	92,69
1.00G+1.00Q	5,62		7,68	92,69	-108,45	-1,94	5,74	-18,57	-114,07	-1,94	-69,32	7,68	92,69
1.35G+1.50Q	7,74		10,61	128,57	-150,62	-2,68	7,93	-25,92	-158,35	-2,68	-97,11	10,61	128,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-18,59	130,75	-149,87	7,68	-10,91	-22,98	-157,60	7,68	-112,33	-10,91	130,75
1.00G+1.00Q	5,62		7,68	92,69	-108,45	-1,94	5,74	-18,57	-114,07	-1,94	-69,32	7,68	92,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-11,79	94,15	-107,95	4,96	-6,83	-16,61	-113,57	4,96	-79,47	-6,83	94,15
1.35G+1.05Q	7,29		9,88	118,27	-137,99	-2,51	7,37	-23,36	-145,27	-2,51	-86,52	9,88	118,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-38,79	121,91	-136,74	14,75	-24,04	-18,47	-144,02	14,75	-111,88	-24,04	121,91
1.00G+0.70Q	5,32		7,19	85,83	-100,03	-1,83	5,36	-16,86	-105,35	-1,83	-62,26	7,19	85,83
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-25,25	88,26	-99,20	9,68	-15,58	-13,60	-104,52	9,68	-79,17	-15,58	88,26

Ελεγχoι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 355	Τέλος: 354	Μέλος: 725	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,48	-12,87	-105,10	-2,00	2,48	-120,29	-109,72	-2,00	-45,77	4,48	-120,29
Q	1,00		1,26	-5,68	-36,57	-0,52	0,74	-42,75	-37,57	-0,52	-23,55	1,26	-42,75
1.35G+1.50Q	7,74		7,93	-25,90	-196,74	-3,48	4,45	-226,51	-204,48	-3,48	-97,11	7,93	-226,51
ΣΣ:+x	5,12		81,16	-162,28	-84,06	32,18	-38,79	44,22	-167,84	-36,70	14,74	81,16	-327,55
ΣΣ:+x	5,12		-70,95	130,84	-162,72	-36,70	44,48	-327,55	-89,18	32,18	-129,83	-38,79	130,84
ΣΣ:+z	5,12		46,11	-139,35	-90,18	17,06	-18,89	15,17	-161,71	-21,58	39,04	46,11	-298,50
ΣΣ:+z	5,12		-35,90	107,91	-156,60	-21,58	24,58	-298,50	-95,30	17,06	-154,13	-18,89	107,91
ΣΣ:-x	5,12		40,06	-162,76	-83,86	14,29	-15,74	44,91	-168,04	-18,82	98,57	40,06	-328,24
ΣΣ:-x	5,12		-29,85	131,33	-162,92	-18,82	21,43	-328,24	-88,98	14,29	-213,66	-15,74	131,33
ΣΣ:-z	5,12		66,31	-188,18	-77,07	26,52	-29,64	77,11	-174,82	-31,04	74,33	66,31	-360,45
ΣΣ:-z	5,12		-56,10	156,75	-169,70	-31,04	35,33	-360,45	-82,19	26,52	-189,42	-29,64	156,75
			25,13	-3,91	-1,03	-13,34	11,79	-4,94	-1,03	-13,34	20,29	25,13	-4,94
			-20,94	3,26	0,86	11,12	-9,82	4,12	0,86	11,12	-16,91	-9,82	4,12
1.00G+1.00Q	5,62		5,74	-18,56	-141,67	-2,52	3,21	-163,04	-147,29	-2,52	-69,32	5,74	-163,04
1.00G+1.00Q	5,62		5,74	-18,56	-141,67	-2,52	3,21	-163,04	-147,29	-2,52	-69,32	5,74	-163,04
1.35G+1.50Q	7,74		7,93	-25,90	-196,74	-3,48	4,45	-226,51	-204,48	-3,48	-97,11	7,93	-226,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-10,91	-22,97	-195,97	6,52	-4,39	-222,81	-203,71	6,52	-112,33	-4,39	-222,81
1.00G+1.00Q	5,62		5,74	-18,56	-141,67	-2,52	3,21	-163,04	-147,29	-2,52	-69,32	5,74	-163,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-6,83	-16,60	-141,16	4,15	-2,68	-160,57	-146,78	4,15	-79,47	-2,68	-160,57
1.35G+1.05Q	7,29		7,37	-23,35	-180,29	-3,25	4,12	-207,28	-187,57	-3,25	-86,52	7,37	-207,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-24,04	-18,45	-179,00	13,43	-10,61	-201,10	-186,29	13,43	-111,88	-10,61	-201,10
1.00G+0.70Q	5,32		5,36	-16,85	-130,70	-2,37	2,99	-150,21	-136,02	-2,37	-62,26	5,36	-150,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-15,58	-13,59	-129,84	8,75	-6,83	-146,09	-135,16	8,75	-79,17	-6,83	-146,09

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 354	Τέλος: 12	Μέλος: 726	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		2,48	-120,28	-131,37	-2,48		-253,97	-135,99	-2,48	-45,77	2,48	-253,97
Q	1,00		0,74	-42,75	-45,60	-0,74		-88,85	-46,60	-0,74	-23,55	0,74	-88,85
1.35G+1.50Q	7,74		4,45	-226,50	-245,75	-4,45		-476,12	-253,48	-4,45	-97,11	4,45	-476,12
ΣΣ:+x	5,12		44,48	-327,55	-113,98	38,79	-0,02	-72,31	-199,48	-44,48	44,78	44,48	-524,47
ΣΣ:+x	5,12		-38,79	44,23	-194,36	-44,48	0,02	-524,47	-119,10	38,79	-159,88	-7,76	44,23
ΣΣ:+z	5,12		24,58	-298,50	-120,24	18,90	-0,02	-107,62	-193,22	-24,59	60,38	24,58	-489,16
ΣΣ:+z	5,12		-18,89	15,18	-188,10	-24,59	0,02	-489,16	-125,36	18,90	-175,47	-3,78	15,18
ΣΣ:-x	5,12		21,43	-328,24	-113,78	15,74	-0,03	-71,42	-199,68	-21,43	118,60	21,43	-525,36
ΣΣ:-x	5,12		-15,74	44,91	-194,56	-21,43	0,03	-525,36	-118,90	15,74	-233,70	-3,15	44,91
ΣΣ:-z	5,12		35,33	-360,45	-106,84	29,64	-0,03	-32,28	-206,62	-35,34	103,58	35,33	-564,51
ΣΣ:-z	5,12		-29,64	77,12	-201,50	-35,34	0,02	-564,51	-111,96	29,64	-218,68	-5,93	77,12
			11,79	-4,94	-1,07	-11,79		-6,02	-1,07	-11,79	20,29	11,79	-6,02
			-9,82	4,12	0,89	9,82		5,01	0,89	9,82	-16,91	-1,96	5,01
1.00G+1.00Q	5,62		3,21	-163,03	-176,97	-3,22		-342,81	-182,59	-3,22	-69,32	3,21	-342,81
1.00G+1.00Q	5,62		3,21	-163,03	-176,97	-3,22		-342,81	-182,59	-3,22	-69,32	3,21	-342,81
1.35G+1.50Q	7,74		4,45	-226,50	-245,75	-4,45		-476,12	-253,48	-4,45	-97,11	4,45	-476,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-4,39	-222,80	-244,94	4,39		-471,61	-252,68	4,39	-112,33	-0,88	-471,61
1.00G+1.00Q	5,62		3,21	-163,03	-176,97	-3,22		-342,81	-182,59	-3,22	-69,32	3,21	-342,81
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-2,68	-160,56	-176,43	2,68		-339,80	-182,05	2,68	-79,47	-0,54	-339,80
1.35G+1.05Q	7,29		4,12	-207,27	-225,23	-4,12		-436,14	-232,52	-4,12	-86,52	4,12	-436,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-10,61	-201,09	-223,89	10,61		-428,62	-231,17	10,61	-111,88	-2,12	-428,62
1.00G+0.70Q	5,32		2,99	-150,21	-163,29	-2,99		-316,16	-168,61	-2,99	-62,26	2,99	-316,16
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-6,83	-146,09	-162,39	6,83		-311,14	-167,71	6,83	-79,17	-1,37	-311,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 353	Μέλος: 727	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHSS00X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86			-97,88	60,30	0,58	0,58	-40,01	55,45	0,58	1,86	0,58	-97,88
Q	1,00			-27,52	18,89	0,83	0,83	-9,13	17,89	0,83	0,11	0,83	-27,52
1.35G+1.50Q	8,05			-173,42	109,74	2,03	2,03	-67,71	101,68	2,03	2,67	2,03	-173,42
ΣΣ:+x	5,36			-233,89	103,44	35,43	-33,43	43,97	30,69	-33,43	147,69	-6,69	43,97
ΣΣ:+x	5,36			10,60	36,05	-33,43	35,43	-133,12	98,09	35,43	-143,85	35,43	-233,89
ΣΣ:+z	5,36			-213,82	97,92	17,81	-15,81	29,43	36,21	-15,81	150,95	-3,16	29,43
ΣΣ:+z	5,36			-9,46	41,57	-15,81	17,81	-118,58	92,57	17,81	-147,12	17,81	-213,82
ΣΣ:-x	5,36			-233,97	103,47	26,77	-24,77	44,03	30,67	-24,77	203,48	-4,95	44,03

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36			10,68	36,02	-24,77	26,77	-133,18	98,11	26,77	-199,65	26,77	-233,97
ΣΣ:-z	5,36			-256,42	109,64	25,40	-23,41	60,30	24,49	-23,41	199,23	-4,68	60,30
ΣΣ:-z	5,36			33,13	29,85	-23,41	25,40	-149,46	104,29	25,40	-195,40	25,40	-256,42
				-5,47	1,45	9,17	9,17	-4,01	1,45	9,17	12,51	9,17	-5,47
				4,56	-1,21	-7,64	-7,64	3,34	-1,21	-7,64	-10,42	-1,53	4,56
1.00G+1.00Q	5,86			-125,40	79,19	1,41	1,41	-49,14	73,33	1,41	1,97	1,41	-125,40
1.00G+1.00Q	5,86			-125,40	79,19	1,41	1,41	-49,14	73,33	1,41	1,97	1,41	-125,40
1.35G+1.50Q	8,05			-173,42	109,74	2,03	2,03	-67,71	101,68	2,03	2,67	2,03	-173,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05			-169,32	108,64	-4,84	-4,84	-64,71	100,59	-4,84	-6,71	-0,97	-169,32
1.00G+1.00Q	5,86			-125,40	79,19	1,41	1,41	-49,14	73,33	1,41	1,97	1,41	-125,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86			-122,67	78,46	-3,17	-3,17	-47,14	72,60	-3,17	-4,29	-0,63	-122,67
1.35G+1.05Q	7,60			-161,04	101,24	1,66	1,66	-63,60	93,63	1,66	2,63	1,66	-161,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60			-154,21	99,42	-9,80	-9,80	-58,59	91,81	-9,80	-13,01	-1,96	-154,21
1.00G+0.70Q	5,56			-117,15	73,52	1,16	1,16	-46,40	67,97	1,16	1,94	1,16	-117,15
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56			-112,59	72,31	-6,48	-6,48	-43,06	66,75	-6,48	-8,49	-1,29	-112,59

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 353	Τέλος: 352	Μέλος: 728	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		0,58	-40,01	35,04	0,36	0,94	-7,05	30,88	0,36	1,86	0,94	-40,01
Q	1,00		0,83	-9,13	10,44	0,67	1,50	0,80	9,44	0,67	0,11	1,50	0,80
1.35G+1.50Q	7,11		2,03	-67,71	62,96	1,49	3,52	-8,31	55,85	1,49	2,67	3,52	-67,71
ΣΣ:+x	4,66		35,43	-133,12	72,05	25,77	-57,63	50,11	3,81	-24,38	177,05	-33,43	50,11
ΣΣ:+x	4,66		-33,43	43,97	8,47	-24,38	61,01	-63,40	67,39	25,77	-173,22	61,01	-133,12
ΣΣ:+z	4,66		17,81	-118,57	66,83	15,49	-29,64	40,78	9,03	-14,11	171,95	-15,81	40,78
ΣΣ:+z	4,66		-15,81	29,42	13,68	-14,11	33,02	-54,07	62,18	15,49	-168,12	33,02	-118,57
ΣΣ:-x	4,66		26,76	-133,17	72,07	23,85	-47,12	50,14	3,79	-22,47	223,05	-24,77	50,14
ΣΣ:-x	4,66		-24,77	44,02	8,45	-22,47	50,50	-63,43	67,41	23,85	-219,22	50,50	-133,17
ΣΣ:-z	4,66		25,40	-149,45	77,90	20,99	-42,70	60,58	-2,04	-19,61	227,57	-23,40	61,03
ΣΣ:-z	4,66		-23,40	60,30	2,61	-19,61	46,08	-73,88	73,25	20,99	-223,74	46,08	-149,45
			9,17	-4,01	1,39	8,00	17,17	-2,62	1,39	8,00	12,51	17,17	-4,01
			-7,64	3,34	-1,16	-6,67	-14,31	2,19	-1,16	-6,67	-10,42	-7,64	3,34
1.00G+1.00Q	5,16		1,41	-49,14	45,48	1,03	2,44	-6,24	40,32	1,03	1,97	2,44	-49,14
1.00G+1.00Q	5,16		1,41	-49,14	45,48	1,03	2,44	-6,24	40,32	1,03	1,97	2,44	-49,14
1.35G+1.50Q	7,11		2,03	-67,71	62,96	1,49	3,52	-8,31	55,85	1,49	2,67	3,52	-67,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-4,84	-64,70	61,92	-4,52	-9,36	-6,34	54,81	-4,52	-6,71	-4,84	-64,70
1.00G+1.00Q	5,16		1,41	-49,14	45,48	1,03	2,44	-6,24	40,32	1,03	1,97	2,44	-49,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-3,17	-47,14	44,78	-2,98	-6,15	-4,93	39,63	-2,98	-4,29	-3,17	-47,14
1.35G+1.05Q	6,66		1,66	-63,60	58,26	1,18	2,84	-8,67	51,60	1,18	2,63	2,84	-63,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-9,80	-58,59	56,53	-8,82	-18,62	-5,39	49,87	-8,82	-13,01	-9,80	-58,59
1.00G+0.70Q	4,86		1,16	-46,40	42,35	0,83	1,99	-6,49	37,49	0,83	1,94	1,99	-46,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-6,48	-43,06	41,19	-5,85	-12,32	-4,30	36,33	-5,85	-8,49	-6,48	-43,06

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 352	Τέλος: 351	Μέλος: 729		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		0,94	-7,05	11,28	0,56	1,50	2,15	7,12	0,56	1,86	1,50	2,15
Q	1,00		1,50	0,80	2,27	0,70	2,20	2,57	1,27	0,70	0,11	2,20	2,57
1.35G+1.50Q	7,11		3,52	-8,31	18,62	1,82	5,33	6,76	11,51	1,82	2,67	5,33	6,76
ΣΣ:+x	4,66		61,01	-63,40	41,66	16,77	-71,50	30,93	-21,50	-14,93	206,07	-57,63	50,11
ΣΣ:+x	4,66		-57,63	50,11	-16,84	-14,93	76,71	-24,06	37,01	16,77	-202,24	76,71	-63,40
ΣΣ:+z	4,66		33,02	-54,07	36,85	14,59	-41,18	26,41	-16,69	-12,76	192,60	-29,64	40,78
ΣΣ:+z	4,66		-29,64	40,78	-12,04	-12,76	46,40	-19,54	32,20	14,59	-188,77	46,40	-54,07
ΣΣ:-x	4,66		50,50	-63,43	41,69	21,55	-66,35	30,95	-21,52	-19,72	242,27	-47,12	50,14
ΣΣ:-x	4,66		-47,12	50,14	-16,87	-19,72	71,56	-24,08	37,03	21,55	-238,44	71,56	-63,43
ΣΣ:-z	4,66		46,08	-73,88	47,07	17,92	-57,44	36,00	-26,91	-16,09	255,52	-42,70	60,58
ΣΣ:-z	4,66		-42,70	60,58	-22,25	-16,09	62,66	-29,13	42,42	17,92	-251,68	62,66	-73,88
			17,17	-2,62	1,22	5,74	22,91	-1,41	1,22	5,74	12,51	22,91	-2,62
			-14,31	2,19	-1,02	-4,78	-19,09	1,17	-1,02	-4,78	-10,42	-14,31	2,19
1.00G+1.00Q	5,16		2,44	-6,25	13,54	1,27	3,70	4,72	8,39	1,27	1,97	3,70	4,72
1.00G+1.00Q	5,16		2,44	-6,25	13,54	1,27	3,70	4,72	8,39	1,27	1,97	3,70	4,72
1.35G+1.50Q	7,11		3,52	-8,31	18,62	1,82	5,33	6,76	11,51	1,82	2,67	5,33	6,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-9,36	-6,34	17,71	-2,49	-11,85	7,81	10,60	-2,49	-6,71	-9,36	7,81
1.00G+1.00Q	5,16		2,44	-6,25	13,54	1,27	3,70	4,72	8,39	1,27	1,97	3,70	4,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-6,15	-4,93	12,94	-1,60	-7,75	5,42	7,78	-1,60	-4,29	-6,15	5,42
1.35G+1.05Q	6,66		2,84	-8,67	17,60	1,50	4,34	5,60	10,94	1,50	2,63	4,34	5,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-18,62	-5,39	16,08	-5,68	-24,30	7,36	9,42	-5,68	-13,01	-18,62	7,36
1.00G+0.70Q	4,86		1,99	-6,49	12,86	1,06	3,04	3,95	8,01	1,06	1,94	3,04	3,95
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-12,32	-4,30	11,85	-3,73	-16,05	5,12	6,99	-3,73	-8,49	-12,32	5,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 2, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 351	Τέλος: 13	Μέλος: 730		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		1,50	2,15	-13,23	1,09	2,60	-13,10	-17,27	1,09	1,86	2,38	2,15
Q	1,05		2,20	2,57	-6,28	0,74	2,94	-4,23	-7,33	0,74	0,11	2,79	2,57
1.35G+1.50Q	7,04		5,33	6,76	-27,27	2,58	7,91	-24,03	-34,31	2,58	2,67	7,40	6,76
ΣΣ:+x	4,57		76,71	-24,07	11,28	12,49	-74,95	-14,86	-48,58	-9,56	235,78	-71,50	30,94
ΣΣ:+x	4,57		-71,50	30,94	-44,01	-9,56	83,09	-15,57	6,71	12,49	-231,94	81,72	-24,07
ΣΣ:+z	4,57		46,40	-19,55	6,72	16,21	-51,25	-14,95	-44,03	-13,28	213,69	-41,18	26,42
ΣΣ:+z	4,57		-41,18	26,42	-39,46	-13,28	59,39	-15,48	2,16	16,21	-209,86	56,67	-19,55
ΣΣ:-x	4,57		71,56	-24,08	11,31	20,50	-82,49	-14,94	-48,61	-17,57	261,87	-66,35	30,95
ΣΣ:-x	4,57		-66,35	30,95	-44,04	-17,57	90,63	-15,49	6,74	20,50	-258,04	86,77	-24,08
ΣΣ:-z	4,57		62,66	-29,13	16,42	17,68	-68,19	-14,85	-53,72	-14,76	284,09	-57,44	36,00
ΣΣ:-z	4,57		-57,44	36,00	-49,15	-14,76	76,33	-15,58	11,85	17,68	-280,26	73,46	-29,13
			22,91	-1,41	1,02	5,30	28,21	-0,38	1,02	5,30	12,51	27,15	-1,41
			-19,09	1,17	-0,85	-4,42	-23,51	0,32	-0,85	-4,42	-10,42	-19,09	1,17
1.00G+1.00Q	5,10		3,70	4,72	-19,50	1,83	5,54	-17,33	-24,60	1,83	1,97	5,17	4,72
1.00G+1.00Q	5,10		3,70	4,72	-19,50	1,83	5,54	-17,33	-24,60	1,83	1,97	5,17	4,72
1.35G+1.50Q	7,04		5,33	6,76	-27,27	2,58	7,91	-24,03	-34,31	2,58	2,67	7,40	6,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-11,85	7,81	-28,04	-1,40	-13,25	-23,75	-35,08	-1,40	-6,71	-11,85	7,81
1.00G+1.00Q	5,10		3,70	4,72	-19,50	1,83	5,54	-17,33	-24,60	1,83	1,97	5,17	4,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-7,75	5,42	-20,02	-0,82	-8,57	-17,14	-25,11	-0,82	-4,29	-7,75	5,42

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,56		4,34	5,60	-24,45	2,25	6,59	-22,13	-31,01	2,25	2,63	6,14	5,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-24,30	7,36	-25,73	-4,38	-28,68	-21,65	-32,29	-4,38	-13,01	-24,30	7,36
1.00G+0.70Q	4,78		3,04	3,95	-17,62	1,61	4,65	-16,06	-22,40	1,61	1,94	4,33	3,95
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-16,05	5,12	-18,47	-2,81	-18,86	-15,74	-23,25	-2,81	-8,49	-16,05	5,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: Δ4.1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 304	Τέλος: 682	Μέλος: 735	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/455/65/14/5,2 [cm]		Μήκος L=0,51m	Bl=0,49m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[304] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[682] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]
G	50,86	7,51	57,78	30,26	32,00	-16,72	-1,91	30,26
Q	1,50	-0,84	6,88	2,45	6,12	-3,28	-0,43	2,45
1.35G+1.50Q	70,91	8,87	88,32	44,53	52,38	-27,49	-3,22	44,53
ΣΣ:+x	51,61	68,66	145,44	53,50	119,28	122,84	-19,59	68,66
ΣΣ:+x	51,61	-54,47	-23,05	9,47	-49,21	-159,48	-19,59	9,47
ΣΣ:+z	51,61	62,41	136,44	55,18	110,28	132,36	-20,24	62,41
ΣΣ:+z	51,61	-48,22	-14,05	7,79	-40,21	-169,00	-20,24	7,79
ΣΣ:-x	51,61	70,08	144,90	60,09	118,74	150,48	-22,55	70,08
ΣΣ:-x	51,61	-55,90	-22,51	2,88	-48,67	-187,11	-22,55	2,88
ΣΣ:-z	51,61	76,80	155,21	59,60	129,04	125,97	-23,10	76,80
ΣΣ:-z	51,61	-62,61	-32,82	3,37	-58,98	-162,60	-23,10	3,37
	0,00	3,10	-28,95	-11,58	-28,95	194,10	12,21	3,10
	0,00	-2,58	24,13	9,65	24,13	-161,75	-10,17	9,65
1.00G+1.00Q	52,36	6,67	64,66	32,72	38,12	-20,00	-2,34	32,72
1.00G+1.00Q	52,36	6,67	64,66	32,72	38,12	-20,00	-2,34	32,72
1.35G+1.50Q	70,91	8,87	88,32	44,53	52,38	-27,49	-3,22	44,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	70,91	6,55	110,04	53,22	74,09	-173,07	-12,38	53,22
1.00G+1.00Q	52,36	6,67	64,66	32,72	38,12	-20,00	-2,34	32,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	52,36	5,12	79,14	38,50	52,60	-117,05	-8,44	38,50
1.35G+1.05Q	70,23	9,25	85,23	43,43	49,62	-26,02	-3,03	43,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	70,23	5,38	121,42	57,90	85,82	-268,64	-18,29	57,90
1.00G+0.70Q	51,91	6,92	62,60	31,98	36,28	-19,02	-2,21	31,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	51,91	4,34	86,72	41,63	60,41	-180,77	-12,38	41,63

Δοκός: Δ4.2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 682	Τέλος: 683	Μέλος: 736	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/455/65/14/5,2 [cm]		Μήκος L=0,90m	Bl=0,00m Br=0,10m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[682] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[683] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]
G	50,86	30,35	20,23	28,05	-25,36	-16,72	-1,73	34,33
Q	1,50	2,47	1,76	3,44	0,42	-3,28	-0,36	3,44
1.35G+1.50Q	70,91	44,67	29,96	43,03	-33,62	-27,49	-2,89	50,97
ΣΣ:+x	51,61	53,39	105,36	89,73	59,09	128,03	-19,31	53,39
ΣΣ:+x	51,61	9,76	-63,18	-30,25	-109,45	-164,66	-19,31	89,73
ΣΣ:+z	51,61	55,14	96,36	87,13	50,09	140,53	-19,97	59,43
ΣΣ:+z	51,61	8,01	-54,18	-27,65	-100,45	-177,16	-19,97	87,13
ΣΣ:-x	51,61	60,04	104,82	93,74	58,55	163,97	-22,28	63,60
ΣΣ:-x	51,61	3,11	-62,64	-34,25	-108,91	-200,61	-22,28	93,74

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[682] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[683] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
ΣΣ:-z	51,61	59,50	115,13	98,70	68,86	141,86	-22,82	59,50	
ΣΣ:-z	51,61	3,65	-72,95	-39,22	-119,22	-178,49	-22,82	98,70	
	0,00	-11,66	-28,96	-37,63	-28,96	194,08	12,18	-37,63	
	0,00	9,72	24,14	31,36	24,14	-161,73	-10,15	31,36	
1.00G+1.00Q	52,36	32,81	21,99	31,49	-24,95	-20,00	-2,10	37,41	
1.00G+1.00Q	52,36	32,81	21,99	31,49	-24,95	-20,00	-2,10	37,41	
1.35G+1.50Q	70,91	44,67	29,96	43,03	-33,62	-27,49	-2,89	50,97	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	70,91	53,41	51,68	71,25	-11,89	-173,05	-12,02	72,24	
1.00G+1.00Q	52,36	32,81	21,99	31,49	-24,95	-20,00	-2,10	37,41	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	52,36	38,64	36,48	50,30	-10,47	-117,04	-8,19	51,34	
1.35G+1.05Q	70,24	43,56	29,16	41,48	-33,80	-26,02	-2,72	49,57	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	70,24	58,14	65,37	88,51	2,40	-268,61	-17,95	88,51	
1.00G+0.70Q	51,91	32,07	21,47	30,46	-25,07	-19,02	-1,99	36,48	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	51,91	41,79	45,60	61,81	-0,94	-180,75	-12,14	61,81	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ4

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	1	2Φ16						2Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12								Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11			
(304) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)											
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	2	2Φ16						2Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12								Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11			
(683) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)											

Δοκός: Δ5.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 305	Τέλος: 58	Μέλος: 740	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/50/100/14/5,2 [cm]			Bl=0,05m	Br=0,32m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Χάλυβας: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[305] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[58] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	19,26	-11,99	21,59	0,12	0,02	11,23	0,10	-11,99	
Q	2,47	-0,85	1,14	-1,12	-1,62	6,95	0,01	-1,12	
1.35G+1.50Q	29,70	-17,47	30,86	-1,53	-2,40	25,59	0,15	-17,47	
ΣΣ:+x	20,49	135,84	200,46	53,18	177,51	156,69	2,26	135,84	
ΣΣ:+x	20,49	-160,51	-156,37	-54,17	-179,32	-127,40	2,26	53,18	
ΣΣ:+z	20,49	163,29	238,13	67,35	215,18	138,66	1,95	163,29	
ΣΣ:+z	20,49	-187,96	-194,04	-68,34	-216,99	-109,37	1,95	67,35	
ΣΣ:-x	20,49	190,48	271,51	77,68	248,56	217,47	2,06	190,48	
ΣΣ:-x	20,49	-215,15	-227,42	-78,67	-250,37	-188,18	2,06	77,68	
ΣΣ:-z	20,49	182,09	258,75	72,22	235,80	252,54	2,32	182,09	
ΣΣ:-z	20,49	-206,76	-214,66	-73,21	-237,61	-223,26	2,32	72,22	
	0,00	106,95	-128,78	-37,28	-128,78	130,11	0,00	106,95	
	0,00	-89,13	107,31	31,07	107,31	-108,42	0,00	31,07	
1.00G+1.00Q	21,73	-12,84	22,74	-1,01	-1,60	18,18	0,11	-12,84	
1.00G+1.00Q	21,73	-12,84	22,74	-1,01	-1,60	18,18	0,11	-12,84	
1.35G+1.50Q	29,70	-17,47	30,86	-1,53	-2,40	25,59	0,15	-17,47	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	29,70	-97,68	127,45	26,43	94,18	-71,99	0,15	26,43	
1.00G+1.00Q	21,73	-12,84	22,74	-1,01	-1,60	18,18	0,11	-12,84	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	21,73	-66,32	87,12	17,63	62,79	-46,87	0,11	17,63	
1.35G+1.05Q	28,59	-17,08	30,35	-1,02	-1,67	22,46	0,15	-17,08	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	28,59	-150,77	191,32	45,58	159,30	-140,17	0,15	45,58	
1.00G+0.70Q	20,99	-12,59	22,39	-0,67	-1,11	16,10	0,11	-12,59	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	20,99	-101,71	129,71	30,40	106,20	-92,32	0,11	30,40	

Δοκός: Δ5.4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 301	Μέλος: 741	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/50/100/14/5,2 [cm]			Bl=0,32m	Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Χάλυβας: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[58] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[301] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	19,26	-7,28	20,55	1,88	-8,34	5,73	-0,03	3,68	
Q	2,47	-4,79	7,62	3,86	3,92	4,45	-0,01	3,86	
1.35G+1.50Q	29,70	-17,01	39,17	8,33	-5,38	14,41	-0,05	8,80	
ΣΣ: +x	20,49	15,19	55,17	44,88	24,43	151,39	-1,85	-37,31	
ΣΣ: +x	20,49	-34,54	-6,48	-37,31	-37,22	-135,55	-1,85	44,88	
ΣΣ: +z	20,49	13,42	55,16	52,96	24,42	137,76	-1,86	-45,38	
ΣΣ: +z	20,49	-32,77	-6,47	-45,38	-37,21	-121,92	-1,86	52,96	
ΣΣ: -x	20,49	16,05	62,36	63,15	31,62	210,00	-2,07	-55,57	
ΣΣ: -x	20,49	-35,40	-13,68	-55,57	-44,42	-194,17	-2,07	63,15	
ΣΣ: -z	20,49	18,10	62,48	59,85	31,74	241,01	-2,17	-52,28	
ΣΣ: -z	20,49	-37,45	-13,80	-52,28	-44,54	-225,18	-2,17	59,85	
	0,00	31,18	-62,06	-61,92	-62,06	173,95	0,64	31,18	
	0,00	-25,99	51,72	51,60	51,72	-144,96	-0,53	51,60	
1.00G+1.00Q	21,73	-12,07	28,17	5,74	-4,42	10,18	-0,04	6,16	
1.00G+1.00Q	21,73	-12,07	28,17	5,74	-4,42	10,18	-0,04	6,16	
1.35G+1.50Q	29,70	-17,01	39,17	8,33	-5,38	14,41	-0,05	8,80	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	29,70	-40,40	85,72	54,77	41,16	-116,05	-0,53	54,77	
1.00G+1.00Q	21,73	-12,07	28,17	5,74	-4,42	10,18	-0,04	6,16	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	21,73	-27,66	59,20	36,70	26,61	-76,80	-0,36	36,70	
1.35G+1.05Q	28,59	-14,85	35,74	6,59	-7,15	12,40	-0,05	7,45	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	28,59	-53,83	113,32	83,99	70,43	-205,03	-0,85	83,99	
1.00G+0.70Q	20,99	-10,63	25,88	4,58	-5,60	8,84	-0,03	5,32	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	20,99	-36,62	77,60	56,18	46,12	-136,11	-0,57	56,18	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ5

Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	7Φ16								4Φ16					
Κόμβος	305									6Φ12	0,45	0,80	2Φ14	0,50	0,50
											Χιαστί:		2Φ14		
Κόμβος	58												2Φ14	0,50	0,50
											Χιαστί:		2Φ14		
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ10/11				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,56m -2τμ.ΣΦ10/9			Τέλος:	0,56m -2τμ.ΣΦ10/9		
(305) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)															
Θέση		Κάτω σε μήκος				Σπάνε στις θέσεις				Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	4	4Φ14								2Φ16					
Κόμβος	301									1Φ16	0,75	0,45			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/16				Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,75m -2τμ.ΣΦ8/14			Τέλος:	0,75m -2τμ.ΣΦ8/14		
(301) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)															

Δοκός: Δ8.2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 686	Τέλος: 685	Μέλος: 755	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	34/363/65/14/5,2 [cm]			Μήκος L=0,90m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Χάλυβας: B500C
				Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[686] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[685] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	43,04	25,46	20,00	26,06	-18,67	-27,56	0,10	30,11	
Q	1,50	3,25	-0,11	2,55	-1,46	-6,49	0,00	3,25	
1.35G+1.50Q	60,36	39,25	26,84	39,01	-27,39	-46,94	0,15	45,22	
ΣΣ: +x	43,79	67,00	93,94	59,29	54,59	146,51	1,82	67,00	
ΣΣ: +x	43,79	-12,86	-53,99	-4,61	-93,34	-207,95	1,82	59,29	
ΣΣ: +z	43,79	62,41	86,37	54,35	47,02	124,12	1,35	62,41	
ΣΣ: +z	43,79	-8,27	-46,43	0,33	-85,77	-185,57	1,35	54,35	
ΣΣ: -x	43,79	65,12	93,41	56,71	54,07	113,45	1,40	65,12	
ΣΣ: -x	43,79	-10,97	-53,47	-2,03	-92,82	-174,89	1,40	56,71	
ΣΣ: -z	43,79	70,53	102,78	60,60	63,43	132,14	1,59	70,53	
ΣΣ: -z	43,79	-16,39	-62,83	-5,92	-102,18	-193,58	1,59	60,60	
	0,00	-17,49	25,28	5,22	25,28	324,29	0,72	5,22	
	0,00	14,57	-21,06	-4,35	-21,06	-270,24	-0,60	14,57	
1.00G+1.00Q	44,54	28,72	19,89	28,61	-20,13	-34,05	0,11	33,16	
1.00G+1.00Q	44,54	28,72	19,89	28,61	-20,13	-34,05	0,11	33,16	
1.35G+1.50Q	60,36	39,25	26,84	39,01	-27,39	-46,94	0,15	45,22	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	60,36	52,37	7,88	35,09	-46,35	-290,15	-0,40	52,83	
1.00G+1.00Q	44,54	28,72	19,89	28,61	-20,13	-34,05	0,11	33,16	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	44,54	37,46	7,26	26,00	-32,77	-196,19	-0,25	38,04	
1.35G+1.05Q	59,68	37,79	26,89	37,86	-26,74	-44,02	0,15	43,85	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	59,68	59,65	-4,71	31,33	-58,33	-449,38	-0,76	59,65	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[686] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[685] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
1.00G+0.70Q	44,09	27,74	19,93	27,85	-19,69	-32,10	0,11	32,24	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	44,09	42,31	-1,14	23,49	-40,76	-302,34	-0,50	42,31	

Δοκός: Δ8.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 685	Τέλος: 313	Μέλος: 756	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/363/65/14/5,2 [cm]		Μήκος L=0,51m	Bl=0,00m Br=0,49m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[685] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[313] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	43,04	26,07	-30,42	4,97	-52,37	-27,53	0,30	26,07	
Q	1,50	2,55	-5,81	-0,61	-6,58	-6,48	0,07	2,55	
1.35G+1.50Q	60,35	39,03	-49,79	5,80	-80,56	-46,88	0,51	39,03	
ΣΣ:+x	43,79	59,30	40,64	72,67	18,32	131,06	2,01	-63,31	
ΣΣ:+x	43,79	-4,60	-107,25	-63,31	-129,58	-192,43	2,01	72,67	
ΣΣ:+z	43,79	54,37	33,08	64,68	10,76	115,35	1,55	0,34	
ΣΣ:+z	43,79	0,34	-99,69	-55,32	-122,02	-176,72	1,55	64,68	
ΣΣ:-x	43,79	56,73	40,12	71,04	17,80	107,32	1,60	-61,68	
ΣΣ:-x	43,79	-2,02	-106,73	-61,68	-129,06	-168,69	1,60	71,04	
ΣΣ:-z	43,79	60,62	49,48	79,41	27,16	116,73	1,79	-70,05	
ΣΣ:-z	43,79	-5,91	-116,09	-70,05	-138,41	-178,11	1,79	79,41	
	0,00	5,22	25,29	18,12	25,29	323,84	0,73	18,12	
	0,00	-4,35	-21,08	-15,10	-21,08	-269,86	-0,61	-15,10	
1.00G+1.00Q	44,54	28,63	-36,23	4,36	-58,94	-34,01	0,37	28,63	
1.00G+1.00Q	44,54	28,63	-36,23	4,36	-58,94	-34,01	0,37	28,63	
1.35G+1.50Q	60,35	39,03	-49,79	5,80	-80,56	-46,88	0,51	39,03	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	60,35	35,11	-68,76	-7,79	-99,53	-289,75	-0,04	35,11	
1.00G+1.00Q	44,54	28,63	-36,23	4,36	-58,94	-34,01	0,37	28,63	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	44,54	26,02	-48,88	-4,70	-71,59	-195,92	0,00	26,02	
1.35G+1.05Q	59,68	37,88	-47,17	6,07	-77,60	-43,96	0,48	37,88	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	59,68	31,35	-78,79	-16,58	-109,21	-448,76	-0,44	31,35	
1.00G+0.70Q	44,09	27,86	-34,49	4,54	-56,97	-32,06	0,35	27,86	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	44,09	23,51	-55,57	-10,56	-78,05	-301,93	-0,26	23,51	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ8

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	2	2Φ16					2Φ16					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11					
(686) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)												
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	2Φ16					2Φ16					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11					
(313) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)												

Δοκός: Δ10.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 312	Τέλος: 311	Μέλος: 765	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/363/90/14/5,2 [cm]		Μήκος L=0,90m	Bl=0,05m Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[312] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[311] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	45,86	-52,90	0,32	-71,18	-40,96	23,27	0,57	-71,18	
Q	2,47	-15,70	-3,33	-19,69	-5,55	8,98	0,13	-19,69	
1.35G+1.50Q	65,62	-94,95	-4,57	-125,63	-63,62	44,88	0,95	-125,63	
ΣΣ:+x	47,10	190,05	193,31	296,71	150,93	158,21	10,35	-458,72	
ΣΣ:+x	47,10	-311,39	-196,11	-458,72	-238,49	-103,04	10,35	296,71	
ΣΣ:+z	47,10	156,78	154,66	252,45	112,28	151,79	9,01	-414,46	
ΣΣ:+z	47,10	-278,13	-157,46	-414,46	-199,85	-96,61	9,01	252,45	
ΣΣ:-x	47,10	177,72	163,59	291,85	121,21	166,33	10,22	-453,86	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[312] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[311] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
ΣΣ:-x	47,10	-299,07	-166,39	-453,86	-208,78	-111,16	10,22	291,85	
ΣΣ:-z	47,10	211,41	190,24	341,88	147,85	193,59	11,54	-503,89	
ΣΣ:-z	47,10	-332,75	-193,04	-503,89	-235,42	-138,42	11,54	341,88	
	0,00	84,12	-167,42	-66,54	-167,42	-235,23	-2,73	84,12	
	0,00	-70,10	139,52	55,45	139,52	196,03	2,27	55,45	
1.00G+1.00Q	48,33	-68,59	-3,01	-90,87	-46,51	32,25	0,69	-90,87	
1.00G+1.00Q	48,33	-68,59	-3,01	-90,87	-46,51	32,25	0,69	-90,87	
1.35G+1.50Q	65,62	-94,95	-4,57	-125,63	-63,62	44,88	0,95	-125,63	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	65,62	-158,04	121,00	-75,73	61,95	221,31	3,00	-158,04	
1.00G+1.00Q	48,33	-68,59	-3,01	-90,87	-46,51	32,25	0,69	-90,87	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	48,33	-110,65	80,70	-57,60	37,20	149,87	2,06	-110,65	
1.35G+1.05Q	64,51	-87,89	-3,07	-116,77	-61,12	40,84	0,90	-116,77	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	64,51	-193,04	206,20	-33,60	148,16	334,88	4,31	-193,04	
1.00G+0.70Q	47,59	-63,88	-2,01	-84,97	-44,84	29,55	0,66	-84,97	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	47,59	-133,98	137,50	-29,52	94,68	225,58	2,93	-133,98	

Δοκός: Δ10.6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 310	Τέλος: 309	Μέλος: 768	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/363/90/13/5,2 [cm]		Μήκος L=1,00m	Bl=0,05m Br=0,05m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[310] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[309] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	45,95	-65,55	54,88	-33,65	8,93	9,52	-0,45	-65,55	
Q	2,47	-18,33	9,93	-9,63	7,47	4,66	-0,10	-18,33	
1.35G+1.50Q	65,73	-116,00	88,99	-59,88	23,25	19,85	-0,76	-116,00	
ΣΣ:+x	47,18	409,66	304,11	237,90	256,93	324,84	-4,22	409,66	
ΣΣ:+x	47,18	-559,04	-184,52	-314,87	-231,71	-301,20	-4,22	-559,04	
ΣΣ:+z	47,18	350,37	262,32	202,37	215,14	193,75	-3,88	350,37	
ΣΣ:+z	47,18	-499,75	-142,73	-279,34	-189,91	-170,11	-3,88	-499,75	
ΣΣ:-x	47,18	399,36	274,14	231,18	226,95	194,04	-4,42	399,36	
ΣΣ:-x	47,18	-548,74	-154,55	-308,16	-201,73	-170,41	-4,42	-548,74	
ΣΣ:-z	47,18	464,57	308,36	268,71	261,17	291,86	-4,76	464,57	
ΣΣ:-z	47,18	-613,95	-188,77	-345,68	-235,95	-268,22	-4,76	-613,95	
	0,00	16,72	-5,88	10,83	-5,88	38,12	1,61	16,72	
	0,00	-13,93	4,90	-9,03	4,90	-31,77	-1,35	-13,93	
1.00G+1.00Q	48,42	-83,89	64,81	-43,28	16,40	14,19	-0,55	-83,89	
1.00G+1.00Q	48,42	-83,89	64,81	-43,28	16,40	14,19	-0,55	-83,89	
1.35G+1.50Q	65,73	-116,00	88,99	-59,88	23,25	19,85	-0,76	-116,00	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	65,73	-128,53	93,40	-68,00	27,67	-8,74	-1,97	-128,53	
1.00G+1.00Q	48,42	-83,89	64,81	-43,28	16,40	14,19	-0,55	-83,89	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	48,42	-92,24	67,75	-48,70	19,34	-4,88	-1,36	-92,24	
1.35G+1.05Q	64,62	-107,75	84,52	-55,54	19,89	17,75	-0,71	-107,75	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	64,62	-128,64	91,87	-69,08	27,25	-29,90	-2,73	-128,64	
1.00G+0.70Q	47,68	-78,39	61,83	-40,39	14,16	12,79	-0,52	-78,39	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	47,68	-92,32	66,74	-49,42	19,06	-18,98	-1,87	-92,32	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ10

Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	2Φ16						2Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12								Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11			
(312) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)											
Θέση		Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	6	2Φ16						2Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12								Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11			
(309) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)											

Δοκός: Δ13.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 321	Τέλος: 65	Μέλος: 781	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/473/65/14/5,2 [cm]		Μήκος L=0,90m	Bl=0,00m Br=0,23m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[321] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[65] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	55,97	33,95	56,69	62,31	6,30	-8,62	-0,20	62,31	
Q	2,71	-0,61	-0,66	-2,30	-3,11	1,04	0,02	-2,30	
1.35G+1.50Q	79,63	44,93	75,54	80,66	3,85	-10,08	-0,24	80,66	
ΣΣ:+x	57,33	125,84	159,19	164,69	107,58	96,23	-3,83	-58,59	
ΣΣ:+x	57,33	-58,59	-46,40	-42,37	-98,01	-112,50	-3,83	164,69	
ΣΣ:+z	57,33	151,83	190,47	188,85	138,86	107,51	-5,13	-84,58	
ΣΣ:+z	57,33	-84,58	-77,69	-66,53	-129,29	-123,78	-5,13	188,85	
ΣΣ:-x	57,33	142,80	201,57	172,50	149,97	96,12	-5,35	172,50	
ΣΣ:-x	57,33	-75,55	-88,79	-50,18	-140,40	-112,40	-5,35	-75,55	
ΣΣ:-z	57,33	126,53	184,36	154,18	132,75	97,75	-4,34	154,18	
ΣΣ:-z	57,33	-59,28	-71,57	-31,86	-123,18	-114,03	-4,34	-59,28	
	0,00	-29,74	-3,43	-32,83	-3,43	332,96	1,51	-32,83	
	0,00	24,78	2,86	27,35	2,86	-277,47	-1,26	27,35	
1.00G+1.00Q	58,69	33,35	56,03	60,00	3,20	-7,58	-0,18	60,00	
1.00G+1.00Q	58,69	33,35	56,03	60,00	3,20	-7,58	-0,18	60,00	
1.35G+1.50Q	79,63	44,93	75,54	80,66	3,85	-10,08	-0,24	80,66	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	79,63	67,23	78,11	105,28	6,42	-259,80	-1,37	105,28	
1.00G+1.00Q	58,69	33,35	56,03	60,00	3,20	-7,58	-0,18	60,00	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	58,69	48,22	57,74	76,42	4,91	-174,06	-0,93	76,42	
1.35G+1.05Q	78,41	45,20	75,84	81,70	5,25	-10,55	-0,25	81,70	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	78,41	82,37	80,12	122,73	9,54	-426,75	-2,13	122,73	
1.00G+0.70Q	57,87	33,53	56,23	60,69	4,13	-7,89	-0,18	60,69	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	57,87	58,31	59,08	88,05	6,99	-285,36	-1,44	88,05	

Δοκός: Δ13.4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 318	Μέλος: 782	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	Πλακοδοκός		Τοίχωμα Υπογείου	Ακαμπτές απολήξεις
Διαστάσεις	34/473/100/13/5,2 [cm]		Μήκος L=2,07m	Bl=0,22m Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[65] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[318] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	56,06	70,28	27,17	6,45	-88,85	10,97	0,13	76,72	
Q	2,71	-3,07	-2,08	-13,18	-7,69	7,48	0,09	-13,18	
1.35G+1.50Q	79,75	90,28	33,56	-11,06	-131,49	26,02	0,32	97,34	
ΣΣ:+x	57,41	184,54	165,73	337,61	46,90	219,47	4,37	-337,66	
ΣΣ:+x	57,41	-47,02	-113,37	-337,66	-232,20	-190,34	4,37	337,61	
ΣΣ:+z	57,41	212,18	211,06	444,47	92,23	269,31	5,95	-444,52	
ΣΣ:+z	57,41	-74,65	-158,70	-444,52	-277,53	-240,17	5,95	444,47	
ΣΣ:-x	57,41	200,11	223,77	484,48	104,94	353,75	6,70	-484,53	
ΣΣ:-x	57,41	-62,59	-171,41	-484,53	-290,24	-324,61	6,70	484,48	
ΣΣ:-z	57,41	180,46	199,85	427,90	81,02	344,07	5,67	-427,95	
ΣΣ:-z	57,41	-42,94	-147,49	-427,95	-266,32	-314,93	5,67	427,90	
	0,00	-22,10	169,10	327,89	169,10	104,68	-2,55	327,89	
	0,00	18,42	-140,92	-273,24	-140,92	-87,24	2,13	-273,24	
1.00G+1.00Q	58,77	67,21	25,09	-6,73	-96,55	18,44	0,23	72,56	
1.00G+1.00Q	58,77	67,21	25,09	-6,73	-96,55	18,44	0,23	72,56	
1.35G+1.50Q	79,75	90,28	33,56	-11,06	-131,49	26,02	0,32	97,34	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	79,75	106,85	-93,26	-256,98	-258,32	-52,49	2,23	106,85	
1.00G+1.00Q	58,77	67,21	25,09	-6,73	-96,55	18,44	0,23	72,56	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	58,77	78,26	-59,46	-170,67	-181,10	-33,90	1,50	78,26	
1.35G+1.05Q	78,53	91,66	34,50	-5,13	-128,03	22,66	0,28	99,21	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	78,53	119,28	-176,88	-414,99	-339,40	-108,20	3,47	119,28	
1.00G+0.70Q	57,96	68,13	25,71	-2,78	-94,24	16,20	0,20	73,81	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	57,96	86,55	-115,20	-276,02	-235,16	-71,04	2,33	86,55	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ13

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	2Φ16					2Φ16					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11					
(321) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)												
Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	4	2Φ16					2Φ16					
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12							Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11					
(318) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)												

Δοκός: Δ14.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 687	Τέλος: 688	Μέλος: 787	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/50/135/13/5,2 [cm]		Μήκος L=0,85m	Bl=0,00m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή Μ [kNm]	[687] V [kN]	Τέλος Μ [kNm]	[688] V [kN]	Αξονική Ν [kN]	Στρέψη Τ [kNm]	maxM [kNm]	
G	20,56	-5,72	17,31	1,56	-0,17	22,36	0,03	1,56	A
Q	2,89	-0,38	-0,48	-1,83	-2,94	5,97	0,03	-1,83	
1.35G+1.50Q	32,10	-8,29	22,65	-0,64	-4,63	39,15	0,08	0,97	
ΣΣ:+x	22,01	35,67	128,48	54,85	109,77	149,56	1,00	35,67	
ΣΣ:+x	22,01	-47,53	-94,26	-53,52	-112,96	-98,84	1,00	54,85	
ΣΣ:+z	22,01	50,06	167,28	73,56	148,58	182,74	1,35	50,06	
ΣΣ:+z	22,01	-61,92	-133,06	-72,23	-151,77	-132,02	1,35	73,56	
ΣΣ:-x	22,01	53,83	175,98	76,77	157,28	165,88	1,43	53,83	
ΣΣ:-x	22,01	-65,69	-141,76	-75,44	-160,47	-115,15	1,43	76,77	
ΣΣ:-z	22,01	46,18	155,63	66,95	136,92	142,32	1,16	46,18	
ΣΣ:-z	22,01	-58,03	-121,41	-65,62	-140,11	-91,59	1,16	66,95	
	0,00	-40,18	111,41	54,50	111,41	24,86	-0,05	54,50	
	0,00	33,49	-92,84	-45,42	-92,84	-20,72	0,04	33,49	
1.00G+1.00Q	23,46	-6,10	16,83	-0,27	-3,10	28,33	0,06	-6,10	
1.00G+1.00Q	23,46	-6,10	16,83	-0,27	-3,10	28,33	0,06	-6,10	
1.35G+1.50Q	32,10	-8,29	22,65	-0,64	-4,63	39,15	0,08	-8,29	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	32,10	21,85	-60,90	-41,51	-88,19	20,50	0,12	21,85	
1.00G+1.00Q	23,46	-6,10	16,83	-0,27	-3,10	28,33	0,06	-6,10	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	23,46	13,99	-38,87	-27,52	-58,81	15,90	0,08	13,99	
1.35G+1.05Q	30,80	-8,12	22,86	0,19	-3,31	36,46	0,07	0,36	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	30,80	42,11	-116,39	-67,94	-142,57	5,38	0,13	42,11	
1.00G+0.70Q	22,59	-5,99	16,97	0,28	-2,22	26,54	0,05	0,39	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	22,59	27,50	-75,86	-45,14	-95,06	5,82	0,09	27,50	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ14

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος			Πρ. Λοξά σε θέσεις		
Ανοι	3	4Φ14					3Φ16					
Κόμβος	688						1Φ12	0,55	1,10			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/12	Κρίσιμη περιοχή		Αρχή:	0,42m	2τμ.ΣΦ8/9	Τέλος:	0,42m	-2τμ.ΣΦ8/9		

(687) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

(688) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στηρίξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: Δ17.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 684	Τέλος: 689	Μέλος: 800	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός		Ανωδομής	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/50/135/13/5,2 [cm]		Μήκος L=0,85m	Bl=0,00m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή Μ [kNm]	[684] V [kN]	Τέλος Μ [kNm]	[689] V [kN]	Αξονική Ν [kN]	Στρέψη Τ [kNm]	maxM [kNm]	
G	20,56	-6,15	17,89	1,63	0,41	24,99	0,01	1,63	A
Q	2,89	-0,44	-0,34	-1,78	-2,80	6,34	-0,02	-1,78	
1.35G+1.50Q	32,10	-8,97	23,65	-0,46	-3,64	43,25	-0,01	0,97	
ΣΣ:+x	22,01	39,07	142,32	62,19	123,62	155,65	0,79	39,07	
ΣΣ:+x	22,01	-51,84	-106,80	-60,67	-125,51	-99,30	0,79	62,19	
ΣΣ:+z	22,01	31,02	120,84	52,72	102,13	169,98	0,83	31,02	
ΣΣ:+z	22,01	-43,79	-85,32	-51,19	-104,02	-113,63	0,83	52,72	
ΣΣ:-x	22,01	20,51	92,95	39,44	74,25	137,72	0,79	20,51	
ΣΣ:-x	22,01	-33,28	-57,43	-37,92	-76,14	-81,37	0,79	39,44	
ΣΣ:-z	22,01	26,05	108,30	46,28	89,60	126,02	0,66	26,05	
ΣΣ:-z	22,01	-38,82	-72,78	-44,76	-91,49	-69,67	0,66	46,28	
	0,00	-44,77	118,89	56,28	118,89	142,92	0,21	56,28	
	0,00	37,31	-99,08	-46,90	-99,08	-119,10	-0,17	37,31	
1.00G+1.00Q	23,46	-6,59	17,55	-0,15	-2,38	31,33	-0,01	-6,59	
1.00G+1.00Q	23,46	-6,59	17,55	-0,15	-2,38	31,33	-0,01	-6,59	
1.35G+1.50Q	32,10	-8,97	23,65	-0,46	-3,64	43,25	-0,01	-8,97	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	32,10	24,61	-65,52	-42,67	-92,81	-63,94	-0,17	24,61	
1.00G+1.00Q	23,46	-6,59	17,55	-0,15	-2,38	31,33	-0,01	-6,59	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[684] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[689] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	23,46	15,79	-41,89	-28,29	-61,83	-40,13	-0,11	15,79	
1.35G+1.05Q	30,80	-8,77	23,80	0,34	-2,38	40,40	0,00	0,43	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	30,80	47,19	-124,82	-70,01	-151,00	-138,26	-0,26	47,19	
1.00G+0.70Q	22,59	-6,46	17,65	0,39	-1,54	29,43	0,00	0,44	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	22,59	30,85	-81,42	-46,51	-100,62	-89,67	-0,17	30,85	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ17

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	4Φ14				3Φ16			
Συνδετήρες :		2τμ.ΣΦ8/16	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	0,42m -2τμ.ΣΦ8/12	Τέλος:	0,42m -2τμ.ΣΦ8/12		

(684) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(689) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: Δ18.3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 328	Τέλος: 327	Μέλος: 805	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	Πλακοδοκός			Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	34/473/120/13/5,2 [cm]			Bl=0,00m	Br=0,00m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30			Συνδετήρες: B500C	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	w [kN/m]	Αρχή M [kNm]	[328] V [kN]	Τέλος M [kNm]	[327] V [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]	maxM [kNm]	
G	56,06	17,04	28,47	-30,05	-78,04	6,46	0,11	24,16	
Q	2,71	-7,07	-6,46	-24,24	-11,62	3,59	-0,03	-24,24	
1.35G+1.50Q	79,75	12,40	28,74	-76,93	-122,77	14,10	0,10	17,56	
ΣΣ:+x	57,41	211,93	379,96	815,00	270,88	101,73	4,71	-898,80	
ΣΣ:+x	57,41	-184,81	-329,26	-898,80	-438,34	-85,34	4,71	815,00	
ΣΣ:+z	57,41	183,60	296,93	616,49	187,85	112,88	3,87	-700,30	
ΣΣ:+z	57,41	-156,48	-246,23	-700,30	-355,31	-96,48	3,87	616,49	
ΣΣ:-x	57,41	145,51	223,51	440,56	114,43	104,67	3,67	-524,37	
ΣΣ:-x	57,41	-118,39	-172,81	-524,37	-281,89	-88,28	3,67	440,56	
ΣΣ:-z	57,41	155,19	273,82	555,44	164,73	104,74	3,52	-639,24	
ΣΣ:-z	57,41	-128,08	-223,12	-639,24	-332,20	-88,35	3,52	555,44	
	0,00	169,07	352,29	838,38	352,29	87,30	1,75	838,38	
	0,00	-140,89	-293,57	-698,65	-293,57	-72,75	-1,46	-698,65	
1.00G+1.00Q	58,77	9,97	22,01	-54,29	-89,65	10,05	0,08	14,09	
1.00G+1.00Q	58,77	9,97	22,01	-54,29	-89,65	10,05	0,08	14,09	
1.35G+1.50Q	79,75	12,40	28,74	-76,93	-122,77	14,10	0,10	17,56	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	79,75	-114,40	-235,48	-705,71	-386,99	-51,37	-1,22	-705,71	
1.00G+1.00Q	58,77	9,97	22,01	-54,29	-89,65	10,05	0,08	14,09	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	58,77	-74,56	-154,14	-473,48	-265,79	-33,60	-0,80	-473,48	
1.35G+1.05Q	78,53	15,58	31,65	-66,02	-117,54	12,49	0,11	21,93	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	78,53	-195,75	-408,71	-1113,99	-557,90	-96,63	-2,08	-1113,99	
1.00G+0.70Q	57,96	12,09	23,95	-47,02	-86,17	8,97	0,09	17,00	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	57,96	-128,80	-269,63	-745,66	-379,74	-63,77	-1,38	-745,66	

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού :Δοκού Δ18

Θέση	Κάτω σε μήκος			Σπάνε στις θέσεις		Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις	
Ανοι	3	2Φ16				2Φ16			
Οριζόντια εσχάρα : 2#Φ10/12						Κατακόρυφη εσχάρα : 2#Φ10/11			

(328) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)
(327) : Απαιτούμενο βάθος αγκύρωσης στήριξης Για Φ(16)-> L=0,54 (για Καμπύλη αγκύρωση D=20Φ L1=0,33)

Δοκός: 19, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 368	Μέλος: 808	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-5,95	-17,28	24,98	-1,32	-7,26	5,68	20,94	-1,32	7,10	-6,21	5,68
Q	1,05		0,96	-5,74	11,89	-2,07	-1,11	5,63	10,84	-2,07	4,75	0,55	5,63
1.35G+1.50Q	7,04		-6,59	-31,94	51,56	-4,88	-11,46	16,10	44,52	-4,88	16,71	-7,56	16,10
ΣΣ:+x	4,57		71,03	-21,39	57,25	31,12	-66,01	33,88	0,04	-35,84	186,23	66,04	-18,96
ΣΣ:+x	4,57		-81,87	-18,91	4,61	-35,84	50,45	-16,90	52,68	31,12	-167,29	-66,01	33,88
ΣΣ:+z	4,57		76,80	-21,58	54,02	27,60	-88,54	30,57	3,27	-32,32	154,90	75,16	-18,73
ΣΣ:+z	4,57		-87,65	-18,73	7,84	-32,32	72,97	-13,59	49,45	27,60	-135,96	-86,68	30,57
ΣΣ:-x	4,57		127,88	-21,83	58,54	29,47	-141,16	34,92	-1,25	-34,19	181,46	126,81	-19,02
ΣΣ:-x	4,57		-138,72	-18,48	3,31	-34,19	125,60	-17,94	53,97	29,47	-162,52	-138,60	34,92
ΣΣ:-z	4,57		115,53	-21,78	62,44	33,39	-124,16	38,84	-5,16	-38,11	209,82	113,31	-21,86
ΣΣ:-z	4,57		-126,38	-18,52	-0,59	-38,11	108,59	-21,86	57,87	33,39	-190,88	-123,70	38,84
			17,37	1,58	-11,50	21,76	39,13	-9,93	-11,50	21,76	-11,26	39,13	-9,93
			-14,47	-1,31	9,59	-18,13	-32,61	8,27	9,59	-18,13	9,38	-18,10	8,27
1.00G+1.00Q	5,10		-4,98	-23,02	36,87	-3,38	-8,37	11,30	31,78	-3,38	11,85	-5,66	11,30
1.00G+1.00Q	5,10		-4,98	-23,02	36,87	-3,38	-8,37	11,30	31,78	-3,38	11,85	-5,66	11,30
1.35G+1.50Q	7,04		-6,59	-31,94	51,56	-4,88	-11,46	16,10	44,52	-4,88	16,71	-7,56	16,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-19,61	-33,12	60,19	-21,20	-40,81	23,55	53,15	-21,20	25,15	-23,85	23,55
1.00G+1.00Q	5,10		-4,98	-23,02	36,87	-3,38	-8,37	11,30	31,78	-3,38	11,85	-5,66	11,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-13,67	-23,81	42,62	-14,27	-27,93	16,27	37,53	-14,27	17,48	-16,52	16,27
1.35G+1.05Q	6,56		-7,02	-29,36	46,21	-3,95	-10,97	13,57	39,65	-3,95	14,57	-7,81	13,57
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-28,73	-31,33	60,59	-31,15	-59,88	25,98	54,03	-31,15	28,64	-34,96	25,98
1.00G+0.70Q	4,78		-5,27	-21,30	33,31	-2,76	-8,04	9,61	28,53	-2,76	10,43	-5,83	9,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-19,74	-22,61	42,89	-20,90	-40,64	17,89	38,11	-20,90	19,81	-23,92	17,89

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 368	Τέλος: 369	Μέλος: 809		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-7,26	5,68	-10,11	1,64	-5,62	-6,51	-14,27	1,64	7,10	-5,62	5,68
Q	1,00		-1,11	5,63	-0,69	-0,21	-1,32	4,43	-1,69	-0,21	4,75	-1,11	5,63
1.35G+1.50Q	7,11		-11,46	16,10	-14,68	1,90	-9,56	-2,14	-21,79	1,90	16,71	-9,56	16,10
ΣΣ:+x	4,66		50,45	-16,90	15,36	22,52	-50,74	46,91	-40,93	-19,47	166,45	50,45	-55,50
ΣΣ:+x	4,66		-66,02	33,88	-36,27	-19,47	38,24	-55,50	10,71	22,52	-147,51	-50,74	46,91
ΣΣ:+z	4,66		72,98	-13,59	12,10	20,39	-73,95	40,34	-37,67	-17,34	134,30	72,98	-48,92
ΣΣ:+z	4,66		-88,54	30,56	-33,01	-17,34	61,44	-48,92	7,45	20,39	-115,36	-73,95	40,34
ΣΣ:-x	4,66		125,60	-17,94	16,54	29,47	-115,93	49,12	-42,10	-26,41	152,19	125,60	-57,71
ΣΣ:-x	4,66		-141,16	34,92	-37,45	-26,41	103,42	-57,71	11,88	29,47	-133,24	-115,93	49,12
ΣΣ:-z	4,66		108,59	-21,86	20,44	28,35	-101,88	56,95	-25,29	181,14	152,19	108,59	-65,54
ΣΣ:-z	4,66		-124,16	38,84	-41,35	-25,29	89,37	-65,54	15,78	28,35	-162,20	-101,88	56,95
			39,13	-9,92	-10,76	0,81	39,93	-20,69	-10,76	0,81	-11,26	39,93	-20,69
			-32,61	8,27	8,97	-0,67	-33,28	17,24	8,97	-0,67	9,38	-32,61	17,24
1.00G+1.00Q	5,16		-8,37	11,30	-10,80	1,43	-6,94	-2,08	-15,96	1,43	11,85	-6,94	11,30
1.00G+1.00Q	5,16		-8,37	11,30	-10,80	1,43	-6,94	-2,08	-15,96	1,43	11,85	-6,94	11,30
1.35G+1.50Q	7,11		-11,46	16,10	-14,68	1,90	-9,56	-2,14	-21,79	1,90	16,71	-9,56	16,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-40,81	23,54	-6,61	1,30	-39,51	13,38	-13,72	1,30	25,15	-39,51	23,54
1.00G+1.00Q	5,16		-8,37	11,30	-10,80	1,43	-6,94	-2,08	-15,96	1,43	11,85	-6,94	11,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-27,93	16,26	-5,42	1,03	-26,90	8,27	-10,58	1,03	17,48	-26,90	16,26
1.35G+1.05Q	6,66		-10,97	13,57	-14,37	2,00	-8,97	-4,13	-21,03	2,00	14,57	-8,97	13,57
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-59,88	25,98	-0,92	0,99	-58,89	21,72	-7,58	0,99	28,64	-58,89	25,98
1.00G+0.70Q	4,86		-8,04	9,61	-10,59	1,50	-6,54	-3,41	-15,45	1,50	10,43	-6,54	9,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-40,64	17,88	-1,63	0,82	-39,82	13,83	-6,48	0,82	19,81	-39,82	17,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 369	Τέλος: 370	Μέλος: 810	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-5,62	-6,51	-44,61	2,64	-2,99	-53,20	-48,77	2,64	7,10	-2,99	-53,20
Q	1,00		-1,32	4,43	-12,88	0,51	-0,80	-8,95	-13,88	0,51	4,75	-0,80	4,43
1.35G+1.50Q	7,11		-9,56	-2,14	-79,54	4,33	-5,24	-85,24	-86,66	4,33	16,71	-5,24	-85,24
ΣΣ:+x	4,66		38,24	-55,50	-25,54	23,02	-29,37	19,04	-81,21	-17,26	147,13	38,24	-134,38
ΣΣ:+x	4,66		-50,75	46,91	-76,56	-17,26	22,62	-134,38	-30,20	23,02	-128,19	-29,37	46,91
ΣΣ:+z	4,66		61,44	-48,92	-28,80	31,38	-43,26	9,21	-77,96	-25,62	114,34	61,44	-124,55
ΣΣ:+z	4,66		-73,95	40,33	-73,30	-25,62	36,51	-124,55	-33,45	31,38	-95,39	-43,26	40,33
ΣΣ:-x	4,66		103,43	-57,71	-24,42	49,63	-66,85	22,37	-82,34	-43,87	124,17	103,43	-137,72
ΣΣ:-x	4,66		-115,93	49,12	-77,68	-43,87	60,10	-137,72	-29,07	49,63	-105,23	-66,85	49,12
ΣΣ:-z	4,66		89,37	-65,54	-20,53	43,35	-59,37	34,09	-86,23	-37,59	153,34	89,37	-149,44
ΣΣ:-z	4,66		-101,88	56,95	-81,57	-37,59	52,63	-149,44	-25,18	43,35	-134,40	-59,37	56,95
			39,93	-20,68	-10,46	-15,31	24,62	-31,14	-10,46	-15,31	-11,26	39,93	-31,14
			-33,28	17,24	8,71	12,76	-20,52	25,95	8,71	12,76	9,38	-20,52	25,95
1.00G+1.00Q	5,16		-6,94	-2,08	-57,49	3,15	-3,79	-62,15	-62,65	3,15	11,85	-3,79	-62,15
1.00G+1.00Q	5,16		-6,94	-2,08	-57,49	3,15	-3,79	-62,15	-62,65	3,15	11,85	-3,79	-62,15
1.35G+1.50Q	7,11		-9,56	-2,14	-79,54	4,33	-5,24	-85,24	-86,66	4,33	16,71	-5,24	-85,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-39,51	13,37	-71,70	15,81	-23,70	-61,89	-78,81	15,81	25,15	-23,70	13,37
1.00G+1.00Q	5,16		-6,94	-2,08	-57,49	3,15	-3,79	-62,15	-62,65	3,15	11,85	-3,79	-62,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-26,90	8,26	-52,26	10,80	-16,10	-46,58	-57,42	10,80	17,48	-16,10	8,26
1.35G+1.05Q	6,66		-8,97	-4,13	-73,75	4,10	-4,88	-81,21	-80,41	4,10	14,57	-4,88	-81,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-58,89	21,72	-60,68	23,23	-35,65	-42,29	-67,34	23,23	28,64	-35,65	21,72
1.00G+0.70Q	4,86		-6,54	-3,41	-53,63	2,99	-3,55	-59,46	-58,48	2,99	10,43	-3,55	-59,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-39,82	13,83	-44,91	15,75	-24,07	-33,51	-49,77	15,75	19,81	-24,07	13,83

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 370	Τέλος: 17	Μέλος: 811	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-2,99	-53,20	-78,78	2,99		-134,41	-83,64	2,99	7,10	-0,60	-134,41
Q	1,00		-0,80	-8,95	-24,91	0,80		-34,36	-25,91	0,80	4,75	-0,16	-34,36
1.35G+1.50Q	8,05		-5,24	-85,24	-143,73	5,24		-233,00	-151,78	5,24	16,71	-1,05	-233,00
ΣΣ:+x	5,36		22,62	-134,38	-65,91	29,37		-49,55	-121,92	-22,62	127,83	22,62	-253,63
ΣΣ:+x	5,36		-29,37	19,04	-116,57	-22,62		-253,63	-71,27	29,37	-108,88	-5,87	19,04
ΣΣ:+z	5,36		36,51	-124,55	-69,13	43,26		-62,60	-118,70	-36,51	94,67	36,51	-240,58
ΣΣ:+z	5,36		-43,26	9,21	-113,35	-36,51		-240,58	-74,49	43,26	-75,73	-8,65	9,21
ΣΣ:-x	5,36		60,10	-137,72	-64,78	66,85		-45,08	-123,06	-60,10	97,43	60,10	-258,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36		-66,85	22,37	-117,70	-60,10		-258,10	-70,13	66,85	-78,48	-13,37	22,37
ΣΣ:-z	5,36		52,63	-149,44	-60,92	59,38		-29,50	-126,92	-52,63	126,00	52,63	-273,68
ΣΣ:-z	5,36		-59,38	34,09	-121,56	-52,63		-273,68	-66,27	59,38	-107,06	-11,88	34,09
			24,62	-31,14	-10,49	-24,62		-41,63	-10,49	-24,62	-11,26	24,62	-41,63
			-20,52	25,95	8,74	20,52		34,69	8,74	20,52	9,38	-4,10	34,69
1.00G+1.00Q	5,86		-3,79	-62,15	-103,70	3,79		-168,77	-109,55	3,79	11,85	-0,76	-168,77
1.00G+1.00Q	5,86		-3,79	-62,15	-103,70	3,79		-168,77	-109,55	3,79	11,85	-0,76	-168,77
1.35G+1.50Q	8,05		-5,24	-85,24	-143,73	5,24		-233,00	-151,78	5,24	16,71	-1,05	-233,00
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-23,70	-61,89	-135,86	23,70		-201,78	-143,91	23,70	25,15	-4,74	-201,78
1.00G+1.00Q	5,86		-3,79	-62,15	-103,70	3,79		-168,77	-109,55	3,79	11,85	-0,76	-168,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-16,10	-46,58	-98,45	16,10		-147,96	-104,31	16,10	17,48	-3,22	-147,96
1.35G+1.05Q	7,60		-4,88	-81,22	-132,52	4,88		-217,53	-140,12	4,88	14,57	-0,98	-217,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-35,65	-42,30	-119,40	35,65		-165,50	-127,01	35,65	28,64	-7,13	-165,50
1.00G+0.70Q	5,56		-3,55	-59,46	-96,22	3,55		-158,46	-101,78	3,55	10,43	-0,71	-158,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-24,07	-33,52	-87,48	24,07		-123,77	-93,03	24,07	19,81	-4,81	-123,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 371	Μέλος: 812	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-383,84	205,63	4,79	4,79	-180,52	201,01	4,79	-87,51	4,79	-383,84
Q	1,00			-137,21	71,76	1,43	1,43	-65,95	70,76	1,43	-46,30	1,43	-137,21
1.35G+1.50Q	7,73			-724,00	385,24	8,62	8,62	-342,62	377,51	8,62	-187,59	8,62	-724,00
ΣΣ:+x	5,12			-607,16	266,71	43,84	-32,87	-83,98	211,19	-32,87	56,48	-6,57	-297,73
ΣΣ:+x	5,12			-297,73	216,31	-32,87	43,84	-343,01	261,59	43,84	-277,81	43,84	-607,16
ΣΣ:+z	5,12		0,01	-583,29	262,79	53,12	-42,15	-103,92	215,11	-42,15	6,10	-8,43	-321,60
ΣΣ:+z	5,12		-0,01	-321,60	220,23	-42,15	53,13	-323,07	257,67	53,12	-227,43	53,13	-583,29
ΣΣ:-x	5,12		0,01	-608,24	266,81	75,14	-64,18	-83,00	211,09	-64,17	2,30	-12,84	-296,65
ΣΣ:-x	5,12		-0,01	-296,65	216,21	-64,17	75,15	-343,99	261,69	75,14	-223,63	75,15	-608,24
ΣΣ:-z	5,12		0,01	-635,13	271,23	68,80	-57,83	-60,53	206,67	-57,83	53,54	-11,57	-269,76
ΣΣ:-z	5,12		-0,01	-269,76	211,79	-57,83	68,81	-366,46	266,11	68,80	-274,87	68,81	-635,13
				0,81	0,34	10,10	10,11	1,14	0,34	10,10	15,35	10,11	1,14
				-0,67	-0,28	-8,42	-8,42	-0,95	-0,28	-8,42	-12,79	-1,69	-0,95
1.00G+1.00Q	5,62			-521,05	277,39	6,23	6,23	-246,47	271,77	6,23	-133,81	6,23	-521,05
1.00G+1.00Q	5,62			-521,05	277,39	6,23	6,23	-246,47	271,77	6,23	-133,81	6,23	-521,05
1.35G+1.50Q	7,73			-724,00	385,24	8,62	8,62	-342,62	377,51	8,62	-187,59	8,62	-724,00
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,73			-724,60	384,99	1,04	1,04	-343,48	377,25	1,04	-199,11	1,04	-724,60
1.00G+1.00Q	5,62			-521,05	277,39	6,23	6,23	-246,47	271,77	6,23	-133,81	6,23	-521,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62			-521,45	277,22	1,17	1,17	-247,04	271,60	1,17	-141,49	1,17	-521,45
1.35G+1.05Q	7,28			-662,25	352,95	7,97	7,97	-312,95	345,66	7,97	-166,76	7,97	-662,25
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,28			-663,26	352,52	-4,65	-4,66	-314,38	345,24	-4,65	-185,95	-0,93	-663,26
1.00G+0.70Q	5,32			-479,89	255,86	5,80	5,80	-226,69	250,54	5,80	-119,92	5,80	-479,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32			-480,56	255,58	-2,62	-2,63	-227,64	250,26	-2,62	-132,72	-0,53	-480,56

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 371	Τέλος: 372	Μέλος: 813		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,79	-180,53	166,50	3,65	8,44	-16,34	161,88	3,65	-87,51	8,44	-180,53
Q	1,00		1,43	-65,95	57,99	1,05	2,48	-8,46	56,99	1,05	-46,30	2,48	-65,95
1.35G+1.50Q	7,74		8,62	-342,64	311,76	6,50	15,12	-34,75	304,02	6,50	-187,59	15,12	-342,64
ΣΣ:+x	5,12		43,85	-343,02	220,88	37,43	-61,71	83,56	164,99	-29,12	35,94	-32,87	83,56
ΣΣ:+x	5,12		-32,87	-83,99	170,11	-29,12	81,00	-124,70	215,76	37,43	-257,27	81,00	-343,02
ΣΣ:+z	5,12		53,13	-323,08	216,93	45,23	-79,00	67,57	168,94	-36,91	-15,39	-42,15	67,57
ΣΣ:+z	5,12		-42,15	-103,93	174,06	-36,91	98,29	-108,71	211,81	45,23	-205,94	98,29	-323,08
ΣΣ:-x	5,12		75,16	-344,00	220,98	61,81	-117,62	84,44	164,89	-53,50	-28,67	-64,18	84,44
ΣΣ:-x	5,12		-64,18	-83,01	170,01	-53,50	136,91	-125,58	215,86	61,81	-192,67	136,91	-344,00
ΣΣ:-z	5,12		68,81	-366,47	225,43	58,35	-107,81	102,46	160,44	-50,03	23,36	-57,83	102,46
ΣΣ:-z	5,12		-57,83	-60,54	165,56	-50,03	127,10	-143,60	220,31	58,35	-244,69	127,10	-366,47
			10,11	1,14	0,28	18,49	28,60	1,42	0,28	18,49	15,36	28,60	1,42
			-8,42	-0,95	-0,23	-15,41	-23,83	-1,18	-0,23	-15,41	-12,80	-8,42	-1,18
1.00G+1.00Q	5,62		6,23	-246,48	224,49	4,70	10,92	-24,80	218,87	4,70	-133,81	10,92	-246,48
1.00G+1.00Q	5,62		6,23	-246,48	224,49	4,70	10,92	-24,80	218,87	4,70	-133,81	10,92	-246,48
1.35G+1.50Q	7,74		8,62	-342,64	311,76	6,50	15,12	-34,75	304,02	6,50	-187,59	15,12	-342,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		1,04	-343,50	311,55	-7,37	-6,33	-35,81	303,81	-7,37	-199,11	1,04	-343,50
1.00G+1.00Q	5,62		6,23	-246,48	224,49	4,70	10,92	-24,80	218,87	4,70	-133,81	10,92	-246,48
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		1,17	-247,05	224,35	-4,55	-3,38	-25,51	218,73	-4,55	-141,49	1,17	-247,05
1.35G+1.05Q	7,29		7,97	-312,96	285,67	6,03	14,00	-30,94	278,38	6,03	-166,76	14,00	-312,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-4,66	-314,39	285,32	-17,09	-21,74	-32,72	278,03	-17,09	-185,95	-4,66	-314,39
1.00G+0.70Q	5,32		5,80	-226,70	207,09	4,38	10,18	-22,26	201,77	4,38	-119,92	10,18	-226,70
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-2,63	-227,65	206,86	-11,03	-13,65	-23,45	201,54	-11,03	-132,72	-2,63	-227,65

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 372	Τέλος: 373	Μέλος: 814		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,44	-16,34	127,15	1,07	9,51	108,50	122,53	1,07	-87,51	9,51	108,50
Q	1,00		2,48	-8,46	44,14	0,10	2,58	35,18	43,14	0,10	-46,30	2,58	35,18
1.35G+1.50Q	7,74		15,12	-34,75	237,86	1,60	16,72	199,24	230,12	1,60	-187,59	16,72	199,24
ΣΣ:+x	5,12		81,01	-124,70	174,95	36,23	-83,50	204,50	118,38	-33,99	15,30	-61,72	204,50
ΣΣ:+x	5,12		-61,72	83,56	123,50	-33,99	105,04	47,68	169,83	36,23	-236,64	105,04	47,68
ΣΣ:+z	5,12		98,30	-108,71	170,95	35,33	-107,86	192,51	122,38	-33,09	-36,96	-79,00	192,51
ΣΣ:+z	5,12		-79,00	67,57	127,50	-33,09	129,40	59,68	165,83	35,33	-184,37	129,40	59,68
ΣΣ:-x	5,12		136,91	-125,58	175,05	40,96	-153,07	205,28	118,27	-38,72	-59,61	-117,62	205,28
ΣΣ:-x	5,12		-117,62	84,44	123,39	-38,72	174,60	46,91	169,93	40,96	-161,72	174,60	46,91
ΣΣ:-z	5,12		127,10	-143,60	179,56	46,22	-146,46	218,79	113,77	-43,98	-6,95	-107,81	218,79
ΣΣ:-z	5,12		-107,81	102,46	118,88	-43,98	167,99	33,40	174,44	46,22	-214,39	167,99	33,40
			28,60	1,42	0,20	33,62	62,22	1,62	0,20	33,62	15,36	62,22	1,62
			-23,83	-1,18	-0,17	-28,02	-51,85	-1,35	-0,17	-28,02	-12,80	-23,83	-1,35
1.00G+1.00Q	5,62		10,92	-24,80	171,29	1,17	12,10	143,68	165,67	1,17	-133,81	12,10	143,68
1.00G+1.00Q	5,62		10,92	-24,80	171,29	1,17	12,10	143,68	165,67	1,17	-133,81	12,10	143,68
1.35G+1.50Q	7,74		15,12	-34,75	237,86	1,60	16,72	199,24	230,12	1,60	-187,59	16,72	199,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-6,33	-35,82	237,71	-23,62	-29,95	198,02	229,97	-23,62	-199,11	-6,33	198,02
1.00G+1.00Q	5,62		10,92	-24,80	171,29	1,17	12,10	143,68	165,67	1,17	-133,81	12,10	143,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-3,38	-25,51	171,19	-15,64	-19,01	142,87	165,57	-15,64	-141,49	-3,38	142,87

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		14,00	-30,94	218,00	1,55	15,55	183,41	210,71	1,55	-166,76	15,55	183,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-21,74	-32,72	217,75	-40,47	-62,22	181,38	210,46	-40,47	-185,95	-21,74	181,38
1.00G+0.70Q	5,32		10,18	-22,26	158,05	1,14	11,32	133,12	152,73	1,14	-119,92	11,32	133,12
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-13,65	-23,45	157,88	-26,88	-40,53	131,77	152,56	-26,88	-132,72	-13,65	131,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 373	Τέλος: 374	Μέλος: 815		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,51	108,50	91,73	-0,74	8,78	197,92	87,11	-0,74	-87,51	9,51	197,92
Q	1,00		2,58	35,18	31,78	-0,52	2,07	66,46	30,78	-0,52	-46,30	2,58	66,46
1.35G+1.50Q	7,74		16,72	199,24	171,50	-1,77	14,95	366,88	163,77	-1,77	-187,59	16,72	366,88
ΣΣ:+x	5,12		105,04	47,69	133,73	44,49	-110,12	283,45	76,39	-46,45	-5,31	-83,51	283,45
ΣΣ:+x	5,12		-83,51	204,50	81,51	-46,45	129,69	178,86	128,61	44,49	-216,03	129,69	178,86
ΣΣ:+z	5,12		129,40	59,68	129,68	29,70	-128,61	275,50	80,44	-31,67	-58,46	-107,86	275,50
ΣΣ:+z	5,12		-107,86	192,51	85,56	-31,67	148,18	186,80	124,56	29,70	-162,87	148,18	186,80
ΣΣ:-x	5,12		174,61	46,91	133,85	27,15	-169,30	284,11	76,27	-29,11	-89,81	-153,07	284,11
ΣΣ:-x	5,12		-153,07	205,28	81,39	-29,11	188,86	178,20	128,73	27,15	-131,52	188,86	178,20
ΣΣ:-z	5,12		168,00	33,40	138,41	39,53	-173,99	293,06	71,71	-41,50	-37,20	-146,46	293,06
ΣΣ:-z	5,12		-146,46	218,79	76,83	-41,50	193,56	169,24	133,29	39,53	-184,13	193,56	169,24
			62,22	1,62	-0,26	35,50	97,72	1,36	-0,26	35,50	15,36	97,72	1,62
			-51,85	-1,35	0,22	-29,59	-81,43	-1,14	0,22	-29,59	-12,80	-51,85	-1,35
1.00G+1.00Q	5,62		12,10	143,68	123,51	-1,25	10,84	264,38	117,89	-1,25	-133,81	12,10	264,38
1.00G+1.00Q	5,62		12,10	143,68	123,51	-1,25	10,84	264,38	117,89	-1,25	-133,81	12,10	264,38
1.35G+1.50Q	7,74		16,72	199,24	171,50	-1,77	14,95	366,88	163,77	-1,77	-187,59	16,72	366,88
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-29,95	198,02	171,70	-28,40	-58,34	365,85	163,96	-28,40	-199,11	-29,95	365,85
1.00G+1.00Q	5,62		12,10	143,68	123,51	-1,25	10,84	264,38	117,89	-1,25	-133,81	12,10	264,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-19,01	142,87	123,64	-19,00	-38,02	263,69	118,02	-19,00	-141,49	-19,01	263,69
1.35G+1.05Q	7,29		15,55	183,41	157,20	-1,54	14,02	336,97	149,92	-1,54	-166,76	15,55	336,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-62,22	181,38	157,53	-45,92	-108,13	335,27	150,24	-45,92	-185,95	-62,22	335,27
1.00G+0.70Q	5,32		11,32	133,12	113,97	-1,10	10,22	244,44	108,66	-1,10	-119,92	11,32	244,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-40,53	131,77	114,19	-30,68	-71,21	243,30	108,87	-30,68	-132,72	-40,53	243,30

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 374	Τέλος: 375	Μέλος: 816		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,78	197,92	56,10	-1,43	7,35	251,71	51,48	-1,43	-87,51	8,78	251,71
Q	1,00		2,07	66,46	19,34	-0,68	1,38	85,29	18,34	-0,68	-46,30	2,07	85,29
1.35G+1.50Q	7,74		14,95	366,88	104,74	-2,95	12,00	467,75	97,00	-2,95	-187,59	14,95	467,75
ΣΣ:+x	5,12		129,69	178,86	92,16	42,68	-139,98	320,27	34,26	-46,19	-25,94	-110,13	320,27
ΣΣ:+x	5,12		-110,13	283,45	39,38	-46,19	156,04	268,45	87,04	42,68	-195,40	156,04	268,45
ΣΣ:+z	5,12		148,18	186,80	88,07	23,14	-139,15	316,41	38,34	-26,66	-79,90	-128,61	316,41
ΣΣ:+z	5,12		-128,61	275,51	43,46	-26,66	155,21	272,31	82,95	23,14	-141,44	155,21	272,31
ΣΣ:-x	5,12		188,87	178,20	92,29	23,82	-167,17	320,80	34,13	-27,33	-96,54	188,87	320,80
ΣΣ:-x	5,12		-169,30	284,11	39,25	-27,33	183,22	267,92	87,17	23,82	-124,79	-167,17	267,92
ΣΣ:-z	5,12		193,56	169,24	96,88	31,28	-188,42	325,16	29,53	-34,80	-67,45	-174,00	325,16
ΣΣ:-z	5,12		-174,00	293,06	34,65	-34,80	204,47	263,56	91,76	31,28	-153,89	204,47	263,56
			97,72	1,36	-0,70	25,53	123,25	0,66	-0,70	25,53	15,36	123,25	1,36
			-81,43	-1,14	0,58	-21,28	-102,71	-0,55	0,58	-21,28	-12,80	-81,43	-1,14
1.00G+1.00Q	5,62		10,84	264,38	75,44	-2,11	8,73	337,00	69,82	-2,11	-133,81	10,84	337,00
1.00G+1.00Q	5,62		10,84	264,38	75,44	-2,11	8,73	337,00	69,82	-2,11	-133,81	10,84	337,00
1.35G+1.50Q	7,74		14,95	366,88	104,74	-2,95	12,00	467,75	97,00	-2,95	-187,59	14,95	467,75
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-58,34	365,85	105,26	-22,10	-80,44	467,25	97,53	-22,10	-199,11	-58,34	467,25
1.00G+1.00Q	5,62		10,84	264,38	75,44	-2,11	8,73	337,00	69,82	-2,11	-133,81	10,84	337,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-38,02	263,70	75,79	-14,87	-52,89	336,67	70,17	-14,87	-141,49	-38,02	336,67
1.35G+1.05Q	7,29		14,02	336,97	96,04	-2,64	11,37	429,37	88,75	-2,64	-166,76	14,02	429,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-108,13	335,27	96,91	-34,56	-142,69	428,54	89,63	-34,56	-185,95	-108,13	428,54
1.00G+0.70Q	5,32		10,22	244,44	69,64	-1,90	8,32	311,42	64,32	-1,90	-119,92	10,22	311,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-71,21	243,30	70,22	-23,18	-94,39	310,86	64,90	-23,18	-132,72	-71,21	310,86

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 375	Τέλος: 376	Μέλος: 817	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,35	251,71	20,23	-1,58	5,77	269,63	15,61	-1,58	-87,51	7,35	269,63
Q	1,00		1,38	85,29	6,81	-0,62	0,76	91,61	5,81	-0,62	-46,30	1,38	91,61
1.35G+1.50Q	7,74		12,00	467,75	37,53	-3,07	8,93	501,41	29,79	-3,07	-187,59	12,00	501,41
ΣΣ:+x	5,12		156,04	268,45	50,18	35,48	-165,23	316,70	-8,03	-39,25	-46,57	-139,98	320,27
ΣΣ:+x	5,12		-139,98	320,27	-2,91	-39,25	177,52	314,18	45,06	35,48	-174,76	177,52	316,70
ΣΣ:+z	5,12		155,21	272,31	46,08	20,84	-137,35	316,52	-3,93	-24,61	-100,66	155,21	316,55
ΣΣ:+z	5,12		-139,16	316,41	1,19	-24,61	149,64	314,36	40,96	20,84	-120,67	-137,35	316,52
ΣΣ:-x	5,12		183,22	267,92	50,32	32,54	-147,67	316,56	-8,17	-36,31	-67,06	183,22	320,80
ΣΣ:-x	5,12		-167,17	320,80	-3,05	-36,31	159,96	314,31	45,20	32,54	-154,27	-147,67	316,56
ΣΣ:-z	5,12		204,48	263,56	54,93	27,57	-187,44	316,72	-12,78	-31,33	-97,23	204,48	325,16
ΣΣ:-z	5,12		-188,42	325,16	-7,66	-31,33	199,74	314,15	49,81	27,57	-124,10	-187,27	316,72
			123,25	0,66	-1,12	10,58	133,83	-0,46	-1,12	10,58	15,36	133,83	0,66
			-102,71	-0,55	0,94	-8,82	-111,53	0,38	0,94	-8,82	-12,80	-102,71	0,38
1.00G+1.00Q	5,62		8,73	337,00	27,04	-2,21	6,53	361,24	21,42	-2,21	-133,81	8,73	361,24
1.00G+1.00Q	5,62		8,73	337,00	27,04	-2,21	6,53	361,24	21,42	-2,21	-133,81	8,73	361,24
1.35G+1.50Q	7,74		12,00	467,75	37,53	-3,07	8,93	501,41	29,79	-3,07	-187,59	12,00	501,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-80,44	467,25	38,37	-11,00	-91,45	501,76	30,64	-11,00	-199,11	-80,44	501,76
1.00G+1.00Q	5,62		8,73	337,00	27,04	-2,21	6,53	361,24	21,42	-2,21	-133,81	8,73	361,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-52,89	336,67	27,60	-7,49	-60,39	361,47	21,99	-7,49	-141,49	-52,89	361,47
1.35G+1.05Q	7,29		11,37	429,37	34,46	-2,79	8,58	460,19	27,18	-2,79	-166,76	11,37	460,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-142,69	428,54	35,87	-16,01	-158,70	460,76	28,58	-16,01	-185,95	-142,69	460,76
1.00G+0.70Q	5,32		8,32	311,42	25,00	-2,02	6,30	333,75	19,68	-2,02	-119,92	8,32	333,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-94,39	310,86	25,94	-10,83	-105,23	334,14	20,62	-10,83	-132,72	-94,39	334,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 376	Τέλος: 377	Μέλος: 818	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,77	269,63	-15,90	-1,48	4,29	251,43	-20,52	-1,48	-87,51	5,77	269,63
Q	1,00		0,76	91,61	-5,80	-0,47	0,29	85,31	-6,80	-0,47	-46,30	0,76	91,61
1.35G+1.50Q	7,74		8,93	501,41	-30,16	-2,69	6,24	467,39	-37,89	-2,69	-187,59	8,93	501,41
ΣΣ: +x	5,12		177,52	314,18	7,76	27,20	-180,88	321,32	-50,47	-30,60	-67,17	-165,23	314,18
ΣΣ: +x	5,12		-165,23	316,70	-45,35	-30,60	189,77	266,84	2,64	27,20	-154,17	189,77	321,32
ΣΣ: +z	5,12		149,65	314,36	3,67	26,34	-123,20	317,00	-46,38	-29,74	-97,00	149,65	314,36
ΣΣ: +z	5,12		-137,35	316,52	-41,26	-29,74	132,09	271,16	-1,45	26,34	-124,33	-123,20	317,21
ΣΣ: -x	5,12		159,96	314,31	7,92	45,88	-114,22	321,11	-50,63	-49,29	-36,26	159,96	314,31
ΣΣ: -x	5,12		-147,67	316,56	-45,51	-49,29	123,11	267,06	2,80	45,88	-185,08	-114,22	321,11
ΣΣ: -z	5,12		199,74	314,15	12,53	33,13	-171,04	325,96	-55,24	-36,53	-92,29	199,74	314,15
ΣΣ: -z	5,12		-187,45	316,72	-50,12	-36,53	179,93	262,20	7,41	33,13	-129,05	-171,04	325,96
			133,83	-0,46	-1,54	-5,87	127,96	-2,00	-1,54	-5,87	15,36	133,83	-2,00
			-111,53	0,38	1,28	4,89	-106,64	1,66	1,28	4,89	-12,80	-106,64	1,66
1.00G+1.00Q	5,62		6,53	361,24	-21,69	-1,94	4,59	336,73	-27,31	-1,94	-133,81	6,53	361,24
1.00G+1.00Q	5,62		6,53	361,24	-21,69	-1,94	4,59	336,73	-27,31	-1,94	-133,81	6,53	361,24
1.35G+1.50Q	7,74		8,93	501,41	-30,16	-2,69	6,24	467,39	-37,89	-2,69	-187,59	8,93	501,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-91,45	501,76	-29,00	1,71	-89,74	468,89	-36,74	1,71	-199,11	-89,74	501,76
1.00G+1.00Q	5,62		6,53	361,24	-21,69	-1,94	4,59	336,73	-27,31	-1,94	-133,81	6,53	361,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-60,39	361,47	-20,92	0,99	-59,39	337,73	-26,54	0,99	-141,49	-59,39	361,47
1.35G+1.05Q	7,29		8,58	460,19	-27,55	-2,48	6,10	429,00	-34,83	-2,48	-166,76	8,58	460,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-158,70	460,76	-25,63	4,85	-153,85	431,49	-32,91	4,85	-185,95	-153,85	460,76
1.00G+0.70Q	5,32		6,30	333,75	-19,95	-1,80	4,50	311,14	-25,27	-1,80	-119,92	6,30	333,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-105,23	334,14	-18,67	3,09	-102,14	312,81	-23,99	3,09	-132,72	-102,14	334,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 377	Τέλος: 378	Μέλος: 819	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,29	251,42	-51,76	-1,26	3,03	197,35	-56,38	-1,26	-87,51	4,29	251,42
Q	1,00		0,29	85,31	-18,32	-0,28	0,01	66,49	-19,32	-0,28	-46,30	0,29	85,31
1.35G+1.50Q	7,74		6,24	467,39	-97,36	-2,13	4,11	366,16	-105,10	-2,13	-187,59	6,24	467,39
ΣΣ: +x	5,12		189,77	266,84	-34,49	23,16	-175,16	284,27	-92,48	-25,96	-97,41	189,77	266,84
ΣΣ: +x	5,12		-180,88	321,32	-87,36	-25,96	181,25	176,92	-39,61	23,16	-123,92	-175,16	321,32
ΣΣ: +z	5,12		132,09	271,16	-38,55	34,49	-99,84	275,89	-88,42	-37,29	-75,93	132,09	271,16
ΣΣ: +z	5,12		-123,20	317,00	-83,30	-37,29	105,93	185,31	-43,67	34,49	-145,40	-99,84	317,00
ΣΣ: -x	5,12		123,11	267,06	-34,32	50,20	-83,74	284,22	-92,65	-53,01	-15,85	123,11	267,06

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-114,22	321,11	-87,53	-53,01	89,82	176,97	-39,43	50,20	-205,48	-83,74	321,11
ΣΣ:-z	5,12		179,93	262,20	-29,73	42,73	-142,37	293,66	-97,23	-45,53	-62,29	179,93	262,20
ΣΣ:-z	5,12		-171,04	325,96	-92,11	-45,53	148,46	167,54	-34,85	42,73	-159,04	-142,37	325,96
			127,96	-2,00	-1,94	-21,35	106,62	-3,94	-1,94	-21,35	15,36	127,96	-3,94
			-106,64	1,66	1,62	17,79	-88,85	3,28	1,62	17,79	-12,80	-88,85	3,28
1.00G+1.00Q	5,62		4,59	336,73	-70,08	-1,55	3,04	263,84	-75,70	-1,55	-133,81	4,59	336,73
1.00G+1.00Q	5,62		4,59	336,73	-70,08	-1,55	3,04	263,84	-75,70	-1,55	-133,81	4,59	336,73
1.35G+1.50Q	7,74		6,24	467,39	-97,36	-2,13	4,11	366,16	-105,10	-2,13	-187,59	6,24	467,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-89,74	468,88	-95,90	13,88	-75,85	369,11	-103,64	13,88	-199,11	-75,85	468,88
1.00G+1.00Q	5,62		4,59	336,73	-70,08	-1,55	3,04	263,84	-75,70	-1,55	-133,81	4,59	336,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-59,39	337,73	-69,11	9,13	-50,27	265,81	-74,73	9,13	-141,49	-50,27	337,73
1.35G+1.05Q	7,29		6,10	429,00	-89,12	-2,00	4,10	336,24	-96,40	-2,00	-166,76	6,10	429,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-153,85	431,49	-86,69	24,68	-129,17	341,16	-93,97	24,68	-185,95	-129,17	431,49
1.00G+0.70Q	5,32		4,50	311,14	-64,59	-1,46	3,04	243,89	-69,91	-1,46	-119,92	4,50	311,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-102,14	312,80	-62,97	16,33	-85,81	247,18	-68,29	16,33	-132,72	-85,81	312,80

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 378	Τέλος: 379	Μέλος: 820		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		3,03	197,35	-87,39	-1,01	2,02	107,65	-92,01	-1,01	-87,51	3,03	197,35
Q	1,00		0,01	66,49	-30,76	-0,11	-0,10	35,23	-31,76	-0,11	-46,30	0,01	66,49
1.35G+1.50Q	7,74		4,11	366,16	-164,11	-1,53	2,58	198,18	-171,85	-1,53	-187,59	4,11	366,16
ΣΣ:+x	5,12		181,25	176,92	-76,58	33,81	-149,73	205,14	-134,08	-35,94	-90,35	181,25	176,92
ΣΣ:+x	5,12		-175,16	284,27	-128,96	-35,94	153,69	45,40	-81,70	33,81	-130,98	-149,73	284,27
ΣΣ:+z	5,12		105,93	185,31	-80,60	38,43	-74,21	192,73	-130,06	-40,56	-54,47	105,93	185,31
ΣΣ:+z	5,12		-99,84	275,88	-124,94	-40,56	78,17	57,81	-85,72	38,43	-166,86	-74,21	275,88
ΣΣ:-x	5,12		89,82	176,97	-76,40	46,59	-68,73	205,26	-134,26	-48,72	4,55	89,82	176,97
ΣΣ:-x	5,12		-83,74	284,22	-129,14	-48,72	72,69	45,27	-81,52	46,59	-225,89	-68,73	284,22
ΣΣ:-z	5,12		148,46	167,54	-71,86	48,33	-108,31	219,24	-138,80	-50,45	-32,02	148,46	167,54
ΣΣ:-z	5,12		-142,37	293,66	-133,68	-50,45	112,28	31,30	-76,98	48,33	-189,31	-108,31	293,66
			106,62	-3,94	-2,34	-32,72	73,90	-6,28	-2,34	-32,72	15,36	106,62	-6,28
			-88,85	3,28	1,95	27,26	-61,58	5,24	1,95	27,26	-12,80	-61,58	5,24
1.00G+1.00Q	5,62		3,04	263,84	-118,15	-1,12	1,92	142,89	-123,77	-1,12	-133,81	3,04	263,84
1.00G+1.00Q	5,62		3,04	263,84	-118,15	-1,12	1,92	142,89	-123,77	-1,12	-133,81	3,04	263,84
1.35G+1.50Q	7,74		4,11	366,16	-164,11	-1,53	2,58	198,18	-171,85	-1,53	-187,59	4,11	366,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-75,85	369,11	-162,35	23,01	-52,84	202,89	-170,09	23,01	-199,11	-52,84	369,11
1.00G+1.00Q	5,62		3,04	263,84	-118,15	-1,12	1,92	142,89	-123,77	-1,12	-133,81	3,04	263,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-50,27	265,81	-116,97	15,24	-35,03	146,03	-122,59	15,24	-141,49	-35,03	265,81
1.35G+1.05Q	7,29		4,10	336,24	-150,27	-1,48	2,63	182,33	-157,56	-1,48	-166,76	4,10	336,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-129,17	341,16	-147,34	39,42	-89,75	190,18	-154,63	39,42	-185,95	-89,75	341,16
1.00G+0.70Q	5,32		3,04	243,89	-108,92	-1,09	1,95	132,32	-114,24	-1,09	-119,92	3,04	243,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-85,81	247,18	-106,97	26,18	-59,63	137,55	-112,28	26,18	-132,72	-59,63	247,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 379	Τέλος: 380	Μέλος: 821		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		2,02	107,65	-122,80	-0,73	1,30	-17,46	-127,42	-0,73	-87,51	2,02	107,65
Q	1,00		-0,10	35,23	-43,11	0,01	-0,09	-8,38	-44,11	0,01	-46,30	-0,09	35,23
1.35G+1.50Q	7,74		2,58	198,18	-230,45	-0,97	1,61	-36,14	-238,19	-0,97	-187,59	2,58	198,18
ΣΣ:+x	5,12		153,69	45,40	-118,52	43,78	-109,03	84,05	-175,32	-45,23	-59,65	153,69	45,40
ΣΣ:+x	5,12		-149,73	205,13	-170,20	-45,23	111,54	-127,35	-123,64	43,78	-161,68	-109,03	205,13
ΣΣ:+z	5,12		78,17	57,81	-122,49	31,26	-52,38	67,68	-171,35	-32,71	-32,96	78,17	57,81
ΣΣ:+z	5,12		-74,21	192,73	-166,24	-32,71	54,89	-110,98	-127,60	31,26	-188,37	-52,38	192,73
ΣΣ:-x	5,12		72,69	45,27	-118,34	28,82	-61,41	84,36	-175,50	-30,27	24,94	72,69	45,27
ΣΣ:-x	5,12		-68,73	205,26	-170,38	-30,27	63,92	-127,66	-123,46	28,82	-246,27	-61,41	205,26
ΣΣ:-z	5,12		112,27	31,30	-113,86	42,00	-75,54	102,81	-179,98	-43,46	-1,75	112,27	31,30
ΣΣ:-z	5,12		-108,31	219,24	-174,86	-43,46	78,04	-146,12	-118,98	42,00	-219,58	-75,54	219,24
			73,90	-6,28	-2,75	-34,02	39,88	-9,03	-2,75	-34,02	15,36	73,90	-9,03
			-61,58	5,24	2,29	28,35	-33,23	7,53	2,29	28,35	-12,80	-33,23	7,53
1.00G+1.00Q	5,62		1,92	142,88	-165,92	-0,72	1,20	-25,84	-171,54	-0,72	-133,81	1,92	142,88
1.00G+1.00Q	5,62		1,92	142,88	-165,92	-0,72	1,20	-25,84	-171,54	-0,72	-133,81	1,92	142,88
1.35G+1.50Q	7,74		2,58	198,18	-230,45	-0,97	1,61	-36,14	-238,19	-0,97	-187,59	2,58	198,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-52,84	202,89	-228,39	24,54	-28,30	-29,37	-236,13	24,54	-199,11	-28,30	202,89
1.00G+1.00Q	5,62		1,92	142,88	-165,92	-0,72	1,20	-25,84	-171,54	-0,72	-133,81	1,92	142,88
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-35,03	146,03	-164,54	16,29	-18,74	-21,32	-170,16	16,29	-141,49	-18,74	146,03
1.35G+1.05Q	7,29		2,63	182,33	-211,05	-0,98	1,65	-32,37	-218,34	-0,98	-166,76	2,63	182,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-89,75	190,18	-207,62	41,55	-48,20	-21,08	-214,90	41,55	-185,95	-48,20	190,18
1.00G+0.70Q	5,32		1,95	132,32	-152,98	-0,72	1,23	-23,33	-158,30	-0,72	-119,92	1,95	132,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-59,63	137,55	-150,69	27,63	-32,00	-15,80	-156,01	27,63	-132,72	-32,00	137,55

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 380	Τέλος: 381	Μέλος: 822		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		1,30	-17,46	-162,13	-0,57	0,72	-181,90	-166,75	-0,57	-87,51	1,30	-181,90
Q	1,00		-0,09	-8,38	-56,96	0,05	-0,05	-65,84	-57,96	0,05	-46,30	-0,05	-65,84
1.35G+1.50Q	7,74		1,61	-36,14	-304,32	-0,70	0,90	-344,32	-312,05	-0,70	-187,59	1,61	-344,32
ΣΣ:+x	5,12		111,54	-127,35	-165,12	50,92	-58,17	-83,63	-221,22	-52,03	-28,48	111,54	-346,01
ΣΣ:+x	5,12		-109,03	84,05	-216,10	-52,03	59,58	-346,01	-170,24	50,92	-192,85	-58,17	84,05
ΣΣ:+z	5,12		54,89	-110,98	-169,03	24,76	-28,00	-103,91	-217,31	-25,87	-11,40	54,89	-325,73
ΣΣ:+z	5,12		-52,38	67,68	-212,19	-25,87	29,40	-325,73	-174,15	24,76	-209,93	-28,00	67,68
ΣΣ:-x	5,12		63,92	-127,66	-164,94	26,65	-35,21	-83,14	-221,40	-27,75	45,34	63,92	-346,50
ΣΣ:-x	5,12		-61,41	84,36	-216,28	-27,75	36,62	-346,50	-170,06	26,65	-266,67	-35,21	84,36
ΣΣ:-z	5,12		78,04	-146,11	-160,52	35,88	-40,00	-60,26	-225,82	-36,98	28,56	78,04	-369,38
ΣΣ:-z	5,12		-75,53	102,81	-220,70	-36,98	41,40	-369,38	-165,64	35,88	-249,89	-40,00	102,81
			39,88	-9,03	-2,79	-23,28	16,59	-11,82	-2,79	-23,28	15,36	39,88	-11,82
			-33,23	7,53	2,32	19,40	-13,83	9,85	2,32	19,40	-12,80	-13,83	9,85
1.00G+1.00Q	5,62		1,20	-25,84	-219,09	-0,53	0,68	-247,74	-224,71	-0,53	-133,81	1,20	-247,74
1.00G+1.00Q	5,62		1,20	-25,84	-219,09	-0,53	0,68	-247,74	-224,71	-0,53	-133,81	1,20	-247,74
1.35G+1.50Q	7,74		1,61	-36,14	-304,32	-0,70	0,90	-344,32	-312,05	-0,70	-187,59	1,61	-344,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-28,30	-29,37	-302,22	16,76	-11,54	-335,46	-309,96	16,76	-199,11	-11,54	-335,46
1.00G+1.00Q	5,62		1,20	-25,84	-219,09	-0,53	0,68	-247,74	-224,71	-0,53	-133,81	1,20	-247,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-18,74	-21,32	-217,70	11,12	-7,62	-241,83	-223,31	11,12	-141,49	-7,62	-241,83
1.35G+1.05Q	7,29		1,65	-32,37	-278,68	-0,72	0,93	-314,69	-285,97	-0,72	-166,76	1,65	-314,69

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,29 5,32		-48,20 1,23	-21,08 -23,32	-275,20 -202,00	28,38 -0,54	-19,82 0,69	-299,92 -227,99	-282,48 -207,32	28,38 -0,54	-185,95 -119,92	-19,82 1,23	-299,92 -227,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-32,00	-15,80	-199,68	18,86	-13,14	-218,13	-205,00	18,86	-132,72	-13,14	-218,13

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 381	Τέλος: 18	Μέλος: 823	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		0,72	-181,89	-201,31	-0,72		-385,52	-205,93	-0,72	-87,51	0,72	-385,52
Q	1,00		-0,05	-65,84	-70,75	0,05		-137,10	-71,75	0,05	-46,30	-0,01	-137,10
1.35G+1.50Q	7,74		0,90	-344,32	-377,90	-0,90		-726,09	-385,64	-0,90	-187,59	0,90	-726,09
ΣΣ:+x	5,12		59,58	-346,01	-211,40	58,17		-297,59	-267,10	-59,58	2,70	59,58	-610,55
ΣΣ:+x	5,12		-58,17	-83,63	-261,98	-59,58		-610,55	-216,52	58,17	-224,03	-11,63	-297,59
ΣΣ:+z	5,12		29,40	-325,73	-215,28	28,00	-0,01	-321,75	-263,23	-29,40	10,12	29,40	-586,40
ΣΣ:+z	5,12		-28,00	-103,91	-258,11	-29,40	0,01	-586,40	-220,40	28,00	-231,46	-5,60	-321,75
ΣΣ:-x	5,12		36,61	-346,50	-211,22	35,20	-0,01	-296,92	-267,28	-36,61	65,68	36,61	-611,22
ΣΣ:-x	5,12		-35,21	-83,14	-262,16	-36,61	0,01	-611,22	-216,34	35,20	-287,02	-7,05	-296,92
ΣΣ:-z	5,12		41,40	-369,38	-206,83	40,00	-0,01	-269,66	-271,67	-41,40	58,79	41,40	-638,48
ΣΣ:-z	5,12		-39,99	-60,26	-266,55	-41,40	0,01	-638,48	-211,95	40,00	-280,12	-7,99	-269,66
			16,59	-11,82	-2,84	-16,60		-14,66	-2,84	-16,60	15,36	16,59	-14,66
			-13,83	9,85	2,36	13,83		12,21	2,36	13,83	-12,80	-2,76	12,21
1.00G+1.00Q	5,62		0,68	-247,74	-272,07	-0,68		-522,61	-277,68	-0,68	-133,81	0,68	-522,61
1.00G+1.00Q	5,62		0,68	-247,74	-272,07	-0,68		-522,61	-277,68	-0,68	-133,81	0,68	-522,61
1.35G+1.50Q	7,74		0,90	-344,32	-377,90	-0,90		-726,09	-385,64	-0,90	-187,59	0,90	-726,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-11,54	-335,46	-375,78	11,54		-715,10	-383,51	11,54	-199,11	-2,31	-715,10
1.00G+1.00Q	5,62		0,68	-247,74	-272,07	-0,68		-522,61	-277,68	-0,68	-133,81	0,68	-522,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-7,62	-241,83	-270,65	7,62		-515,28	-276,27	7,62	-141,49	-1,52	-515,28
1.35G+1.05Q	7,29		0,93	-314,69	-346,06	-0,93		-664,40	-353,35	-0,93	-166,76	0,93	-664,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-19,82	-299,92	-342,52	19,82		-646,08	-349,80	19,82	-185,95	-3,96	-646,08
1.00G+0.70Q	5,32		0,69	-227,98	-250,84	-0,69		-481,48	-256,16	-0,69	-119,92	0,69	-481,48
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-13,14	-218,13	-248,48	13,14		-469,27	-253,80	13,14	-132,72	-2,63	-469,27

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 382	Μέλος: 824	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86			-135,01	83,77	-1,89	-1,89	-53,67	78,91	-1,89	7,11	-0,38	-135,01
Q	1,00			-34,10	25,83	0,06	0,06	-8,77	24,83	0,06	4,32	0,06	-34,10
1.35G+1.50Q	8,05			-233,42	151,83	-2,46	-2,46	-85,61	143,78	-2,46	16,09	-0,49	-233,42
ΣΣ:+x	5,36			-248,92	120,81	56,87	-60,59	14,68	67,20	-60,59	94,12	-12,12	14,68
ΣΣ:+x	5,36			-55,20	72,56	-60,59	56,87	-130,79	115,46	56,87	-75,57	56,87	-248,92
ΣΣ:+z	5,36			-232,42	116,68	26,27	-29,98	2,30	71,33	-29,98	97,30	-6,00	2,30
ΣΣ:+z	5,36			-71,71	76,69	-29,98	26,27	-118,42	111,32	26,27	-78,75	26,27	-232,42
ΣΣ:-x	5,36			-246,98	120,29	24,00	-27,71	13,25	67,72	-27,71	138,48	-5,54	13,25
ΣΣ:-x	5,36			-57,15	73,08	-27,71	24,00	-129,37	114,93	24,00	-119,93	24,00	-246,98
ΣΣ:-z	5,36			-264,61	124,69	36,30	-40,01	26,48	63,32	-40,01	130,39	-8,00	26,48
ΣΣ:-z	5,36			-39,52	68,68	-40,01	36,30	-142,60	119,34	36,30	-111,85	36,30	-264,61
				-39,02	10,14	21,48	21,48	-28,88	10,14	21,48	-3,86	21,48	-39,02
				32,51	-8,45	-17,90	-17,90	24,07	-8,45	-17,90	3,22	-3,58	32,51
1.00G+1.00Q	5,86			-169,11	109,60	-1,83	-1,83	-62,44	103,74	-1,83	11,44	-0,37	-169,11
1.00G+1.00Q	5,86			-169,11	109,60	-1,83	-1,83	-62,44	103,74	-1,83	11,44	-0,37	-169,11
1.35G+1.50Q	8,05			-233,42	151,83	-2,46	-2,46	-85,61	143,78	-2,46	16,09	-0,49	-233,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05			-204,16	144,23	-18,57	-18,57	-63,95	136,18	-18,57	18,98	-3,71	-204,16
1.00G+1.00Q	5,86			-169,11	109,60	-1,83	-1,83	-62,44	103,74	-1,83	11,44	-0,37	-169,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86			-149,61	104,53	-12,57	-12,57	-48,00	98,68	-12,57	13,37	-2,51	-149,61
1.35G+1.05Q	7,60			-218,07	140,21	-2,49	-2,49	-81,67	132,60	-2,49	14,14	-0,50	-218,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60			-169,30	127,54	-29,34	-29,34	-45,57	119,94	-29,34	18,97	-5,87	-169,30
1.00G+0.70Q	5,56			-158,88	101,85	-1,85	-1,85	-59,81	96,29	-1,85	10,14	-0,37	-158,88
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56			-126,37	93,40	-19,75	-19,75	-35,74	87,85	-19,75	13,36	-3,95	-126,37

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 382	Τέλος: 383	Μέλος: 825	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-1,89	-53,67	48,91	-1,90	-3,79	-6,84	44,75	-1,90	7,11	-1,89	-53,67
Q	1,00		0,06	-8,77	13,81	0,26	0,32	4,54	12,81	0,26	4,32	0,32	4,54
1.35G+1.50Q	7,11		-2,46	-85,61	86,74	-2,17	-4,63	-2,42	79,63	-2,17	16,09	-2,46	-85,61
ΣΣ:+x	4,66		56,87	-130,79	80,04	41,08	-104,94	43,94	26,93	-44,61	122,03	-60,59	43,94
ΣΣ:+x	4,66		-60,59	14,68	31,59	-44,61	97,70	-53,08	75,38	41,08	-103,48	97,70	-130,79
ΣΣ:+z	4,66		26,27	-118,41	75,90	18,33	-51,22	35,70	31,07	-21,86	117,42	-29,98	35,70
ΣΣ:+z	4,66		-29,98	2,30	35,72	-21,86	43,98	-44,84	71,25	18,33	-98,87	43,98	-118,41
ΣΣ:-x	4,66		23,99	-129,37	79,54	20,45	-50,79	43,02	27,43	-23,98	157,66	-27,71	43,02
ΣΣ:-x	4,66		-27,71	13,25	32,09	-23,98	43,55	-52,16	74,88	20,45	-139,11	43,55	-129,37
ΣΣ:-z	4,66		36,30	-142,60	83,95	25,97	-68,79	51,83	23,02	-29,50	158,25	-40,01	51,83
ΣΣ:-z	4,66		-40,01	26,48	27,68	-29,50	61,55	-60,97	79,29	25,97	-139,70	61,55	-142,60
			21,48	-28,88	9,89	13,33	34,81	-18,99	9,89	13,33	-3,86	34,81	-28,88
			-17,90	24,07	-8,24	-11,11	-29,01	15,83	-8,24	-11,11	3,22	-17,90	24,07
1.00G+1.00Q	5,16		-1,83	-62,44	62,72	-1,63	-3,46	-2,30	57,56	-1,63	11,44	-1,83	-62,44
1.00G+1.00Q	5,16		-1,83	-62,44	62,72	-1,63	-3,46	-2,30	57,56	-1,63	11,44	-1,83	-62,44
1.35G+1.50Q	7,11		-2,46	-85,61	86,74	-2,17	-4,63	-2,42	79,63	-2,17	16,09	-2,46	-85,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-18,57	-63,95	79,33	-12,17	-30,73	11,82	72,21	-12,17	18,98	-18,57	11,82
1.00G+1.00Q	5,16		-1,83	-62,44	62,72	-1,63	-3,46	-2,30	57,56	-1,63	11,44	-1,83	-62,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-12,57	-48,00	57,77	-8,30	-20,87	7,20	52,62	-8,30	13,37	-12,57	7,20
1.35G+1.05Q	6,66		-2,49	-81,66	80,53	-2,28	-4,77	-4,47	73,87	-2,28	14,14	-2,49	-81,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-29,34	-45,56	68,17	-18,95	-48,29	19,28	61,51	-18,95	18,97	-29,34	19,28
1.00G+0.70Q	4,86		-1,85	-59,81	58,58	-1,71	-3,56	-3,66	53,72	-1,71	10,14	-1,85	-59,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-19,75	-35,74	50,34	-12,82	-32,57	12,17	45,48	-12,82	13,36	-19,75	12,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 383	Τέλος: 384	Μέλος: 826	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-3,79	-6,84	14,43	-1,39	-5,17	5,51	10,28	-1,39	7,11	-3,79	5,51
Q	1,00		0,32	4,54	1,64	0,87	1,19	5,68	0,64	0,87	4,32	1,19	5,68
1.35G+1.50Q	7,11		-4,63	-2,42	21,95	-0,57	-5,19	15,97	14,84	-0,57	16,09	-4,63	15,97
ΣΣ:+x	4,66		97,70	-53,08	39,67	22,78	-127,93	32,45	-13,82	-24,68	150,83	-104,94	43,94
ΣΣ:+x	4,66		-104,94	43,94	-9,16	-24,68	118,79	-15,74	35,02	22,78	-132,29	118,79	-53,08
ΣΣ:+z	4,66		43,98	-44,84	35,50	13,04	-62,35	28,38	-9,65	-14,94	137,68	-51,22	35,70
ΣΣ:+z	4,66		-51,22	35,70	-5,00	-14,94	53,21	-11,66	30,85	13,04	-119,13	53,21	-44,84
ΣΣ:-x	4,66		43,55	-52,16	39,16	18,71	-68,29	32,04	-13,31	-20,62	176,82	-50,79	43,02
ΣΣ:-x	4,66		-50,79	43,02	-8,65	-20,62	59,15	-15,33	34,50	18,71	-158,27	59,15	-52,16
ΣΣ:-z	4,66		61,55	-60,97	43,60	18,36	-84,96	36,42	-17,75	-20,27	186,38	-68,79	51,84
ΣΣ:-z	4,66		-68,79	51,84	-13,09	-20,27	75,82	-19,71	38,94	18,36	-167,83	75,82	-60,97
			34,81	-19,00	9,91	-1,51	33,30	-9,09	9,91	-1,51	-3,86	34,81	-19,00
			-29,01	15,83	-8,26	1,26	-27,75	7,57	-8,26	1,26	3,22	-27,75	15,83
1.00G+1.00Q	5,16		-3,46	-2,30	16,08	-0,52	-3,98	11,20	10,92	-0,52	11,44	-3,46	11,20
1.00G+1.00Q	5,16		-3,46	-2,30	16,08	-0,52	-3,98	11,20	10,92	-0,52	11,44	-3,46	11,20
1.35G+1.50Q	7,11		-4,63	-2,42	21,95	-0,57	-5,19	15,97	14,84	-0,57	16,09	-4,63	15,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-30,73	11,83	14,51	0,57	-30,17	22,78	7,40	0,57	18,98	-30,17	22,78
1.00G+1.00Q	5,16		-3,46	-2,30	16,08	-0,52	-3,98	11,20	10,92	-0,52	11,44	-3,46	11,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-20,87	7,20	11,12	0,24	-20,63	15,74	5,96	0,24	13,37	-20,63	15,74
1.35G+1.05Q	6,66		-4,77	-4,47	21,21	-0,96	-5,73	13,41	14,55	-0,96	14,14	-4,77	13,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-48,29	19,28	8,82	0,93	-47,35	24,77	2,16	0,93	18,97	-47,35	24,77
1.00G+0.70Q	4,86		-3,56	-3,66	15,58	-0,78	-4,34	9,49	10,73	-0,78	10,14	-3,56	9,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-32,57	12,17	7,32	0,48	-32,09	17,06	2,47	0,48	13,36	-32,09	17,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 384	Τέλος: 19	Μέλος: 827	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-5,17	5,51	-20,73	0,50	-4,68	-17,24	-24,78	0,50	7,11	-4,78	5,51
Q	1,05		1,19	5,68	-10,86	2,41	3,60	-5,70	-11,91	2,41	4,32	3,12	5,68
1.35G+1.50Q	7,04		-5,19	15,97	-44,27	4,28	-0,91	-31,82	-51,31	4,28	16,09	-1,77	15,97
ΣΣ:+x	4,57		118,79	-15,74	-1,42	18,57	-125,92	-19,02	-55,48	-15,17	180,70	119,72	32,46
ΣΣ:+x	4,57		-127,93	32,46	-50,91	-15,17	120,18	-21,16	-5,98	18,57	-162,15	-126,14	-19,04
ΣΣ:+z	4,57		53,21	-11,66	-5,66	19,70	-63,89	-19,32	-51,24	-16,30	158,49	-62,23	28,38
ΣΣ:+z	4,57		-62,35	28,38	-46,67	-16,30	58,15	-20,86	-10,23	19,70	-139,94	56,75	-19,32
ΣΣ:-x	4,57		59,14	-15,33	-1,99	23,32	-80,14	-19,40	-54,91	-19,91	196,40	-68,28	32,04

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,57		-68,28	32,04	-50,34	-19,91	74,40	-20,78	-6,55	23,32	-177,86	71,05	-19,40
ΣΣ:-z	4,57		75,82	-19,71	2,50	23,87	-89,09	-19,19	-59,40	-20,47	215,30	-84,96	36,42
ΣΣ:-z	4,57		-84,96	36,42	-54,83	-20,47	83,36	-20,99	-2,07	23,87	-196,75	81,42	-19,71
			33,30	-9,09	10,29	-20,25	13,05	1,21	10,29	-20,25	-3,86	33,30	-9,09
			-27,75	7,57	-8,58	16,88	-10,87	-1,01	-8,58	16,88	3,22	-14,25	7,57
1.00G+1.00Q	5,10		-3,98	11,20	-31,59	2,91	-1,07	-22,94	-36,69	2,91	11,44	-1,65	11,20
1.00G+1.00Q	5,10		-3,98	11,20	-31,59	2,91	-1,07	-22,94	-36,69	2,91	11,44	-1,65	11,20
1.35G+1.50Q	7,04		-5,19	15,97	-44,27	4,28	-0,91	-31,82	-51,31	4,28	16,09	-1,77	15,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-30,17	22,79	-52,00	19,47	-10,69	-32,73	-59,03	19,47	18,98	-14,59	22,79
1.00G+1.00Q	5,10		-3,98	11,20	-31,59	2,91	-1,07	-22,94	-36,69	2,91	11,44	-1,65	11,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-20,63	15,74	-36,74	13,03	-7,60	-23,54	-41,83	13,03	13,37	-10,20	15,74
1.35G+1.05Q	6,56		-5,73	13,41	-39,39	3,20	-2,53	-29,26	-45,95	3,20	14,14	-3,17	13,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-47,35	24,77	-52,26	28,52	-18,84	-30,77	-58,82	28,52	18,97	-24,54	24,77
1.00G+0.70Q	4,78		-4,34	9,49	-28,33	2,18	-2,15	-21,23	-33,11	2,18	10,14	-2,59	9,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-32,09	17,07	-36,91	19,06	-13,03	-22,24	-41,69	19,06	13,36	-16,84	17,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 385	Μέλος: 828	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-38,20	-16,89	57,08	15,06	-23,14	38,17	53,04	15,06	-7,81	-23,14	38,17
Q	1,05		-13,31	-5,40	20,00	5,19	-8,12	14,07	18,95	5,19	-4,31	-8,12	14,07
1.35G+1.50Q	7,04		-71,53	-30,90	107,06	28,11	-43,42	72,64	100,02	28,11	-17,01	-43,42	72,64
ΣΣ:+x	4,57		57,73	-20,77	67,66	45,31	-121,57	45,82	61,93	-10,02	523,06	67,28	45,82
ΣΣ:+x	4,57		-147,30	-18,40	66,50	-10,02	67,28	44,59	63,09	45,31	-542,94	-121,57	44,59
ΣΣ:+z	4,57		99,26	-21,00	67,81	40,58	-173,03	45,90	61,78	-5,29	470,43	-173,03	45,90
ΣΣ:+z	4,57		-188,83	-18,18	66,35	-5,29	118,75	44,51	63,24	40,58	-490,31	118,75	44,51
ΣΣ:-x	4,57		177,47	-21,25	67,96	42,69	-247,99	46,00	61,63	-7,40	556,86	193,70	46,00
ΣΣ:-x	4,57		-267,05	-17,93	66,20	-7,40	193,70	44,42	63,39	42,69	-576,74	-247,99	44,42
ΣΣ:-z	4,57		144,52	-21,18	67,90	46,54	-214,24	45,99	61,69	-11,25	616,73	159,95	45,99
ΣΣ:-z	4,57		-234,09	-18,00	66,26	-11,25	159,95	44,42	63,33	46,54	-636,61	-214,24	44,42
			109,92	-1,72	0,85	26,98	136,90	-0,87	0,85	26,98	30,64	136,90	-1,72
			-91,60	1,43	-0,71	-22,48	-114,08	0,72	-0,71	-22,48	-25,54	-96,09	1,43
1.00G+1.00Q	5,10		-51,51	-22,29	77,08	20,25	-31,26	52,24	71,98	20,25	-12,12	-31,26	52,24
1.00G+1.00Q	5,10		-51,51	-22,29	77,08	20,25	-31,26	52,24	71,98	20,25	-12,12	-31,26	52,24
1.35G+1.50Q	7,04		-71,53	-30,90	107,06	28,11	-43,42	72,64	100,02	28,11	-17,01	-43,42	72,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-153,97	-29,61	106,42	7,88	-146,10	73,29	99,38	7,88	-39,99	-146,10	73,29
1.00G+1.00Q	5,10		-51,51	-22,29	77,08	20,25	-31,26	52,24	71,98	20,25	-12,12	-31,26	52,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-106,47	-21,43	76,66	6,76	-99,71	52,68	71,56	6,76	-27,44	-99,71	52,68
1.35G+1.05Q	6,56		-65,54	-28,47	98,06	25,77	-39,77	66,31	91,49	25,77	-15,07	-39,77	66,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-202,94	-26,32	96,99	-7,95	-210,89	67,39	90,43	-7,95	-53,38	-204,53	67,39
1.00G+0.70Q	4,78		-47,52	-20,67	71,08	18,69	-28,83	48,02	66,30	18,69	-10,83	-28,83	48,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-139,11	-19,24	70,37	-3,79	-142,91	48,74	65,59	-3,79	-36,37	-139,87	48,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 385	Τέλος: 386	Μέλος: 829		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-23,14	38,17	22,84	8,96	-14,18	58,94	18,69	8,96	-7,81	-14,18	58,94
Q	1,00		-8,12	14,07	7,72	3,01	-5,11	21,29	6,72	3,01	-4,31	-5,11	21,29
1.35G+1.50Q	7,11		-43,42	72,64	42,42	16,61	-26,81	111,50	35,31	16,61	-17,01	-26,81	111,50
ΣΣ:+x	4,66		67,28	44,59	26,85	31,96	-95,49	70,09	21,90	-11,06	529,96	67,28	70,09
ΣΣ:+x	4,66		-121,57	45,82	26,56	-11,06	62,11	69,08	22,20	31,96	-549,84	-95,49	69,08
ΣΣ:+z	4,66		118,75	44,51	26,88	34,57	-141,55	70,14	21,88	-13,66	477,20	118,75	70,14
ΣΣ:+z	4,66		-173,03	45,90	26,53	-13,66	108,17	69,03	22,22	34,57	-497,07	-141,55	69,03
ΣΣ:-x	4,66		193,70	44,41	26,92	47,55	-203,01	70,19	21,83	-26,65	565,81	193,70	70,19
ΣΣ:-x	4,66		-247,99	46,00	26,49	-26,65	169,63	68,98	22,26	47,55	-585,69	-203,01	68,98
ΣΣ:-z	4,66		159,95	44,42	26,91	42,86	-175,41	70,19	21,84	-21,95	625,91	159,95	70,19
ΣΣ:-z	4,66		-214,24	45,99	26,50	-21,95	142,02	68,97	22,25	42,86	-645,78	-175,41	68,97
			136,90	-0,87	0,17	-5,41	131,49	-0,71	0,17	-5,41	30,64	136,90	-0,87
			-114,08	0,73	-0,14	4,51	-109,57	0,59	-0,14	4,51	-25,54	-109,57	0,73
1.00G+1.00Q	5,16		-31,26	52,24	30,57	11,97	-19,29	80,23	25,41	11,97	-12,12	-19,29	80,23
1.00G+1.00Q	5,16		-31,26	52,24	30,57	11,97	-19,29	80,23	25,41	11,97	-12,12	-19,29	80,23
1.35G+1.50Q	7,11		-43,42	72,64	42,42	16,61	-26,81	111,50	35,31	16,61	-17,01	-26,81	111,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-146,10	73,29	42,30	20,67	-125,43	112,03	35,19	20,67	-39,99	-125,43	112,03
1.00G+1.00Q	5,16		-31,26	52,24	30,57	11,97	-19,29	80,23	25,41	11,97	-12,12	-19,29	80,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-99,71	52,68	30,48	14,68	-85,03	80,58	25,33	14,68	-27,44	-85,03	80,58
1.35G+1.05Q	6,66		-39,77	66,31	38,95	15,26	-24,51	101,92	32,29	15,26	-15,07	-24,51	101,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-210,89	67,40	38,74	22,02	-188,87	102,81	32,08	22,02	-53,38	-188,87	102,81
1.00G+0.70Q	4,86		-28,83	48,02	28,25	11,07	-17,76	73,84	23,39	11,07	-10,83	-17,76	73,84
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-142,91	48,75	28,11	15,58	-127,33	74,43	23,25	15,58	-36,37	-127,33	74,43

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 386	Τέλος: 387	Μέλος: 830		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-14,18	58,94	-10,76	6,99	-7,19	46,10	-14,91	6,99	-7,81	-7,19	58,94
Q	1,00		-5,11	21,29	-4,27	2,44	-2,67	16,53	-5,27	2,44	-4,31	-2,67	21,29
1.35G+1.50Q	7,11		-26,81	111,51	-20,92	13,11	-13,70	87,03	-28,03	13,11	-17,01	-13,70	111,51
ΣΣ:+x	4,66		62,11	69,07	-12,79	38,39	-58,14	54,79	-17,65	-21,99	536,79	62,11	70,09
ΣΣ:+x	4,66		-95,50	70,09	-12,99	-21,99	41,15	53,94	-17,45	38,39	-556,67	-58,14	69,07
ΣΣ:+z	4,66		108,17	69,03	-12,79	54,95	-87,00	54,83	-17,64	-38,55	483,91	108,17	70,14
ΣΣ:+z	4,66		-141,55	70,14	-12,99	-38,55	70,01	53,89	-17,45	54,95	-503,79	-87,00	69,03
ΣΣ:-x	4,66		169,63	68,97	-12,78	78,77	-124,63	54,87	-17,66	-62,37	574,86	169,63	70,19
ΣΣ:-x	4,66		-203,01	70,19	-13,00	-62,37	107,64	53,85	-17,43	78,77	-594,74	-124,63	68,97
ΣΣ:-z	4,66		142,03	68,97	-12,77	67,52	-108,49	54,87	-17,67	-51,13	635,06	142,03	70,20
ΣΣ:-z	4,66		-175,41	70,20	-13,01	-51,13	91,50	53,85	-17,42	67,52	-654,94	-108,49	68,97
			131,48	-0,71	0,10	-39,57	91,92	-0,61	0,10	-39,57	30,64	131,48	-0,71
			-109,57	0,59	-0,09	32,97	-76,60	0,51	-0,09	32,97	-25,54	-76,60	0,59
1.00G+1.00Q	5,16		-19,29	80,23	-15,02	9,44	-9,85	62,63	-20,18	9,44	-12,12	-9,85	80,23
1.00G+1.00Q	5,16		-19,29	80,23	-15,02	9,44	-9,85	62,63	-20,18	9,44	-12,12	-9,85	80,23
1.35G+1.50Q	7,11		-26,81	111,51	-20,92	13,11	-13,70	87,03	-28,03	13,11	-17,01	-13,70	111,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-125,43	112,04	-21,00	42,78	-82,64	87,48	-28,11	42,78	-39,99	-82,64	112,04
1.00G+1.00Q	5,16		-19,29	80,23	-15,02	9,44	-9,85	62,63	-20,18	9,44	-12,12	-9,85	80,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-85,04	80,59	-15,08	29,22	-55,81	62,93	-20,23	29,22	-27,44	-55,81	80,59

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,66		-24,51	101,92	-19,00	12,01	-12,50	79,59	-25,66	12,01	-15,07	-12,50	101,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-188,87	102,81	-19,13	61,47	-127,40	80,35	-25,80	61,47	-53,38	-127,40	102,81
1.00G+0.70Q	4,86		-17,76	73,84	-13,74	8,71	-9,05	57,67	-18,60	8,71	-10,83	-9,05	73,84
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-127,33	74,43	-13,83	41,68	-85,65	58,17	-18,69	41,68	-36,37	-85,65	74,43

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 387	Τέλος: 300	Μέλος: 831		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[300] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72		-7,19	46,10	-43,74	7,19			-48,46	7,19	-7,81	-1,44	46,10
Q	0,95		-2,67	16,53	-16,05	2,67			-17,00	2,67	-4,31	-0,53	16,53
1.35G+1.50Q	7,79		-13,70	87,03	-83,14	13,70			-90,92	13,70	-17,01	-2,74	87,03
ΣΣ:+x	5,19		41,16	53,94	-51,34	58,15			-57,39	-41,16	543,57	41,16	54,79
ΣΣ:+x	5,19		-58,15	54,79	-52,20	-41,16			-56,53	58,15	-563,45	-11,63	53,94
ΣΣ:+z	5,19		70,01	53,89	-51,30	87,00			-57,43	-70,01	490,59	70,01	54,84
ΣΣ:+z	5,19		-87,00	54,84	-52,24	-70,01			-56,49	87,00	-510,47	-17,40	53,89
ΣΣ:-x	5,19		107,65	53,85	-51,26	124,63			-57,47	-107,65	584,01	107,65	54,88
ΣΣ:-x	5,19		-124,64	54,88	-52,28	-107,65			-56,45	124,63	-603,89	-24,93	53,85
ΣΣ:-z	5,19		91,50	53,85	-51,26	108,49			-57,47	-91,50	644,20	91,50	54,88
ΣΣ:-z	5,19		-108,49	54,88	-52,28	-91,50			-56,45	108,49	-664,08	-21,70	53,85
			91,92	-0,61	0,61	-91,92			0,61	-91,92	30,64	91,92	-0,61
			-76,60	0,51	-0,51	76,60			-0,51	76,60	-25,54	-15,32	0,51
1.00G+1.00Q	5,66		-9,85	62,63	-59,80	9,85			-65,46	9,85	-12,12	-1,97	62,63
1.00G+1.00Q	5,66		-9,85	62,63	-59,80	9,85			-65,46	9,85	-12,12	-1,97	62,63
1.35G+1.50Q	7,79		-13,70	87,03	-83,14	13,70			-90,92	13,70	-17,01	-2,74	87,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79		-82,64	87,49	-83,59	82,64			-91,38	82,64	-39,99	-16,53	87,49
1.00G+1.00Q	5,66		-9,85	62,63	-59,80	9,85			-65,46	9,85	-12,12	-1,97	62,63
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66		-55,81	62,93	-60,10	55,81			-65,77	55,81	-27,44	-11,16	62,93
1.35G+1.05Q	7,36		-12,50	79,59	-75,91	12,50			-83,27	12,50	-15,07	-2,50	79,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36		-127,40	80,35	-76,67	127,40			-84,04	127,40	-53,38	-25,48	80,35
1.00G+0.70Q	5,38		-9,05	57,67	-54,98	9,05			-60,36	9,05	-10,83	-1,81	57,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38		-85,65	58,18	-55,49	85,65			-60,87	85,65	-36,37	-17,13	58,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 533(Προ)	Τέλος: 25	Μέλος: 832		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[533] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63				-12,69	1,22	1,34	-16,68	-17,76	1,22	3,01	1,07	-16,68
Q	1,38				-4,30	0,43	0,47	-5,54	-5,81	0,43	0,88	0,37	-5,54
1.35G+1.50Q	8,32				-23,58	2,29	2,51	-30,82	-32,69	2,29	5,39	2,01	-30,82
ΣΣ:+x	5,32				-14,30	9,11	-6,84	-18,86	-21,20	-6,25	139,49		-20,04
ΣΣ:+x	5,32				-15,37	-6,25	9,98	-20,04	-20,13	9,11	-132,62	7,98	
ΣΣ:+z	5,32				-14,19	6,85	-4,36	-18,74	-21,31	-3,98	142,14		-20,16
ΣΣ:+z	5,32				-15,49	-3,98	7,50	-20,16	-20,02	6,85	-135,27	6,00	
ΣΣ:-x	5,32				-14,07	8,41	-6,07	-18,61	-21,43	-5,54	146,16		-20,29
ΣΣ:-x	5,32				-15,61	-5,54	9,21	-20,29	-19,90	8,41	-139,29	7,37	
ΣΣ:-z	5,32				-14,11	10,50	-8,37	-18,65	-21,40	-7,64	138,88		-20,25
ΣΣ:-z	5,32				-15,57	-7,64	11,51	-20,25	-19,94	10,50	-132,00	9,20	
					0,91	-4,08	-4,47	0,99	0,91	-4,08	-6,86		0,99
					-0,75	3,40	3,73	-0,83	-0,75	3,40	5,72	2,98	-0,83
1.00G+1.00Q	6,01				-16,99	1,65	1,81	-22,22	-23,57	1,65	3,89	1,45	-22,22
1.00G+1.00Q	6,01				-16,99	1,65	1,81	-22,22	-23,57	1,65	3,89	1,45	-22,22
1.35G+1.50Q	8,32				-23,58	2,29	2,51	-30,82	-32,69	2,29	5,39	2,01	-30,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32				-24,26	5,35	5,86	-31,57	-33,37	5,35	10,53	4,69	-31,57
1.00G+1.00Q	6,01				-16,99	1,65	1,81	-22,22	-23,57	1,65	3,89	1,45	-22,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01				-17,44	3,69	4,04	-22,71	-24,03	3,69	7,32	3,23	-22,71
1.35G+1.05Q	7,70				-21,64	2,10	2,30	-28,33	-30,08	2,10	4,99	1,84	-28,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70				-22,77	7,20	7,89	-29,58	-31,21	7,20	13,56	6,31	-29,58
1.00G+0.70Q	5,60				-15,70	1,52	1,67	-20,56	-21,83	1,52	3,63	1,33	-20,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60				-16,45	4,92	5,39	-21,38	-22,58	4,92	9,34	4,32	-21,38

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	\delta2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 398	Μέλος: 833		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-21,62	-18,27	57,27	4,42	-17,20	36,97	53,22	4,42	5,88	-17,20	36,97
Q	1,05		-8,72	-6,03	20,07	1,56	-7,17	13,51	19,01	1,56	1,73	-7,17	13,51
1.35G+1.50Q	7,04		-42,27	-33,71	107,41	8,30	-33,97	70,17	100,37	8,30	10,53	-33,97	70,17
ΣΣ:+x	4,57		82,07	-23,47	67,83	18,04	-116,69	45,40	62,20	-7,66	288,44	80,70	45,40
ΣΣ:+x	4,57		-133,84	-19,11	66,77	-7,66	75,30	42,05	63,26	18,04	-275,02	-116,69	42,05
ΣΣ:+z	4,57		137,75	-23,29	67,78	20,89	-169,18	45,27	62,25	-10,51	293,92	135,75	45,27
ΣΣ:+z	4,57		-189,52	-19,28	66,82	-10,51	127,79	42,18	63,21	20,89	-280,50	-169,18	42,18
ΣΣ:-x	4,57		194,72	-23,55	67,85	27,51	-219,56	45,45	62,18	-17,13	305,51	191,40	45,45
ΣΣ:-x	4,57		-246,49	-19,03	66,75	-17,13	178,17	42,00	63,28	27,51	-292,09	-219,56	42,00
ΣΣ:-z	4,57		145,22	-23,79	67,91	23,24	-174,58	45,63	62,12	-12,86	292,86	142,80	45,63
ΣΣ:-z	4,57		-196,99	-18,79	66,69	-12,86	133,19	41,82	63,34	23,24	-279,44	-174,58	41,82
			42,50	1,07	-0,03	-1,64	40,86	1,04	-0,03	-1,64	-13,90	42,17	1,07
			-35,42	-0,89	0,03	1,37	-34,05	-0,87	0,03	1,37	11,58	-34,05	-0,89
1.00G+1.00Q	5,10		-30,34	-24,30	77,33	5,98	-24,37	50,48	72,23	5,98	7,61	-24,37	50,48
1.00G+1.00Q	5,10		-30,34	-24,30	77,33	5,98	-24,37	50,48	72,23	5,98	7,61	-24,37	50,48
1.35G+1.50Q	7,04		-42,27	-33,71	107,41	8,30	-33,97	70,17	100,37	8,30	10,53	-33,97	70,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-74,15	-34,52	107,43	9,53	-64,61	69,39	100,39	9,53	20,95	-64,61	69,39
1.00G+1.00Q	5,10		-30,34	-24,30	77,33	5,98	-24,37	50,48	72,23	5,98	7,61	-24,37	50,48
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-51,59	-24,84	77,35	6,80	-44,80	49,96	72,25	6,80	14,56	-44,80	49,96
1.35G+1.05Q	6,56		-38,35	-31,00	98,38	7,60	-30,75	64,09	91,81	7,60	9,75	-30,75	64,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-91,47	-32,34	98,42	9,65	-81,82	62,80	91,85	9,65	27,12	-81,82	62,80
1.00G+0.70Q	4,78		-27,73	-22,49	71,31	5,51	-22,22	46,43	66,53	5,51	7,09	-22,22	46,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-63,14	-23,39	71,34	6,88	-56,27	45,56	66,56	6,88	18,67	-56,27	45,56

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 398	Τέλος: 399	Μέλος: 834	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-17,20	36,97	23,16	5,18	-12,02	58,05	19,00	5,18	5,88	-12,02	58,05
Q	1,00		-7,17	13,51	7,81	1,91	-5,26	20,82	6,81	1,91	1,73	-5,26	20,82
1.35G+1.50Q	7,11		-33,97	70,17	42,98	9,86	-24,12	109,60	35,87	9,86	10,53	-24,12	109,60
ΣΣ:+x	4,66		75,30	42,05	27,53	25,40	-91,44	69,72	21,94	-13,16	295,08	75,30	69,72
ΣΣ:+x	4,66		-116,69	45,40	26,60	-13,16	62,28	67,20	22,87	25,40	-281,66	-91,44	67,20
ΣΣ:+z	4,66		127,79	42,18	27,47	34,53	-134,79	69,66	22,00	-22,29	300,83	127,79	69,66
ΣΣ:+z	4,66		-169,18	45,27	26,66	-22,29	105,64	67,27	22,82	34,53	-287,42	-134,79	67,27
ΣΣ:-x	4,66		178,17	42,00	27,52	46,15	-173,59	69,79	21,95	-33,91	315,68	178,17	69,79
ΣΣ:-x	4,66		-219,56	45,45	26,61	-33,91	144,43	67,14	22,87	46,15	-302,26	-173,59	67,14
ΣΣ:-z	4,66		133,19	41,82	27,59	37,52	-137,23	69,90	21,89	-25,28	305,69	133,19	69,90
ΣΣ:-z	4,66		-174,58	45,63	26,54	-25,28	108,07	67,02	22,93	37,52	-292,27	-137,23	67,02
			40,86	1,04	0,02	-7,12	33,74	1,07	0,02	-7,12	-13,90	40,86	1,07
			-34,05	-0,87	-0,02	5,93	-28,12	-0,89	-0,02	5,93	11,58	-28,12	-0,89
1.00G+1.00Q	5,16		-24,37	50,48	30,97	7,09	-17,28	78,87	25,81	7,09	7,61	-17,28	78,87
1.00G+1.00Q	5,16		-24,37	50,48	30,97	7,09	-17,28	78,87	25,81	7,09	7,61	-17,28	78,87
1.35G+1.50Q	7,11		-33,97	70,17	42,98	9,86	-24,12	109,60	35,87	9,86	10,53	-24,12	109,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-64,61	69,39	42,96	15,19	-49,42	108,80	35,85	15,19	20,95	-49,42	108,80
1.00G+1.00Q	5,16		-24,37	50,48	30,97	7,09	-17,28	78,87	25,81	7,09	7,61	-17,28	78,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-44,80	49,96	30,96	10,65	-34,15	78,34	25,80	10,65	14,56	-34,15	78,34
1.35G+1.05Q	6,66		-30,75	64,09	39,47	9,00	-21,75	100,23	32,80	9,00	9,75	-21,75	100,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-81,82	62,79	39,43	17,90	-63,92	98,90	32,77	17,90	27,12	-63,92	98,90
1.00G+0.70Q	4,86		-22,22	46,43	28,63	6,52	-15,70	72,62	23,77	6,52	7,09	-15,70	72,62
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-56,27	45,56	28,61	12,45	-43,82	71,74	23,75	12,45	18,67	-43,82	71,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 399	Τέλος: 500	Μέλος: 835	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-12,02	58,05	-10,36	5,57	-6,45	45,62	-14,51	5,57	5,88	-6,45	58,05
Q	1,00		-5,26	20,82	-4,10	2,25	-3,01	16,22	-5,10	2,25	1,73	-3,01	20,82
1.35G+1.50Q	7,11		-24,12	109,60	-20,13	10,90	-13,22	85,91	-27,24	10,90	10,53	-13,22	109,60
ΣΣ:+x	4,66		62,28	67,20	-11,91	36,48	-55,00	54,51	-17,56	-23,14	301,72	62,28	69,72
ΣΣ:+x	4,66		-91,44	69,72	-12,91	-23,14	39,19	52,94	-16,56	36,48	-288,30	-55,00	67,20
ΣΣ:+z	4,66		105,64	67,26	-11,96	53,56	-81,28	54,50	-17,51	-40,22	307,72	105,64	69,66
ΣΣ:+z	4,66		-134,79	69,66	-12,86	-40,22	65,47	52,95	-16,61	53,56	-294,30	-81,28	67,26
ΣΣ:-x	4,66		144,43	67,14	-11,90	70,43	-103,25	54,58	-17,57	-57,09	325,96	144,43	69,79

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,66		-173,59	69,79	-12,91	-57,09	87,44	52,88	-16,56	70,43	-312,54	-103,25	67,14
ΣΣ:-z	4,66		108,07	67,02	-11,84	56,18	-81,19	54,63	-17,63	-42,84	318,34	108,07	69,91
ΣΣ:-z	4,66		-137,23	69,91	-12,97	-42,84	65,38	52,82	-16,50	56,18	-304,93	-81,19	67,02
			33,74	1,07	-0,24	-15,15	18,59	0,83	-0,24	-15,15	-13,90	33,74	1,07
			-28,12	-0,89	0,20	12,62	-15,49	-0,69	0,20	12,62	11,58	-15,49	-0,89
1.00G+1.00Q	5,16		-17,28	78,87	-14,46	7,82	-9,46	61,84	-19,61	7,82	7,61	-9,46	78,87
1.00G+1.00Q	5,16		-17,28	78,87	-14,46	7,82	-9,46	61,84	-19,61	7,82	7,61	-9,46	78,87
1.35G+1.50Q	7,11		-24,12	109,60	-20,13	10,90	-13,22	85,91	-27,24	10,90	10,53	-13,22	109,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-49,42	108,79	-19,95	22,26	-27,16	85,29	-27,06	22,26	20,95	-27,16	108,79
1.00G+1.00Q	5,16		-17,28	78,87	-14,46	7,82	-9,46	61,84	-19,61	7,82	7,61	-9,46	78,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-34,15	78,34	-14,34	15,40	-18,75	61,42	-19,49	15,40	14,56	-18,75	78,34
1.35G+1.05Q	6,66		-21,75	100,23	-18,29	9,89	-11,86	78,61	-24,95	9,89	9,75	-11,86	100,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-63,92	98,89	-17,99	28,82	-35,10	77,57	-24,65	28,82	27,12	-35,10	98,89
1.00G+0.70Q	4,86		-15,70	72,62	-13,23	7,15	-8,55	56,97	-18,08	7,15	7,09	-8,55	72,62
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-43,82	71,73	-13,03	19,77	-24,05	56,28	-17,88	19,77	18,67	-24,05	71,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 500	Τέλος: 304	Μέλος: 836	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[304] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72		-6,45	45,62	-43,26	6,45			-47,98	6,45	5,88	-1,29	45,62
Q	0,95		-3,01	16,22	-15,75	3,01			-16,69	3,01	1,73	-0,60	16,22
1.35G+1.50Q	7,79		-13,22	85,91	-82,02	13,22			-89,81	13,22	10,53	-2,64	85,91
ΣΣ:+x	5,19		39,19	52,94	-50,35	55,00			-57,11	-39,19	308,35	39,19	54,51
ΣΣ:+x	5,19		-55,00	54,51	-51,92	-39,19			-55,54	55,00	-294,93	-11,00	52,94
ΣΣ:+z	5,19		65,47	52,95	-50,36	81,28			-57,10	-65,47	314,59	65,47	54,51
ΣΣ:+z	5,19		-81,28	54,51	-51,91	-65,47			-55,55	81,28	-301,17	-16,26	52,95
ΣΣ:-x	5,19		87,44	52,88	-50,28	103,25			-57,18	-87,44	336,34	87,44	54,58
ΣΣ:-x	5,19		-103,25	54,58	-51,99	-87,44			-55,47	103,25	-322,92	-20,65	52,88
ΣΣ:-z	5,19		65,38	52,82	-50,23	81,19			-57,23	-65,38	330,83	65,38	54,64
ΣΣ:-z	5,19		-81,19	54,64	-52,04	-65,38			-55,42	81,19	-317,41	-16,24	52,82
			18,59	0,83	-0,83	-18,59			-0,83	-18,59	-13,90	18,59	0,83
			-15,49	-0,69	0,69	15,49			0,69	15,49	11,58	-3,10	-0,69
1.00G+1.00Q	5,66		-9,46	61,84	-59,01	9,46			-64,67	9,46	7,61	-1,89	61,84
1.00G+1.00Q	5,66		-9,46	61,84	-59,01	9,46			-64,67	9,46	7,61	-1,89	61,84
1.35G+1.50Q	7,79		-13,22	85,91	-82,02	13,22			-89,81	13,22	10,53	-2,64	85,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79		-27,16	85,29	-81,40	27,16			-89,18	27,16	20,95	-5,43	85,29
1.00G+1.00Q	5,66		-9,46	61,84	-59,01	9,46			-64,67	9,46	7,61	-1,89	61,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66		-18,75	61,42	-58,59	18,75			-64,25	18,75	14,56	-3,75	61,42
1.35G+1.05Q	7,36		-11,86	78,62	-74,93	11,86			-82,30	11,86	9,75	-2,37	78,62
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36		-35,10	77,57	-73,89	35,10			-81,25	35,10	27,12	-7,02	77,57
1.00G+0.70Q	5,38		-8,55	56,97	-54,28	8,55			-59,66	8,55	7,09	-1,71	56,97
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38		-24,05	56,28	-53,59	24,05			-58,97	24,05	18,67	-4,81	56,28

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 302	Τέλος: 388	Μέλος: 837		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,47		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Ζ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[302] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,24				117,58	-6,36	-4,19	76,68	114,78	-6,36	-43,80	-0,84	76,68
Q	0,76				40,84	-2,87	-1,90	26,79	40,34	-2,87	-3,18	-0,38	26,79
1.35G+1.50Q	6,86				219,99	-12,89	-8,51	143,70	215,46	-12,89	-63,90	-1,70	143,70
ΣΣ:+x	4,62		0,02		139,96	121,46	-90,37	91,37	132,98	-136,95	70,57	-18,06	88,77
ΣΣ:+x	4,62		-0,02		136,03	-136,95	80,15	88,77	136,91	121,46	-161,53	80,15	91,37
ΣΣ:+z	4,62		0,02		140,07	102,87	-78,11	91,44	132,87	-118,36	83,69	-15,62	88,70
ΣΣ:+z	4,62		-0,02		135,92	-118,36	67,89	88,70	137,02	102,87	-174,65	67,89	91,44
ΣΣ:-x	4,62		0,03		140,18	108,08	-81,56	91,51	132,76	-123,57	108,55	-16,31	88,63
ΣΣ:-x	4,62		-0,02		135,81	-123,57	71,34	88,63	137,13	108,08	-199,50	71,34	91,51
ΣΣ:-z	4,62		0,02		140,23	131,35	-96,91	91,54	132,72	-146,84	90,66	-19,38	88,60
ΣΣ:-z	4,62		-0,02		135,76	-146,84	86,69	88,60	137,18	131,35	-181,61	86,69	91,54
					-2,60	133,98	88,42	-1,72	-2,60	133,98	55,02	88,42	-1,72
					2,17	-111,65	-73,69	1,43	2,17	-111,65	-45,85	-14,73	1,43
1.00G+1.00Q	5,00				158,41	-9,23	-6,09	103,47	155,12	-9,23	-46,98	-1,22	103,47
1.00G+1.00Q	5,00				158,41	-9,23	-6,09	103,47	155,12	-9,23	-46,98	-1,22	103,47
1.35G+1.50Q	6,86				219,99	-12,89	-8,51	143,70	215,46	-12,89	-63,90	-1,70	143,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,86		0,01		221,94	-113,38	-74,83	144,99	217,41	-113,38	-105,17	-14,96	144,99
1.00G+1.00Q	5,00				158,41	-9,23	-6,09	103,47	155,12	-9,23	-46,98	-1,22	103,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,00				159,72	-76,22	-50,30	104,32	156,42	-76,22	-74,49	-10,06	104,32
1.35G+1.05Q	6,52				201,61	-11,60	-7,65	131,64	197,31	-11,60	-62,47	-1,53	131,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,52		0,01		204,86	-179,08	-118,18	133,79	200,56	-179,08	-131,24	-23,63	133,79
1.00G+0.70Q	4,77				146,16	-8,37	-5,52	95,43	143,01	-8,37	-46,03	-1,10	95,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,77				148,33	-120,02	-79,21	96,86	145,19	-120,02	-91,88	-15,84	96,86

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 2 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 388	Τέλος: 389	Μέλος: 838		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-4,19	76,68	88,28	-3,01	-7,20	162,53	83,43	-3,01	-43,80	-4,19	162,53
Q	1,00		-1,90	26,79	30,53	-1,51	-3,41	56,81	29,53	-1,51	-3,18	-1,90	56,81
1.35G+1.50Q	8,05		-8,51	143,69	164,97	-6,33	-14,83	304,64	156,92	-6,33	-63,90	-8,51	304,64
ΣΣ:+x	5,36		80,15	88,77	104,93	70,13	-167,38	193,62	96,80	-77,60	70,15	-90,37	188,26
ΣΣ:+x	5,36		-90,37	91,36	102,16	-77,60	149,69	188,26	99,58	70,13	-161,11	149,69	193,62
ΣΣ:+z	5,36		67,89	88,70	104,92	64,17	-149,19	193,67	96,82	-71,64	88,21	-78,11	188,20
ΣΣ:+z	5,36		-78,11	91,44	102,18	-71,64	131,50	188,20	99,56	64,17	-179,16	131,50	193,67
ΣΣ:-x	5,36		71,34	88,63	104,92	67,22	-155,49	193,75	96,81	-74,69	118,30	-81,56	188,12
ΣΣ:-x	5,36		-81,56	91,51	102,17	-74,69	137,80	188,12	99,57	67,22	-209,25	137,80	193,75
ΣΣ:-z	5,36		86,69	88,60	105,01	77,72	-181,35	193,87	96,72	-85,19	96,82	-96,91	188,00
ΣΣ:-z	5,36		-96,91	91,54	102,08	-85,19	163,66	188,00	99,66	77,72	-187,78	163,66	193,87
			88,42	-1,72	-1,80	75,96	164,38	-3,52	-1,80	75,96	55,02	164,38	-3,52
			-73,69	1,43	1,50	-63,30	-136,98	2,93	1,50	-63,30	-45,85	-73,69	2,93
1.00G+1.00Q	5,86		-6,09	103,46	118,81	-4,52	-10,61	219,35	112,95	-4,52	-46,98	-6,09	219,35
1.00G+1.00Q	5,86		-6,09	103,46	118,81	-4,52	-10,61	219,35	112,95	-4,52	-46,98	-6,09	219,35
1.35G+1.50Q	8,05		-8,51	143,69	164,97	-6,33	-14,83	304,64	156,92	-6,33	-63,90	-8,51	304,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-74,83	144,98	166,32	-63,29	-138,12	307,28	158,27	-63,29	-105,17	-74,83	307,28
1.00G+1.00Q	5,86		-6,09	103,46	118,81	-4,52	-10,61	219,35	112,95	-4,52	-46,98	-6,09	219,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-50,30	104,32	119,71	-42,50	-92,80	221,10	113,86	-42,50	-74,49	-50,30	221,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,60		-7,65	131,64	151,23	-5,65	-13,30	279,07	143,63	-5,65	-62,47	-7,65	279,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-118,18	133,79	153,49	-100,59	-218,78	283,47	145,88	-100,59	-131,24	-118,18	283,47
1.00G+0.70Q	5,56		-5,52	95,43	109,65	-4,06	-9,59	202,30	104,10	-4,06	-46,03	-5,52	202,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-79,21	96,86	111,15	-67,36	-146,57	205,23	105,60	-67,36	-91,88	-79,21	205,23

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	6		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 389	Τέλος: 390	Μέλος: 839	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-7,20	162,53	53,88	-0,95	-8,15	213,98	49,02	-0,95	-43,80	-7,20	213,98
Q	1,00		-3,41	56,81	18,49	-0,59	-4,00	74,81	17,49	-0,59	-3,18	-3,41	74,81
1.35G+1.50Q	8,05		-14,83	304,64	100,48	-2,18	-17,01	401,09	92,42	-2,18	-63,90	-14,83	401,09
ΣΣ: +x	5,36		149,69	188,26	63,97	38,93	-206,68	254,90	56,93	-41,41	70,91	-167,38	247,87
ΣΣ: +x	5,36		-167,38	193,61	62,29	-41,41	186,51	247,87	58,61	38,93	-161,86	186,51	254,90
ΣΣ: +z	5,36		131,50	188,20	63,87	37,62	-187,53	254,86	57,02	-40,10	94,27	-149,19	247,90
ΣΣ: +z	5,36		-149,19	193,67	62,38	-40,10	167,36	247,90	58,52	37,62	-185,23	167,36	254,86
ΣΣ: -x	5,36		137,80	188,12	63,82	39,12	-194,76	254,89	57,07	-41,60	130,79	-155,49	247,88
ΣΣ: -x	5,36		-155,49	193,75	62,43	-41,60	174,59	247,88	58,47	39,12	-221,74	174,59	254,89
ΣΣ: -z	5,36		163,66	188,00	63,92	43,60	-224,91	255,11	56,97	-46,08	105,59	-181,35	247,66
ΣΣ: -z	5,36		-181,35	193,87	62,33	-46,08	204,74	247,66	58,57	43,60	-196,54	204,74	255,11
			164,38	-3,52	-1,05	38,68	203,06	-4,57	-1,05	38,68	55,02	203,06	-4,57
			-136,98	2,93	0,87	-32,23	-169,21	3,81	0,87	-32,23	-45,85	-136,98	3,81
1.00G+1.00Q	5,86		-10,61	219,34	72,37	-1,55	-12,16	288,79	66,52	-1,55	-46,98	-10,61	288,79
1.00G+1.00Q	5,86		-10,61	219,34	72,37	-1,55	-12,16	288,79	66,52	-1,55	-46,98	-10,61	288,79
1.35G+1.50Q	8,05		-14,83	304,64	100,48	-2,18	-17,01	401,09	92,42	-2,18	-63,90	-14,83	401,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-138,12	307,28	101,26	-31,19	-169,30	404,51	93,21	-31,19	-105,17	-138,12	404,51
1.00G+1.00Q	5,86		-10,61	219,34	72,37	-1,55	-12,16	288,79	66,52	-1,55	-46,98	-10,61	288,79
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-92,80	221,10	72,90	-20,89	-113,69	291,07	67,04	-20,89	-74,49	-92,80	291,07
1.35G+1.05Q	7,60		-13,30	279,07	92,15	-1,91	-15,21	367,42	84,55	-1,91	-62,47	-13,30	367,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-218,78	283,47	93,47	-50,26	-269,03	373,13	85,86	-50,26	-131,24	-218,78	373,13
1.00G+0.70Q	5,56		-9,59	202,30	66,82	-1,37	-10,96	266,35	61,27	-1,37	-46,03	-9,59	266,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-146,57	205,23	67,70	-33,60	-180,17	270,15	62,14	-33,60	-91,88	-146,57	270,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 390	Τέλος: 391	Μέλος: 840	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-8,15	213,98	19,56	0,36	-7,79	231,12	14,71	0,36	-43,80	-7,79	231,12
Q	1,00		-4,00	74,81	6,49	0,06	-3,95	80,80	5,49	0,06	-3,18	-3,95	80,80
1.35G+1.50Q	8,05		-17,01	401,08	36,14	0,57	-16,44	433,20	28,09	0,57	-63,90	-16,44	433,20
ΣΣ:+x	5,36		186,51	247,87	23,12	20,25	-219,94	275,32	17,13	-19,47	73,00	-206,68	267,70
ΣΣ:+x	5,36		-206,68	254,90	22,49	-19,47	200,55	267,70	17,77	20,25	-163,96	200,55	275,32
ΣΣ:+z	5,36		167,36	247,90	23,02	18,90	-200,67	275,17	17,24	-18,12	101,20	-187,53	267,86
ΣΣ:+z	5,36		-187,53	254,86	22,60	-18,12	181,28	267,86	17,66	18,90	-192,15	181,28	275,17
ΣΣ:-x	5,36		174,60	247,88	22,97	19,71	-206,92	275,11	17,29	-18,93	144,43	-194,76	267,91
ΣΣ:-x	5,36		-194,76	254,89	22,64	-18,93	187,53	267,91	17,61	19,71	-235,38	187,53	275,11
ΣΣ:-z	5,36		204,74	247,66	23,03	22,09	-238,66	275,42	17,23	-21,31	115,90	-224,91	267,60
ΣΣ:-z	5,36		-224,91	255,11	22,58	-21,31	219,27	267,60	17,68	22,09	-206,85	219,27	275,42
			203,06	-4,57	-0,33	10,95	214,00	-4,90	-0,33	10,95	55,02	214,00	-4,90
			-169,21	3,81	0,27	-9,12	-178,34	4,08	0,27	-9,12	-45,85	-169,21	4,08
1.00G+1.00Q	5,86		-12,16	288,79	26,05	0,42	-11,74	311,91	20,20	0,42	-46,98	-11,74	311,91
1.00G+1.00Q	5,86		-12,16	288,79	26,05	0,42	-11,74	311,91	20,20	0,42	-46,98	-11,74	311,91
1.35G+1.50Q	8,05		-17,01	401,08	36,14	0,57	-16,44	433,20	28,09	0,57	-63,90	-16,44	433,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-169,30	404,51	36,39	-7,64	-176,94	436,87	28,34	-7,64	-105,17	-169,30	436,87
1.00G+1.00Q	5,86		-12,16	288,79	26,05	0,42	-11,74	311,91	20,20	0,42	-46,98	-11,74	311,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-113,69	291,07	26,22	-5,05	-118,74	314,36	20,36	-5,05	-74,49	-113,69	314,36
1.35G+1.05Q	7,60		-15,21	367,42	33,22	0,55	-14,66	396,84	25,62	0,55	-62,47	-14,66	396,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-269,03	373,13	33,64	-13,14	-282,17	402,96	26,03	-13,14	-131,24	-269,03	402,96
1.00G+0.70Q	5,56		-10,96	266,35	24,10	0,40	-10,55	287,67	18,55	0,40	-46,03	-10,55	287,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-180,17	270,15	24,38	-8,72	-188,89	291,75	18,82	-8,72	-91,88	-180,17	291,75

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 391	Τέλος: 392	Μέλος: 841		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-7,79	231,12	-14,70	1,27	-6,52	213,99	-19,55	1,27	-43,80	-6,52	231,12
Q	1,00		-3,95	80,80	-5,49	0,55	-3,39	74,81	-6,49	0,55	-3,18	-3,39	80,80
1.35G+1.50Q	8,05		-16,44	433,20	-28,07	2,54	-13,89	401,10	-36,13	2,54	-63,90	-13,89	433,20
ΣΣ:+x	5,36		200,55	267,70	-17,17	17,11	-211,55	254,96	-23,07	-14,04	76,40	200,55	275,32
ΣΣ:+x	5,36		-219,94	275,32	-17,71	-14,04	195,24	247,83	-22,52	17,11	-167,35	-211,55	267,70
ΣΣ:+z	5,36		181,28	267,86	-17,08	16,58	-190,41	254,70	-23,16	-13,51	108,87	181,28	275,17
ΣΣ:+z	5,36		-200,67	275,17	-17,80	-13,51	174,10	248,08	-22,43	16,58	-199,82	-190,41	267,86
ΣΣ:-x	5,36		187,53	267,91	-17,00	20,55	-193,03	254,58	-23,23	-17,47	158,92	187,53	275,11
ΣΣ:-x	5,36		-206,92	275,11	-17,88	-17,47	176,71	248,20	-22,36	20,55	-249,88	-193,03	267,91
ΣΣ:-z	5,36		219,28	267,60	-17,05	21,31	-225,63	254,93	-23,19	-18,24	127,47	219,28	275,42
ΣΣ:-z	5,36		-238,66	275,42	-17,84	-18,24	209,32	247,85	-22,40	21,31	-218,42	-225,63	267,60
			214,00	-4,90	0,37	-13,79	200,22	-4,53	0,37	-13,79	55,02	214,00	-4,90
			-178,34	4,08	-0,31	11,49	-166,85	3,77	-0,31	11,49	-45,85	-166,85	4,08
1.00G+1.00Q	5,86		-11,74	311,91	-20,19	1,82	-9,91	288,80	-26,04	1,82	-46,98	-9,91	311,91
1.00G+1.00Q	5,86		-11,74	311,91	-20,19	1,82	-9,91	288,80	-26,04	1,82	-46,98	-9,91	311,91
1.35G+1.50Q	8,05		-16,44	433,20	-28,07	2,54	-13,89	401,10	-36,13	2,54	-63,90	-13,89	433,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-176,94	436,87	-28,35	12,88	-164,06	404,50	-36,41	12,88	-105,17	-164,06	436,87
1.00G+1.00Q	5,86		-11,74	311,91	-20,19	1,82	-9,91	288,80	-26,04	1,82	-46,98	-9,91	311,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-118,74	314,36	-20,37	8,72	-110,02	291,06	-26,23	8,72	-74,49	-110,02	314,36
1.35G+1.05Q	7,60		-14,66	396,84	-25,60	2,29	-12,37	367,44	-33,21	2,29	-62,47	-12,37	396,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-282,17	402,96	-26,07	19,53	-262,64	373,09	-33,67	19,53	-131,24	-262,64	402,96
1.00G+0.70Q	5,56		-10,55	287,67	-18,54	1,66	-8,90	266,36	-24,09	1,66	-46,03	-8,90	287,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-188,89	291,75	-18,85	13,15	-175,74	270,13	-24,40	13,15	-91,88	-175,74	291,75

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 392	Τέλος: 393	Μέλος: 842	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-6,52	213,99	-49,02	1,96	-4,57	162,55	-53,87	1,96	-43,80	-4,57	213,99
Q	1,00		-3,39	74,81	-17,49	0,97	-2,42	56,82	-18,49	0,97	-3,18	-2,42	74,81
1.35G+1.50Q	8,05		-13,89	401,10	-92,41	4,10	-9,80	304,66	-100,47	4,10	-63,90	-9,80	401,10
ΣΣ: +x	5,36		195,24	247,83	-56,95	42,68	-170,76	193,71	-63,93	-37,83	83,79	195,24	254,96
ΣΣ: +x	5,36		-211,55	254,96	-58,58	-37,83	159,29	188,20	-62,31	42,68	-174,74	-170,76	247,83
ΣΣ: +z	5,36		174,10	248,08	-56,93	38,26	-153,75	193,43	-63,96	-33,41	117,15	174,10	254,71
ΣΣ: +z	5,36		-190,41	254,71	-58,60	-33,41	142,29	188,47	-62,28	38,26	-208,10	-153,75	248,08
ΣΣ: -x	5,36		176,71	248,21	-56,90	38,91	-156,28	193,28	-63,99	-34,07	168,82	176,71	254,58
ΣΣ: -x	5,36		-193,03	254,58	-58,63	-34,07	144,81	188,62	-62,25	38,91	-259,78	-156,28	248,21
ΣΣ: -z	5,36		209,32	247,85	-56,86	45,51	-182,41	193,60	-64,02	-40,67	140,00	209,32	254,93
ΣΣ: -z	5,36		-225,63	254,93	-58,67	-40,67	170,94	188,30	-62,22	45,51	-230,96	-182,41	247,85
			200,22	-4,53	1,07	-40,62	159,60	-3,45	1,07	-40,62	55,02	200,22	-4,53
			-166,85	3,77	-0,89	33,85	-133,00	2,88	-0,89	33,85	-45,85	-133,00	3,77
1.00G+1.00Q	5,86		-9,91	288,80	-66,51	2,93	-6,99	219,36	-72,37	2,93	-46,98	-6,99	288,80
1.00G+1.00Q	5,86		-9,91	288,80	-66,51	2,93	-6,99	219,36	-72,37	2,93	-46,98	-6,99	288,80
1.35G+1.50Q	8,05		-13,89	401,10	-92,41	4,10	-9,80	304,66	-100,47	4,10	-63,90	-9,80	401,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-164,06	404,50	-93,22	34,56	-129,50	307,25	-101,27	34,56	-105,17	-129,50	404,50
1.00G+1.00Q	5,86		-9,91	288,80	-66,51	2,93	-6,99	219,36	-72,37	2,93	-46,98	-6,99	288,80
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-110,02	291,06	-67,05	23,23	-86,79	221,09	-72,90	23,23	-74,49	-86,79	291,06
1.35G+1.05Q	7,60		-12,37	367,44	-84,54	3,66	-8,71	279,09	-92,15	3,66	-62,47	-8,71	367,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-262,64	373,10	-85,88	54,43	-208,21	283,41	-93,49	54,43	-131,24	-208,21	373,10
1.00G+0.70Q	5,56		-8,90	266,36	-61,26	2,63	-6,26	202,32	-66,82	2,63	-46,03	-6,26	266,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-175,74	270,13	-62,16	36,48	-139,26	205,20	-67,71	36,48	-91,88	-139,26	270,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 393	Τέλος: 394	Μέλος: 843	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-4,57	162,55	-83,43	2,54	-2,03	76,69	-88,29	2,54	-43,80	-2,03	162,55
Q	1,00		-2,42	56,82	-29,53	1,34	-1,09	26,79	-30,53	1,34	-3,18	-1,09	56,82
1.35G+1.50Q	8,05		-9,80	304,66	-156,92	5,43	-4,36	143,71	-164,98	5,43	-63,90	-4,36	304,66
ΣΣ: +x	5,36		159,29	188,20	-96,79	81,47	-89,81	91,43	-104,95	-75,10	93,56	159,29	193,71
ΣΣ: +x	5,36		-170,76	193,71	-99,60	-75,10	84,71	88,73	-102,14	81,47	-184,51	-89,81	188,20
ΣΣ: +z	5,36		142,29	188,47	-96,89	72,38	-81,78	91,25	-104,86	-66,02	125,93	142,29	193,43
ΣΣ: +z	5,36		-153,75	193,43	-99,50	-66,02	76,68	88,91	-102,24	72,38	-216,89	-81,78	188,47
ΣΣ: -x	5,36		144,82	188,63	-96,93	72,06	-84,76	91,15	-104,81	-65,69	178,89	144,82	193,28

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36		-156,28	193,28	-99,45	-65,69	79,66	89,01	-102,29	72,06	-269,84	-84,76	188,63
ΣΣ:-z	5,36		170,94	188,31	-96,80	85,30	-97,69	91,33	-104,95	-78,94	153,29	170,94	193,60
ΣΣ:-z	5,36		-182,41	193,60	-99,59	-78,94	92,59	88,83	-102,15	85,30	-244,24	-97,69	188,31
			159,60	-3,45	1,79	-75,42	84,18	-1,67	1,79	-75,42	55,02	159,60	-3,45
			-133,00	2,88	-1,49	62,85	-70,15	1,39	-1,49	62,85	-45,85	-70,15	2,88
1.00G+1.00Q	5,86		-6,99	219,36	-112,96	3,88	-3,11	103,48	-118,81	3,88	-46,98	-3,11	219,36
1.00G+1.00Q	5,86		-6,99	219,36	-112,96	3,88	-3,11	103,48	-118,81	3,88	-46,98	-3,11	219,36
1.35G+1.50Q	8,05		-9,80	304,66	-156,92	5,43	-4,36	143,71	-164,98	5,43	-63,90	-4,36	304,66
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-129,50	307,25	-158,26	62,00	-67,50	144,96	-166,32	62,00	-105,17	-67,50	307,25
1.00G+1.00Q	5,86		-6,99	219,36	-112,96	3,88	-3,11	103,48	-118,81	3,88	-46,98	-3,11	219,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-86,79	221,09	-113,85	41,58	-45,20	104,31	-119,71	41,58	-74,49	-45,20	221,09
1.35G+1.05Q	7,60		-8,71	279,10	-143,64	4,83	-3,88	131,66	-151,24	4,83	-62,47	-3,88	279,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-208,21	283,41	-145,87	99,10	-109,11	133,74	-153,47	99,10	-131,24	-109,11	283,41
1.00G+0.70Q	5,56		-6,26	202,32	-104,10	3,48	-2,79	95,44	-109,66	3,48	-46,03	-2,79	202,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-139,26	205,20	-105,59	66,32	-72,94	96,83	-111,14	66,32	-91,88	-72,94	205,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	6		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 394	Τέλος: 306	Μέλος: 844		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,47		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[306] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,24		-2,03	76,69	-114,80	3,07			-117,60	3,07	-43,80	-0,41	76,69
Q	0,76		-1,09	26,79	-40,34	1,64			-40,84	1,64	-3,18	-0,22	26,79
1.35G+1.50Q	6,86		-4,36	143,72	-215,49	6,61			-220,01	6,61	-63,90	-0,87	143,72
ΣΣ:+x	4,62		84,71	88,73	-132,92	136,07	-0,02		-140,06	-128,34	103,69	84,71	91,44
ΣΣ:+x	4,62		-89,81	91,44	-137,02	-128,34	0,02		-135,96	136,07	-194,64	-17,96	88,73
ΣΣ:+z	4,62		76,68	88,91	-133,19	123,93	-0,02		-139,79	-116,20	133,96	76,68	91,26
ΣΣ:+z	4,62		-81,79	91,26	-136,74	-116,20	0,02		-136,24	123,93	-224,92	-16,35	88,91
ΣΣ:-x	4,62		79,66	89,01	-133,35	128,46	-0,03		-139,63	-120,73	187,80	79,66	91,15
ΣΣ:-x	4,62		-84,76	91,15	-136,59	-120,73	0,02		-136,39	128,46	-278,75	-16,94	89,01
ΣΣ:-z	4,62		92,59	88,83	-133,07	148,03	-0,02		-139,91	-140,30	165,37	92,59	91,33
ΣΣ:-z	4,62		-97,69	91,33	-136,86	-140,30	0,02		-136,12	148,03	-256,32	-19,53	88,83
			84,18	-1,67	2,53	-127,55			2,53	-127,55	55,02	84,18	-1,67
			-70,15	1,39	-2,11	106,29			-2,11	106,29	-45,85	-14,03	1,39
1.00G+1.00Q	5,00		-3,11	103,48	-155,14	4,71			-158,44	4,71	-46,98	-0,62	103,48
1.00G+1.00Q	5,00		-3,11	103,48	-155,14	4,71			-158,44	4,71	-46,98	-0,62	103,48
1.35G+1.50Q	6,86		-4,36	143,72	-215,49	6,61			-220,01	6,61	-63,90	-0,87	143,72
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,86		-67,50	144,97	-217,38	102,27			-221,91	102,27	-105,17	-13,50	144,97
1.00G+1.00Q	5,00		-3,11	103,48	-155,14	4,71			-158,44	4,71	-46,98	-0,62	103,48
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,00		-45,20	104,31	-156,40	68,49			-159,70	68,49	-74,49	-9,04	104,31
1.35G+1.05Q	6,52		-3,88	131,66	-197,33	5,87			-201,64	5,87	-62,47	-0,78	131,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,52		-109,11	133,75	-200,49	165,31			-204,80	165,31	-131,24	-21,82	133,75
1.00G+0.70Q	4,77		-2,79	95,44	-143,04	4,22			-146,18	4,22	-46,03	-0,56	95,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,77		-72,94	96,83	-145,14	110,51			-148,29	110,51	-91,88	-14,59	96,83

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 2 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 395	Μέλος: 845		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Ζ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[307] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72				48,49	-6,15	-6,15	46,13	43,77	-6,15	-2,85	-1,23	46,13
Q	0,95				17,03	-1,53	-1,53	16,55	16,08	-1,53	-2,52	-0,31	16,55
1.35G+1.50Q	7,79				91,00	-10,59	-10,59	87,10	83,21	-10,59	-7,63	-2,12	87,10
ΣΣ:+x	5,19				57,65	117,05	-130,85	55,05	51,16	-130,85	590,79	-26,17	53,76
ΣΣ:+x	5,19				56,35	-130,85	117,05	53,76	52,46	117,05	-599,01	117,05	55,05
ΣΣ:+z	5,19				57,50	58,38	-72,17	54,91	51,31	-72,17	509,47	-14,43	53,90
ΣΣ:+z	5,19				56,50	-72,17	58,37	53,90	52,31	58,38	-517,70	58,37	54,91
ΣΣ:-x	5,19				57,42	44,89	-58,68	54,83	51,39	-58,69	583,26	-11,74	53,98
ΣΣ:-x	5,19				56,58	-58,69	44,89	53,98	52,23	44,89	-591,49	44,89	54,83
ΣΣ:-z	5,19				57,54	73,93	-87,73	54,95	51,27	-87,73	669,13	-17,54	53,86
ΣΣ:-z	5,19				56,46	-87,73	73,93	53,86	52,35	73,93	-677,35	73,93	54,95
					-0,89	86,62	86,62	-0,89	-0,89	86,62	-17,00	86,62	-0,89
					0,74	-72,19	-72,19	0,74	0,74	-72,19	14,17	-14,44	0,74
1.00G+1.00Q	5,66				65,51	-7,67	-7,67	62,68	59,85	-7,67	-5,37	-1,53	62,68
1.00G+1.00Q	5,66				65,51	-7,67	-7,67	62,68	59,85	-7,67	-5,37	-1,53	62,68
1.35G+1.50Q	7,79				91,00	-10,59	-10,59	87,10	83,21	-10,59	-7,63	-2,12	87,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79				91,67	-75,55	-75,55	87,77	83,88	-75,55	5,12	-15,11	87,77
1.00G+1.00Q	5,66				65,51	-7,67	-7,67	62,68	59,85	-7,67	-5,37	-1,53	62,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66				65,96	-50,98	-50,98	63,13	60,30	-50,98	3,13	-10,20	63,13
1.35G+1.05Q	7,36				83,34	-9,90	-9,90	79,65	75,97	-9,90	-6,50	-1,98	79,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36				84,45	-118,18	-118,18	80,77	77,09	-118,18	14,76	-23,64	80,77
1.00G+0.70Q	5,38				60,41	-7,21	-7,21	57,72	55,03	-7,21	-4,62	-1,44	57,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38				61,15	-79,40	-79,40	58,46	55,77	-79,40	9,55	-15,88	58,46

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 395	Τέλος: 396	Μέλος: 846		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-6,15	46,13	14,93	-5,52	-11,67	58,98	10,77	-5,52	-2,85	-6,15	58,98
Q	1,00		-1,53	16,55	5,28	-1,22	-2,74	21,33	4,28	-1,22	-2,52	-1,53	21,33
1.35G+1.50Q	7,11		-10,59	87,10	28,07	-9,28	-19,87	111,61	20,96	-9,28	-7,63	-10,59	111,61
ΣΣ:+x	4,66		117,05	53,76	17,72	65,87	-208,72	70,43	12,75	-78,13	579,81	-130,85	68,85
ΣΣ:+x	4,66		-130,85	55,05	17,40	-78,13	182,67	68,85	13,07	65,87	-588,04	182,67	70,43
ΣΣ:+z	4,66		58,37	53,91	17,69	30,78	-114,74	70,25	12,78	-43,04	502,57	-72,17	69,03
ΣΣ:+z	4,66		-72,17	54,90	17,44	-43,04	88,69	69,03	13,03	30,78	-510,80	88,69	70,25
ΣΣ:-x	4,66		44,89	53,98	17,69	25,88	-95,86	70,17	12,79	-38,13	577,46	-58,68	69,11
ΣΣ:-x	4,66		-58,68	54,82	17,44	-38,13	69,81	69,11	13,03	25,88	-585,68	69,81	70,17
ΣΣ:-z	4,66		73,93	53,86	17,72	39,13	-138,41	70,32	12,75	-51,38	659,86	-87,73	68,96
ΣΣ:-z	4,66		-87,73	54,94	17,41	-51,38	112,36	68,96	13,06	39,13	-668,08	112,36	70,32
			86,62	-0,89	-0,20	36,79	123,41	-1,09	-0,20	36,79	-17,00	123,41	-1,09
			-72,19	0,74	0,16	-30,66	-102,84	0,91	0,16	-30,66	14,17	-72,19	0,91
1.00G+1.00Q	5,16		-7,67	62,68	20,20	-6,74	-14,41	80,31	15,05	-6,74	-5,37	-7,67	80,31
1.00G+1.00Q	5,16		-7,67	62,68	20,20	-6,74	-14,41	80,31	15,05	-6,74	-5,37	-7,67	80,31
1.35G+1.50Q	7,11		-10,59	87,10	28,07	-9,28	-19,87	111,61	20,96	-9,28	-7,63	-10,59	111,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-75,55	87,77	28,21	-36,87	-112,43	112,43	21,10	-36,87	5,12	-75,55	112,43
1.00G+1.00Q	5,16		-7,67	62,68	20,20	-6,74	-14,41	80,31	15,05	-6,74	-5,37	-7,67	80,31
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-50,98	63,13	20,30	-25,13	-76,12	80,85	15,15	-25,13	3,13	-50,98	80,85
1.35G+1.05Q	6,66		-9,90	79,65	25,69	-8,73	-18,63	102,01	19,03	-8,73	-6,50	-9,90	102,01

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	6,66		-118,18	80,77	25,94	-54,72	-172,90	103,37	19,28	-54,72	14,76	-118,18	103,37
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-7,21	57,71	18,62	-6,37	-13,59	73,91	13,76	-6,37	-4,62	-7,21	73,91
	4,86		-79,40	58,46	18,78	-37,03	-116,43	74,81	13,93	-37,03	9,55	-79,40	74,81

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 396	Τέλος: 397	Μέλος: 847	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-11,67	58,98	-18,70	-7,01	-18,68	38,20	-22,85	-7,01	-2,85	-11,67	58,98
Q	1,00		-2,74	21,33	-6,74	-1,46	-4,21	14,09	-7,74	-1,46	-2,52	-2,74	21,33
1.35G+1.50Q	7,11		-19,87	111,61	-35,35	-11,66	-31,52	72,70	-42,46	-11,66	-7,63	-19,87	111,61
ΣΣ: +x	4,66		182,67	68,85	-22,01	27,97	-250,89	46,04	-26,78	-43,46	568,87	-208,72	68,85
ΣΣ: +x	4,66		-208,72	70,43	-22,12	-43,46	209,36	44,45	-26,67	27,97	-577,10	209,36	70,43
ΣΣ: +z	4,66		88,69	69,03	-22,01	11,14	-138,70	45,84	-26,78	-26,62	495,61	-114,74	70,25
ΣΣ: +z	4,66		-114,74	70,25	-22,12	-26,62	97,17	44,65	-26,67	11,14	-503,83	97,17	69,03
ΣΣ: -x	4,66		69,81	69,12	-22,01	13,67	-121,20	45,76	-26,78	-29,15	571,58	-95,86	70,16
ΣΣ: -x	4,66		-95,86	70,16	-22,13	-29,15	79,67	44,73	-26,66	13,67	-579,80	79,67	69,12
ΣΣ: -z	4,66		112,36	68,97	-22,00	16,42	-166,70	45,92	-26,78	-31,91	650,52	-138,41	70,31
ΣΣ: -z	4,66		-138,41	70,31	-22,13	-31,91	125,17	44,57	-26,66	16,42	-658,75	125,17	68,97
			123,41	-1,08	0,08	1,81	125,22	-1,00	0,08	1,81	-17,00	125,22	-1,08
			-102,84	0,90	-0,07	-1,51	-104,35	0,84	-0,07	-1,51	14,17	-102,84	0,90
1.00G+1.00Q	5,16		-14,41	80,31	-25,44	-8,47	-22,88	52,29	-30,59	-8,47	-5,37	-14,41	80,31
1.00G+1.00Q	5,16		-14,41	80,31	-25,44	-8,47	-22,88	52,29	-30,59	-8,47	-5,37	-14,41	80,31
1.35G+1.50Q	7,11		-19,87	111,61	-35,35	-11,66	-31,52	72,70	-42,46	-11,66	-7,63	-19,87	111,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-112,43	112,43	-35,41	-13,01	-125,44	73,46	-42,52	-13,01	5,12	-112,43	112,43
1.00G+1.00Q	5,16		-14,41	80,31	-25,44	-8,47	-22,88	52,29	-30,59	-8,47	-5,37	-14,41	80,31
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-76,12	80,85	-25,48	-9,38	-85,49	52,79	-30,63	-9,38	3,13	-76,12	80,85
1.35G+1.05Q	6,66		-18,63	102,01	-32,32	-11,00	-29,63	66,36	-38,98	-11,00	-6,50	-18,63	102,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-172,90	103,37	-32,42	-13,26	-186,16	67,62	-39,08	-13,26	14,76	-172,90	103,37
1.00G+0.70Q	4,86		-13,59	73,91	-23,41	-8,03	-21,62	48,06	-28,27	-8,03	-4,62	-13,59	73,91
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-116,43	74,81	-23,48	-9,54	-125,97	48,90	-28,34	-9,54	9,55	-116,43	74,81

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 397	Τέλος: 23	Μέλος: 848	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-18,68	38,20	-53,07	-12,66	-31,34	-16,89	-57,11	-12,66	-2,85	-18,68	38,20
Q	1,05		-4,21	14,09	-19,01	-3,01	-7,22	-5,45	-20,07	-3,01	-2,52	-4,21	14,09
1.35G+1.50Q	7,04		-31,52	72,70	-100,16	-21,61	-53,14	-30,98	-107,20	-21,61	-7,63	-31,52	72,70
ΣΣ:+x	4,57		209,36	44,45	-62,31	-0,01	-267,98	-18,57	-67,41	-28,34	557,98	-250,89	44,45
ΣΣ:+x	4,57		-250,89	46,04	-62,84	-28,34	198,10	-20,66	-66,88	-0,01	-566,21	209,36	46,04
ΣΣ:+z	4,57		97,17	44,65	-62,42	0,49	-152,93	-18,88	-67,30	-28,83	488,56	-138,70	44,65
ΣΣ:+z	4,57		-138,70	45,84	-62,73	-28,83	83,06	-20,35	-66,99	0,49	-496,79	97,17	45,84
ΣΣ:-x	4,57		79,67	44,73	-62,44	4,72	-143,09	-18,99	-67,28	-33,07	565,60	-121,20	44,73
ΣΣ:-x	4,57		-121,20	45,76	-62,71	-33,07	73,21	-20,23	-67,01	4,72	-573,83	79,67	45,76
ΣΣ:-z	4,57		125,16	44,58	-62,38	4,69	-182,89	-18,77	-67,34	-33,04	641,10	-166,69	44,58
ΣΣ:-z	4,57		-166,69	45,92	-62,77	-33,04	113,01	-20,45	-66,95	4,69	-649,32	125,16	45,92
			125,22	-1,00	-0,09	-32,26	92,96	-1,09	-0,09	-32,26	-17,00	125,22	-1,09
			-104,35	0,83	0,07	26,88	-77,47	0,91	0,07	26,88	14,17	-82,85	0,91
1.00G+1.00Q	5,10		-22,88	52,29	-72,08	-15,67	-38,56	-22,34	-77,18	-15,67	-5,37	-22,88	52,29
1.00G+1.00Q	5,10		-22,88	52,29	-72,08	-15,67	-38,56	-22,34	-77,18	-15,67	-5,37	-22,88	52,29
1.35G+1.50Q	7,04		-31,52	72,70	-100,16	-21,61	-53,14	-30,98	-107,20	-21,61	-7,63	-31,52	72,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-125,44	73,46	-100,10	2,58	-122,86	-30,16	-107,14	2,58	5,12	-123,38	73,46
1.00G+1.00Q	5,10		-22,88	52,29	-72,08	-15,67	-38,56	-22,34	-77,18	-15,67	-5,37	-22,88	52,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-85,49	52,79	-72,04	0,45	-85,04	-21,80	-77,13	0,45	3,13	-85,13	52,79
1.35G+1.05Q	6,56		-29,63	66,37	-91,61	-20,26	-49,89	-28,52	-98,17	-20,26	-6,50	-29,63	66,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-186,16	67,62	-91,50	20,07	-166,09	-27,16	-98,06	20,07	14,76	-170,10	67,62
1.00G+0.70Q	4,78		-21,62	48,06	-66,38	-14,77	-36,39	-20,70	-71,16	-14,77	-4,62	-21,62	48,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-125,97	48,90	-66,31	12,11	-113,86	-19,80	-71,09	12,11	9,55	-116,28	48,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 300	Τέλος: 17	Μέλος: 849		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[300] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70				18,27			-10,92	-21,91		-5,63		24,67
Q	1,83				7,18			10,15	-3,80		-1,58		14,02
1.35G+1.50Q	11,79				35,43			0,47	-35,28		-9,97		53,27
ΣΣ:+x	7,61				25,12			13,70	-27,07		140,96		22,70
ΣΣ:+x	7,61				18,59			-25,45	-20,55		-153,79		41,10
ΣΣ:+z	7,61				25,33			14,96	-27,28		174,95		22,20
ΣΣ:+z	7,61				18,38			-26,70	-20,34		-187,77		41,86
ΣΣ:-x	7,61				25,81			17,87	-27,77		265,50		21,03
ΣΣ:-x	7,61				17,90			-29,61	-19,85		-278,32		43,60
ΣΣ:-z	7,61				25,87			18,20	-27,82		263,34		20,90
ΣΣ:-z	7,61				17,84			-29,94	-19,80		-276,17		43,80
					-4,13			-24,79	-4,13		24,25		-24,79
					3,44			20,66	3,44		-20,21		20,66
1.00G+1.00Q	8,53				25,45			-0,78	-25,71		-7,21		37,98
1.00G+1.00Q	8,53				25,45			-0,78	-25,71		-7,21		37,98
1.35G+1.50Q	11,79				35,43			0,47	-35,28		-9,97		53,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,79				38,53			19,07	-32,18		-28,16		62,57
1.00G+1.00Q	8,53				25,45			-0,78	-25,71		-7,21		37,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,53				27,52			11,62	-23,64		-19,34		44,18
1.35G+1.05Q	10,96				32,20			-4,09	-33,57		-9,26		47,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,96				37,37			26,90	-28,40		-39,57		63,49
1.00G+0.70Q	7,98				23,29			-3,82	-24,57		-6,74		33,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,98				26,74			16,84	-21,13		-26,94		44,56

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 11	Μέλος: 850	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[17] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-7,63	21,70			1,91	-18,52		-6,06		27,30
Q	1,83			9,80	4,50			3,79	-6,50		-2,32		15,31
1.35G+1.50Q	11,80			4,40	36,04			8,25	-34,75		-11,66		59,42
ΣΣ: +x	7,62			-19,76	29,05			19,62	-26,86		102,36		40,81
ΣΣ: +x	7,62			14,25	18,86			-12,01	-16,67		-116,78		40,53
ΣΣ: +z	7,62			-19,03	29,38			22,25	-27,20		92,56		39,13
ΣΣ: +z	7,62			13,53	18,52			-14,65	-16,33		-106,98		41,54
ΣΣ: -x	7,62			-21,53	30,24			25,07	-28,05		124,65		39,91
ΣΣ: -x	7,62			16,02	17,66			-17,46	-15,48		-139,07		42,50
ΣΣ: -z	7,62			-22,91	30,33			24,46	-28,15		141,63		40,70
ΣΣ: -z	7,62			17,40	17,57			-16,86	-15,38		-156,05		42,27
				5,25	-4,03			-18,96	-4,03		1,98		5,25
				-4,38	3,36			15,80	3,36		-1,65		15,80
1.00G+1.00Q	8,54			2,17	26,20			5,69	-25,02		-8,38		42,34
1.00G+1.00Q	8,54			2,17	26,20			5,69	-25,02		-8,38		42,34
1.35G+1.50Q	11,80			4,40	36,04			8,25	-34,75		-11,66		59,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,80			0,46	39,06			22,47	-31,73		-13,14		64,63
1.00G+1.00Q	8,54			2,17	26,20			5,69	-25,02		-8,38		42,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,54			-0,46	28,21			15,17	-23,00		-9,37		45,79
1.35G+1.05Q	10,97			-0,01	34,01			6,55	-31,83		-10,62		52,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97			-6,58	39,06			30,24	-26,78		-13,09		62,92
1.00G+0.70Q	7,99			-0,77	24,85			4,56	-23,07		-7,68		37,83
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,99			-5,15	28,21			20,35	-19,71		-9,33		44,65

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 3	Μέλος: 851	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,89	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,49			-4,50	3,19	8,71	17,42	-9,11	-7,80	8,71	-4,34	13,93	-9,11
Q	1,51			3,86	-1,80	4,45	8,91	-2,76	-4,83	4,45	-0,67	7,12	3,86
1.35G+1.50Q	9,69			-0,27	1,60	18,44	36,87	-16,45	-17,78	18,44	-6,86	29,50	-16,45
ΣΣ: +x	6,25			-6,99	4,67	120,38	-197,02	-10,08	-12,60	-98,51	92,11	-39,40	1,86
ΣΣ: +x	6,25			1,86	-0,10	-98,51	240,76	-10,91	-7,83	120,38	-101,44	192,61	-10,08
ΣΣ: +z	6,25			-6,92	4,58	107,17	-170,61	-10,15	-12,51	-85,30	70,99	-34,12	1,79
ΣΣ: +z	6,25			1,79	-0,01	-85,30	214,35	-10,84	-7,92	107,17	-80,31	171,48	-10,15

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[11] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	6,25			-7,77	5,03	129,12	-214,50	-10,08	-12,96	-107,25	83,93	-42,90	2,63
ΣΣ:-x	6,25			2,63	-0,45	-107,25	258,24	-10,91	-7,48	129,12	-93,26	206,59	-10,08
ΣΣ:-z	6,25			-8,06	5,22	142,77	-241,79	-10,00	-13,15	-120,90	96,02	-48,36	2,93
ΣΣ:-z	6,25			2,93	-0,64	-120,90	285,53	-10,99	-7,29	142,77	-105,34	228,42	-10,00
				1,43	-0,69	-3,63	-7,26	0,04	-0,69	-3,63	-11,58	-1,45	1,43
				-1,19	0,58	3,02	6,05	-0,03	0,58	3,02	9,65	4,84	-1,19
1.00G+1.00Q	7,01			-0,63	1,38	13,16	26,32	-11,88	-12,63	13,16	-5,01	21,06	-11,88
1.00G+1.00Q	7,01			-0,63	1,38	13,16	26,32	-11,88	-12,63	13,16	-5,01	21,06	-11,88
1.35G+1.50Q	9,69			-0,27	1,60	18,44	36,87	-16,45	-17,78	18,44	-6,86	29,50	-16,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,69			-1,34	2,12	21,16	42,31	-16,48	-17,26	21,16	1,83	33,85	-16,48
1.00G+1.00Q	7,01			-0,63	1,38	13,16	26,32	-11,88	-12,63	13,16	-5,01	21,06	-11,88
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,01			-1,34	1,73	14,98	29,95	-11,90	-12,28	14,98	0,78	23,96	-11,90
1.35G+1.05Q	9,01			-2,01	2,41	16,43	32,86	-15,21	-15,60	16,43	-6,56	26,29	-15,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	9,01			-3,79	3,28	20,97	41,93	-15,25	-14,74	20,97	7,92	33,55	-15,25
1.00G+0.70Q	6,55			-1,79	1,92	11,83	23,65	-11,05	-11,18	11,83	-4,81	18,92	-11,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,55			-2,98	2,50	14,85	29,70	-11,08	-10,60	14,85	4,85	23,76	-11,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 334(Προ)	Μέλος: 852	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[334] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,36		-0,27	-8,81	10,44	3,28	3,32		5,66	3,28	-1,79	3,32	
Q	1,28		0,29	-2,67	3,14	1,68	2,13		1,74	1,68	-0,24	2,13	
1.35G+1.50Q	7,81		0,06	-15,91	18,80	6,94	7,67		10,25	6,94	-2,77	7,67	
ΣΣ:+x	5,00		109,39	-10,59	12,41	30,88	-81,02		6,13	-22,65	38,44	105,25	
ΣΣ:+x	5,00		-109,65	-9,71	11,61	-22,65	89,77		6,93	30,88	-42,24	-81,02	
ΣΣ:+z	5,00		130,76	-10,52	12,34	25,42	-111,14		6,19	-17,19	29,99	128,39	
ΣΣ:+z	5,00		-131,02	-9,78	11,67	-17,19	119,89		6,86	25,42	-33,79	-111,14	
ΣΣ:-x	5,00		202,18	-10,59	12,41	27,87	-183,43		6,12	-19,64	36,18	199,99	
ΣΣ:-x	5,00		-202,44	-9,71	11,60	-19,64	192,18		6,93	27,87	-39,98	-183,43	
ΣΣ:-z	5,00		154,47	-10,67	12,48	33,41	-128,02		6,05	-25,17	40,25	150,65	
ΣΣ:-z	5,00		-154,74	-9,63	11,53	-25,17	136,77		7,00	33,41	-44,05	-128,02	
			-28,59	0,02	-0,02	-1,44	-30,16		-0,02	-1,44	-5,12	-28,90	0,02
			23,82	-0,02	0,02	1,20	25,14		0,02	1,20	4,27	25,14	-0,02
1.00G+1.00Q	5,64		0,02	-11,49	13,58	4,95	5,44		7,40	4,95	-2,02	5,44	
1.00G+1.00Q	5,64		0,02	-11,49	13,58	4,95	5,44		7,40	4,95	-2,02	5,44	
1.35G+1.50Q	7,81		0,06	-15,91	18,80	6,94	7,67		10,25	6,94	-2,77	7,67	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,81		21,50	-15,92	18,81	8,02	30,29		10,26	8,02	1,08	30,29	
1.00G+1.00Q	5,64		0,02	-11,49	13,58	4,95	5,44		7,40	4,95	-2,02	5,44	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,64		14,31	-11,50	13,58	5,68	20,53		7,41	5,68	0,54	20,53	
1.35G+1.05Q	7,23		-0,07	-14,70	17,38	6,19	6,71		9,46	6,19	-2,66	6,71	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,23		35,67	-14,73	17,41	7,99	44,42		9,49	7,99	3,75	44,42	
1.00G+0.70Q	5,26		-0,07	-10,68	12,63	4,45	4,81		6,87	4,45	-1,95	4,81	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,26		23,75	-10,70	12,65	5,65	29,94		6,89	5,65	2,32	29,94	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 307	Τέλος: 18	Μέλος: 853		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Ζ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[307] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70				18,36			-10,43	-21,83		-8,80		24,93
Q	1,83				7,18			10,12	-3,81		-1,85		14,00
1.35G+1.50Q	11,79				35,56			1,10	-35,19		-14,65		53,61
ΣΣ: +x	7,61				25,60			16,51	-27,40		310,12		21,97
ΣΣ: +x	7,61				18,29			-27,31	-20,09		-329,56		42,80
ΣΣ: +z	7,61				24,77			11,57	-26,57		172,31		23,95
ΣΣ: +z	7,61				19,12			-22,37	-20,92		-191,74		40,05
ΣΣ: -x	7,61				24,61			10,59	-26,41		145,51		24,34
ΣΣ: -x	7,61				19,28			-21,39	-21,08		-164,95		39,56
ΣΣ: -z	7,61				25,23			14,33	-27,03		242,76		22,84
ΣΣ: -z	7,61				18,66			-25,13	-20,46		-262,20		41,50
					-4,34			-26,02	-4,34		43,00		-26,02
					3,61			21,69	3,61		-35,83		21,69
1.00G+1.00Q	8,53				25,54			-0,31	-25,64		-10,65		38,23
1.00G+1.00Q	8,53				25,54			-0,31	-25,64		-10,65		38,23
1.35G+1.50Q	11,79				35,56			1,10	-35,19		-14,65		53,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,79				38,81			20,61	-31,94		-46,90		63,37
1.00G+1.00Q	8,53				25,54			-0,31	-25,64		-10,65		38,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,53				27,71			12,70	-23,48		-32,15		44,74
1.35G+1.05Q	10,97				32,32			-3,46	-33,48		-13,82		47,62
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97				37,75			29,07	-28,06		-67,57		64,82
1.00G+0.70Q	7,98				23,39			-3,35	-24,50		-10,09		34,24
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,98				27,00			18,34	-20,89		-45,93		45,48

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 12	Μέλος: 854		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-7,01	21,49			1,28	-18,73		-6,16		27,30
Q	1,83			10,08	4,40			3,51	-6,60		-1,86		15,37
1.35G+1.50Q	11,80			5,66	35,62			6,99	-35,18		-11,10		59,42
ΣΣ: +x	7,62			-13,39	27,84			19,51	-26,17		181,08		34,82
ΣΣ: +x	7,62			9,39	19,55			-13,44	-17,87		-195,26		42,08
ΣΣ: +z	7,62			-11,63	26,85			15,06	-25,17		129,40		38,19
ΣΣ: +z	7,62			7,64	20,54			-8,99	-18,87		-143,58		40,21
ΣΣ: -x	7,62			-12,47	26,64			13,00	-24,96		128,57		39,97
ΣΣ: -x	7,62			8,47	20,76			-6,93	-19,08		-142,74		39,30
ΣΣ: -z	7,62			-14,10	27,39			16,38	-25,72		172,73		39,33
ΣΣ: -z	7,62			10,10	20,00			-10,31	-18,32		-186,90		41,07
				-0,84	-2,46			-15,61	-2,46		15,80		-15,61
				0,70	2,05			13,01	2,05		-13,17		13,01
1.00G+1.00Q	8,54			3,07	25,89			4,79	-25,32		-8,02		42,34
1.00G+1.00Q	8,54			3,07	25,89			4,79	-25,32		-8,02		42,34
1.35G+1.50Q	11,80			5,66	35,62			6,99	-35,18		-11,10		59,42

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[18] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	11,80 8,54			6,29 3,07	37,46 25,89			18,69 4,79	-33,33 -25,32		-22,96 -8,02		65,58 42,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	8,54 10,97			3,49 1,12	27,12 33,64			12,59 5,41	-24,09 -32,21		-15,92 -10,27		46,45 52,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	10,97 7,99			2,17 0,05	36,71 24,57			24,92 3,73	-29,13 -23,34		-30,02 -7,46		63,23 37,83
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,99			0,75	26,62			16,74	-21,29		-20,63		44,84

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 7	Μέλος: 855	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,89	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00 α0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[12] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[7] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,49			-4,87	3,34	-8,77	-17,53	-9,18	-7,65	-8,77	-3,92	-3,51	-9,18
Q	1,51			3,73	-1,73	-4,49	-8,99	-2,77	-4,76	-4,49	-0,21	-1,80	3,73
1.35G+1.50Q	9,69			-0,98	1,90	-18,58	-37,15	-16,55	-17,47	-18,58	-5,60	-7,43	-16,55
ΣΣ: +x	6,25			-7,78	5,02	105,31	-254,68	-10,16	-12,58	-127,34	118,20	-50,94	1,76
ΣΣ: +x	6,25			1,76	-0,08	-127,34	210,63	-10,98	-7,48	105,31	-126,26	168,50	-10,16
ΣΣ: +z	6,25			-6,96	4,59	84,85	-213,76	-10,23	-12,15	-106,88	116,31	-42,75	0,94
ΣΣ: +z	6,25			0,94	0,35	-106,88	169,70	-10,91	-7,91	84,85	-124,36	135,76	-10,23
ΣΣ: -x	6,25			-7,35	4,83	99,66	-243,38	-10,16	-12,39	-121,69	137,04	-48,68	1,34
ΣΣ: -x	6,25			1,34	0,11	-121,69	199,32	-10,98	-7,67	99,66	-145,09	159,46	-10,16
ΣΣ: -z	6,25			-8,10	5,23	120,51	-285,07	-10,08	-12,79	-142,54	143,76	-57,01	2,08
ΣΣ: -z	6,25			2,08	-0,29	-142,54	241,01	-11,06	-7,27	120,51	-151,82	192,81	-10,08
				0,41	-0,17	3,12	6,24	0,07	-0,17	3,12	2,37	4,99	0,41
				-0,34	0,14	-2,60	-5,20	-0,05	0,14	-2,60	-1,98	-1,04	-0,34
1.00G+1.00Q	7,01			-1,14	1,60	-13,26	-26,52	-11,95	-12,41	-13,26	-4,13	-5,30	-11,95
1.00G+1.00Q	7,01			-1,14	1,60	-13,26	-26,52	-11,95	-12,41	-13,26	-4,13	-5,30	-11,95
1.35G+1.50Q	9,69			-0,98	1,90	-18,58	-37,15	-16,55	-17,47	-18,58	-5,60	-7,43	-16,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,69			-1,29	2,03	-20,92	-41,83	-16,60	-17,34	-20,92	-7,38	-8,37	-16,60
1.00G+1.00Q	7,01			-1,14	1,60	-13,26	-26,52	-11,95	-12,41	-13,26	-4,13	-5,30	-11,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,01			-1,35	1,69	-14,82	-29,64	-11,99	-12,33	-14,82	-5,32	-5,93	-11,99
1.35G+1.05Q	9,01			-2,66	2,68	-16,55	-33,11	-15,31	-15,33	-16,55	-5,51	-6,62	-15,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	9,01			-3,17	2,90	-20,46	-40,91	-15,39	-15,12	-20,46	-8,48	-8,18	-15,39
1.00G+0.70Q	6,55			-2,26	2,12	-11,91	-23,82	-11,12	-10,99	-11,91	-4,07	-4,76	-11,12
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,55			-2,60	2,27	-14,51	-29,03	-11,18	-10,84	-14,51	-6,04	-5,81	-11,18

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 346(Προ)	Μέλος: 856	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00 α0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[7] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[346] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,36		1,27	-8,88	10,49	-3,30	-2,34		5,71	-3,30	-1,60	0,55	
Q	1,28		0,55	-2,67	3,14	-1,69	-1,30		1,74	-1,69	-0,04	0,18	
1.35G+1.50Q	7,81		2,54	-15,99	18,88	-6,98	-5,11		10,33	-6,98	-2,22	1,01	
ΣΣ:+x	5,00		71,99	-10,64	12,46	19,38	-56,26		6,19	-27,66	48,99	67,20	
ΣΣ:+x	5,00		-68,91	-9,78	11,67	-27,66	50,26		6,98	19,38	-52,23	-56,26	
ΣΣ:+z	5,00		117,51	-10,57	12,39	17,03	-110,56		6,25	-25,31	49,12	114,59	
ΣΣ:+z	5,00		-114,43	-9,85	11,73	-25,31	104,56		6,91	17,03	-52,36	-110,56	
ΣΣ:-x	5,00		193,19	-10,65	12,46	22,71	-185,13		6,19	-30,99	58,41	190,05	
ΣΣ:-x	5,00		-190,12	-9,78	11,67	-30,99	179,13		6,98	22,71	-61,65	-185,13	
ΣΣ:-z	5,00		131,14	-10,73	12,53	25,04	-121,45		6,11	-33,32	60,46	127,44	
ΣΣ:-z	5,00		-128,07	-9,70	11,59	-33,32	115,45		7,05	25,04	-63,70	-121,45	
			-26,32	0,05	-0,05	1,30	-24,89		-0,05	1,30	0,92	-24,89	0,05
			21,94	-0,04	0,04	-1,09	20,74		0,04	-1,09	-0,77	21,70	-0,04
1.00G+1.00Q	5,64		1,82	-11,55	13,63	-4,98	-3,64		7,45	-4,98	-1,64	0,73	
1.00G+1.00Q	5,64		1,82	-11,55	13,63	-4,98	-3,64		7,45	-4,98	-1,64	0,73	
1.35G+1.50Q	7,81		2,54	-15,99	18,88	-6,98	-5,11		10,33	-6,98	-2,22	1,01	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,81		22,28	-16,03	18,91	-7,96	13,56		10,36	-7,96	-2,91	20,54	
1.00G+1.00Q	5,64		1,82	-11,55	13,63	-4,98	-3,64		7,45	-4,98	-1,64	0,73	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,64		14,98	-11,58	13,66	-5,64	8,81		7,48	-5,64	-2,10	13,75	
1.35G+1.05Q	7,23		2,29	-14,79	17,46	-6,22	-4,53		9,54	-6,22	-2,20	0,93	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,23		35,19	-14,86	17,52	-7,85	26,59		9,60	-7,85	-3,35	33,47	
1.00G+0.70Q	5,26		1,65	-10,75	12,69	-4,48	-3,25		6,93	-4,48	-1,63	0,67	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,26		23,59	-10,79	12,73	-5,56	17,49		6,97	-5,56	-2,40	22,37	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 516(Προ)	Τέλος: 1	Μέλος: 857	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[516] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[1] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,88			0,01	-2,10	2,03	2,23	-4,63	-6,36	2,03	-1,08	1,78	0,01
Q	1,38				-0,52	0,41	0,45	-1,40	-2,04	0,41	-0,56	0,36	
1.35G+1.50Q	7,31			0,01	-3,61	3,36	3,68	-8,35	-11,63	3,36	-2,29	2,94	0,01
ΣΣ:+x	4,57				-1,77	9,50	-5,53	-4,69	-7,96	-5,04	28,92		0,01
ΣΣ:+x	4,57			0,01	-2,94	-5,04	10,42	-5,97	-6,79	9,50	-31,64	8,34	
ΣΣ:+z	4,57			0,01	-1,87	10,74	-6,88	-4,80	-7,86	-6,27	25,28		0,01
ΣΣ:+z	4,57			0,01	-2,85	-6,27	11,77	-5,86	-6,88	10,74	-28,00	9,42	0,01
ΣΣ:-x	4,57				-1,76	11,31	-7,51	-4,67	-7,97	-6,85	30,56		0,01
ΣΣ:-x	4,57			0,01	-2,96	-6,85	12,41	-5,99	-6,77	11,31	-33,28	9,93	
ΣΣ:-z	4,57				-1,64	10,07	-6,15	-4,55	-8,09	-5,61	34,43		0,01
ΣΣ:-z	4,57			0,01	-3,07	-5,61	11,05	-6,11	-6,66	10,07	-37,15	8,84	
					-0,19	3,43	3,76	-0,21	-0,19	3,43	0,09	3,01	
					0,16	-2,86	-3,14	0,18	0,16	-2,86	-0,07		0,18
1.00G+1.00Q	5,26			0,01	-2,62	2,44	2,68	-6,03	-8,39	2,44	-1,64	2,14	0,01
1.00G+1.00Q	5,26			0,01	-2,62	2,44	2,68	-6,03	-8,39	2,44	-1,64	2,14	0,01
1.35G+1.50Q	7,31			0,01	-3,61	3,36	3,68	-8,35	-11,63	3,36	-2,29	2,94	0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,31			0,01	-3,47	0,78	0,86	-8,19	-11,49	0,78	-2,36	0,69	0,01
1.00G+1.00Q	5,26			0,01	-2,62	2,44	2,68	-6,03	-8,39	2,44	-1,64	2,14	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,26			0,01	-2,52	0,73	0,80	-5,92	-8,30	0,73	-1,68	0,64	0,01
1.35G+1.05Q	6,69			0,01	-3,38	3,17	3,48	-7,72	-10,72	3,17	-2,04	2,78	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,69			0,01	-3,14	-1,12	-1,22	-7,46	-10,48	-1,12	-2,15		0,01
1.00G+0.70Q	4,85			0,01	-2,46	2,32	2,54	-5,61	-7,78	2,32	-1,47	2,03	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,85			0,01	-2,30	-0,54	-0,59	-5,43	-7,62	-0,54	-1,54		0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 518	Μέλος: 858	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[1] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[518] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,06		-0,15	-4,84	8,08	2,88	2,74	1,72	5,02	2,88	-0,34	2,74	1,72
Q	1,05		-0,71	-1,47	2,65	0,53	-0,18	0,66	1,60	0,53	-0,26	-0,18	0,66
1.35G+1.50Q	5,71		-1,26	-8,74	14,89	4,69	3,43	3,31	9,17	4,69	-0,84	3,43	3,31
ΣΣ: +x	3,59		126,85	-6,23	9,46	14,86	-125,02	2,74	5,76	-8,57	15,05	-125,02	1,35
ΣΣ: +x	3,59		-127,85	-4,92	9,35	-8,57	130,31	1,35	5,87	14,86	-15,98	130,31	2,74
ΣΣ: +z	3,59		142,96	-6,12	9,46	18,45	-130,91	2,63	5,76	-12,16	12,05	141,53	1,46
ΣΣ: +z	3,59		-143,96	-5,03	9,35	-12,16	136,20	1,46	5,87	18,45	-12,98	-130,91	2,63
ΣΣ: -x	3,59		216,50	-6,25	9,47	22,21	-199,27	2,75	5,75	-15,93	13,08	214,06	1,34
ΣΣ: -x	3,59		-217,50	-4,90	9,34	-15,93	204,57	1,34	5,88	22,21	-14,01	-199,27	2,75
ΣΣ: -z	3,59		173,53	-6,38	9,47	19,63	-161,20	2,88	5,75	-13,35	16,17	172,04	1,22
ΣΣ: -z	3,59		-174,53	-4,77	9,34	-13,35	166,49	1,22	5,88	19,63	-17,10	-161,20	2,88
			30,70	-0,21	0,11	4,42	35,12	-0,10	0,11	4,42	0,74	35,12	-0,21
			-25,58	0,18	-0,10	-3,68	-29,27	0,08	-0,10	-3,68	-0,62	-26,32	0,18
1.00G+1.00Q	4,11		-0,86	-6,31	10,73	3,41	2,56	2,38	6,61	3,41	-0,60	2,56	2,38
1.00G+1.00Q	4,11		-0,86	-6,31	10,73	3,41	2,56	2,38	6,61	3,41	-0,60	2,56	2,38
1.35G+1.50Q	5,71		-1,26	-8,74	14,89	4,69	3,43	3,31	9,17	4,69	-0,84	3,43	3,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,71		-24,29	-8,57	14,80	1,38	-22,91	3,38	9,08	1,38	-1,40	-22,91	3,38
1.00G+1.00Q	4,11		-0,86	-6,31	10,73	3,41	2,56	2,38	6,61	3,41	-0,60	2,56	2,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,11		-16,21	-6,20	10,67	1,21	-15,00	2,43	6,56	1,21	-0,97	-15,00	2,43
1.35G+1.05Q	5,24		-0,95	-8,08	13,69	4,45	3,51	3,01	8,45	4,45	-0,73	3,51	3,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,24		-39,32	-7,81	13,55	-1,07	-40,39	3,13	8,30	-1,07	-1,65	-39,53	3,13
1.00G+0.70Q	3,80		-0,65	-5,87	9,94	3,25	2,61	2,18	6,13	3,25	-0,52	2,61	2,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,80		-26,23	-5,69	9,84	-0,43	-26,65	2,26	6,04	-0,43	-1,14	-26,31	2,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 518	Τέλος: 2	Μέλος: 859	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[518] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		2,74	1,71	-2,62	3,20	5,94	-2,37	-5,54	3,20	-0,67	5,30	1,71
Q	1,00		-0,18	0,66	-1,05	0,55	0,37	-0,89	-2,05	0,55	-0,32	0,26	0,66
1.35G+1.50Q	5,45		3,43	3,31	-5,11	5,14	8,58	-4,54	-10,56	5,14	-1,38	7,55	3,31
ΣΣ: +x	3,42		130,31	1,35	-1,72	18,74	-121,01	-2,09	-7,99	-11,81	5,81	132,51	2,74
ΣΣ: +x	3,42		-125,02	2,74	-4,56	-11,81	133,25	-3,54	-5,15	18,74	-7,46	-121,66	1,35
ΣΣ: +z	3,42		136,20	1,46	-1,94	24,07	-114,18	-2,20	-7,77	-17,14	2,49	136,20	2,63
ΣΣ: +z	3,42		-130,91	2,63	-4,34	-17,14	126,41	-3,44	-5,37	24,07	-4,14	-117,36	1,46
ΣΣ: -x	3,42		204,57	1,34	-1,70	30,94	-173,74	-2,08	-8,01	-24,01	0,93	204,57	2,75

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[518] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	3,42		-199,28	2,75	-4,58	-24,01	185,98	-3,55	-5,13	30,94	-2,58	-178,73	1,34
ΣΣ:-z	3,42		166,49	1,21	-1,46	27,29	-142,75	-1,96	-8,25	-20,35	3,36	166,49	2,88
ΣΣ:-z	3,42		-161,20	2,88	-4,82	-20,35	154,98	-3,67	-4,89	27,29	-5,01	-146,25	1,21
			35,12	-0,10	0,19	3,87	39,00	0,09	0,19	3,87	0,29	38,22	0,09
			-29,27	0,08	-0,16	-3,23	-32,50	-0,08	-0,16	-3,23	-0,24	-29,27	0,08
1.00G+1.00Q	3,92		2,56	2,38	-3,66	3,75	6,31	-3,26	-7,59	3,75	-0,99	5,56	2,38
1.00G+1.00Q	3,92		2,56	2,38	-3,66	3,75	6,31	-3,26	-7,59	3,75	-0,99	5,56	2,38
1.35G+1.50Q	5,45		3,43	3,31	-5,11	5,14	8,58	-4,54	-10,56	5,14	-1,38	7,55	3,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		-22,91	3,38	-5,25	2,24	-20,67	-4,61	-10,70	2,24	-1,60	-21,12	3,38
1.00G+1.00Q	3,92		2,56	2,38	-3,66	3,75	6,31	-3,26	-7,59	3,75	-0,99	5,56	2,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		-15,00	2,42	-3,76	1,81	-13,19	-3,31	-7,69	1,81	-1,13	-13,55	2,42
1.35G+1.05Q	5,00		3,51	3,01	-4,63	4,90	8,41	-4,14	-9,64	4,90	-1,24	7,43	3,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-40,39	3,13	-4,87	0,05	-40,34	-4,25	-9,87	0,05	-1,60	-40,35	3,13
1.00G+0.70Q	3,62		2,61	2,18	-3,35	3,58	6,20	-2,99	-6,98	3,58	-0,89	5,48	2,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-26,65	2,26	-3,51	0,36	-26,30	-3,07	-7,14	0,36	-1,13	-26,37	2,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 519	Μέλος: 860	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[519] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		5,94	-2,37	5,56	3,42	9,37	1,73	2,63	3,42	-0,31	9,37	1,73
Q	1,00		0,37	-0,89	2,10	0,61	0,98	0,71	1,10	0,61	-0,26	0,98	0,71
1.35G+1.50Q	5,45		8,58	-4,54	10,65	5,54	14,12	3,39	5,20	5,54	-0,80	14,12	3,39
ΣΣ:+x	3,42		133,25	-3,55	8,09	22,15	-118,41	2,85	1,69	-14,71	2,40	-118,41	1,32
ΣΣ:+x	3,42		-121,01	-2,09	5,12	-14,71	138,10	1,32	4,67	22,15	-3,26	138,10	2,85
ΣΣ:+z	3,42		126,41	-3,44	7,86	29,43	-96,42	2,72	1,93	-21,98	6,01	124,04	1,44
ΣΣ:+z	3,42		-114,18	-2,20	5,35	-21,98	116,12	1,44	4,43	29,43	-6,87	-96,42	2,72
ΣΣ:-x	3,42		185,98	-3,55	8,11	39,07	-143,09	2,86	1,67	-31,63	12,50	181,10	1,30
ΣΣ:-x	3,42		-173,74	-2,08	5,10	-31,63	162,78	1,30	4,68	39,07	-13,37	-143,09	2,86
ΣΣ:-z	3,42		154,98	-3,67	8,38	34,28	-122,64	3,01	1,41	-26,83	8,48	152,09	1,16
ΣΣ:-z	3,42		-142,75	-1,97	4,84	-26,83	142,33	1,16	4,95	34,28	-9,34	-122,64	3,01
			39,00	0,09	-0,10	2,71	41,71	-0,01	-0,10	2,71	0,77	41,71	0,09
			-32,50	-0,08	0,08	-2,26	-34,76	0,01	0,08	-2,26	-0,64	-32,95	0,01
1.00G+1.00Q	3,92		6,31	-3,27	7,66	4,03	10,35	2,44	3,73	4,03	-0,56	10,35	2,44
1.00G+1.00Q	3,92		6,31	-3,27	7,66	4,03	10,35	2,44	3,73	4,03	-0,56	10,35	2,44
1.35G+1.50Q	5,45		8,58	-4,54	10,65	5,54	14,12	3,39	5,20	5,54	-0,80	14,12	3,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		-20,67	-4,61	10,73	3,51	-17,16	3,40	5,27	3,51	-1,37	-17,16	3,40
1.00G+1.00Q	3,92		6,31	-3,27	7,66	4,03	10,35	2,44	3,73	4,03	-0,56	10,35	2,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		-13,19	-3,31	7,71	2,68	-10,50	2,44	3,78	2,68	-0,94	-10,50	2,44
1.35G+1.05Q	5,00		8,41	-4,14	9,71	5,26	13,68	3,07	4,70	5,26	-0,68	13,68	3,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-40,34	-4,26	9,83	1,88	-38,46	3,08	4,83	1,88	-1,64	-38,46	3,08
1.00G+0.70Q	3,62		6,20	-3,00	7,03	3,85	10,06	2,22	3,40	3,85	-0,48	10,06	2,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-26,30	-3,07	7,11	1,59	-24,70	2,23	3,48	1,59	-1,12	-24,70	2,23

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 519	Τέλος: 3	Μέλος: 861		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[519] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		9,37	1,72	-3,02	3,30	12,68	-2,76	-5,94	3,30	-0,67	12,02	1,72
Q	1,00		0,98	0,71	-1,05	0,59	1,57	-0,85	-2,05	0,59	-0,32	1,45	0,71
1.35G+1.50Q	5,45		14,12	3,39	-5,65	5,33	19,47	-5,00	-11,11	5,33	-1,39	18,40	3,39
ΣΣ: +x	3,42		138,10	1,31	-2,59	23,72	-118,03	-2,97	-7,92	-16,55	10,07	-117,82	2,84
ΣΣ: +x	3,42		-118,41	2,84	-4,50	-16,55	144,91	-3,40	-6,02	23,72	-11,73	143,30	1,31
ΣΣ: +z	3,42		116,12	1,44	-2,73	31,90	-82,53	-2,98	-7,78	-24,73	14,68	116,12	2,71
ΣΣ: +z	3,42		-96,43	2,71	-4,35	-24,73	109,40	-3,40	-6,16	31,90	-16,35	-84,74	1,44
ΣΣ: -x	3,42		162,78	1,30	-2,58	42,60	-114,16	-2,95	-7,94	-35,43	25,34	162,78	2,85
ΣΣ: -x	3,42		-143,09	2,85	-4,51	-35,43	141,03	-3,43	-6,00	42,60	-27,00	-119,41	1,30
ΣΣ: -z	3,42		142,33	1,15	-2,41	37,27	-106,76	-2,93	-8,10	-30,09	20,61	142,33	3,00
ΣΣ: -z	3,42		-122,64	3,00	-4,67	-30,09	133,64	-3,44	-5,84	37,27	-22,28	-109,29	1,15
			41,71	-0,01	0,13	2,55	44,26	0,12	0,13	2,55	0,48	43,75	0,12
			-34,76	0,01	-0,11	-2,12	-36,88	-0,10	-0,11	-2,12	-0,40	-34,76	0,01
1.00G+1.00Q	3,92		10,35	2,43	-4,07	3,89	14,25	-3,61	-8,00	3,89	-0,99	13,47	2,43
1.00G+1.00Q	3,92		10,35	2,43	-4,07	3,89	14,25	-3,61	-8,00	3,89	-0,99	13,47	2,43
1.35G+1.50Q	5,45		14,12	3,39	-5,65	5,33	19,47	-5,00	-11,11	5,33	-1,39	18,40	3,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		-17,16	3,39	-5,75	3,42	-13,73	-5,10	-11,20	3,42	-1,75	-14,42	3,39
1.00G+1.00Q	3,92		10,35	2,43	-4,07	3,89	14,25	-3,61	-8,00	3,89	-0,99	13,47	2,43
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		-10,50	2,43	-4,14	2,61	-7,89	-3,68	-8,06	2,61	-1,23	-8,41	2,43
1.35G+1.05Q	5,00		13,68	3,07	-5,18	5,07	18,76	-4,62	-10,18	5,07	-1,24	17,75	3,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-38,46	3,08	-5,34	1,89	-36,57	-4,78	-10,35	1,89	-1,84	-36,94	3,08
1.00G+0.70Q	3,62		10,06	2,22	-3,75	3,71	13,77	-3,36	-7,38	3,71	-0,90	13,03	2,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-24,70	2,22	-3,86	1,59	-23,11	-3,46	-7,49	1,59	-1,30	-23,43	2,22

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 521	Μέλος: 862		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		30,37	-2,72	6,21	1,10	31,47	2,03	3,28	1,10	-5,87	31,47	2,03
Q	1,00		10,19	-0,83	2,05	0,34	10,53	0,72	1,05	0,34	-3,05	10,53	0,72
1.35G+1.50Q	5,45		56,27	-4,93	11,46	2,00	58,27	3,82	6,00	2,00	-12,50	58,27	3,82
ΣΣ: +x	3,42		459,86	-3,49	7,87	56,41	-333,39	3,36	3,17	-53,86	57,91	449,23	1,42
ΣΣ: +x	3,42		-388,98	-2,79	6,60	-53,86	406,82	1,42	4,45	56,41	-72,70	-333,39	3,36
ΣΣ: +z	3,42		420,84	-3,46	7,77	54,84	-296,43	3,22	3,27	-52,30	44,62	410,61	1,56
ΣΣ: +z	3,42		-349,96	-2,82	6,70	-52,30	369,85	1,56	4,35	54,84	-59,41	-296,43	3,22
ΣΣ: -x	3,42		551,55	-3,51	7,88	73,39	-408,52	3,38	3,16	-70,84	49,76	537,60	1,41
ΣΣ: -x	3,42		-480,67	-2,77	6,59	-70,84	481,94	1,41	4,45	73,39	-64,55	-408,52	3,38
ΣΣ: -z	3,42		537,95	-3,55	8,00	68,30	-399,71	3,53	3,05	-65,76	63,27	524,96	1,25
ΣΣ: -z	3,42		-467,07	-2,73	6,47	-65,76	473,13	1,25	4,57	68,30	-78,06	-399,71	3,53
			65,59	0,13	-0,04	-4,15	61,43	0,10	-0,04	-4,15	2,67	64,76	0,13
			-54,66	-0,11	0,03	3,46	-51,19	-0,08	0,03	3,46	-2,23	-51,19	-0,11
1.00G+1.00Q	3,92		40,55	-3,56	8,26	1,44	42,00	2,75	4,33	1,44	-8,92	42,00	2,75
1.00G+1.00Q	3,92		40,55	-3,56	8,26	1,44	42,00	2,75	4,33	1,44	-8,92	42,00	2,75
1.35G+1.50Q	5,45		56,27	-4,93	11,46	2,00	58,27	3,82	6,00	2,00	-12,50	58,27	3,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		7,08	-5,03	11,49	5,11	12,20	3,75	6,03	5,11	-14,50	12,20	3,75
1.00G+1.00Q	3,92		40,55	-3,56	8,26	1,44	42,00	2,75	4,33	1,44	-8,92	42,00	2,75
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		7,76	-3,62	8,28	3,52	11,28	2,70	4,35	3,52	-10,25	11,28	2,70

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[3] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	5,00		51,69	-4,55	10,54	1,84	53,54	3,50	5,53	1,84	-11,13	53,54	3,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-30,30	-4,72	10,58	7,04	-23,25	3,38	5,58	7,04	-14,46	-23,25	3,38
1.00G+0.70Q	3,62		37,50	-3,31	7,65	1,34	38,84	2,54	4,02	1,34	-8,00	38,84	2,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-17,16	-3,42	7,68	4,80	-12,35	2,45	4,05	4,80	-10,23	-12,35	2,45

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 521	Τέλος: 520	Μέλος: 863		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		31,47	2,03	1,40	0,67	32,14	1,97	-1,52	0,67	-5,92	32,14	2,37
Q	1,00		10,53	0,72	0,44	0,19	10,71	0,66	-0,55	0,19	-3,06	10,71	0,82
1.35G+1.50Q	5,45		58,27	3,82	2,56	1,19	59,46	3,65	-2,89	1,19	-12,59	59,46	4,42
ΣΣ:+x	3,42		406,82	1,42	1,89	61,08	-273,75	3,00	-2,07	-59,54	46,69	406,82	3,63
ΣΣ:+x	3,42		-333,39	3,36	1,35	-59,54	348,71	1,60	-1,53	61,08	-61,59	-273,75	1,94
ΣΣ:+z	3,42		369,85	1,56	1,85	59,23	-239,25	2,90	-2,03	-57,70	33,16	369,85	3,50
ΣΣ:+z	3,42		-296,43	3,22	1,39	-57,70	314,20	1,70	-1,57	59,23	-48,06	-239,25	2,06
ΣΣ:-x	3,42		481,94	1,41	1,90	79,50	-331,03	3,01	-2,08	-77,97	33,87	481,94	3,64
ΣΣ:-x	3,42		-408,52	3,37	1,35	-77,97	405,99	1,59	-1,52	79,50	-48,78	-331,03	1,93
ΣΣ:-z	3,42		473,14	1,25	1,94	74,33	-327,01	3,12	-2,12	-72,80	47,80	473,14	3,78
ΣΣ:-z	3,42		-399,71	3,53	1,30	-72,80	401,97	1,48	-1,48	74,33	-62,71	-327,01	1,80
			61,43	0,10	-0,05	-4,41	57,02	0,05	-0,05	-4,41	2,89	61,43	0,10
			-51,19	-0,08	0,04	3,68	-47,51	-0,04	0,04	3,68	-2,41	-47,51	-0,08
1.00G+1.00Q	3,92		42,00	2,75	1,84	0,86	42,86	2,63	-2,08	0,86	-8,98	42,86	3,18
1.00G+1.00Q	3,92		42,00	2,75	1,84	0,86	42,86	2,63	-2,08	0,86	-8,98	42,86	3,18
1.35G+1.50Q	5,45		58,27	3,82	2,56	1,19	59,46	3,65	-2,89	1,19	-12,59	59,46	4,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		12,20	3,75	2,59	4,50	16,70	3,62	-2,85	4,50	-14,76	16,70	4,36
1.00G+1.00Q	3,92		42,00	2,75	1,84	0,86	42,86	2,63	-2,08	0,86	-8,98	42,86	3,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		11,28	2,70	1,87	3,07	14,35	2,61	-2,05	3,07	-10,43	14,35	3,14
1.35G+1.05Q	5,00		53,54	3,50	2,36	1,11	54,64	3,35	-2,64	1,11	-11,21	54,64	4,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-23,25	3,37	2,42	6,62	-16,63	3,29	-2,58	6,62	-14,82	-16,63	3,96
1.00G+0.70Q	3,62		38,84	2,53	1,71	0,81	39,64	2,43	-1,91	0,81	-8,07	39,64	2,94
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-12,35	2,45	1,75	4,48	-7,87	2,39	-1,87	4,48	-10,48	-7,87	2,87

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 520	Τέλος: 4	Μέλος: 864		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[4] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,14	1,98	-6,68	0,26	32,40	-6,18	-9,61	0,26	-5,94	32,35	1,98
Q	1,00		10,71	0,67	-2,29	0,02	10,74	-2,13	-3,29	0,02	-3,07	10,73	0,67
1.35G+1.50Q	5,45		59,46	3,67	-12,46	0,39	59,85	-11,54	-17,91	0,39	-12,63	59,77	3,67
ΣΣ:+x	3,42		348,71	1,61	-6,47	64,02	-211,88	-6,58	-12,61	-63,48	35,19	348,71	3,01
ΣΣ:+x	3,42		-273,75	3,01	-9,19	-63,48	287,38	-7,91	-9,89	64,02	-50,15	-224,17	1,61
ΣΣ:+z	3,42		314,20	1,71	-6,67	61,86	-180,56	-6,69	-12,41	-61,31	21,45	314,20	2,91
ΣΣ:+z	3,42		-239,25	2,91	-8,98	-61,31	256,06	-7,80	-10,10	61,86	-36,41	-192,16	1,71
ΣΣ:-x	3,42		405,99	1,60	-6,44	83,14	-251,07	-6,57	-12,63	-82,60	17,71	405,99	3,02
ΣΣ:-x	3,42		-331,03	3,02	-9,21	-82,60	326,57	-7,92	-9,87	83,14	-32,66	-266,92	1,60
ΣΣ:-z	3,42		401,97	1,49	-6,22	78,00	-251,52	-6,45	-12,86	-77,46	31,98	401,97	3,13
ΣΣ:-z	3,42		-327,01	3,13	-9,44	-77,46	327,02	-8,04	-9,64	78,00	-46,94	-266,51	1,49
			57,02	0,05	-0,10	-4,54	52,47	-0,05	-0,10	-4,54	3,14	57,02	0,05
			-47,51	-0,04	0,09	3,78	-43,73	0,05	0,09	3,78	-2,62	-44,48	0,05
1.00G+1.00Q	3,92		42,86	2,64	-8,97	0,28	43,14	-8,31	-12,90	0,28	-9,01	43,08	2,64
1.00G+1.00Q	3,92		42,86	2,64	-8,97	0,28	43,14	-8,31	-12,90	0,28	-9,01	43,08	2,64
1.35G+1.50Q	5,45		59,46	3,67	-12,46	0,39	59,85	-11,54	-17,91	0,39	-12,63	59,77	3,67
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		16,70	3,63	-12,38	3,79	20,50	-11,50	-17,83	3,79	-14,99	19,74	3,63
1.00G+1.00Q	3,92		42,86	2,64	-8,97	0,28	43,14	-8,31	-12,90	0,28	-9,01	43,08	2,64
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		14,35	2,62	-8,92	2,55	16,91	-8,28	-12,85	2,55	-10,58	16,39	2,62
1.35G+1.05Q	5,00		54,64	3,37	-11,42	0,37	55,02	-10,58	-16,43	0,37	-11,25	54,94	3,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-16,63	3,31	-11,30	6,05	-10,57	-10,51	-16,30	6,05	-15,18	-11,78	3,31
1.00G+0.70Q	3,62		39,64	2,44	-8,28	0,28	39,92	-7,67	-11,91	0,28	-8,09	39,86	2,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-7,87	2,40	-8,20	4,06	-3,81	-7,63	-11,83	4,06	-10,71	-4,62	2,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 522	Μέλος: 865	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[4] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[522] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,40	-6,18	10,91	0,47	32,87	3,28	7,98	0,47	-5,90	32,87	3,28
Q	1,00		10,74	-2,13	3,70	0,17	10,91	1,07	2,70	0,17	-3,06	10,91	1,07
1.35G+1.50Q	5,45		59,85	-11,54	20,28	0,89	60,74	6,04	14,82	0,89	-12,56	60,74	6,04
ΣΣ:+x	3,42		287,38	-7,90	13,58	62,99	-152,39	3,98	8,51	-61,88	32,96	275,56	3,66
ΣΣ:+x	3,42		-211,88	-6,58	11,94	-61,88	229,00	3,66	10,15	62,99	-47,82	-152,39	3,98
ΣΣ:+z	3,42		256,07	-7,80	13,45	62,64	-124,27	3,96	8,64	-61,53	18,20	244,74	3,68
ΣΣ:+z	3,42		-180,56	-6,69	12,06	-61,53	200,88	3,68	10,02	62,64	-33,07	-124,27	3,96
ΣΣ:-x	3,42		326,57	-7,92	13,59	85,66	-172,22	3,98	8,50	-84,55	12,31	310,69	3,65
ΣΣ:-x	3,42		-251,07	-6,57	11,92	-84,55	248,84	3,65	10,17	85,66	-27,17	-172,22	3,98
ΣΣ:-z	3,42		327,02	-8,03	13,73	78,71	-178,02	4,00	8,36	-77,60	27,09	312,31	3,63
ΣΣ:-z	3,42		-251,52	-6,45	11,79	-77,60	254,64	3,63	10,30	78,71	-41,96	-178,02	4,00
			52,47	-0,05	0,08	-5,17	47,29	0,03	0,08	-5,17	2,66	51,43	0,03
			-43,73	0,05	-0,07	4,31	-39,41	-0,02	-0,07	4,31	-2,21	-39,41	0,05
1.00G+1.00Q	3,92		43,14	-8,31	14,61	0,64	43,78	4,35	10,68	0,64	-8,96	43,78	4,35
1.00G+1.00Q	3,92		43,14	-8,31	14,61	0,64	43,78	4,35	10,68	0,64	-8,96	43,78	4,35
1.35G+1.50Q	5,45		59,85	-11,54	20,28	0,89	60,74	6,04	14,82	0,89	-12,56	60,74	6,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		20,50	-11,50	20,21	4,77	25,28	6,02	14,76	4,77	-14,55	25,28	6,02
1.00G+1.00Q	3,92		43,14	-8,31	14,61	0,64	43,78	4,35	10,68	0,64	-8,96	43,78	4,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		16,91	-8,28	14,57	3,23	20,14	4,34	10,64	3,23	-10,29	20,14	4,34
1.35G+1.05Q	5,00		55,02	-10,58	18,61	0,81	55,83	5,56	13,61	0,81	-11,18	55,83	5,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-10,57	-10,51	18,51	7,28	-3,28	5,52	13,50	7,28	-14,50	-3,28	5,52
1.00G+0.70Q	3,62		39,92	-7,67	13,50	0,59	40,51	4,03	9,87	0,59	-8,04	40,51	4,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		-3,81	-7,62	13,43	4,90	1,10	4,01	9,80	4,90	-10,26	1,10	4,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 522	Τέλος: 523	Μέλος: 866	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA200	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[522] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[523] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,87	3,27	1,28	0,12	32,99	3,09	-1,64	0,12	-5,92	32,99	3,55
Q	1,00		10,91	1,07	0,44	0,03	10,94	1,01	-0,56	0,03	-3,06	10,94	1,17
1.35G+1.50Q	5,45		60,74	6,02	2,40	0,20	60,94	5,70	-3,05	0,20	-12,59	60,94	6,55
ΣΣ:+x	3,42		229,00	3,65	1,58	64,82	-94,99	3,83	-1,99	-64,56	21,38	229,00	3,95
ΣΣ:+x	3,42		-152,39	3,97	1,43	-64,56	171,86	3,37	-1,84	64,82	-36,29	-94,99	4,33
ΣΣ:+z	3,42		200,88	3,67	1,56	64,40	-74,08	3,80	-1,98	-64,14	6,38	200,88	3,97
ΣΣ:+z	3,42		-124,27	3,95	1,44	-64,14	150,96	3,40	-1,86	64,40	-21,29	-74,08	4,30
ΣΣ:-x	3,42		248,84	3,64	1,58	88,07	-100,55	3,84	-2,00	-87,81	-3,91	248,84	3,94
ΣΣ:-x	3,42		-172,22	3,97	1,43	-87,81	177,42	3,36	-1,84	88,07	-10,99	-100,55	4,33
ΣΣ:-z	3,42		254,64	3,62	1,59	81,19	-108,64	3,87	-2,01	-80,93	11,10	254,64	3,91
ΣΣ:-z	3,42		-178,02	3,99	1,41	-80,93	185,52	3,33	-1,83	81,19	-26,01	-108,64	4,36
			47,29	0,03		-5,83	41,46	0,02		-5,83	2,93	47,29	0,03
			-39,41	-0,02		4,86	-34,55	-0,02		4,86	-2,45	-34,55	-0,02
1.00G+1.00Q	3,92		43,78	4,34	1,72	0,14	43,93	4,11	-2,20	0,14	-8,98	43,93	4,72
1.00G+1.00Q	3,92		43,78	4,34	1,72	0,14	43,93	4,11	-2,20	0,14	-8,98	43,93	4,72
1.35G+1.50Q	5,45		60,74	6,02	2,40	0,20	60,94	5,70	-3,05	0,20	-12,59	60,94	6,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		25,28	6,00	2,40	4,57	29,85	5,68	-3,04	4,57	-14,79	29,85	6,53
1.00G+1.00Q	3,92		43,78	4,34	1,72	0,14	43,93	4,11	-2,20	0,14	-8,98	43,93	4,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		20,14	4,33	1,73	3,06	23,20	4,10	-2,19	3,06	-10,45	23,20	4,71
1.35G+1.05Q	5,00		55,83	5,54	2,20	0,19	56,02	5,24	-2,80	0,19	-11,21	56,02	6,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		-3,28	5,50	2,21	7,48	4,20	5,21	-2,79	7,48	-14,88	4,20	5,99
1.00G+0.70Q	3,62		40,51	4,02	1,59	0,14	40,65	3,80	-2,03	0,14	-8,06	40,65	4,37
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		1,10	4,00	1,60	5,00	6,10	3,78	-2,02	5,00	-10,51	6,10	4,35

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 523	Τέλος: 5	Μέλος: 867	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA200	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[523] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,99	3,10	-8,88	-0,20	32,78	-7,26	-11,81	-0,20	-5,92	32,99	3,10
Q	1,00		10,94	1,02	-2,99	-0,11	10,83	-2,48	-3,99	-0,11	-3,06	10,94	1,02
1.35G+1.50Q	5,45		60,94	5,71	-16,48	-0,44	60,50	-13,52	-21,93	-0,44	-12,58	60,94	5,71
ΣΣ:+x	3,42		171,86	3,38	-10,15	65,43	-48,87	-8,50	-14,04	-65,94	9,80	171,86	3,84
ΣΣ:+x	3,42		-94,98	3,84	-10,61	-65,94	125,23	-8,51	-13,57	65,43	-24,70	-56,27	3,38
ΣΣ:+z	3,42		150,96	3,41	-10,18	65,04	-46,94	-8,50	-14,01	-65,55	-4,79	150,96	3,81
ΣΣ:+z	3,42		-74,08	3,81	-10,58	-65,55	123,30	-8,51	-13,60	65,04	-10,11	-49,20	3,41
ΣΣ:-x	3,42		177,42	3,37	-10,13	88,95	-61,71	-8,49	-14,05	-89,46	6,04	177,42	3,85

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[523] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	3,42		-100,55	3,85	-10,62	-89,46	138,07	-8,51	-13,56	88,95	-20,94	-64,57	3,37
ΣΣ:-z	3,42		185,52	3,33	-10,10	82,15	-60,41	-8,50	-14,08	-82,66	-4,68	185,52	3,88
ΣΣ:-z	3,42		-108,64	3,88	-10,65	-82,66	136,77	-8,51	-13,53	82,15	-10,21	-66,71	3,33
			41,46	0,02	-0,07	-6,73	34,72	-0,05	-0,07	-6,73	3,31	41,46	0,02
			-34,55	-0,02	0,06	5,61	-28,93	0,04	0,06	5,61	-2,75	-30,06	0,04
1.00G+1.00Q	3,92		43,93	4,12	-11,87	-0,31	43,61	-9,74	-15,80	-0,31	-8,98	43,93	4,12
1.00G+1.00Q	3,92		43,93	4,12	-11,87	-0,31	43,61	-9,74	-15,80	-0,31	-8,98	43,93	4,12
1.35G+1.50Q	5,45		60,94	5,71	-16,48	-0,44	60,50	-13,52	-21,93	-0,44	-12,58	60,94	5,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		29,85	5,69	-16,42	4,61	34,46	-13,48	-21,88	4,61	-15,06	33,54	5,69
1.00G+1.00Q	3,92		43,93	4,12	-11,87	-0,31	43,61	-9,74	-15,80	-0,31	-8,98	43,93	4,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		23,20	4,11	-11,84	3,05	26,25	-9,72	-15,76	3,05	-10,63	25,64	4,11
1.35G+1.05Q	5,00		56,02	5,25	-15,13	-0,39	55,63	-12,41	-20,13	-0,39	-11,20	56,02	5,25
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		4,20	5,23	-15,04	8,02	12,23	-12,34	-20,04	8,02	-15,34	10,62	5,23
1.00G+0.70Q	3,62		40,65	3,81	-10,98	-0,28	40,37	-9,00	-14,60	-0,28	-8,06	40,65	3,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		6,10	3,79	-10,92	5,33	11,43	-8,96	-14,54	5,33	-10,82	10,37	3,79

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 524	Μέλος: 868		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[524] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,78	-7,26	11,80	0,09	32,88	3,09	8,88	0,09	-5,92	32,88	3,09
Q	1,00		10,83	-2,48	3,99	0,08	10,91	1,01	2,99	0,08	-3,06	10,91	1,01
1.35G+1.50Q	5,45		60,50	-13,52	21,92	0,24	60,75	5,70	16,47	0,24	-12,59	60,75	5,70
ΣΣ:+x	3,42		125,23	-8,51	14,04	64,69	-39,67	3,84	10,13	-64,42	7,67	119,51	3,37
ΣΣ:+x	3,42		-48,87	-8,50	13,56	-64,42	116,30	3,37	10,61	64,69	-22,58	-36,91	3,84
ΣΣ:+z	3,42		123,30	-8,51	14,00	66,40	-65,15	3,80	10,17	-66,12	-3,53	-46,84	3,40
ΣΣ:+z	3,42		-46,94	-8,50	13,60	-66,12	141,78	3,40	10,57	66,40	-11,38	141,78	3,80
ΣΣ:-x	3,42		138,07	-8,51	14,03	91,91	-92,89	3,83	10,14	-91,64	11,90	-62,16	3,37
ΣΣ:-x	3,42		-61,71	-8,49	13,57	-91,64	169,52	3,37	10,60	91,91	-26,82	169,52	3,83
ΣΣ:-z	3,42		136,77	-8,51	14,07	83,73	-70,77	3,87	10,10	-83,46	-3,25	-56,13	3,33
ΣΣ:-z	3,42		-60,41	-8,50	13,53	-83,46	147,40	3,33	10,64	83,73	-11,66	147,40	3,87
			34,72	-0,05	0,06	-8,04	26,67	0,01	0,06	-8,04	2,50	33,11	0,01
			-28,93	0,04	-0,05	6,70	-22,23		-0,05	6,70	-2,08	-22,23	0,04
1.00G+1.00Q	3,92		43,61	-9,74	15,79	0,17	43,79	4,11	11,86	0,17	-8,99	43,79	4,11
1.00G+1.00Q	3,92		43,61	-9,74	15,79	0,17	43,79	4,11	11,86	0,17	-8,99	43,79	4,11
1.35G+1.50Q	5,45		60,50	-13,52	21,92	0,24	60,75	5,70	16,47	0,24	-12,59	60,75	5,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		34,46	-13,48	21,88	6,27	40,74	5,70	16,42	6,27	-14,47	40,74	5,70
1.00G+1.00Q	3,92		43,61	-9,74	15,79	0,17	43,79	4,11	11,86	0,17	-8,99	43,79	4,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		26,25	-9,72	15,77	4,19	30,45	4,11	11,84	4,19	-10,24	30,45	4,11
1.35G+1.05Q	5,00		55,63	-12,41	20,12	0,21	55,84	5,24	15,12	0,21	-11,22	55,84	5,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		12,23	-12,34	20,05	10,25	22,50	5,24	15,05	10,25	-14,34	22,50	5,24
1.00G+0.70Q	3,62		40,37	-9,00	14,60	0,15	40,51	3,80	10,97	0,15	-8,07	40,51	3,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		11,43	-8,96	14,55	6,85	18,29	3,80	10,92	6,85	-10,15	18,29	3,80

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 524	Τέλος: 525	Μέλος: 869		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[524] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[525] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,88	3,09	1,64	-0,19	32,69	3,26	-1,28	-0,19	-5,92	32,88	3,54
Q	1,00		10,91	1,01	0,56	-0,04	10,87	1,07	-0,44	-0,04	-3,06	10,91	1,17
1.35G+1.50Q	5,45		60,75	5,68	3,05	-0,31	60,43	6,01	-2,40	-0,31	-12,59	60,75	6,53
ΣΣ: +x	3,42		116,30	3,36	2,00	64,28	-76,88	3,96	-1,58	-64,70	-5,20	-39,67	4,32
ΣΣ: +x	3,42		-39,67	3,83	1,84	-64,70	153,10	3,64	-1,43	64,28	-9,71	153,10	3,94
ΣΣ: +z	3,42		141,78	3,40	1,98	66,11	-113,85	3,93	-1,57	-66,52	6,13	-65,15	4,29
ΣΣ: +z	3,42		-65,15	3,79	1,85	-66,52	190,07	3,66	-1,44	66,11	-21,03	190,07	3,97
ΣΣ: -x	3,42		169,52	3,36	2,00	90,53	-164,36	3,95	-1,58	-90,95	23,63	-92,89	4,32
ΣΣ: -x	3,42		-92,89	3,82	1,84	-90,95	240,58	3,64	-1,43	90,53	-38,54	240,58	3,94
ΣΣ: -z	3,42		147,40	3,32	2,01	83,48	-130,17	3,98	-1,60	-83,90	11,04	-70,77	4,35
ΣΣ: -z	3,42		-70,77	3,86	1,82	-83,90	206,39	3,62	-1,41	83,48	-25,94	206,39	3,91
			26,67	0,01	0,02	-8,96	17,72	0,03	0,02	-8,96	2,93	26,67	0,03
			-22,23		-0,02	7,46	-14,76	-0,02	-0,02	7,46	-2,44	-14,76	-0,02
1.00G+1.00Q	3,92		43,79	4,10	2,20	-0,23	43,56	4,33	-1,73	-0,23	-8,99	43,79	4,71
1.00G+1.00Q	3,92		43,79	4,10	2,20	-0,23	43,56	4,33	-1,73	-0,23	-8,99	43,79	4,71
1.35G+1.50Q	5,45		60,75	5,68	3,05	-0,31	60,43	6,01	-2,40	-0,31	-12,59	60,75	6,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		40,74	5,68	3,03	6,40	47,15	5,99	-2,41	6,40	-14,79	47,15	6,52
1.00G+1.00Q	3,92		43,79	4,10	2,20	-0,23	43,56	4,33	-1,73	-0,23	-8,99	43,79	4,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		30,45	4,10	2,19	4,25	34,70	4,32	-1,74	4,25	-10,45	34,70	4,70
1.35G+1.05Q	5,00		55,84	5,23	2,80	-0,30	55,54	5,53	-2,20	-0,30	-11,21	55,84	6,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		22,50	5,22	2,77	10,90	33,40	5,50	-2,22	10,90	-14,88	33,40	5,99
1.00G+0.70Q	3,62		40,51	3,79	2,03	-0,22	40,30	4,01	-1,59	-0,22	-8,07	40,51	4,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		18,29	3,79	2,01	7,25	25,54	3,99	-1,61	7,25	-10,51	25,54	4,35

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 525	Τέλος: 6	Μέλος: 870		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[525] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,69	3,27	-7,97	-0,47	32,22	-6,18	-10,90	-0,47	-5,90	32,69	3,27
Q	1,00		10,87	1,07	-2,70	-0,16	10,71	-2,13	-3,70	-0,16	-3,06	10,87	1,07
1.35G+1.50Q	5,45		60,43	6,03	-14,81	-0,87	59,57	-11,53	-20,26	-0,87	-12,56	60,43	6,03
ΣΣ: +x	3,42		153,10	3,65	-8,49	62,38	-131,19	-6,56	-13,58	-63,47	9,43	-76,88	3,97
ΣΣ: +x	3,42		-76,88	3,97	-10,15	-63,47	206,32	-7,92	-11,92	62,38	-24,29	195,13	3,65
ΣΣ: +z	3,42		190,07	3,67	-8,62	64,47	-172,10	-6,67	-13,44	-65,56	17,84	-113,85	3,94
ΣΣ: +z	3,42		-113,85	3,94	-10,02	-65,56	247,23	-7,81	-12,05	64,47	-32,71	235,43	3,67
ΣΣ: -x	3,42		240,58	3,65	-8,49	87,72	-245,51	-6,56	-13,57	-88,81	35,73	-164,36	3,96
ΣΣ: -x	3,42		-164,36	3,96	-10,15	-88,81	320,64	-7,92	-11,92	87,72	-50,60	304,23	3,65
ΣΣ: -z	3,42		206,39	3,63	-8,34	81,46	-203,91	-6,44	-13,72	-82,55	26,97	-130,17	3,99
ΣΣ: -z	3,42		-130,17	3,99	-10,30	-82,55	279,04	-8,04	-11,77	81,46	-41,83	264,02	3,63
			17,72	0,03		-9,61	8,10	0,02		-9,61	3,46	17,72	0,03
			-14,76	-0,02		8,00	-6,75	-0,02		8,00	-2,88	-8,35	-0,02
1.00G+1.00Q	3,92		43,56	4,35	-10,67	-0,62	42,93	-8,31	-14,60	-0,62	-8,96	43,56	4,35
1.00G+1.00Q	3,92		43,56	4,35	-10,67	-0,62	42,93	-8,31	-14,60	-0,62	-8,96	43,56	4,35
1.35G+1.50Q	5,45		60,43	6,03	-14,81	-0,87	59,57	-11,53	-20,26	-0,87	-12,56	60,43	6,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		47,15	6,01	-14,80	6,34	53,49	-11,55	-20,26	6,34	-15,16	52,22	6,01
1.00G+1.00Q	3,92		43,56	4,35	-10,67	-0,62	42,93	-8,31	-14,60	-0,62	-8,96	43,56	4,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		34,70	4,33	-10,67	4,18	38,89	-8,32	-14,59	4,18	-10,69	38,05	4,33

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[525] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	5,00		55,54	5,54	-13,59	-0,80	54,75	-10,57	-18,59	-0,80	-11,18	55,54	5,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		33,40	5,51	-13,59	11,21	44,63	-10,60	-18,59	11,21	-15,51	42,38	5,51
1.00G+0.70Q	3,62		40,30	4,02	-9,86	-0,58	39,72	-7,67	-13,49	-0,58	-8,05	40,30	4,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		25,54	4,00	-9,86	7,43	32,97	-7,69	-13,48	7,43	-10,93	31,49	4,00

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 526	Μέλος: 871		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[526] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,22	-6,18	9,57	-0,16	32,06	1,94	6,65	-0,16	-5,94	32,19	1,94
Q	1,00		10,71	-2,13	3,29	0,03	10,74	0,66	2,29	0,03	-3,07	10,74	0,66
1.35G+1.50Q	5,45		59,57	-11,53	17,86	-0,17	59,40	3,62	12,40	-0,17	-12,62	59,53	3,62
ΣΣ:+x	3,42		206,32	-7,92	12,60	62,66	-190,41	2,98	6,41	-62,95	16,03	-142,82	1,57
ΣΣ:+x	3,42		-131,19	-6,57	9,84	-62,95	265,25	1,57	9,17	62,66	-30,97	265,25	2,98
ΣΣ:+z	3,42		247,23	-7,81	12,38	65,44	-233,86	2,88	6,63	-65,73	21,31	-184,26	1,67
ΣΣ:+z	3,42		-172,10	-6,68	10,05	-65,73	308,70	1,67	8,95	65,44	-36,25	308,70	2,88
ΣΣ:-x	3,42		320,64	-7,92	12,60	88,54	-329,84	2,98	6,41	-88,82	36,94	-262,16	1,57
ΣΣ:-x	3,42		-245,51	-6,57	9,84	-88,82	404,68	1,57	9,17	88,54	-51,89	404,68	2,98
ΣΣ:-z	3,42		279,04	-8,04	12,84	82,88	-282,66	3,10	6,17	-83,17	31,97	-219,43	1,45
ΣΣ:-z	3,42		-203,91	-6,44	9,60	-83,17	357,50	1,45	9,41	82,88	-46,92	357,50	3,10
			8,10	0,02	-0,02	-10,21	-2,12	0,01	-0,02	-10,21	2,33	6,05	0,02
			-6,75	-0,02	0,01	8,50	1,77	-0,01	0,01	8,50	-1,95	1,77	-0,02
1.00G+1.00Q	3,92		42,93	-8,31	12,86	-0,13	42,80	2,61	8,93	-0,13	-9,01	42,91	2,61
1.00G+1.00Q	3,92		42,93	-8,31	12,86	-0,13	42,80	2,61	8,93	-0,13	-9,01	42,91	2,61
1.35G+1.50Q	5,45		59,57	-11,53	17,86	-0,17	59,40	3,62	12,40	-0,17	-12,62	59,53	3,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		53,49	-11,55	17,87	7,48	60,99	3,61	12,41	7,48	-14,37	60,99	3,61
1.00G+1.00Q	3,92		42,93	-8,31	12,86	-0,13	42,80	2,61	8,93	-0,13	-9,01	42,91	2,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		38,89	-8,32	12,87	4,97	43,87	2,60	8,94	4,97	-10,17	43,87	2,60
1.35G+1.05Q	5,00		54,75	-10,58	16,38	-0,18	54,56	3,32	11,37	-0,18	-11,24	54,71	3,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		44,63	-10,61	16,40	12,57	57,22	3,31	11,39	12,57	-14,16	57,22	3,31
1.00G+0.70Q	3,62		39,72	-7,67	11,87	-0,14	39,58	2,41	8,25	-0,14	-8,09	39,69	2,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		32,97	-7,69	11,89	8,37	41,35	2,40	8,26	8,37	-10,03	41,35	2,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 526	Τέλος: 527	Μέλος: 872		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[526] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[527] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		32,06	1,94	1,50	-0,48	31,58	1,98	-1,42	-0,48	-5,92	32,06	2,32
Q	1,00		10,74	0,66	0,55	-0,09	10,65	0,71	-0,45	-0,09	-3,07	10,74	0,81
1.35G+1.50Q	5,45		59,40	3,60	2,86	-0,79	58,61	3,74	-2,58	-0,79	-12,59	59,40	4,35
ΣΣ:+x	3,42		265,25	1,56	2,06	59,38	-248,88	3,32	-1,92	-60,44	31,76	-190,41	1,89
ΣΣ:+x	3,42		-190,41	2,97	1,51	-60,44	322,67	1,36	-1,37	59,38	-46,67	322,67	3,59
ΣΣ:+z	3,42		308,70	1,67	2,01	62,02	-294,61	3,17	-1,87	-63,07	32,92	-233,86	2,01
ΣΣ:+z	3,42		-233,86	2,87	1,55	-63,07	368,40	1,50	-1,41	62,02	-47,83	368,40	3,46
ΣΣ:-x	3,42		404,68	1,56	2,05	83,65	-411,90	3,31	-1,91	-84,71	48,78	-329,84	1,89
ΣΣ:-x	3,42		-329,84	2,97	1,51	-84,71	485,69	1,36	-1,37	83,65	-63,69	485,69	3,59
ΣΣ:-z	3,42		357,50	1,44	2,10	78,68	-359,97	3,48	-1,96	-79,74	47,74	-282,66	1,76
ΣΣ:-z	3,42		-282,66	3,09	1,46	-79,74	433,76	1,20	-1,32	78,68	-62,65	433,76	3,73
			-2,12	0,01	0,02	-10,16	-12,28	0,03	0,02	-10,16	2,89	-2,12	0,03
			1,77	-0,01	-0,02	8,46	10,23	-0,03	-0,02	8,46	-2,41	10,23	-0,03
1.00G+1.00Q	3,92		42,80	2,60	2,06	-0,57	42,23	2,69	-1,86	-0,57	-8,99	42,80	3,13
1.00G+1.00Q	3,92		42,80	2,60	2,06	-0,57	42,23	2,69	-1,86	-0,57	-8,99	42,80	3,13
1.35G+1.50Q	5,45		59,40	3,60	2,86	-0,79	58,61	3,74	-2,58	-0,79	-12,59	59,40	4,35
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		60,99	3,60	2,84	6,83	67,82	3,72	-2,60	6,83	-14,76	67,82	4,34
1.00G+1.00Q	3,92		42,80	2,60	2,06	-0,57	42,23	2,69	-1,86	-0,57	-8,99	42,80	3,13
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		43,87	2,59	2,05	4,50	48,37	2,68	-1,88	4,50	-10,43	48,37	3,12
1.35G+1.05Q	5,00		54,56	3,31	2,61	-0,75	53,81	3,42	-2,38	-0,75	-11,21	54,56	3,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		57,22	3,30	2,58	11,95	69,16	3,38	-2,41	11,95	-14,82	69,16	3,96
1.00G+0.70Q	3,62		39,58	2,40	1,89	-0,55	39,03	2,48	-1,73	-0,55	-8,07	39,58	2,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		41,35	2,39	1,87	7,92	49,27	2,45	-1,75	7,92	-10,47	49,27	2,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 527	Τέλος: 7	Μέλος: 873		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[527] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[7] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		31,58	1,98	-3,31	-0,85	30,73	-2,80	-6,24	-0,85	-5,88	31,58	1,98
Q	1,00		10,65	0,71	-1,05	-0,20	10,45	-0,84	-2,05	-0,20	-3,06	10,65	0,71
1.35G+1.50Q	5,45		58,61	3,74	-6,05	-1,45	57,15	-5,05	-11,50	-1,45	-12,53	58,61	3,74
ΣΣ:+x	3,42		322,67	1,36	-3,18	53,77	-303,45	-2,87	-7,92	-55,67	47,19	-248,88	3,32
ΣΣ:+x	3,42		-248,88	3,32	-4,50	-55,67	375,33	-3,58	-6,61	53,77	-62,02	364,77	1,36
ΣΣ:+z	3,42		368,40	1,50	-3,29	56,40	-351,57	-2,92	-7,82	-58,30	44,37	-294,61	3,17
ΣΣ:+z	3,42		-294,61	3,17	-4,39	-58,30	423,45	-3,53	-6,72	56,40	-59,20	412,40	1,50
ΣΣ:-x	3,42		485,69	1,36	-3,18	76,28	-488,60	-2,89	-7,92	-78,18	60,42	-411,90	3,32
ΣΣ:-x	3,42		-411,90	3,32	-4,50	-78,18	560,48	-3,56	-6,61	76,28	-75,25	545,49	1,36
ΣΣ:-z	3,42		433,76	1,19	-3,06	71,73	-432,34	-2,84	-8,04	-73,64	63,23	-359,97	3,48
ΣΣ:-z	3,42		-359,97	3,48	-4,62	-73,64	504,22	-3,61	-6,49	71,73	-78,06	490,09	1,19
			-12,28	0,03	0,08	-9,88	-22,18	0,12	0,08	-9,88	3,43	-12,28	0,12
			10,23	-0,03	-0,07	8,23	18,48	-0,10	-0,07	8,23	-2,86	16,83	-0,10
1.00G+1.00Q	3,92		42,23	2,69	-4,36	-1,05	41,17	-3,64	-8,29	-1,05	-8,94	42,23	2,69
1.00G+1.00Q	3,92		42,23	2,69	-4,36	-1,05	41,17	-3,64	-8,29	-1,05	-8,94	42,23	2,69
1.35G+1.50Q	5,45		58,61	3,74	-6,05	-1,45	57,15	-5,05	-11,50	-1,45	-12,53	58,61	3,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		67,82	3,72	-6,11	5,96	73,78	-5,13	-11,57	5,96	-15,10	72,59	3,72
1.00G+1.00Q	3,92		42,23	2,69	-4,36	-1,05	41,17	-3,64	-8,29	-1,05	-8,94	42,23	2,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		48,37	2,68	-4,41	3,89	52,26	-3,70	-8,34	3,89	-10,66	51,48	2,68
1.35G+1.05Q	5,00		53,81	3,42	-5,58	-1,36	52,45	-4,67	-10,58	-1,36	-11,16	53,81	3,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		69,16	3,38	-5,68	10,99	80,17	-4,81	-10,69	10,99	-15,44	77,97	3,38
1.00G+0.70Q	3,62		39,03	2,48	-4,05	-0,99	38,04	-3,39	-7,68	-0,99	-8,03	39,03	2,48
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		49,27	2,45	-4,12	7,24	56,52	-3,49	-7,75	7,24	-10,88	55,07	2,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 528	Μέλος: 874	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[7] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[528] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		11,93	-2,85	6,00	-2,82	9,11	1,69	3,07	-2,82	-0,61	11,36	1,69
Q	1,00		0,91	-0,85	2,06	-0,19	0,71	0,70	1,06	-0,19	-0,27	0,87	0,70
1.35G+1.50Q	5,45		17,46	-5,12	11,18	-4,09	13,36	3,35	5,73	-4,09	-1,23	16,64	3,35
ΣΣ: +x	3,42		119,22	-3,50	7,98	35,00	-69,76	2,82	2,65	-40,82	25,44	112,57	1,27
ΣΣ: +x	3,42		-94,46	-3,05	6,07	-40,82	88,68	1,27	4,55	35,00	-26,92	-69,76	2,82
ΣΣ: +z	3,42		180,12	-3,47	7,83	19,50	-144,01	2,69	2,80	-25,33	14,46	176,53	1,40
ΣΣ: +z	3,42		-155,36	-3,08	6,23	-25,33	162,92	1,40	4,40	19,50	-15,94	-144,01	2,69
ΣΣ: -x	3,42		234,07	-3,48	7,98	15,81	-207,18	2,83	2,65	-21,64	9,25	232,35	1,27
ΣΣ: -x	3,42		-209,31	-3,07	6,08	-21,64	226,10	1,27	4,55	15,81	-10,74	-207,18	2,83
ΣΣ: -z	3,42		197,94	-3,51	8,15	21,83	-160,58	2,98	2,48	-27,66	20,25	194,09	1,11
ΣΣ: -z	3,42		-173,19	-3,04	5,91	-27,66	179,50	1,11	4,72	21,83	-21,74	-160,58	2,98
			10,39	0,12	-0,05	-8,84	1,54	0,07	-0,05	-8,84	0,50	8,62	0,12
			-8,66	-0,10	0,04	7,36	-1,28	-0,06	0,04	7,36	-0,42	-1,28	-0,10
1.00G+1.00Q	3,92		12,83	-3,70	8,06	-3,01	9,82	2,40	4,13	-3,01	-0,88	12,23	2,40
1.00G+1.00Q	3,92		12,83	-3,70	8,06	-3,01	9,82	2,40	4,13	-3,01	-0,88	12,23	2,40
1.35G+1.50Q	5,45		17,46	-5,12	11,18	-4,09	13,36	3,35	5,73	-4,09	-1,23	16,64	3,35
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		9,67	-5,21	11,22	2,53	12,20	3,29	5,76	2,53	-1,60	12,20	3,29
1.00G+1.00Q	3,92		12,83	-3,70	8,06	-3,01	9,82	2,40	4,13	-3,01	-0,88	12,23	2,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		7,64	-3,76	8,08	1,41	9,05	2,36	4,15	1,41	-1,13	9,05	2,36
1.35G+1.05Q	5,00		17,05	-4,74	10,26	-4,01	13,04	3,03	5,26	-4,01	-1,10	16,25	3,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		4,07	-4,89	10,32	7,04	11,11	2,93	5,31	7,04	-1,73	11,11	2,93
1.00G+0.70Q	3,62		12,56	-3,45	7,44	-2,95	9,60	2,19	3,81	-2,95	-0,80	11,97	2,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		3,90	-3,54	7,48	4,41	8,32	2,13	3,85	4,41	-1,21	8,32	2,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 528	Τέλος: 8	Μέλος: 875	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[528] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		9,11	1,70	-2,55	-2,94	6,16	-2,32	-5,47	-2,94	-0,29	9,11	1,70
Q	1,00		0,71	0,71	-1,10	-0,19	0,52	-0,90	-2,10	-0,19	-0,25	0,71	0,71
1.35G+1.50Q	5,45		13,36	3,35	-5,09	-4,26	9,10	-4,47	-10,54	-4,26	-0,77	13,36	3,35
ΣΣ: +x	3,42		88,68	1,28	-1,61	34,04	-55,90	-2,05	-8,01	-40,11	13,20	88,68	2,83
ΣΣ: +x	3,42		-69,76	2,83	-4,59	-40,11	68,73	-3,49	-5,04	34,04	-14,04	-57,33	1,28
ΣΣ: +z	3,42		162,92	1,41	-1,85	19,59	-133,32	-2,16	-7,77	-25,66	5,93	162,92	2,70
ΣΣ: +z	3,42		-144,01	2,70	-4,34	-25,66	146,15	-3,37	-5,28	19,59	-6,77	-135,27	1,41
ΣΣ: -x	3,42		226,10	1,27	-1,60	15,24	-204,03	-2,05	-8,02	-21,31	1,74	226,10	2,83

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[528] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	3,42		-207,18	2,83	-4,59	-21,31	216,86	-3,49	-5,03	15,24	-2,57	-204,55	1,27
ΣΣ:-z	3,42		179,50	1,12	-1,33	21,65	-148,79	-1,93	-8,29	-27,72	8,31	179,50	2,98
ΣΣ:-z	3,42		-160,58	2,98	-4,86	-27,72	161,62	-3,61	-4,76	21,65	-9,15	-150,95	1,12
			1,54	0,07		-8,23	-6,70	0,06		-8,23	1,43	1,54	0,07
			-1,28	-0,06		6,86	5,58	-0,05		6,86	-1,19	4,21	-0,06
1.00G+1.00Q	3,92		9,82	2,40	-3,65	-3,13	6,68	-3,21	-7,57	-3,13	-0,54	9,82	2,40
1.00G+1.00Q	3,92		9,82	2,40	-3,65	-3,13	6,68	-3,21	-7,57	-3,13	-0,54	9,82	2,40
1.35G+1.50Q	5,45		13,36	3,35	-5,09	-4,26	9,10	-4,47	-10,54	-4,26	-0,77	13,36	3,35
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		12,20	3,30	-5,08	1,91	14,12	-4,52	-10,53	1,91	-1,84	13,74	3,30
1.00G+1.00Q	3,92		9,82	2,40	-3,65	-3,13	6,68	-3,21	-7,57	-3,13	-0,54	9,82	2,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		9,05	2,37	-3,64	0,98	10,03	-3,25	-7,57	0,98	-1,26	9,83	2,37
1.35G+1.05Q	5,00		13,04	3,03	-4,59	-4,17	8,86	-4,07	-9,60	-4,17	-0,66	13,04	3,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		11,11	2,94	-4,58	6,11	17,24	-4,15	-9,58	6,11	-2,44	16,01	2,94
1.00G+0.70Q	3,62		9,60	2,19	-3,32	-3,07	6,52	-2,95	-6,94	-3,07	-0,47	9,60	2,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		8,32	2,13	-3,31	3,78	12,11	-3,00	-6,94	3,78	-1,66	11,35	2,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 529	Μέλος: 876		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[529] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,92		6,16	-2,32	5,50	-2,79	3,36	1,73	2,57	-2,79	-0,61	5,60	1,73
Q	1,00		0,52	-0,90	2,05	-0,17	0,35	0,66	1,05	-0,17	-0,27	0,49	0,66
1.35G+1.50Q	5,45		9,10	-4,47	10,51	-4,03	5,06	3,32	5,05	-4,03	-1,23	8,29	3,32
ΣΣ:+x	3,42		68,73	-3,48	7,94	28,90	-58,31	2,75	1,68	-34,66	1,44	66,74	1,36
ΣΣ:+x	3,42		-55,90	-2,04	5,11	-34,66	65,37	1,36	4,51	28,90	-2,93	-54,87	2,75
ΣΣ:+z	3,42		146,15	-3,37	7,71	17,64	-124,78	2,64	1,91	-23,40	3,08	143,12	1,47
ΣΣ:+z	3,42		-133,32	-2,15	5,34	-23,40	131,85	1,47	4,29	17,64	-4,57	-124,78	2,64
ΣΣ:-x	3,42		216,86	-3,48	7,94	13,53	-200,44	2,75	1,68	-19,29	6,87	214,90	1,36
ΣΣ:-x	3,42		-204,03	-2,04	5,11	-19,29	207,51	1,36	4,51	13,53	-8,36	-200,44	2,75
ΣΣ:-z	3,42		161,62	-3,60	8,19	18,76	-139,36	2,89	1,43	-24,52	4,04	158,41	1,23
ΣΣ:-z	3,42		-148,79	-1,92	4,86	-24,52	146,43	1,23	4,76	18,76	-5,52	-139,36	2,89
			-6,70	0,07	-0,09	-8,67	-15,38	-0,03	-0,09	-8,67	0,39	-8,43	0,07
			5,58	-0,05	0,08	7,22	12,82	0,02	0,08	7,22	-0,32	12,82	0,02
1.00G+1.00Q	3,92		6,68	-3,21	7,55	-2,96	3,71	2,39	3,62	-2,96	-0,88	6,09	2,39
1.00G+1.00Q	3,92		6,68	-3,21	7,55	-2,96	3,71	2,39	3,62	-2,96	-0,88	6,09	2,39
1.35G+1.50Q	5,45		9,10	-4,47	10,51	-4,03	5,06	3,32	5,05	-4,03	-1,23	8,29	3,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,45		14,12	-4,52	10,57	2,47	16,60	3,34	5,12	2,47	-1,52	16,60	3,34
1.00G+1.00Q	3,92		6,68	-3,21	7,55	-2,96	3,71	2,39	3,62	-2,96	-0,88	6,09	2,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	3,92		10,03	-3,24	7,60	1,37	11,40	2,40	3,67	1,37	-1,07	11,40	2,40
1.35G+1.05Q	5,00		8,86	-4,07	9,58	-3,95	4,91	3,02	4,58	-3,95	-1,11	8,07	3,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,00		17,24	-4,15	9,69	6,88	24,13	3,06	4,69	6,88	-1,59	24,13	3,06
1.00G+0.70Q	3,62		6,52	-2,94	6,94	-2,91	3,61	2,19	3,31	-2,91	-0,80	5,94	2,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,62		12,11	-3,00	7,01	4,31	16,42	2,21	3,39	4,31	-1,12	16,42	2,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 529	Τέλος: 9	Μέλος: 877		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[529] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,06		3,36	1,73	-5,01	-2,56	0,80	-4,82	-8,07	-2,56	-0,32	3,36	1,73
Q	1,05		0,35	0,66	-1,59	-0,24	0,11	-1,46	-2,64	-0,24	-0,25	0,35	0,66
1.35G+1.50Q	5,71		5,06	3,32	-9,14	-3,81	1,25	-8,69	-14,86	-3,81	-0,80	5,06	3,32
ΣΣ: +x	3,59		65,37	1,36	-5,74	22,43	-69,94	-4,86	-9,45	-27,79	12,27	-58,31	2,76
ΣΣ: +x	3,59		-58,31	2,76	-5,86	-27,79	71,64	-6,23	-9,33	22,43	-13,15	69,74	1,36
ΣΣ: +z	3,59		131,84	1,48	-5,75	15,15	-118,16	-4,99	-9,44	-20,50	11,76	131,84	2,64
ΣΣ: +z	3,59		-124,78	2,64	-5,85	-20,50	119,85	-6,11	-9,35	15,15	-12,64	-119,33	1,48
ΣΣ: -x	3,59		207,50	1,36	-5,75	11,51	-195,54	-4,87	-9,44	-16,87	15,53	207,50	2,76
ΣΣ: -x	3,59		-200,44	2,76	-5,85	-16,87	197,24	-6,23	-9,35	11,51	-16,42	-196,46	1,36
ΣΣ: -z	3,59		146,43	1,23	-5,74	15,19	-131,57	-4,73	-9,45	-20,55	16,00	146,43	2,89
ΣΣ: -z	3,59		-139,36	2,89	-5,86	-20,55	133,27	-6,37	-9,33	15,19	-16,88	-133,01	1,23
			-15,38	-0,03	-0,13	-8,36	-23,75	-0,16	-0,13	-8,36	1,31	-15,38	-0,16
			12,82	0,02	0,11	6,96	19,79	0,13	0,11	6,96	-1,10	18,39	0,13
1.00G+1.00Q	4,11		3,71	2,39	-6,59	-2,80	0,91	-6,28	-10,71	-2,80	-0,57	3,71	2,39
1.00G+1.00Q	4,11		3,71	2,39	-6,59	-2,80	0,91	-6,28	-10,71	-2,80	-0,57	3,71	2,39
1.35G+1.50Q	5,71		5,06	3,32	-9,14	-3,81	1,25	-8,69	-14,86	-3,81	-0,80	5,06	3,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	5,71		16,60	3,34	-9,04	2,46	19,06	-8,58	-14,76	2,46	-1,79	18,57	3,34
1.00G+1.00Q	4,11		3,71	2,39	-6,59	-2,80	0,91	-6,28	-10,71	-2,80	-0,57	3,71	2,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,11		11,40	2,40	-6,53	1,38	12,79	-6,20	-10,65	1,38	-1,22	12,51	2,40
1.35G+1.05Q	5,24		4,91	3,03	-8,43	-3,70	1,20	-8,04	-13,67	-3,70	-0,69	4,91	3,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	5,24		24,13	3,06	-8,26	6,74	30,88	-7,84	-13,51	6,74	-2,33	29,53	3,06
1.00G+0.70Q	3,80		3,61	2,19	-6,12	-2,73	0,88	-5,84	-9,92	-2,73	-0,49	3,61	2,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	3,80		16,42	2,21	-6,01	4,24	20,67	-5,71	-9,81	4,24	-1,59	19,82	2,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 517(Προ)	Μέλος: 878		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA200		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[517] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,88		1,98	-4,61	6,34	-1,80		0,01	2,08	-1,80	-1,02	1,58	0,01
Q	1,38		0,25	-1,39	2,03	-0,23			0,51	-0,23	-0,52	0,20	
1.35G+1.50Q	7,31		3,04	-8,31	11,60	-2,77		0,01	3,57	-2,77	-2,16	2,43	0,01
ΣΣ: +x	4,57		17,30	-5,97	7,96	11,94		0,01	1,72	-15,77	30,27	13,84	
ΣΣ: +x	4,57		-13,10	-4,64	6,74	-15,77			2,94	11,94	-32,84		0,01
ΣΣ: +z	4,57		14,58	-5,85	7,85	9,46		0,01	1,83	-13,29	25,57	11,66	
ΣΣ: +z	4,57		-10,38	-4,76	6,85	-13,29			2,83	9,46	-28,13		0,01
ΣΣ: -x	4,57		12,56	-5,97	7,96	7,62		0,01	1,73	-11,45	29,91	10,04	
ΣΣ: -x	4,57		-8,35	-4,64	6,74	-11,45			2,94	7,62	-32,47		0,01
ΣΣ: -z	4,57		13,62	-6,11	8,08	8,59		0,01	1,60	-12,42	34,84	10,90	
ΣΣ: -z	4,57		-9,42	-4,50	6,62	-12,42			3,07	8,59	-37,40		0,01
			6,72	-0,15	0,14	-6,13			0,14	-6,13	0,35	5,37	
			-5,60	0,13	-0,12	5,10			-0,12	5,10	-0,29		0,13
1.00G+1.00Q	5,26		2,22	-6,00	8,36	-2,03		0,01	2,59	-2,03	-1,54	1,78	0,01
1.00G+1.00Q	5,26		2,22	-6,00	8,36	-2,03		0,01	2,59	-2,03	-1,54	1,78	0,01
1.35G+1.50Q	7,31		3,04	-8,31	11,60	-2,77		0,01	3,57	-2,77	-2,16	2,43	0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,31		-2,00	-8,19	11,49	1,82		0,01	3,47	1,82	-2,42		0,01
1.00G+1.00Q	5,26		2,22	-6,00	8,36	-2,03		0,01	2,59	-2,03	-1,54	1,78	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,26		-1,14	-5,92	8,29	1,04		0,01	2,52	1,04	-1,71		0,01

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[517] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,69		2,93	-7,68	10,68	-2,67		0,01	3,34	-2,67	-1,92	2,34	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,69		-5,47	-7,49	10,51	4,99		0,01	3,17	4,99	-2,36		0,01
1.00G+0.70Q	4,85		2,15	-5,58	7,76	-1,96		0,01	2,44	-1,96	-1,39	1,72	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,85		-3,45	-5,45	7,64	3,14		0,01	2,32	3,14	-1,68		0,01

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 22	Μέλος: 879		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[24] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		6,73	-5,64	9,56	-1,11	3,41	-3,14	-7,90	-1,11	-4,37	6,07	2,16
Q	2,19		2,13	-2,25	3,68		2,13	-1,05	-2,88		-0,99	2,13	0,83
1.35G+1.50Q	11,13		12,28	-10,99	18,43	-1,49	7,80	-5,82	-14,98	-1,49	-7,39	11,38	4,14
ΣΣ:+x	6,91		2244,49	-7,67	12,37	28,40	-2264,98	-1,67	-10,30	-30,63	3,38	-2235,74	2,00
ΣΣ:+x	6,91		-2228,73	-5,85	10,43	-30,63	2274,05	-5,67	-8,37	28,40	-13,14	2267,89	3,41
ΣΣ:+z	6,91		1960,71	-7,92	12,61	25,98	-1981,35	-1,20	-10,54	-28,20	3,75	-1952,01	1,89
ΣΣ:+z	6,91		-1944,95	-5,61	10,19	-28,20	1990,42	-6,14	-8,13	25,98	-13,50	1984,25	3,59
ΣΣ:-x	6,91		2286,44	-8,10	12,80	30,33	-2311,59	-0,79	-10,74	-32,56	3,83	-2278,60	1,77
ΣΣ:-x	6,91		-2270,68	-5,43	10,00	-32,56	2320,66	-6,55	-7,93	30,33	-13,59	2313,57	3,76
ΣΣ:-z	6,91		2604,79	-7,98	12,70	33,06	-2623,70	-0,98	-10,64	-35,29	10,48	-2595,68	1,81
ΣΣ:-z	6,91		-2589,03	-5,54	10,10	-35,29	2632,77	-6,36	-8,04	33,06	-20,24	2626,88	3,70
			285,31	4,06	-3,04	-14,10	243,02	-5,05	-3,04	-14,10	-62,95	276,85	4,06
			-237,76	-3,38	2,53	11,75	-202,51	4,21	2,53	11,75	52,46	-209,56	4,21
1.00G+1.00Q	8,01		8,86	-7,89	13,24	-1,11	5,54	-4,19	-10,78	-1,11	-5,36	8,19	2,97
1.00G+1.00Q	8,01		8,86	-7,89	13,24	-1,11	5,54	-4,19	-10,78	-1,11	-5,36	8,19	2,97
1.35G+1.50Q	11,13		12,28	-10,99	18,43	-1,49	7,80	-5,82	-14,98	-1,49	-7,39	11,38	4,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-201,70	-14,03	20,70	9,08	-174,46	-2,03	-12,70	9,08	39,83	-179,91	5,19
1.00G+1.00Q	8,01		8,86	-7,89	13,24	-1,11	5,54	-4,19	-10,78	-1,11	-5,36	8,19	2,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-133,80	-9,92	14,76	5,94	-115,97	-1,67	-9,26	5,94	26,11	-119,53	3,68
1.35G+1.05Q	10,15		11,32	-9,98	16,77	-1,49	6,84	-5,35	-13,68	-1,49	-6,94	10,42	3,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-345,32	-15,05	20,57	16,13	-296,93	0,97	-9,89	16,13	71,75	-306,61	5,76
1.00G+0.70Q	7,35		8,22	-7,22	12,14	-1,11	4,90	-3,88	-9,91	-1,11	-5,06	7,56	2,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-229,54	-10,60	14,67	10,64	-197,61	0,33	-7,38	10,64	47,40	-204,00	4,00

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 20	Μέλος: 880		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		32,70	-3,67	8,26	-5,10	17,40	-5,07	-9,19	-5,10	8,62	29,64	2,18
Q	2,19		12,24	-1,08	2,96	-2,20	5,65	-2,02	-3,59	-2,20	3,96	10,92	0,91
1.35G+1.50Q	11,13		62,50	-6,57	15,60	-10,18	31,97	-9,87	-17,80	-10,18	17,58	56,40	4,30
ΣΣ:+x	6,91		2392,62	-5,84	10,32	250,81	-1573,36	-5,84	-11,56	-263,19	29,52	2236,27	3,46
ΣΣ:+x	6,91		-2315,00	-2,58	9,18	-263,19	1613,84	-6,31	-10,42	250,81	-8,33	-1720,93	1,84
ΣΣ:+z	6,91		2117,01	-6,14	10,40	223,48	-1374,80	-5,88	-11,64	-235,86	27,12	1976,33	3,66
ΣΣ:+z	6,91		-2039,39	-2,29	9,10	-235,86	1415,28	-6,28	-10,34	223,48	-5,93	-1507,30	1,67
ΣΣ:-x	6,91		2469,26	-6,49	10,51	265,98	-1606,34	-5,83	-11,75	-278,36	39,36	2304,05	3,87
ΣΣ:-x	6,91		-2391,64	-1,94	8,98	-278,36	1646,82	-6,32	-10,23	265,98	-18,18	-1762,48	1,49
ΣΣ:-z	6,91		2778,52	-6,38	10,48	297,10	-1821,16	-5,79	-11,73	-309,48	44,33	2594,49	3,80
ΣΣ:-z	6,91		-2700,90	-2,05	9,01	-309,48	1861,64	-6,37	-10,25	297,10	-23,14	-1996,28	1,55
			96,79	-2,66	0,80	1,54	101,40	-0,25	0,80	1,54	-22,02	100,48	-2,66
			-80,66	2,22	-0,67	-1,28	-84,50	0,21	-0,67	-1,28	18,35	-81,43	2,22
1.00G+1.00Q	8,01		44,94	-4,75	11,23	-7,29	23,05	-7,09	-12,79	-7,29	12,58	40,56	3,09
1.00G+1.00Q	8,01		44,94	-4,75	11,23	-7,29	23,05	-7,09	-12,79	-7,29	12,58	40,56	3,09
1.35G+1.50Q	11,13		62,50	-6,57	15,60	-10,18	31,97	-9,87	-17,80	-10,18	17,58	56,40	4,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-10,09	-4,58	15,00	-11,33	-44,08	-9,69	-18,41	-11,33	34,09	-16,89	5,40
1.00G+1.00Q	8,01		44,94	-4,75	11,23	-7,29	23,05	-7,09	-12,79	-7,29	12,58	40,56	3,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-3,46	-3,42	10,83	-8,06	-27,65	-6,96	-13,19	-8,06	23,59	-8,30	3,81
1.35G+1.05Q	10,15		57,00	-6,09	14,27	-9,19	29,43	-8,96	-16,18	-9,19	15,80	51,48	3,89
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-63,99	-2,76	13,26	-11,11	-97,32	-8,65	-17,19	-11,11	43,32	-70,66	5,85
1.00G+0.70Q	7,35		41,27	-4,43	10,34	-6,64	21,36	-6,48	-11,71	-6,64	11,39	37,29	2,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-39,39	-2,21	9,67	-7,92	-63,14	-6,27	-12,38	-7,92	29,74	-44,14	4,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 16	Μέλος: 881	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		17,40	-5,07	9,17	-5,10	2,11	-3,75	-8,29	-5,10	8,62	14,35	2,14
Q	2,19		5,65	-2,02	3,49	-2,20	-0,94	-1,37	-3,06	-2,20	3,96	4,33	0,76
1.35G+1.50Q	11,13		31,97	-9,87	17,62	-10,18	1,44	-7,12	-15,78	-10,18	17,58	25,86	4,03
ΣΣ:+x	6,91		1613,84	-6,31	11,52	243,88	-866,49	-2,66	-10,42	-256,26	20,06	1463,01	1,63
ΣΣ:+x	6,91		-1573,36	-5,84	10,32	-256,26	869,83	-6,21	-9,22	243,88	1,13	-1004,97	3,44
ΣΣ:+z	6,91		1415,28	-6,28	11,65	216,39	-739,30	-2,26	-10,56	-228,77	16,92	1279,61	1,44
ΣΣ:+z	6,91		-1374,80	-5,88	10,18	-228,77	742,64	-6,61	-9,08	216,39	4,27	-864,74	3,67
ΣΣ:-x	6,91		1646,82	-6,32	11,80	256,10	-868,48	-1,86	-10,70	-268,48	20,50	1489,28	1,25
ΣΣ:-x	6,91		-1606,34	-5,83	10,04	-268,48	871,82	-7,01	-8,94	256,10	0,69	-1012,37	3,90
ΣΣ:-z	6,91		1861,64	-6,37	11,75	287,37	-986,69	-2,00	-10,66	-299,75	25,00	1685,02	1,32
ΣΣ:-z	6,91		-1821,16	-5,79	10,08	-299,75	990,03	-6,87	-8,98	287,37	-3,81	-1150,28	3,82
			101,40	-0,25	0,97	1,54	106,01	2,67	0,97	1,54	-22,02	105,08	2,67
			-84,50	0,21	-0,81	-1,28	-88,34	-2,23	-0,81	-1,28	18,35	-85,27	-2,23
1.00G+1.00Q	8,01		23,05	-7,09	12,66	-7,29	1,17	-5,12	-11,35	-7,29	12,58	18,68	2,90
1.00G+1.00Q	8,01		23,05	-7,09	12,66	-7,29	1,17	-5,12	-11,35	-7,29	12,58	18,68	2,90
1.35G+1.50Q	11,13		31,97	-9,87	17,62	-10,18	1,44	-7,12	-15,78	-10,18	17,58	25,86	4,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-44,08	-9,69	16,89	-11,33	-78,07	-9,12	-16,51	-11,33	34,09	-50,88	3,12
1.00G+1.00Q	8,01		23,05	-7,09	12,66	-7,29	1,17	-5,12	-11,35	-7,29	12,58	18,68	2,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-27,65	-6,96	12,18	-8,06	-51,83	-6,46	-11,84	-8,06	23,59	-32,48	2,30
1.35G+1.05Q	10,15		29,43	-8,96	16,05	-9,19	1,86	-6,50	-14,41	-9,19	15,80	23,91	3,69
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-97,32	-8,65	14,83	-11,11	-130,65	-9,84	-15,62	-11,11	43,32	-103,99	2,17
1.00G+0.70Q	7,35		21,36	-6,48	11,62	-6,64	1,45	-4,71	-10,43	-6,64	11,39	17,38	2,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-63,14	-6,27	10,80	-7,92	-86,89	-6,94	-11,24	-7,92	29,74	-67,89	1,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 14	Μέλος: 882	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[14] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		11,61	-2,69	7,52	-1,48	7,18	-6,31	-9,94	-1,48	1,42	10,72	2,15
Q	2,19		0,47	-0,90	2,77	0,23	1,14	-2,43	-3,79	0,23	-0,13	1,01	0,85
1.35G+1.50Q	11,13		16,37	-4,98	14,31	-1,65	11,41	-12,16	-19,10	-1,65	1,72	15,38	4,17
ΣΣ:+x	6,91		942,17	-4,94	9,79	169,24	-412,28	-6,44	-12,71	-171,96	26,07	839,15	3,43
ΣΣ:+x	6,91		-918,52	-1,34	8,03	-171,96	427,79	-8,62	-10,95	169,24	-23,36	-513,30	2,27
ΣΣ:+z	6,91		819,55	-5,42	10,02	150,33	-345,91	-6,31	-12,94	-153,04	25,56	727,82	3,59
ΣΣ:+z	6,91		-795,90	-0,86	7,79	-153,04	361,42	-8,74	-10,72	150,33	-22,86	-435,75	1,70
ΣΣ:-x	6,91		959,67	-5,85	10,23	179,79	-401,52	-6,09	-13,15	-182,50	34,54	850,64	3,78
ΣΣ:-x	6,91		-936,02	-0,43	7,58	-182,50	417,03	-8,96	-10,51	179,79	-31,84	-507,61	1,57
ΣΣ:-z	6,91		1081,57	-5,66	10,14	199,46	-462,22	-6,10	-13,07	-202,18	37,42	960,53	3,72
ΣΣ:-z	6,91		-1057,92	-0,62	7,67	-202,18	477,72	-8,95	-10,60	199,46	-34,71	-580,92	1,57
			63,71	2,55	-1,19	-4,25	50,96	-1,02	-1,19	-4,25	4,26	61,16	2,55
			-53,09	-2,13	0,99	3,54	-42,46	0,85	0,99	3,54	-3,55	-44,59	0,85
1.00G+1.00Q	8,01		12,07	-3,59	10,29	-1,25	8,32	-8,74	-13,73	-1,25	1,29	11,32	3,00
1.00G+1.00Q	8,01		12,07	-3,59	10,29	-1,25	8,32	-8,74	-13,73	-1,25	1,29	11,32	3,00
1.35G+1.50Q	11,13		16,37	-4,98	14,31	-1,65	11,41	-12,16	-19,10	-1,65	1,72	15,38	4,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-31,41	-6,89	15,20	1,53	-26,81	-11,40	-18,21	1,53	-1,47	-27,73	3,38
1.00G+1.00Q	8,01		12,07	-3,59	10,29	-1,25	8,32	-8,74	-13,73	-1,25	1,29	11,32	3,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-19,78	-4,86	10,88	0,87	-17,16	-8,23	-13,13	0,87	-0,84	-17,68	2,46
1.35G+1.05Q	10,15		16,16	-4,57	13,06	-1,76	10,89	-11,07	-17,39	-1,76	1,78	15,11	3,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-63,47	-7,76	14,55	3,56	-52,80	-9,80	-15,91	3,56	-3,54	-54,94	2,64
1.00G+0.70Q	7,35		11,93	-3,32	9,46	-1,32	7,98	-8,01	-12,59	-1,32	1,33	11,14	2,74
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-41,15	-5,44	10,45	2,22	-34,49	-7,16	-11,60	2,22	-2,22	-35,82	1,96

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 10	Μέλος: 883	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[14] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		7,18	-6,31	10,92	-1,48	2,75	0,25	-6,54	-1,48	1,42	6,29	3,91
Q	2,19		1,14	-2,43	4,17	0,22	1,82	0,25	-2,39	0,22	-0,13	1,68	1,54
1.35G+1.50Q	11,13		11,41	-12,16	20,99	-1,65	6,44	0,71	-12,41	-1,65	1,72	10,41	7,59
ΣΣ:+x	6,91		427,79	-8,62	13,87	157,13	-65,21	2,07	-8,61	-159,85	17,39	332,40	3,93
ΣΣ:+x	6,91		-412,28	-6,44	12,13	-159,85	72,57	-1,32	-6,86	157,13	-14,69	-49,47	5,50
ΣΣ:+z	6,91		361,42	-8,74	13,82	137,23	-68,80	1,85	-8,56	-139,95	14,57	277,97	4,01
ΣΣ:+z	6,91		-345,91	-6,31	12,18	-139,95	76,16	-1,10	-6,91	137,23	-11,86	-35,02	5,37
ΣΣ:-x	6,91		417,03	-8,96	13,97	161,47	-117,79	2,12	-8,70	-164,19	17,13	321,22	3,90

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[14] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	6,91		-401,52	-6,09	12,03	-164,19	125,15	-1,37	-6,77	161,47	-14,43	-79,91	5,52
ΣΣ:-z	6,91		477,72	-8,95	14,06	181,79	-102,50	2,37	-8,79	-184,50	20,06	368,40	3,80
ΣΣ:-z	6,91		-462,22	-6,10	11,94	-184,50	109,86	-1,62	-6,68	181,79	-17,35	-65,46	5,66
			50,96	-1,02	0,41	-4,25	38,21	0,21	0,41	-4,25	4,26	48,41	-1,02
			-42,46	0,85	-0,34	3,54	-31,84	-0,18	-0,34	3,54	-3,55	-33,97	0,85
1.00G+1.00Q	8,01		8,32	-8,74	15,09	-1,25	4,57	0,50	-8,93	-1,25	1,29	7,57	5,45
1.00G+1.00Q	8,01		8,32	-8,74	15,09	-1,25	4,57	0,50	-8,93	-1,25	1,29	7,57	5,45
1.35G+1.50Q	11,13		11,41	-12,16	20,99	-1,65	6,44	0,71	-12,41	-1,65	1,72	10,41	7,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-26,81	-11,40	20,69	1,53	-22,22	0,55	-12,72	1,53	-1,47	-23,13	7,80
1.00G+1.00Q	8,01		8,32	-8,74	15,09	-1,25	4,57	0,50	-8,93	-1,25	1,29	7,57	5,45
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-17,16	-8,23	14,88	0,87	-14,53	0,39	-9,13	0,87	-0,84	-15,06	5,59
1.35G+1.05Q	10,15		10,89	-11,07	19,12	-1,76	5,62	0,60	-11,34	-1,76	1,78	9,84	6,89
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-52,80	-9,80	18,61	3,56	-42,14	0,33	-11,85	3,56	-3,54	-44,27	7,24
1.00G+0.70Q	7,35		7,98	-8,01	13,84	-1,32	4,02	0,42	-8,21	-1,32	1,33	7,19	4,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-34,49	-7,17	13,50	2,22	-27,82	0,25	-8,55	2,22	-2,22	-29,15	5,22

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 1	Μέλος: 884	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,84	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[1] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,61			-4,00	4,25			-4,72	-4,97		1,46		-4,72
Q	1,70			-1,50	1,69			-1,51	-1,71		0,19		-1,51
1.35G+1.50Q	8,77			-7,65	8,28			-8,64	-9,27		2,25		-8,64
ΣΣ:+x	5,46			-5,79	5,42			-5,06	-6,15		7,83		-5,06
ΣΣ:+x	5,46			-3,70	4,77			-5,89	-5,50		-4,74		-5,89
ΣΣ:+z	5,46			-5,66	5,38			-5,13	-6,11		7,13		-5,13
ΣΣ:+z	5,46			-3,84	4,81			-5,83	-5,54		-4,03		-5,83
ΣΣ:-x	5,46			-5,80	5,42			-5,06	-6,15		7,83		-5,06
ΣΣ:-x	5,46			-3,69	4,77			-5,90	-5,50		-4,74		-5,90
ΣΣ:-z	5,46			-5,95	5,46			-4,98	-6,19		8,34		-4,98
ΣΣ:-z	5,46			-3,54	4,73			-5,98	-5,46		-5,24		-5,98
				0,13	-0,12			-0,10	-0,12		2,36		0,13
				-0,11	0,10			0,08	0,10		-1,97		0,08
1.00G+1.00Q	6,31			-5,50	5,94			-6,23	-6,68		1,65		-6,23
1.00G+1.00Q	6,31			-5,50	5,94			-6,23	-6,68		1,65		-6,23
1.35G+1.50Q	8,77			-7,65	8,28			-8,64	-9,27		2,25		-8,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,77			-7,75	8,36			-8,57	-9,19		0,48		-8,57
1.00G+1.00Q	6,31			-5,50	5,94			-6,23	-6,68		1,65		-6,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,31			-5,56	6,00			-6,19	-6,62		0,47		-6,19
1.35G+1.05Q	8,01			-6,97	7,51			-7,96	-8,50		2,17		-7,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,01			-7,14	7,66			-7,84	-8,36		-0,78		-7,84
1.00G+0.70Q	5,80			-5,05	5,43			-5,78	-6,17		1,59		-5,78
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,80			-5,16	5,53			-5,70	-6,07		-0,38		-5,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 330(Προ)	Μέλος: 885		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[1] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[330] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,72		2,38	-4,24	5,91	0,45	2,87	0,01	1,83	0,45	0,70	2,87	0,01
Q	1,34		1,16	-1,37	1,98	0,24	1,42		0,51	0,24	0,12	1,42	
1.35G+1.50Q	7,03		4,95	-7,77	10,95	0,96	6,00	0,01	3,23	0,96	1,12	6,00	0,01
ΣΣ: +x	4,39		131,09	-5,27	7,22	5,33	-119,89	0,01	1,77	-4,20	2,84	130,28	
ΣΣ: +x	4,39		-125,20	-4,57	6,58	-4,20	127,03		2,40	5,33	-1,33	-119,89	0,01
ΣΣ: +z	4,39		152,98	-5,21	7,16	4,01	-143,45	0,01	1,82	-2,88	3,88	152,50	0,01
ΣΣ: +z	4,39		-147,08	-4,63	6,63	-2,88	150,59	0,01	2,35	4,01	-2,37	-143,45	0,01
ΣΣ: -x	4,39		228,04	-5,27	7,22	3,89	-218,81	0,01	1,76	-2,76	4,96	227,62	
ΣΣ: -x	4,39		-222,14	-4,57	6,57	-2,76	225,95		2,41	3,89	-3,45	-218,81	0,01
ΣΣ: -z	4,39		182,94	-5,34	7,28	5,22	-172,16	0,01	1,70	-4,09	4,11	182,21	
ΣΣ: -z	4,39		-177,04	-4,50	6,52	-4,09	179,30		2,47	5,22	-2,60	-172,16	0,01
			-26,93	-0,07	0,07	-0,28	-27,24		0,07	-0,28	0,69	-27,00	
			22,44	0,06	-0,06	0,23	22,70		-0,06	0,23	-0,57	22,70	0,06
1.00G+1.00Q	5,06		3,53	-5,60	7,89	0,69	4,29	0,01	2,34	0,69	0,81	4,29	0,01
1.00G+1.00Q	5,06		3,53	-5,60	7,89	0,69	4,29	0,01	2,34	0,69	0,81	4,29	0,01
1.35G+1.50Q	7,03		4,95	-7,77	10,95	0,96	6,00	0,01	3,23	0,96	1,12	6,00	0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,03		25,15	-7,71	10,90	1,17	26,43	0,01	3,18	1,17	0,60	26,43	0,01
1.00G+1.00Q	5,06		3,53	-5,60	7,89	0,69	4,29	0,01	2,34	0,69	0,81	4,29	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,06		17,00	-5,56	7,86	0,82	17,91	0,01	2,31	0,82	0,47	17,91	0,01
1.35G+1.05Q	6,43		4,43	-7,15	10,06	0,85	5,36	0,01	3,00	0,85	1,06	5,36	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,43		38,09	-7,06	9,97	1,20	39,41	0,01	2,92	1,20	0,20	39,41	0,01
1.00G+0.70Q	4,66		3,19	-5,19	7,29	0,61	3,86	0,01	2,19	0,61	0,78	3,86	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,66		25,63	-5,13	7,24	0,85	26,56	0,01	2,13	0,85	0,21	26,56	0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 398	Τέλος: 385	Μέλος: 886		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-14,81	15,10			-15,14	-15,21		-1,66		7,76
Q	1,88			-5,60	5,63			-5,65	-5,64		-0,07		2,83
1.35G+1.50Q	9,64			-28,39	28,83			-28,91	-29,00		-2,34		14,72
ΣΣ: +x	5,99			-18,08	18,08			-17,40	-18,20		14,85		9,10
ΣΣ: +x	5,99			-17,15	17,74			-18,53	-17,86		-18,26		9,25
ΣΣ: +z	5,99			-18,20	18,12			-17,28	-18,24		9,18		9,10
ΣΣ: +z	5,99			-17,02	17,70			-18,64	-17,82		-12,59		9,24
ΣΣ: -x	5,99			-18,33	18,17			-17,14	-18,29		20,66		9,09
ΣΣ: -x	5,99			-16,89	17,66			-18,78	-17,78		-24,07		9,25
ΣΣ: -z	5,99			-18,27	18,15			-17,19	-18,27		28,54		9,09
ΣΣ: -z	5,99			-16,95	17,68			-18,74	-17,79		-31,95		9,26
				0,75	-0,21			-0,50	-0,21		-55,78		0,75
				-0,63	0,17			0,41	0,17		46,48		0,41
1.00G+1.00Q	6,93			-20,41	20,73			-20,79	-20,85		-1,73		10,59
1.00G+1.00Q	6,93			-20,41	20,73			-20,79	-20,85		-1,73		10,59
1.35G+1.50Q	9,64			-28,39	28,83			-28,91	-29,00		-2,34		14,72
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-28,95	28,98			-28,53	-28,84		39,49		14,62
1.00G+1.00Q	6,93			-20,41	20,73			-20,79	-20,85		-1,73		10,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,78	20,83			-20,54	-20,75		26,16		10,52

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,79			-25,87	26,29			-26,37	-26,46		-2,31		13,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-26,81	26,55			-25,74	-26,20		67,41		13,29
1.00G+0.70Q	6,37			-18,73	19,04			-19,09	-19,16		-1,71		9,74
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,36	19,21			-18,68	-18,99		44,77		9,63

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 385	Τέλος: 368	Μέλος: 887		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[385] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-14,64	14,98			-15,67	-15,33		4,44		7,58
Q	1,88			-5,45	5,58			-5,77	-5,69		2,11		2,84
1.35G+1.50Q	9,64			-27,95	28,60			-29,81	-29,22		9,16		14,49
ΣΣ: +x	5,99			-18,12	18,05			-17,63	-18,45		20,72		8,90
ΣΣ: +x	5,99			-16,62	17,50			-19,48	-17,89		-9,75		9,09
ΣΣ: +z	5,99			-18,33	18,13			-17,39	-18,52		17,55		8,89
ΣΣ: +z	5,99			-16,41	17,42			-19,72	-17,82		-6,58		9,10
ΣΣ: -x	5,99			-18,53	18,20			-17,17	-18,59		26,29		8,88
ΣΣ: -x	5,99			-16,21	17,35			-19,93	-17,75		-15,32		9,11
ΣΣ: -z	5,99			-18,44	18,17			-17,27	-18,56		31,16		8,88
ΣΣ: -z	5,99			-16,30	17,38			-19,83	-17,78		-20,19		9,11
				-1,45	0,48			1,41	0,48		-23,39		1,41
				1,21	-0,40			-1,18	-0,40		19,49		1,21
1.00G+1.00Q	6,93			-20,10	20,57			-21,44	-21,01		6,55		10,42
1.00G+1.00Q	6,93			-20,10	20,57			-21,44	-21,01		6,55		10,42
1.35G+1.50Q	9,64			-27,95	28,60			-29,81	-29,22		9,16		14,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-26,86	28,24			-30,87	-29,58		26,70		14,50
1.00G+1.00Q	6,93			-20,10	20,57			-21,44	-21,01		6,55		10,42
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-19,37	20,33			-22,15	-21,25		18,24		10,43
1.35G+1.05Q	8,79			-25,49	26,09			-27,21	-26,66		8,21		13,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-23,68	25,49			-28,98	-27,26		37,44		13,23
1.00G+0.70Q	6,37			-18,46	18,89			-19,71	-19,31		5,91		9,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-17,25	18,49			-20,88	-19,70		25,40		9,58

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 368	Τέλος: 367	Μέλος: 888		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[368] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-16,09	15,72			-12,68	-14,59		1,48		8,34
Q	1,88			-5,90	5,84			-4,67	-5,43		0,25		3,17
1.35G+1.50Q	9,64			-30,58	29,99			-24,13	-27,84		2,37		16,01
ΣΣ: +x	5,99			-20,12	19,01			-13,87	-17,67		16,70		9,84
ΣΣ: +x	5,99			-17,97	18,27			-16,16	-16,93		-13,50		10,02
ΣΣ: +z	5,99			-20,13	19,00			-13,94	-17,66		14,42		10,02
ΣΣ: +z	5,99			-17,96	18,29			-16,09	-16,94		-11,22		9,83
ΣΣ: -x	5,99			-20,32	19,07			-13,75	-17,72		18,62		10,04
ΣΣ: -x	5,99			-17,77	18,22			-16,29	-16,88		-15,42		9,81
ΣΣ: -z	5,99			-20,37	19,09			-13,64	-17,75		21,69		9,80
ΣΣ: -z	5,99			-17,72	18,19			-16,40	-16,85		-18,49		10,05
				0,90	-0,27			-0,70	-0,27		-2,43		0,90
				-0,75	0,22			0,58	0,22		2,03		0,58
1.00G+1.00Q	6,93			-22,00	21,56			-17,36	-20,02		1,73		11,51
1.00G+1.00Q	6,93			-22,00	21,56			-17,36	-20,02		1,73		11,51
1.35G+1.50Q	9,64			-30,58	29,99			-24,13	-27,84		2,37		16,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-31,25	30,19			-23,61	-27,64		4,20		15,94
1.00G+1.00Q	6,93			-22,00	21,56			-17,36	-20,02		1,73		11,51
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-22,44	21,70			-17,01	-19,88		2,95		11,46
1.35G+1.05Q	8,79			-27,92	27,36			-22,03	-25,39		2,26		14,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-29,05	27,69			-21,16	-25,06		5,30		14,46
1.00G+0.70Q	6,37			-20,22	19,81			-15,95	-18,39		1,65		10,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-20,97	20,03			-15,37	-18,17		3,68		10,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 367	Τέλος: 518	Μέλος: 889	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,78	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			β0γ =1,00	β0z =1,00
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[367] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[518] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21			-5,99	5,71			-3,14	-2,93		0,78		-5,99
Q	1,54			-2,10	2,10			-1,02	-1,06		0,10		-2,10
1.35G+1.50Q	7,99			-11,23	10,87			-5,77	-5,55		1,20		-11,23
ΣΣ: +x	4,98			-9,65	8,12			-3,47	-4,82		7,30		-4,43
ΣΣ: +x	4,98			-4,43	5,41			-3,83	-2,10		-5,65		-9,65
ΣΣ: +z	4,98			-9,26	7,92			-3,50	-4,62		6,17		-4,82
ΣΣ: +z	4,98			-4,82	5,61			-3,80	-2,31		-4,52		-9,26
ΣΣ: -x	4,98			-9,68	8,14			-3,46	-4,84		7,34		-4,40
ΣΣ: -x	4,98			-4,40	5,39			-3,83	-2,09		-5,69		-9,68
ΣΣ: -z	4,98			-10,11	8,36			-3,43	-5,06		7,87		-3,97
ΣΣ: -z	4,98			-3,97	5,16			-3,87	-1,86		-6,23		-10,11
				-0,19	0,09				0,09		-0,80		-0,19
				0,16	-0,08				-0,08		0,66		0,16
1.00G+1.00Q	5,75			-8,09	7,82			-4,16	-3,99		0,87		-8,09
1.00G+1.00Q	5,75			-8,09	7,82			-4,16	-3,99		0,87		-8,09
1.35G+1.50Q	7,99			-11,23	10,87			-5,77	-5,55		1,20		-11,23
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,99			-11,09	10,80			-5,77	-5,62		1,79		-11,09
1.00G+1.00Q	5,75			-8,09	7,82			-4,16	-3,99		0,87		-8,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,75			-7,99	7,77			-4,16	-4,04		1,27		-7,99
1.35G+1.05Q	7,30			-10,29	9,92			-5,31	-5,07		1,15		-10,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,30			-10,06	9,81			-5,31	-5,18		2,15		-10,06
1.00G+0.70Q	5,28			-7,46	7,18			-3,85	-3,67		0,85		-7,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,28			-7,30	7,11			-3,85	-3,75		1,51		-7,30

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 518	Τέλος: 331(Προ)	Μέλος: 890	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[518] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[331] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,58			-2,95	4,70				0,97		0,41		-2,95
Q	1,29			-0,95	1,59				0,24		0,05		-0,95
1.35G+1.50Q	6,77			-5,41	8,72				1,67		0,62		-5,41
ΣΣ: +x	4,23			-3,53	5,59				0,99		3,49		
ΣΣ: +x	4,23			-3,32	5,40				1,19		-2,63		-3,53
ΣΣ: +z	4,23			-3,52	5,58				1,01		3,98		
ΣΣ: +z	4,23			-3,34	5,41				1,17		-3,12		-3,52
ΣΣ: -x	4,23			-3,53	5,59				0,99		5,39		
ΣΣ: -x	4,23			-3,32	5,39				1,19		-4,53		-3,53
ΣΣ: -z	4,23			-3,55	5,61				0,98		4,77		
ΣΣ: -z	4,23			-3,31	5,38				1,21		-3,91		-3,55
				-0,01	0,01				0,01		-0,20		
				0,01	-0,01				-0,01		0,17		0,01
1.00G+1.00Q	4,87			-3,90	6,29				1,21		0,45		-3,90
1.00G+1.00Q	4,87			-3,90	6,29				1,21		0,45		-3,90
1.35G+1.50Q	6,77			-5,41	8,72				1,67		0,62		-5,41
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77			-5,40	8,71				1,66		0,77		-5,40
1.00G+1.00Q	4,87			-3,90	6,29				1,21		0,45		-3,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,87			-3,90	6,28				1,20		0,55		-3,90
1.35G+1.05Q	6,19			-4,98	8,01				1,56		0,60		-4,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,19			-4,97	7,99				1,55		0,85		-4,97
1.00G+0.70Q	4,49			-3,62	5,81				1,14		0,44		-3,62
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,49			-3,61	5,80				1,13		0,61		-3,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 399	Τέλος: 386	Μέλος: 891	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,54	14,79			-14,71	-14,84		-0,26		7,60
Q	1,83			-5,44	5,48			-5,54	-5,52		0,34		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-27,80	28,19			-28,16	-28,31		0,17		14,40
ΣΣ: +x	5,86			-17,48	17,60			-17,27	-17,67		18,34		8,89
ΣΣ: +x	5,86			-17,05	17,47			-17,69	-17,54		-18,53		9,06
ΣΣ: +z	5,86			-17,45	17,59			-17,29	-17,66		13,38		8,90
ΣΣ: +z	5,86			-17,09	17,47			-17,67	-17,55		-13,57		9,05

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-17,45	17,59			-17,27	-17,66		24,50		8,89
ΣΣ:-x	5,86			-17,08	17,47			-17,69	-17,54		-24,70		9,07
ΣΣ:-z	5,86			-17,47	17,59			-17,26	-17,66		31,43		8,88
ΣΣ:-z	5,86			-17,06	17,47			-17,70	-17,54		-31,63		9,07
				-0,16	0,08			0,32	0,08		-55,27		0,32
				0,13	-0,07			-0,27	-0,07		46,06		0,13
1.00G+1.00Q	6,77			-19,99	20,27			-20,25	-20,36		0,08		10,36
1.00G+1.00Q	6,77			-19,99	20,27			-20,25	-20,36		0,08		10,36
1.35G+1.50Q	9,42			-27,80	28,19			-28,16	-28,31		0,17		14,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-27,68	28,13			-28,41	-28,37		41,62		14,33
1.00G+1.00Q	6,77			-19,99	20,27			-20,25	-20,36		0,08		10,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,91	20,23			-20,41	-20,40		27,72		10,31
1.35G+1.05Q	8,59			-25,35	25,72			-25,67	-25,83		0,01		13,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,15	25,62			-26,08	-25,93		69,10		13,05
1.00G+0.70Q	6,22			-18,35	18,63			-18,59	-18,70		-0,02		9,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,22	18,56			-18,86	-18,77		46,04		9,46

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 386	Τέλος: 369	Μέλος: 892	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[386] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,16	14,60			-15,45	-15,03		1,71		7,42
Q	1,83			-5,40	5,47			-5,55	-5,53		0,91		2,77
1.35G+1.50Q	9,42			-27,22	27,92			-29,19	-28,58		3,67		14,17
ΣΣ:+x	5,86			-16,98	17,40			-17,93	-17,86		19,06		8,68
ΣΣ:+x	5,86			-16,74	17,27			-18,53	-17,73		-14,75		8,92
ΣΣ:+z	5,86			-17,03	17,43			-17,82	-17,89		17,38		8,66
ΣΣ:+z	5,86			-16,69	17,25			-18,63	-17,70		-13,07		8,94
ΣΣ:-x	5,86			-17,09	17,46			-17,74	-17,91		27,07		8,65
ΣΣ:-x	5,86			-16,63	17,22			-18,72	-17,68		-22,75		8,95
ΣΣ:-z	5,86			-17,07	17,45			-17,77	-17,90		30,98		8,65
ΣΣ:-z	5,86			-16,66	17,23			-18,68	-17,69		-26,66		8,95
				-0,37	0,14			0,47	0,14		-21,11		0,47
				0,31	-0,12			-0,39	-0,12		17,59		0,31
1.00G+1.00Q	6,77			-19,56	20,08			-21,01	-20,56		2,62		10,19
1.00G+1.00Q	6,77			-19,56	20,08			-21,01	-20,56		2,62		10,19
1.35G+1.50Q	9,42			-27,22	27,92			-29,19	-28,58		3,67		14,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-26,94	27,82			-29,54	-28,69		19,50		14,13
1.00G+1.00Q	6,77			-19,56	20,08			-21,01	-20,56		2,62		10,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,38	20,00			-21,24	-20,63		13,17		10,16
1.35G+1.05Q	8,59			-24,79	25,46			-26,69	-26,09		3,26		12,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-24,32	25,28			-27,28	-26,27		29,65		12,86
1.00G+0.70Q	6,22			-17,94	18,43			-19,34	-18,90		2,34		9,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,63	18,32			-19,73	-19,02		19,94		9,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 369	Τέλος: 366	Μέλος: 893		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[369] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,60	15,31			-12,61	-14,32		0,72		8,12
Q	1,83			-5,65	5,67			-4,66	-5,33		0,19		3,09
1.35G+1.50Q	9,42			-29,54	29,17			-24,02	-27,33		1,25		15,60
ΣΣ: +x	5,86			-19,27	18,45			-13,96	-17,29		14,07		9,58
ΣΣ: +x	5,86			-17,57	17,84			-15,92	-16,68		-12,46		9,75
ΣΣ: +z	5,86			-19,23	18,43			-14,05	-17,27		11,99		9,60
ΣΣ: +z	5,86			-17,61	17,86			-15,83	-16,70		-10,38		9,73
ΣΣ: -x	5,86			-19,38	18,48			-13,89	-17,32		16,04		9,58
ΣΣ: -x	5,86			-17,47	17,81			-16,00	-16,65		-14,43		9,75
ΣΣ: -z	5,86			-19,45	18,51			-13,77	-17,35		18,91		9,56
ΣΣ: -z	5,86			-17,39	17,78			-16,12	-16,62		-17,30		9,77
				0,51	-0,16			-0,47	-0,16		-5,00		0,51
				-0,43	0,14			0,39	0,14		4,16		0,39
1.00G+1.00Q	6,77			-21,25	20,98			-17,27	-19,65		0,90		11,21
1.00G+1.00Q	6,77			-21,25	20,98			-17,27	-19,65		0,90		11,21
1.35G+1.50Q	9,42			-29,54	29,17			-24,02	-27,33		1,25		15,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,92	29,29			-23,67	-27,21		4,99		15,58
1.00G+1.00Q	6,77			-21,25	20,98			-17,27	-19,65		0,90		11,21
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,51	21,06			-17,04	-19,57		3,40		11,20
1.35G+1.05Q	8,59			-26,99	26,62			-21,92	-24,93		1,16		14,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,63	26,83			-21,33	-24,73		7,41		14,18
1.00G+0.70Q	6,22			-19,55	19,28			-15,88	-18,05		0,85		10,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,98	19,42			-15,48	-17,92		5,01		10,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 366	Τέλος: 2	Μέλος: 894		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,78		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-5,30	5,23			-3,11	-3,04		0,33		-5,30
Q	1,51			-1,73	1,83			-1,09	-1,20		0,07		-1,73
1.35G+1.50Q	7,86			-9,74	9,81			-5,83	-5,90		0,54		-9,74
ΣΣ: +x	4,90			-9,83	8,45			-2,72	-5,94		6,45		-4,58
ΣΣ: +x	4,90			-2,49	3,85			-4,58	-1,34		-5,73		-9,83
ΣΣ: +z	4,90			-9,27	8,10			-2,87	-5,59		5,06		-4,44
ΣΣ: +z	4,90			-3,05	4,20			-4,44	-1,69		-4,34		-9,27
ΣΣ: -x	4,90			-9,88	8,48			-2,71	-5,97		5,86		-4,59
ΣΣ: -x	4,90			-2,44	3,82			-4,59	-1,31		-5,14		-9,88
ΣΣ: -z	4,90			-10,51	8,88			-2,55	-6,37		6,95		-4,76
ΣΣ: -z	4,90			-1,81	3,42			-4,76	-0,91		-6,23		-10,51
				-0,39	0,25			0,11	0,25		-1,63		0,11
				0,32	-0,20			-0,09	-0,20		1,36		0,32
1.00G+1.00Q	5,65			-7,02	7,06			-4,20	-4,24		0,39		-7,02
1.00G+1.00Q	5,65			-7,02	7,06			-4,20	-4,24		0,39		-7,02
1.35G+1.50Q	7,86			-9,74	9,81			-5,83	-5,90		0,54		-9,74

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[366] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	7,86 5,65			-9,45 -7,02	9,63 7,06			-5,91 -4,20	-6,09 -4,24		1,77 0,39		-9,45 -7,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	5,65 7,18			-6,83 -8,96	6,94 8,99			-4,25 -5,34	-4,36 -5,36		1,21 0,51		-6,83 -8,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,18 5,20			-8,48 -6,50	8,68 6,52			-5,47 -3,87	-5,67 -3,88		2,56 0,37		-8,48 -6,50
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-6,18	6,31			-3,96	-4,08		1,74		-6,18

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 332(Προ)	Μέλος: 895	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[2] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[332] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-2,85	4,55				0,66		0,16		
Q	1,28			-1,00	1,61				0,21		0,04		
1.35G+1.50Q	6,71			-5,34	8,55			0,01	1,21		0,27		0,01
ΣΣ: +x	4,19			-4,19	6,12			0,01			2,54		0,01
ΣΣ: +x	4,19			-2,50	4,58				1,54		-2,19		
ΣΣ: +z	4,19			-4,06	6,00			0,01	0,12		2,91		0,01
ΣΣ: +z	4,19			-2,63	4,70				1,42		-2,55		
ΣΣ: -x	4,19			-4,21	6,13			0,01	-0,01		4,04		0,01
ΣΣ: -x	4,19			-2,49	4,57				1,55		-3,68		
ΣΣ: -z	4,19			-4,35	6,27			0,01	-0,15		3,49		0,01
ΣΣ: -z	4,19			-2,34	4,44				1,68		-3,13		
				0,09	-0,09				-0,09		-0,76		0,09
				-0,08	0,07				0,07		0,64		-0,08
1.00G+1.00Q	4,83			-3,85	6,16			0,01	0,87		0,20		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-3,85	6,16			0,01	0,87		0,20		0,01
1.35G+1.50Q	6,71			-5,34	8,55			0,01	1,21		0,27		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	6,71 4,83			-5,41 -3,85	8,62 6,16			0,01 0,01	1,27 0,87		0,84 0,20		0,01 0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	4,83 6,13			-3,89 -4,89	6,20 7,83				0,91 1,11		0,58 0,26		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	6,13 4,44			-5,01 -3,55	7,94 5,68			0,01	1,22 0,81		1,21 0,19		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-3,63	5,75				0,88		0,82		

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 500	Τέλος: 387	Μέλος: 896	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,71			-13,94	14,12			-13,96	-14,12		0,27		7,23
Q	1,74			-5,16	5,20			-5,29	-5,24		0,41		2,61
1.35G+1.50Q	8,97			-26,55	26,86			-26,78	-26,93		0,98		13,68
ΣΣ: +x	5,58			-17,26	16,95			-15,95	-16,97		16,16		8,62
ΣΣ: +x	5,58			-15,78	16,49			-17,25	-16,52		-15,23		8,45
ΣΣ: +z	5,58			-17,33	16,97			-15,88	-17,00		12,59		8,62
ΣΣ: +z	5,58			-15,71	16,46			-17,32	-16,49		-11,65		8,45
ΣΣ: -x	5,58			-17,40	16,99			-15,83	-17,02		21,25		8,63
ΣΣ: -x	5,58			-15,64	16,45			-17,37	-16,47		-20,31		8,44
ΣΣ: -z	5,58			-17,40	16,99			-15,84	-17,02		26,39		8,63
ΣΣ: -z	5,58			-15,64	16,45			-17,36	-16,47		-25,45		8,44
				-1,05	0,37			1,19	0,37		-64,48		1,19
				0,87	-0,31			-0,99	-0,31		53,73		0,87
1.00G+1.00Q	6,45			-19,10	19,32			-19,25	-19,37		0,68		9,84
1.00G+1.00Q	6,45			-19,10	19,32			-19,25	-19,37		0,68		9,84
1.35G+1.50Q	8,97			-26,55	26,86			-26,78	-26,93		0,98		13,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,97			-25,77	26,58			-27,67	-27,21		49,34		13,63
1.00G+1.00Q	6,45			-19,10	19,32			-19,25	-19,37		0,68		9,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,45			-18,57	19,13			-19,84	-19,55		32,92		9,81
1.35G+1.05Q	8,18			-24,23	24,52			-24,40	-24,57		0,80		12,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,18			-22,92	24,05			-25,88	-25,04		81,40		12,41
1.00G+0.70Q	5,93			-17,55	17,76			-17,66	-17,79		0,56		9,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,93			-16,68	17,45			-18,65	-18,11		54,29		9,00

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 387	Τέλος: 370	Μέλος: 897		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[387] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,46	14,71			-15,11	-14,92		0,08		7,44
Q	1,83			-5,60	5,54			-5,34	-5,46		0,19		2,78
1.35G+1.50Q	9,42			-27,91	28,17			-28,41	-28,33		0,39		14,21
ΣΣ: +x	5,86			-17,77	17,60			-17,54	-17,78		20,08		8,97
ΣΣ: +x	5,86			-16,75	17,35			-18,02	-17,53		-19,74		8,69
ΣΣ: +z	5,86			-17,84	17,62			-17,52	-17,79		21,64		8,99
ΣΣ: +z	5,86			-16,67	17,34			-18,05	-17,51		-21,30		8,66
ΣΣ: -x	5,86			-17,89	17,63			-17,50	-17,81		33,38		9,01
ΣΣ: -x	5,86			-16,62	17,33			-18,07	-17,50		-33,04		8,65
ΣΣ: -z	5,86			-17,88	17,63			-17,49	-17,80		35,34		9,01
ΣΣ: -z	5,86			-16,64	17,33			-18,07	-17,50		-35,00		8,65
				0,50	-0,13			-0,30	-0,13		-12,13		0,50
				-0,42	0,11			0,25	0,11		10,11		0,25
1.00G+1.00Q	6,77			-20,06	20,25			-20,45	-20,38		0,27		10,22
1.00G+1.00Q	6,77			-20,06	20,25			-20,45	-20,38		0,27		10,22
1.35G+1.50Q	9,42			-27,91	28,17			-28,41	-28,33		0,39		14,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,29	28,27			-28,19	-28,23		9,48		14,14
1.00G+1.00Q	6,77			-20,06	20,25			-20,45	-20,38		0,27		10,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,31	20,32			-20,30	-20,32		6,33		10,17
1.35G+1.05Q	8,59			-25,40	25,67			-26,01	-25,88		0,30		12,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,02	25,84			-25,64	-25,71		15,46		12,83
1.00G+0.70Q	6,22			-18,38	18,59			-18,85	-18,74		0,21		9,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,79	18,70			-18,60	-18,63		10,32		9,30

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 370	Τέλος: 365	Μέλος: 898	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[370] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,15	15,09			-13,48	-14,54		-0,27		7,91
Q	1,83			-5,46	5,58			-5,00	-5,42		-0,10		3,02
1.35G+1.50Q	9,42			-28,64	28,74			-25,71	-27,76		-0,53		15,21
ΣΣ: +x	5,86			-18,46	18,08			-15,37	-17,45		14,83		9,37
ΣΣ: +x	5,86			-17,29	17,68			-16,60	-17,05		-15,48		9,46
ΣΣ: +z	5,86			-18,41	18,07			-15,41	-17,44		13,19		9,37
ΣΣ: +z	5,86			-17,34	17,70			-16,56	-17,07		-13,84		9,46
ΣΣ: -x	5,86			-18,51	18,10			-15,31	-17,47		18,03		9,37
ΣΣ: -x	5,86			-17,25	17,66			-16,66	-17,03		-18,68		9,47
ΣΣ: -z	5,86			-18,57	18,12			-15,24	-17,49		20,71		9,36
ΣΣ: -z	5,86			-17,18	17,64			-16,73	-17,01		-21,36		9,47
				0,23	-0,10			-0,35	-0,10		-2,82		0,23
				-0,19	0,08			0,29	0,08		2,35		0,29
1.00G+1.00Q	6,77			-20,61	20,67			-18,49	-19,96		-0,38		10,93
1.00G+1.00Q	6,77			-20,61	20,67			-18,49	-19,96		-0,38		10,93
1.35G+1.50Q	9,42			-28,64	28,74			-25,71	-27,76		-0,53		15,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,81	28,81			-25,44	-27,69		1,59		15,25
1.00G+1.00Q	6,77			-20,61	20,67			-18,49	-19,96		-0,38		10,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,72	20,72			-18,31	-19,91		1,03		10,96
1.35G+1.05Q	8,59			-26,18	26,23			-23,46	-25,32		-0,48		13,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,46	26,35			-23,02	-25,20		3,04		13,92
1.00G+0.70Q	6,22			-18,97	19,00			-16,99	-18,34		-0,35		10,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,16	19,08			-16,69	-18,26		2,00		10,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 365	Τέλος: 519	Μέλος: 899	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[519] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-4,64	5,84			-1,37	-2,66		-0,20		-4,64
Q	1,51			-1,46	2,02			-0,49	-1,09		-0,01		-1,46
1.35G+1.50Q	7,86			-8,46	10,92			-2,60	-5,22		-0,28		-8,46
ΣΣ: +x	4,90			-8,17	8,61			-0,82	-4,95		8,52		0,08
ΣΣ: +x	4,90			-2,58	5,10			-2,43	-1,45		-8,92		-8,17
ΣΣ: +z	4,90			-7,73	8,33			-0,94	-4,68		6,92		-3,01
ΣΣ: +z	4,90			-3,01	5,38			-2,30	-1,72		-7,33		-7,73

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[365] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[519] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,90			-8,21	8,63			-0,81	-4,98		8,76		0,09
ΣΣ:-x	4,90			-2,54	5,08			-2,44	-1,43		-9,16		-8,21
ΣΣ:-z	4,90			-8,69	8,94			-0,67	-5,28		10,26		0,27
ΣΣ:-z	4,90			-2,06	4,77			-2,58	-1,12		-10,67		-8,69
				-0,23	0,15			0,08	0,15		-0,74		0,08
				0,20	-0,13			-0,07	-0,13		0,62		0,20
1.00G+1.00Q	5,65			-6,10	7,87			-1,87	-3,74		-0,21		-6,10
1.00G+1.00Q	5,65			-6,10	7,87			-1,87	-3,74		-0,21		-6,10
1.35G+1.50Q	7,86			-8,46	10,92			-2,60	-5,22		-0,28		-8,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-8,28	10,81			-2,66	-5,33		0,27		-8,28
1.00G+1.00Q	5,65			-6,10	7,87			-1,87	-3,74		-0,21		-6,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-5,99	7,79			-1,91	-3,82		0,16		-5,99
1.35G+1.05Q	7,18			-7,80	10,01			-2,38	-4,73		-0,28		-7,80
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-7,51	9,82			-2,48	-4,92		0,64		-7,51
1.00G+0.70Q	5,20			-5,67	7,26			-1,72	-3,42		-0,21		-5,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-5,47	7,13			-1,79	-3,55		0,41		-5,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 519	Τέλος: 333	Μέλος: 900	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[519] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[333] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-1,19	2,99				-0,71		-0,13		0,07
Q	1,28			-0,42	1,07				-0,26		-0,01		0,03
1.35G+1.50Q	6,71			-2,23	5,63				-1,35		-0,20		0,13
ΣΣ:+x	4,19			-2,11	4,21				-1,52		3,68		0,27
ΣΣ:+x	4,19			-0,68	2,83				-0,15		-3,96		-2,11
ΣΣ:+z	4,19			-2,00	4,10				-1,42		2,88		0,24
ΣΣ:+z	4,19			-0,79	2,94				-0,26		-3,16		-2,00
ΣΣ:-x	4,19			-2,12	4,22				-1,53		3,42		0,28
ΣΣ:-x	4,19			-0,67	2,83				-0,14		-3,70		-2,12
ΣΣ:-z	4,19			-2,25	4,33				-1,65		3,80		0,33
ΣΣ:-z	4,19			-0,55	2,71				-0,02		-4,08		-2,25
				0,08	-0,08				-0,08		-0,51		0,08
				-0,07	0,06				0,06		0,43		-0,07
1.00G+1.00Q	4,83			-1,61	4,05				-0,97		-0,15		0,10
1.00G+1.00Q	4,83			-1,61	4,05				-0,97		-0,15		0,10
1.35G+1.50Q	6,71			-2,23	5,63				-1,35		-0,20		0,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-2,29	5,69				-1,29		0,18		0,12
1.00G+1.00Q	4,83			-1,61	4,05				-0,97		-0,15		0,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-1,65	4,09				-0,93		0,11		0,09
1.35G+1.05Q	6,13			-2,04	5,15				-1,23		-0,19		0,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-2,14	5,25				-1,13		0,45		0,10
1.00G+0.70Q	4,44			-1,48	3,73				-0,89		-0,14		0,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-1,55	3,80				-0,83		0,28		0,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 501	Τέλος: 371	Μέλος: 901		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Ζ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[501] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93				11,63			-19,40	-18,07		-2,33		13,71
Q	1,83				4,34			-7,06	-6,68		-0,80		5,14
1.35G+1.50Q	9,40				22,21			-36,78	-34,42		-4,35		26,22
ΣΣ: +x	5,85				13,82			-22,77	-21,44		41,89		16,22
ΣΣ: +x	5,85				13,77			-23,08	-21,39		-47,33		16,34
ΣΣ: +z	5,85				13,83			-22,75	-21,44		34,67		16,21
ΣΣ: +z	5,85				13,77			-23,10	-21,38		-40,11		16,35
ΣΣ: -x	5,85				13,83			-22,72	-21,45		42,73		16,20
ΣΣ: -x	5,85				13,77			-23,13	-21,38		-48,18		16,36
ΣΣ: -z	5,85				13,83			-22,72	-21,45		52,02		16,20
ΣΣ: -z	5,85				13,77			-23,13	-21,38		-57,47		16,36
					-0,04			-0,22	-0,04		9,07		-0,22
					0,03			0,18	0,03		-7,56		0,18
1.00G+1.00Q	6,76				15,97			-26,46	-24,75		-3,13		18,85
1.00G+1.00Q	6,76				15,97			-26,46	-24,75		-3,13		18,85
1.35G+1.50Q	9,40				22,21			-36,78	-34,42		-4,35		26,22
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,40				22,24			-36,61	-34,39		-11,15		26,29
1.00G+1.00Q	6,76				15,97			-26,46	-24,75		-3,13		18,85
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,76				15,99			-26,35	-24,74		-7,67		18,90
1.35G+1.05Q	8,58				20,26			-33,60	-31,41		-3,99		23,91
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,58				20,30			-33,33	-31,37		-15,33		24,02
1.00G+0.70Q	6,21				14,67			-24,34	-22,75		-2,89		17,31
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21				14,70			-24,16	-22,72		-10,45		17,38

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 371	Τέλος: 364	Μέλος: 902		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,88	16,44			-9,14	-13,19		-1,19		8,30
Q	1,83			-6,87	6,09			-3,35	-4,91		-0,42		3,16
1.35G+1.50Q	9,42			-35,80	31,32			-17,37	-25,18		-2,23		15,94
ΣΣ: +x	5,86			-22,49	19,66			-9,87	-15,83		19,81		9,36
ΣΣ: +x	5,86			-22,15	19,30			-11,76	-15,47		-22,60		10,40
ΣΣ: +z	5,86			-22,49	19,63			-10,02	-15,80		15,96		9,43
ΣΣ: +z	5,86			-22,15	19,33			-11,62	-15,50		-18,75		10,32
ΣΣ: -x	5,86			-22,52	19,66			-9,86	-15,83		19,84		9,35
ΣΣ: -x	5,86			-22,11	19,30			-11,77	-15,47		-22,62		10,41
ΣΣ: -z	5,86			-22,53	19,69			-9,70	-15,86		24,33		9,29
ΣΣ: -z	5,86			-22,11	19,27			-11,93	-15,44		-27,12		10,49
				-0,19	0,02			-0,04	0,02		0,68		-0,19
				0,16	-0,02			0,04	-0,02		-0,57		0,16
1.00G+1.00Q	6,77			-25,76	22,53			-12,49	-18,10		-1,61		11,46
1.00G+1.00Q	6,77			-25,76	22,53			-12,49	-18,10		-1,61		11,46
1.35G+1.50Q	9,42			-35,80	31,32			-17,37	-25,18		-2,23		15,94

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[371] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-35,66 -25,76	31,31 22,53			-17,33 -12,49	-25,20 -18,10		-2,74 -1,61		16,02 11,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-25,66 -32,71	22,51 28,58			-12,47 -15,86	-18,12 -22,97		-1,95 -2,04		11,51 14,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-32,47 -23,69	28,55 20,70			-15,80 -11,49	-23,00 -16,63		-2,90 -1,48		14,65 10,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-23,54	20,68			-11,45	-16,65		-2,05		10,59

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 364	Τέλος: 521	Μέλος: 903	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[364] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-8,79	8,47			-0,12	-0,03		-0,45		-8,79
Q	1,51			-3,21	3,12			0,01	0,01		-0,08		-3,21
1.35G+1.50Q	7,86			-16,68	16,12			-0,14	-0,02		-0,72		-16,68
ΣΣ: +x	4,89			-11,43	10,69			0,21	-0,68		10,23		-9,36
ΣΣ: +x	4,89			-9,36	9,38			-0,43	0,63		-11,20		-11,43
ΣΣ: +z	4,89			-11,27	10,59			0,16	-0,58		7,59		-9,52
ΣΣ: +z	4,89			-9,52	9,48			-0,38	0,53		-8,56		-11,27
ΣΣ: -x	4,89			-11,44	10,70			0,21	-0,69		8,74		-9,35
ΣΣ: -x	4,89			-9,35	9,37			-0,43	0,64		-9,71		-11,44
ΣΣ: -z	4,89			-11,61	10,81			0,27	-0,80		10,86		-9,17
ΣΣ: -z	4,89			-9,17	9,26			-0,49	0,76		-11,83		-11,61
				-0,03				-0,02			-0,89		-0,03
				0,02				0,02			0,74		0,02
1.00G+1.00Q	5,65			-12,00	11,59			-0,10	-0,02		-0,52		-12,00
1.00G+1.00Q	5,65			-12,00	11,59			-0,10	-0,02		-0,52		-12,00
1.35G+1.50Q	7,86			-16,68	16,12			-0,14	-0,02		-0,72		-16,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-16,66	16,12			-0,12	-0,02		-0,05		-16,66
1.00G+1.00Q	5,65			-12,00	11,59			-0,10	-0,02		-0,52		-12,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-11,98	11,59			-0,09	-0,02		-0,08		-11,98
1.35G+1.05Q	7,18			-15,23	14,72			-0,14	-0,03		-0,68		-15,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-15,20	14,71			-0,12	-0,03		0,43		-15,20
1.00G+0.70Q	5,20			-11,03	10,66			-0,11	-0,02		-0,50		-11,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-11,01	10,66			-0,09	-0,02		0,24		-11,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 521	Τέλος: 335	Μέλος: 904	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[521] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[335] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-0,01	1,85				-1,84		-0,34		0,48
Q	1,28			0,05	0,62				-0,71		-0,09		0,20
1.35G+1.50Q	6,71			0,06	3,43				-3,55		-0,59		0,94
ΣΣ:+x	4,19			-0,25	2,41				-2,45		5,13		0,71
ΣΣ:+x	4,19			0,28	1,91				-1,95		-5,90		0,44
ΣΣ:+z	4,19			-0,20	2,37				-2,41		3,94		0,69
ΣΣ:+z	4,19			0,24	1,95				-1,99		-4,71		0,46
ΣΣ:-x	4,19			-0,25	2,42				-2,45		4,76		0,71
ΣΣ:-x	4,19			0,28	1,91				-1,94		-5,53		0,44
ΣΣ:-z	4,19			-0,30	2,46				-2,49		5,36		0,74
ΣΣ:-z	4,19			0,33	1,87				-1,90		-6,13		0,42
				-0,02	0,02				0,02		-0,48		-0,02
				0,01	-0,01				-0,01		0,40		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			0,04	2,47				-2,55		-0,43		0,67
1.00G+1.00Q	4,83			0,04	2,47				-2,55		-0,43		0,67
1.35G+1.50Q	6,71			0,06	3,43				-3,55		-0,59		0,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	6,71			0,07	3,42				-3,56		-0,23		0,94
1.00G+1.00Q	4,83			0,04	2,47				-2,55		-0,43		0,67
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	4,83			0,05	2,46				-2,56		-0,19		0,68
1.35G+1.05Q	6,13			0,04	3,15				-3,23		-0,55		0,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	6,13			0,06	3,13				-3,25		0,05		0,86
1.00G+0.70Q	4,44			0,03	2,29				-2,34		-0,40		0,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	4,44			0,04	2,27				-2,35				0,62

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 502	Τέλος: 372	Μέλος: 905		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[502] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94				11,73			-19,24	-18,10		-3,89		13,92
Q	1,83				4,37			-7,02	-6,70		-1,39		5,22
1.35G+1.50Q	9,42				22,39			-36,51	-34,48		-7,33		26,62
ΣΣ:+x	5,85				13,97			-22,41	-21,50		64,42		16,39
ΣΣ:+x	5,85				13,86			-23,09	-21,39		-73,54		16,66
ΣΣ:+z	5,85				13,97			-22,43	-21,50		45,27		16,40
ΣΣ:+z	5,85				13,86			-23,08	-21,39		-54,39		16,66
ΣΣ:-x	5,85				13,98			-22,37	-21,51		49,18		16,37
ΣΣ:-x	5,85				13,85			-23,14	-21,38		-58,30		16,68
ΣΣ:-z	5,85				13,98			-22,34	-21,52		66,38		16,36
ΣΣ:-z	5,85				13,84			-23,17	-21,38		-75,50		16,69
					-0,03			-0,19	-0,03		15,28		-0,19
					0,03			0,16	0,03		-12,74		0,16
1.00G+1.00Q	6,77				16,10			-26,26	-24,80		-5,27		19,14
1.00G+1.00Q	6,77				16,10			-26,26	-24,80		-5,27		19,14
1.35G+1.50Q	9,42				22,39			-36,51	-34,48		-7,33		26,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	9,42				22,41			-36,36	-34,46		-18,79		26,67
1.00G+1.00Q	6,77				16,10			-26,26	-24,80		-5,27		19,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	6,77				16,12			-26,17	-24,78		-12,91		19,17
1.35G+1.05Q	8,59				20,42			-33,35	-31,47		-6,70		24,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	8,59				20,46			-33,11	-31,43		-25,81		24,37
1.00G+0.70Q	6,22				14,79			-24,16	-22,79		-4,86		17,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	6,22				14,81			-24,00	-22,76		-17,59		17,64

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 372	Τέλος: 363	Μέλος: 906	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[372] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,67	16,63			-7,80	-13,00		-1,31		9,19
Q	1,83			-6,81	6,16			-2,88	-4,85		-0,44		3,47
1.35G+1.50Q	9,42			-35,42	31,68			-14,85	-24,82		-2,43		17,61
ΣΣ: +x	5,86			-22,45	20,00			-7,81	-15,72		21,75		10,19
ΣΣ: +x	5,86			-21,71	19,41			-10,67	-15,13		-24,80		11,65
ΣΣ: +z	5,86			-22,44	19,96			-8,03	-15,68		16,14		10,30
ΣΣ: +z	5,86			-21,72	19,45			-10,45	-15,17		-19,19		11,54
ΣΣ: -x	5,86			-22,50	20,01			-7,79	-15,73		18,89		10,18
ΣΣ: -x	5,86			-21,66	19,41			-10,69	-15,13		-21,93		11,66
ΣΣ: -z	5,86			-22,53	20,05			-7,55	-15,77		24,56		10,06
ΣΣ: -z	5,86			-21,63	19,36			-10,93	-15,08		-27,61		11,79
				-0,24	0,04			0,02	0,04		0,15		-0,24
				0,20	-0,04			-0,02	-0,04		-0,13		0,20
1.00G+1.00Q	6,77			-25,48	22,78			-10,68	-17,85		-1,75		12,66
1.00G+1.00Q	6,77			-25,48	22,78			-10,68	-17,85		-1,75		12,66
1.35G+1.50Q	9,42			-35,42	31,68			-14,85	-24,82		-2,43		17,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-35,24	31,65			-14,86	-24,86		-2,54		17,67
1.00G+1.00Q	6,77			-25,48	22,78			-10,68	-17,85		-1,75		12,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-25,36	22,76			-10,69	-17,87		-1,82		12,70
1.35G+1.05Q	8,59			-32,36	28,91			-13,55	-22,64		-2,23		16,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-32,05	28,86			-13,58	-22,70		-2,42		16,15
1.00G+0.70Q	6,22			-23,44	20,94			-9,81	-16,40		-1,62		11,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-23,24	20,90			-9,83	-16,43		-1,74		11,69

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	6		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 363	Τέλος: 520	Μέλος: 907	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-7,91	7,09			-2,08	-1,41		-0,35		-7,91
Q	1,51			-2,92	2,65			-0,67	-0,46		-0,08		-2,92
1.35G+1.50Q	7,86			-15,05	13,54			-3,82	-2,60		-0,59		-15,05
ΣΣ: +x	4,89			-10,85	9,27			-2,13	-2,50		8,05		-7,89
ΣΣ: +x	4,89			-7,89	7,55			-2,70	-0,79		-8,83		-10,85
ΣΣ: +z	4,89			-10,63	9,14			-2,18	-2,37		6,10		-8,11
ΣΣ: +z	4,89			-8,11	7,68			-2,66	-0,92		-6,87		-10,63

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[363] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,89			-10,87	9,28			-2,13	-2,52		7,16		-7,87
ΣΣ:-x	4,89			-7,87	7,54			-2,71	-0,77		-7,94		-10,87
ΣΣ:-z	4,89			-11,12	9,43			-2,08	-2,66		9,07		-7,62
ΣΣ:-z	4,89			-7,62	7,39			-2,76	-0,63		-9,85		-11,12
				0,03	-0,03			-0,03	-0,03		-0,55		0,03
				-0,02	0,02			0,03	0,02		0,46		0,03
1.00G+1.00Q	5,65			-10,83	9,74			-2,75	-1,88		-0,43		-10,83
1.00G+1.00Q	5,65			-10,83	9,74			-2,75	-1,88		-0,43		-10,83
1.35G+1.50Q	7,86			-15,05	13,54			-3,82	-2,60		-0,59		-15,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-15,08	13,56			-3,80	-2,58		-0,18		-15,08
1.00G+1.00Q	5,65			-10,83	9,74			-2,75	-1,88		-0,43		-10,83
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-10,84	9,75			-2,74	-1,86		-0,15		-10,84
1.35G+1.05Q	7,18			-13,74	12,35			-3,52	-2,39		-0,56		-13,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-13,78	12,38			-3,48	-2,36		0,13		-13,78
1.00G+0.70Q	5,20			-9,95	8,94			-2,55	-1,74		-0,40		-9,95
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-9,98	8,96			-2,53	-1,71		0,05		-9,98

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 520	Τέλος: 336(Προ)	Μέλος: 908	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[520] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[336] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-1,97	3,74				0,05		-0,26		-1,97
Q	1,28			-0,64	1,28				-0,05		-0,08		-0,64
1.35G+1.50Q	6,71			-3,62	6,97				-0,01		-0,47		-3,62
ΣΣ: +x	4,19			-2,54	4,61				-0,21		2,95		
ΣΣ: +x	4,19			-2,05	4,15				0,25		-3,55		-2,54
ΣΣ: +z	4,19			-2,50	4,58				-0,17		2,07		
ΣΣ: +z	4,19			-2,09	4,18				0,22		-2,67		-2,50
ΣΣ: -x	4,19			-2,54	4,62				-0,21		2,41		
ΣΣ: -x	4,19			-2,04	4,15				0,26		-3,00		-2,54
ΣΣ: -z	4,19			-2,58	4,66				-0,25		2,92		0,01
ΣΣ: -z	4,19			-2,00	4,10				0,30		-3,52		-2,58
				-0,03	0,03				0,03		-0,26		-0,03
				0,02	-0,02				-0,02		0,21		0,02
1.00G+1.00Q	4,83			-2,61	5,02						-0,34		-2,61
1.00G+1.00Q	4,83			-2,61	5,02						-0,34		-2,61
1.35G+1.50Q	6,71			-3,62	6,97				-0,01		-0,47		-3,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-3,60	6,95				-0,03		-0,28		-3,60
1.00G+1.00Q	4,83			-2,61	5,02						-0,34		-2,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-2,60	5,01				-0,02		-0,21		-2,60
1.35G+1.05Q	6,13			-3,33	6,39						-0,43		-3,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-3,30	6,36				-0,02		-0,11		-3,30
1.00G+0.70Q	4,44			-2,42	4,64				0,01		-0,32		-2,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-2,40	4,61				-0,01		-0,10		-2,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 303	Τέλος: 505	Μέλος: 909		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,47		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[303] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[505] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,24				118,51	-6,81	-4,50	77,30	115,71	-6,81	-84,43	-0,90	77,30
Q	0,76				40,88	-3,96	-2,61	26,81	40,38	-3,96	-18,11	-0,52	26,81
1.35G+1.50Q	6,86				221,31	-15,13	-9,99	144,57	216,78	-15,13	-141,16	-1,99	144,57
ΣΣ:+x	4,62		0,02		140,76	74,40	-60,59	91,89	134,10	-91,82	72,27	-12,10	89,51
ΣΣ:+x	4,62		-0,02		137,15	-91,82	49,09	89,51	137,71	74,40	-258,85	49,09	91,89
ΣΣ:+z	4,62		0,02		140,85	73,48	-59,99	91,95	134,01	-90,90	39,74	-12,00	89,46
ΣΣ:+z	4,62		-0,02		137,06	-90,90	48,50	89,46	137,80	73,48	-226,33	48,50	91,95
ΣΣ:-x	4,62		0,03		140,94	57,68	-49,57	92,01	133,93	-75,11	33,33	-9,91	89,40
ΣΣ:-x	4,62		-0,02		136,98	-75,11	38,08	89,40	137,89	57,68	-219,92	38,08	92,01
ΣΣ:-z	4,62		0,03		140,98	61,45	-52,05	92,04	133,88	-78,88	57,96	-10,40	89,37
ΣΣ:-z	4,62		-0,02		136,93	-78,88	40,55	89,37	137,93	61,45	-244,55	40,55	92,04
					2,33	80,74	53,29	1,54	2,33	80,74	272,78	53,29	1,54
					-1,94	-67,29	-44,41	-1,28	-1,94	-67,29	-227,32	-8,88	-1,28
1.00G+1.00Q	5,00				159,39	-10,77	-7,11	104,11	156,09	-10,77	-102,55	-1,42	104,11
1.00G+1.00Q	5,00				159,39	-10,77	-7,11	104,11	156,09	-10,77	-102,55	-1,42	104,11
1.35G+1.50Q	6,86				221,31	-15,13	-9,99	144,57	216,78	-15,13	-141,16	-1,99	144,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,86		0,01		219,56	-75,69	-49,95	143,42	215,04	-75,69	-345,74	-9,99	143,42
1.00G+1.00Q	5,00				159,39	-10,77	-7,11	104,11	156,09	-10,77	-102,55	-1,42	104,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,00				158,23	-51,14	-33,75	103,34	154,93	-51,14	-238,94	-6,75	103,34
1.35G+1.05Q	6,52				202,91	-13,35	-8,81	132,50	198,61	-13,35	-133,00	-1,76	132,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,52		0,01		200,00	-114,28	-75,42	130,58	195,70	-114,28	-473,98	-15,08	130,58
1.00G+0.70Q	4,77				147,13	-9,58	-6,32	96,07	143,98	-9,58	-97,11	-1,26	96,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,77				145,19	-76,87	-50,73	94,78	142,04	-76,87	-324,43	-10,14	94,78

Ελεγκοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 2 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 505	Τέλος: 506	Μέλος: 910		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[505] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[506] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-4,50	77,29	88,93	-3,25	-7,75	163,79	84,07	-3,25	-84,43	-4,50	163,79
Q	1,00		-2,61	26,81	30,56	-2,02	-4,63	56,87	29,56	-2,02	-18,11	-2,61	56,87
1.35G+1.50Q	8,05		-9,99	144,57	165,88	-7,42	-17,41	306,42	157,83	-7,42	-141,16	-9,99	306,42
ΣΣ:+x	5,36		49,09	89,51	105,47	48,84	-117,30	194,68	97,59	-57,28	65,26	-60,58	189,78
ΣΣ:+x	5,36		-60,58	91,89	102,94	-57,28	97,36	189,78	100,12	48,84	-251,84	97,36	194,68
ΣΣ:+z	5,36		48,50	89,45	105,46	51,86	-119,81	194,73	97,60	-60,30	35,45	-59,99	189,74
ΣΣ:+z	5,36		-59,99	91,95	102,96	-60,30	99,87	189,74	100,10	51,86	-222,04	99,87	194,73
ΣΣ:-x	5,36		38,08	89,40	105,46	46,08	-103,14	194,79	97,60	-54,52	30,39	-49,57	189,67
ΣΣ:-x	5,36		-49,57	92,01	102,95	-54,52	83,20	189,67	100,11	46,08	-216,98	83,20	194,79
ΣΣ:-z	5,36		40,55	89,37	105,54	47,14	-106,58	194,90	97,52	-55,58	51,08	-52,05	189,56
ΣΣ:-z	5,36		-52,05	92,04	102,87	-55,58	86,64	189,56	100,19	47,14	-237,67	86,64	194,90
			53,29	1,54	1,57	53,80	107,09	3,11	1,57	53,80	272,78	107,09	3,11
			-44,41	-1,28	-1,31	-44,83	-89,24	-2,59	-1,31	-44,83	-227,32	-44,41	-2,59
1.00G+1.00Q	5,86		-7,11	104,11	119,48	-5,27	-12,38	220,66	113,63	-5,27	-102,55	-7,11	220,66
1.00G+1.00Q	5,86		-7,11	104,11	119,48	-5,27	-12,38	220,66	113,63	-5,27	-102,55	-7,11	220,66
1.35G+1.50Q	8,05		-9,99	144,57	165,88	-7,42	-17,41	306,42	157,83	-7,42	-141,16	-9,99	306,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-49,95	143,41	164,70	-47,77	-97,72	304,09	156,65	-47,77	-345,74	-49,95	304,09

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[505] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[506] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q	5,86		-7,11	104,11	119,48	-5,27	-12,38	220,66	113,63	-5,27	-102,55	-7,11	220,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-33,75	103,34	118,69	-32,17	-65,92	219,11	112,84	-32,17	-238,94	-33,75	219,11
1.35G+1.05Q	7,60		-8,81	132,50	152,13	-6,51	-15,32	280,83	144,53	-6,51	-133,00	-8,81	280,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-75,42	130,58	150,16	-73,76	-149,19	276,94	142,56	-73,76	-473,98	-75,42	276,94
1.00G+0.70Q	5,56		-6,32	96,06	110,31	-4,67	-10,99	203,60	104,76	-4,67	-97,11	-6,32	203,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-50,73	94,78	109,00	-49,50	-100,23	201,01	103,45	-49,50	-324,43	-50,73	201,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	6		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 506	Τέλος: 507	Μέλος: 911	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[506] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[507] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-7,75	163,79	54,26	-1,11	-8,86	215,63	49,41	-1,11	-84,43	-7,75	215,63
Q	1,00		-4,63	56,87	18,51	-0,84	-5,47	74,88	17,51	-0,84	-18,11	-4,63	74,88
1.35G+1.50Q	8,05		-17,41	306,42	101,03	-2,75	-20,16	403,42	92,97	-2,75	-141,16	-17,41	403,42
ΣΣ:+x	5,36		97,36	189,78	64,28	29,39	-147,92	256,28	57,41	-32,40	57,55	-117,30	249,87
ΣΣ:+x	5,36		-117,30	194,68	62,76	-32,40	124,96	249,87	58,93	29,39	-244,13	124,96	256,28
ΣΣ:+z	5,36		99,87	189,73	64,21	32,74	-154,23	256,25	57,48	-35,75	31,22	-119,81	249,90
ΣΣ:+z	5,36		-119,81	194,73	62,84	-35,75	131,28	249,90	58,85	32,74	-217,81	131,28	256,25
ΣΣ:-x	5,36		83,20	189,67	64,16	31,47	-135,56	256,27	57,53	-34,49	28,98	-103,14	249,88
ΣΣ:-x	5,36		-103,14	194,79	62,88	-34,49	112,61	249,88	58,81	31,47	-215,56	112,61	256,27
ΣΣ:-z	5,36		86,64	189,56	64,25	31,56	-138,68	256,47	57,44	-34,58	44,43	-106,58	249,68
ΣΣ:-z	5,36		-106,58	194,90	62,79	-34,58	115,72	249,68	58,90	31,56	-231,02	115,72	256,47
			107,09	3,11	0,90	31,01	138,10	4,01	0,90	31,01	272,78	138,10	4,01
			-89,24	-2,59	-0,75	-25,84	-115,08	-3,34	-0,75	-25,84	-227,32	-89,24	-3,34
1.00G+1.00Q	5,86		-12,38	220,66	72,78	-1,95	-14,33	290,51	66,92	-1,95	-102,55	-12,38	290,51
1.00G+1.00Q	5,86		-12,38	220,66	72,78	-1,95	-14,33	290,51	66,92	-1,95	-102,55	-12,38	290,51
1.35G+1.50Q	8,05		-17,41	306,42	101,03	-2,75	-20,16	403,42	92,97	-2,75	-141,16	-17,41	403,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-97,73	304,09	100,35	-26,01	-123,74	400,41	92,30	-26,01	-345,74	-97,73	400,41
1.00G+1.00Q	5,86		-12,38	220,66	72,78	-1,95	-14,33	290,51	66,92	-1,95	-102,55	-12,38	290,51
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-65,92	219,10	72,33	-17,45	-83,38	288,50	66,47	-17,45	-238,94	-65,92	288,50
1.35G+1.05Q	7,60		-15,32	280,83	92,70	-2,38	-17,70	369,72	85,09	-2,38	-133,00	-15,32	369,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-149,19	276,94	91,57	-41,14	-190,32	364,71	83,97	-41,14	-473,98	-149,19	364,71
1.00G+0.70Q	5,56		-10,99	203,60	67,22	-1,69	-12,69	268,04	61,67	-1,69	-97,11	-10,99	268,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-100,23	201,01	66,47	-27,54	-127,77	264,70	60,92	-27,54	-324,43	-100,23	264,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 507	Τέλος: 508	Μέλος: 912	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[507] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[508] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-8,86	215,63	19,69	0,26	-8,59	232,89	14,84	0,26	-84,43	-8,59	232,89
Q	1,00		-5,47	74,88	6,50	-0,05	-5,52	80,88	5,50	-0,05	-18,11	-5,47	80,88
1.35G+1.50Q	8,05		-20,16	403,42	36,34	0,29	-19,88	435,73	28,28	0,29	-141,16	-19,88	435,73
ΣΣ:+x	5,36		124,96	249,87	23,23	16,19	-158,63	276,81	17,30	-15,70	50,23	-147,92	269,87
ΣΣ:+x	5,36		-147,92	256,28	22,66	-15,70	136,16	269,87	17,88	16,19	-236,81	136,16	276,81
ΣΣ:+z	5,36		131,28	249,90	23,14	16,88	-167,06	276,68	17,39	-16,40	27,78	-154,23	270,00
ΣΣ:+z	5,36		-154,23	256,25	22,74	-16,40	144,59	270,00	17,79	16,88	-214,37	144,59	276,68
ΣΣ:-x	5,36		112,61	249,88	23,10	17,63	-147,78	276,63	17,43	-17,14	29,70	-135,56	270,05
ΣΣ:-x	5,36		-135,56	256,27	22,79	-17,14	125,30	270,05	17,75	17,63	-216,28	125,30	276,63
ΣΣ:-z	5,36		115,72	249,68	23,16	18,48	-150,79	276,91	17,37	-17,99	39,27	-138,68	269,77
ΣΣ:-z	5,36		-138,68	256,47	22,72	-17,99	128,32	269,77	17,81	18,48	-225,86	128,32	276,91
			138,10	4,01	0,27	10,82	148,92	4,28	0,27	10,82	272,78	148,92	4,28
			-115,08	-3,34	-0,23	-9,02	-124,10	-3,57	-0,23	-9,02	-227,32	-115,08	-3,57
1.00G+1.00Q	5,86		-14,33	290,51	26,19	0,22	-14,11	313,77	20,34	0,22	-102,55	-14,11	313,77
1.00G+1.00Q	5,86		-14,33	290,51	26,19	0,22	-14,11	313,77	20,34	0,22	-102,55	-14,11	313,77
1.35G+1.50Q	8,05		-20,16	403,42	36,34	0,29	-19,88	435,73	28,28	0,29	-141,16	-19,88	435,73
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-123,74	400,41	36,13	-7,83	-131,57	432,52	28,08	-7,83	-345,74	-123,74	432,52
1.00G+1.00Q	5,86		-14,33	290,51	26,19	0,22	-14,11	313,77	20,34	0,22	-102,55	-14,11	313,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-83,38	288,50	26,06	-5,19	-88,57	311,63	20,20	-5,19	-238,94	-83,38	311,63
1.35G+1.05Q	7,60		-17,70	369,72	33,41	0,31	-17,39	399,33	25,81	0,31	-133,00	-17,39	399,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-190,32	364,71	33,07	-13,22	-203,54	393,98	25,47	-13,22	-473,98	-190,32	393,98
1.00G+0.70Q	5,56		-12,69	268,04	24,24	0,23	-12,46	289,51	18,69	0,23	-97,11	-12,46	289,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-127,77	264,70	24,02	-8,79	-136,55	285,94	18,46	-8,79	-324,43	-127,77	285,94

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 508	Τέλος: 509	Μέλος: 913		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[508] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[509] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-8,59	232,89	-14,85	1,22	-7,37	215,62	-19,70	1,22	-84,43	-7,37	232,89
Q	1,00		-5,52	80,88	-5,50	0,57	-4,95	74,88	-6,50	0,57	-18,11	-4,95	80,88
1.35G+1.50Q	8,05		-19,88	435,73	-28,30	2,51	-17,37	403,40	-36,35	2,51	-141,16	-17,37	435,73
ΣΣ:+x	5,36		136,16	269,87	-17,34	13,75	-152,34	256,31	-23,21	-10,76	43,37	136,16	276,81
ΣΣ:+x	5,36		-158,63	276,81	-17,85	-10,76	132,86	249,82	-22,70	13,75	-229,96	-152,34	269,87
ΣΣ:+z	5,36		144,59	270,00	-17,27	13,56	-158,91	256,10	-23,28	-10,57	25,20	144,59	276,68
ΣΣ:+z	5,36		-167,06	276,68	-17,93	-10,57	139,44	250,03	-22,63	13,56	-211,79	-158,91	270,00
ΣΣ:-x	5,36		125,30	270,05	-17,21	15,75	-138,63	255,99	-23,34	-12,76	32,50	125,30	276,63
ΣΣ:-x	5,36		-147,78	276,63	-17,98	-12,76	119,16	250,13	-22,57	15,75	-219,08	-138,63	270,05
ΣΣ:-z	5,36		128,32	269,77	-17,24	15,95	-143,20	256,31	-23,31	-12,95	35,77	128,32	276,91
ΣΣ:-z	5,36		-150,79	276,91	-17,95	-12,95	123,73	249,82	-22,60	15,95	-222,36	-143,20	269,77
			148,92	4,28	-0,33	-8,71	140,21	3,95	-0,33	-8,71	272,78	148,92	4,28
			-124,10	-3,57	0,27	7,26	-116,84	-3,29	0,27	7,26	-227,32	-116,84	-3,57
1.00G+1.00Q	5,86		-14,11	313,77	-20,35	1,79	-12,32	290,50	-26,20	1,79	-102,55	-12,32	313,77
1.00G+1.00Q	5,86		-14,11	313,77	-20,35	1,79	-12,32	290,50	-26,20	1,79	-102,55	-12,32	313,77
1.35G+1.50Q	8,05		-19,88	435,73	-28,30	2,51	-17,37	403,40	-36,35	2,51	-141,16	-17,37	435,73
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-131,57	432,52	-28,05	9,04	-122,53	400,44	-36,10	9,04	-345,74	-122,53	432,52
1.00G+1.00Q	5,86		-14,11	313,77	-20,35	1,79	-12,32	290,50	-26,20	1,79	-102,55	-12,32	313,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-88,57	311,63	-20,18	6,15	-82,42	288,52	-26,04	6,15	-238,94	-82,42	311,63
1.35G+1.05Q	7,60		-17,39	399,33	-25,82	2,25	-15,14	369,71	-33,42	2,25	-133,00	-15,14	399,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-203,54	393,98	-25,41	13,14	-190,41	364,77	-33,01	13,14	-473,98	-190,41	393,98
1.00G+0.70Q	5,56		-12,46	289,51	-18,70	1,62	-10,83	268,03	-24,25	1,62	-97,11	-10,83	289,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-136,55	285,94	-18,42	8,88	-127,67	264,74	-23,98	8,88	-324,43	-127,67	285,94

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 509	Τέλος: 510	Μέλος: 914	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[509] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[510] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-7,37	215,62	-49,41	2,01	-5,36	163,78	-54,27	2,01	-84,43	-5,36	215,62
Q	1,00		-4,95	74,88	-17,52	1,16	-3,79	56,86	-18,52	1,16	-18,11	-3,79	74,88
1.35G+1.50Q	8,05		-17,37	403,40	-92,98	4,45	-12,92	306,40	-101,03	4,45	-141,16	-12,92	403,40
ΣΣ:+x	5,36		132,86	249,82	-57,43	34,01	-120,05	194,72	-64,27	-28,88	34,15	132,86	256,31
ΣΣ:+x	5,36		-152,34	256,31	-58,91	-28,88	105,71	189,71	-62,79	34,01	-220,73	-120,05	249,82
ΣΣ:+z	5,36		139,44	250,03	-57,41	32,84	-127,38	194,49	-64,29	-27,70	23,54	139,44	256,10
ΣΣ:+z	5,36		-158,91	256,10	-58,93	-27,70	113,04	189,94	-62,77	32,84	-210,13	-127,38	250,03
ΣΣ:-x	5,36		119,16	250,14	-57,39	28,98	-111,80	194,37	-64,31	-23,85	35,40	119,16	256,00
ΣΣ:-x	5,36		-138,63	256,00	-58,96	-23,85	97,46	190,06	-62,74	28,98	-221,98	-111,80	250,14
ΣΣ:-z	5,36		123,73	249,82	-57,36	31,75	-113,90	194,65	-64,34	-26,61	34,08	123,73	256,31
ΣΣ:-z	5,36		-143,20	256,31	-58,99	-26,61	99,56	189,78	-62,71	31,75	-220,66	-113,90	249,82
			140,21	3,95	-0,93	-29,65	110,56	3,02	-0,93	-29,65	272,78	140,21	3,95
			-116,84	-3,29	0,77	24,71	-92,14	-2,52	0,77	24,71	-227,32	-92,14	-3,29
1.00G+1.00Q	5,86		-12,32	290,50	-66,93	3,17	-9,15	220,64	-72,78	3,17	-102,55	-9,15	290,50
1.00G+1.00Q	5,86		-12,32	290,50	-66,93	3,17	-9,15	220,64	-72,78	3,17	-102,55	-9,15	290,50
1.35G+1.50Q	8,05		-17,37	403,40	-92,98	4,45	-12,92	306,40	-101,03	4,45	-141,16	-12,92	403,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-122,53	400,44	-92,28	26,69	-95,84	304,13	-100,34	26,69	-345,74	-95,84	400,44
1.00G+1.00Q	5,86		-12,32	290,50	-66,93	3,17	-9,15	220,64	-72,78	3,17	-102,55	-9,15	290,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-82,42	288,52	-66,46	17,99	-64,43	219,13	-72,32	17,99	-238,94	-64,43	288,52
1.35G+1.05Q	7,60		-15,14	369,71	-85,10	3,93	-11,21	280,81	-92,70	3,93	-133,00	-11,21	369,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-190,41	364,77	-83,94	40,99	-149,41	277,03	-91,54	40,99	-473,98	-149,41	364,77
1.00G+0.70Q	5,56		-10,83	268,03	-61,67	2,82	-8,01	203,58	-67,23	2,82	-97,11	-8,01	268,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-127,67	264,74	-60,90	27,53	-100,15	201,07	-66,45	27,53	-324,43	-100,15	264,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 510	Τέλος: 511	Μέλος: 915	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[510] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[511] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-5,36	163,78	-84,07	2,81	-2,54	77,29	-88,92	2,81	-84,43	-2,54	163,78
Q	1,00		-3,79	56,86	-29,55	1,87	-1,93	26,81	-30,55	1,87	-18,11	-1,93	56,86
1.35G+1.50Q	8,05		-12,92	306,40	-157,82	6,60	-6,32	144,55	-165,88	6,60	-141,16	-6,32	306,40
ΣΣ:+x	5,36		105,71	189,71	-97,57	61,05	-59,59	91,93	-105,48	-53,63	26,59	105,71	194,73
ΣΣ:+x	5,36		-120,05	194,73	-100,12	-53,63	52,66	89,46	-102,93	61,05	-213,17	-59,59	189,71
ΣΣ:+z	5,36		113,04	189,94	-97,65	61,45	-66,30	91,78	-105,40	-54,03	22,84	113,04	194,50
ΣΣ:+z	5,36		-127,38	194,50	-100,04	-54,03	59,37	89,61	-103,01	61,45	-209,42	-66,30	189,94
ΣΣ:-x	5,36		97,46	190,06	-97,69	53,00	-59,38	91,69	-105,36	-45,58	39,03	97,46	194,37

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[510] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[511] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36		-111,80	194,37	-100,00	-45,58	52,46	89,69	-103,05	53,00	-225,62	-59,38	190,06
ΣΣ:-z	5,36		99,56	189,78	-97,57	56,54	-58,13	91,85	-105,48	-49,13	34,25	99,56	194,65
ΣΣ:-z	5,36		-113,90	194,65	-100,13	-49,13	51,21	89,53	-102,92	56,54	-220,83	-58,13	189,78
			110,56	3,02	-1,55	-54,30	56,26	1,47	-1,55	-54,30	272,78	110,56	3,02
			-92,14	-2,52	1,29	45,25	-46,88	-1,22	1,29	45,25	-227,32	-46,88	-2,52
1.00G+1.00Q	5,86		-9,15	220,64	-113,62	4,68	-4,47	104,09	-119,48	4,68	-102,55	-4,47	220,64
1.00G+1.00Q	5,86		-9,15	220,64	-113,62	4,68	-4,47	104,09	-119,48	4,68	-102,55	-4,47	220,64
1.35G+1.50Q	8,05		-12,92	306,40	-157,82	6,60	-6,32	144,55	-165,88	6,60	-141,16	-6,32	306,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		-95,84	304,13	-156,66	47,32	-48,52	143,45	-164,71	47,32	-345,74	-48,52	304,13
1.00G+1.00Q	5,86		-9,15	220,64	-113,62	4,68	-4,47	104,09	-119,48	4,68	-102,55	-4,47	220,64
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		-64,43	219,13	-112,85	31,83	-32,60	103,36	-118,70	31,83	-238,94	-32,60	219,13
1.35G+1.05Q	7,60		-11,21	280,81	-144,52	5,76	-5,45	132,48	-152,13	5,76	-133,00	-5,45	280,81
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		-149,41	277,03	-142,58	73,64	-75,78	130,65	-150,19	73,64	-473,98	-75,78	277,03
1.00G+0.70Q	5,56		-8,01	203,59	-104,76	4,12	-3,89	96,05	-110,31	4,12	-97,11	-3,89	203,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		-100,15	201,07	-103,46	49,37	-50,77	94,83	-109,02	49,37	-324,43	-50,77	201,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	6		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 511	Τέλος: 308	Μέλος: 916	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,47	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Y + Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[511] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[308] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,24		-2,54	77,29	-115,70	3,85			-118,50	3,85	-84,43	-0,51	77,29
Q	0,76		-1,93	26,81	-40,37	2,92			-40,87	2,92	-18,11	-0,39	26,81
1.35G+1.50Q	6,86		-6,32	144,55	-216,75	9,57			-221,28	9,57	-141,16	-1,26	144,55
ΣΣ:+x	4,62		52,66	89,46	-134,02	90,28	-0,02		-140,81	-79,79	21,59	52,66	91,93
ΣΣ:+x	4,62		-59,59	91,93	-137,76	-79,79	0,02		-137,07	90,28	-208,17	-11,92	89,46
ΣΣ:+z	4,62		59,37	89,61	-134,25	100,47	-0,02		-140,58	-89,98	23,01	59,37	91,78
ΣΣ:+z	4,62		-66,30	91,78	-137,53	-89,98	0,02		-137,30	100,47	-209,59	-13,25	89,61
ΣΣ:-x	4,62		52,46	89,70	-134,38	90,00	-0,03		-140,45	-79,51	42,76	52,46	91,69
ΣΣ:-x	4,62		-59,38	91,69	-137,40	-79,51	0,02		-137,43	90,00	-229,35	-11,86	89,70
ΣΣ:-z	4,62		51,21	89,53	-134,13	88,10	-0,02		-140,70	-77,61	35,91	51,21	91,85
ΣΣ:-z	4,62		-58,13	91,85	-137,65	-77,61	0,02		-137,18	88,10	-222,49	-11,62	89,53
			56,26	1,47	-2,23	-85,24			-2,23	-85,24	272,78	56,26	1,47
			-46,88	-1,22	1,85	71,04			1,85	71,04	-227,32	-9,38	-1,22
1.00G+1.00Q	5,00		-4,47	104,10	-156,07	6,77			-159,37	6,77	-102,55	-0,89	104,10
1.00G+1.00Q	5,00		-4,47	104,10	-156,07	6,77			-159,37	6,77	-102,55	-0,89	104,10
1.35G+1.50Q	6,86		-6,32	144,55	-216,75	9,57			-221,28	9,57	-141,16	-1,26	144,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,86		-48,52	143,45	-215,09	73,51			-219,61	73,51	-345,74	-9,70	143,45
1.00G+1.00Q	5,00		-4,47	104,10	-156,07	6,77			-159,37	6,77	-102,55	-0,89	104,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,00		-32,60	103,36	-154,96	49,39			-158,26	49,39	-238,94	-6,52	103,36
1.35G+1.05Q	6,52		-5,45	132,49	-198,59	8,26			-202,89	8,26	-133,00	-1,09	132,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,52		-75,78	130,65	-195,81	114,81			-200,11	114,81	-473,98	-15,16	130,65
1.00G+0.70Q	4,77		-3,89	96,05	-143,96	5,89			-147,11	5,89	-97,11	-0,78	96,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,77		-50,77	94,83	-142,11	76,93			-145,26	76,93	-324,43	-10,16	94,83

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 24 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 2 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 388	Τέλος: 373	Μέλος: 917		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,19	14,93			-14,53	-14,71		-3,02		7,36
Q	1,83			-5,76	5,59			-5,24	-5,41		-1,01		2,75
1.35G+1.50Q	9,42			-29,15	28,53			-27,48	-27,97		-5,59		14,06
ΣΣ: +x	5,86			-19,11	17,98			-16,57	-17,67		52,43		9,07
ΣΣ: +x	5,86			-17,03	17,46			-17,74	-17,16		-59,46		8,40
ΣΣ: +z	5,86			-19,25	18,01			-16,52	-17,71		35,27		9,08
ΣΣ: +z	5,86			-16,89	17,42			-17,79	-17,12		-42,29		8,39
ΣΣ: -x	5,86			-19,36	18,04			-16,44	-17,74		38,26		9,11
ΣΣ: -x	5,86			-16,78	17,39			-17,87	-17,09		-45,28		8,36
ΣΣ: -z	5,86			-19,34	18,04			-16,43	-17,73		52,95		9,12
ΣΣ: -z	5,86			-16,81	17,40			-17,88	-17,10		-59,98		8,35
				1,41	-0,34			-0,62	-0,34		-0,37		1,41
				-1,17	0,28			0,52	0,28		0,31		0,52
1.00G+1.00Q	6,77			-20,95	20,51			-19,78	-20,12		-4,03		10,11
1.00G+1.00Q	6,77			-20,95	20,51			-19,78	-20,12		-4,03		10,11
1.35G+1.50Q	9,42			-29,15	28,53			-27,48	-27,97		-5,59		14,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-30,20	28,78			-27,02	-27,72		-5,31		13,77
1.00G+1.00Q	6,77			-20,95	20,51			-19,78	-20,12		-4,03		10,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,65	20,68			-19,46	-19,95		-3,84		9,91
1.35G+1.05Q	8,59			-26,56	26,01			-25,12	-25,54		-5,14		12,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-28,31	26,44			-24,35	-25,11		-4,67		12,33
1.00G+0.70Q	6,22			-19,22	18,84			-18,20	-18,50		-3,73		9,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-20,40	19,12			-17,68	-18,21		-3,42		8,96

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 373	Τέλος: 362	Μέλος: 918		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,21	16,10			-7,52	-13,53		-1,22		10,86
Q	1,83			-5,50	5,95			-2,82	-5,05		-0,39		4,09
1.35G+1.50Q	9,42			-28,77	30,65			-14,39	-25,85		-2,23		20,79
ΣΣ: +x	5,86			-18,52	19,40			-7,40	-16,39		20,69		12,31
ΣΣ: +x	5,86			-17,39	18,74			-10,47	-15,73		-23,51		13,52
ΣΣ: +z	5,86			-18,55	19,36			-7,63	-16,35		14,69		12,39
ΣΣ: +z	5,86			-17,36	18,78			-10,24	-15,77		-17,51		13,42
ΣΣ: -x	5,86			-18,64	19,41			-7,37	-16,41		16,83		12,29
ΣΣ: -x	5,86			-17,27	18,72			-10,50	-15,72		-19,64		13,54
ΣΣ: -z	5,86			-18,65	19,46			-7,12	-16,45		22,62		12,19
ΣΣ: -z	5,86			-17,26	18,68			-10,75	-15,67		-25,43		13,67
				-0,57	0,12			0,16	0,12		-2,26		0,16
				0,48	-0,10			-0,14	-0,10		1,88		0,48
1.00G+1.00Q	6,77			-20,70	22,04			-10,35	-18,59		-1,61		14,95
1.00G+1.00Q	6,77			-20,70	22,04			-10,35	-18,59		-1,61		14,95
1.35G+1.50Q	9,42			-28,77	30,65			-14,39	-25,85		-2,23		20,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,34	30,56			-14,51	-25,95		-0,54		20,95
1.00G+1.00Q	6,77			-20,70	22,04			-10,35	-18,59		-1,61		14,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,42	21,98			-10,43	-18,65		-0,48		15,05

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[373] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,59			-26,30	27,97			-13,12	-23,58		-2,05		18,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,59	27,82			-13,32	-23,73		0,77		19,21
1.00G+0.70Q	6,22			-19,05	20,26			-9,50	-17,07		-1,49		13,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,58	20,16			-9,64	-17,18		0,39		13,89

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 362	Τέλος: 4	Μέλος: 919	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[362] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[4] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-7,19	5,24			-4,99	-3,04		-0,48		-7,19
Q	1,51			-2,71	2,03			-1,67	-0,99		-0,17		-2,71
1.35G+1.50Q	7,86			-13,77	10,13			-9,23	-5,59		-0,90		-13,77
ΣΣ:-x	4,90			-10,15	7,29			-5,37	-4,56		7,82		-6,94
ΣΣ:+x	4,90			-6,94	5,23			-6,27	-2,50		-8,95		-10,15
ΣΣ:+z	4,90			-9,92	7,13			-5,44	-4,41		6,06		-7,18
ΣΣ:-z	4,90			-7,18	5,38			-6,20	-2,66		-7,19		-9,92
ΣΣ:-x	4,90			-10,19	7,31			-5,36	-4,58		7,26		-6,91
ΣΣ:-x	4,90			-6,91	5,21			-6,28	-2,48		-8,39		-10,19
ΣΣ:-z	4,90			-10,45	7,48			-5,29	-4,75		9,16		-6,64
ΣΣ:-z	4,90			-6,64	5,04			-6,36	-2,31		-10,29		-10,45
				0,16	-0,11			-0,06	-0,11		-0,80		0,16
				-0,13	0,09			0,05	0,09		0,67		0,05
1.00G+1.00Q	5,65			-9,90	7,28			-6,65	-4,03		-0,65		-9,90
1.00G+1.00Q	5,65			-9,90	7,28			-6,65	-4,03		-0,65		-9,90
1.35G+1.50Q	7,86			-13,77	10,13			-9,23	-5,59		-0,90		-13,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-13,89	10,21			-9,19	-5,51		-0,31		-13,89
1.00G+1.00Q	5,65			-9,90	7,28			-6,65	-4,03		-0,65		-9,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-9,98	7,33			-6,63	-3,97		-0,25		-9,98
1.35G+1.05Q	7,18			-12,55	9,21			-8,48	-5,14		-0,83		-12,55
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-12,75	9,35			-8,41	-5,00		0,17		-12,75
1.00G+0.70Q	5,20			-9,09	6,66			-6,15	-3,73		-0,60		-9,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-9,22	6,76			-6,11	-3,64		0,07		-9,22

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 337(Προ)	Μέλος: 920	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[4] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[337] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-4,32	5,89			0,01	2,01		-0,04		0,01
Q	1,28			-1,43	2,01				0,61		0,01		
1.35G+1.50Q	6,71			-7,98	10,97			0,01	3,63		-0,04		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-5,41	7,24			0,01	1,97		1,53		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-4,66	6,56			0,01	2,65		-1,61		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-5,36	7,19			0,01	2,02		0,92		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-4,72	6,61			0,01	2,60		-1,00		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-5,42	7,25			0,01	1,96		1,36		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-4,65	6,55			0,01	2,66		-1,43		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-5,48	7,30			0,01	1,91		1,39		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-4,59	6,49			0,01	2,72		-1,47		0,01
				-0,05	0,05				0,05		-0,45		-0,05
				0,04	-0,04				-0,04		0,38		0,04
1.00G+1.00Q	4,83			-5,75	7,90			0,01	2,62		-0,03		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-5,75	7,90			0,01	2,62		-0,03		0,01
1.35G+1.50Q	6,71			-7,98	10,97			0,01	3,63		-0,04		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-7,95	10,94			0,01	3,59		0,30		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-5,75	7,90			0,01	2,62		-0,03		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-5,73	7,88			0,01	2,60		0,20		0,01
1.35G+1.05Q	6,13			-7,34	10,07			0,01	3,35		-0,04		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-7,28	10,01			0,01	3,29		0,52		0,01
1.00G+0.70Q	4,44			-5,32	7,30			0,01	2,43		-0,03		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-5,28	7,26			0,01	2,40		0,34		0,01

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δo| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δoγ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δo z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 389	Τέλος: 374	Μέλος: 921	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,74	14,76			-15,08	-14,87		-1,68		7,32
Q	1,83			-5,58	5,52			-5,45	-5,48		-0,45		2,73
1.35G+1.50Q	9,42			-28,27	28,21			-28,53	-28,29		-2,94		13,98
ΣΣ:+x	5,86			-18,54	17,76			-17,31	-17,85		34,29		9,01
ΣΣ:+x	5,86			-16,52	17,28			-18,29	-17,37		-38,09		8,36
ΣΣ:+z	5,86			-18,62	17,78			-17,28	-17,87		22,48		9,01
ΣΣ:+z	5,86			-16,44	17,26			-18,32	-17,35		-26,28		8,36
ΣΣ:-x	5,86			-18,69	17,80			-17,23	-17,89		25,53		9,03
ΣΣ:-x	5,86			-16,37	17,24			-18,37	-17,33		-29,33		8,34
ΣΣ:-z	5,86			-18,70	17,80			-17,22	-17,89		36,22		9,05
ΣΣ:-z	5,86			-16,36	17,24			-18,38	-17,33		-40,02		8,32
				1,35	-0,32			-0,57	-0,32		-15,07		1,35
				-1,13	0,27			0,48	0,27		12,56		0,48
1.00G+1.00Q	6,77			-20,32	20,28			-20,52	-20,35		-2,13		10,05
1.00G+1.00Q	6,77			-20,32	20,28			-20,52	-20,35		-2,13		10,05
1.35G+1.50Q	9,42			-28,27	28,21			-28,53	-28,29		-2,94		13,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,28	28,45			-28,10	-28,05		8,36		13,69
1.00G+1.00Q	6,77			-20,32	20,28			-20,52	-20,35		-2,13		10,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,00	20,44			-20,24	-20,19		5,41		9,86
1.35G+1.05Q	8,59			-25,76	25,72			-26,07	-25,83		-2,74		12,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,45	26,12			-25,36	-25,43		16,10		12,26
1.00G+0.70Q	6,22			-18,64	18,62			-18,89	-18,71		-1,99		9,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,77	18,89			-18,41	-18,44		10,56		8,91

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 374	Τέλος: 361	Μέλος: 922	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[374] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,10	16,14			-7,15	-13,49		-0,99		11,10
Q	1,83			-5,46	5,96			-2,69	-5,04		-0,29		4,18
1.35G+1.50Q	9,42			-28,56	30,73			-13,68	-25,77		-1,76		21,25
ΣΣ: +x	5,86			-18,32	19,37			-7,34	-16,26		17,97		12,71
ΣΣ: +x	5,86			-17,33	18,87			-9,64	-15,76		-20,22		13,67
ΣΣ: +z	5,86			-18,35	19,34			-7,50	-16,23		12,52		12,77
ΣΣ: +z	5,86			-17,30	18,90			-9,48	-15,79		-14,77		13,61
ΣΣ: -x	5,86			-18,40	19,38			-7,31	-16,27		14,40		12,69
ΣΣ: -x	5,86			-17,25	18,86			-9,68	-15,75		-16,65		13,69
ΣΣ: -z	5,86			-18,42	19,42			-7,12	-16,31		19,70		12,62
ΣΣ: -z	5,86			-17,23	18,82			-9,86	-15,71		-21,95		13,78
				-0,57	0,12			0,15	0,12		-5,10		0,15
				0,47	-0,10			-0,13	-0,10		4,25		0,47
1.00G+1.00Q	6,77			-20,55	22,10			-9,84	-18,53		-1,27		15,28
1.00G+1.00Q	6,77			-20,55	22,10			-9,84	-18,53		-1,27		15,28
1.35G+1.50Q	9,42			-28,56	30,73			-13,68	-25,77		-1,76		21,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,14	30,64			-13,79	-25,86		2,06		21,41
1.00G+1.00Q	6,77			-20,55	22,10			-9,84	-18,53		-1,27		15,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,27	22,04			-9,91	-18,59		1,28		15,38
1.35G+1.05Q	8,59			-26,11	28,05			-12,47	-23,50		-1,63		19,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,40	27,90			-12,66	-23,65		4,74		19,64
1.00G+0.70Q	6,22			-18,92	20,31			-9,03	-17,02		-1,19		14,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,44	20,21			-9,16	-17,12		3,06		14,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 361	Τέλος: 522	Μέλος: 923	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[522] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-7,16	6,30			-2,95	-2,20		-0,22		-7,16
Q	1,51			-2,69	2,39			-0,97	-0,72		-0,05		-2,69
1.35G+1.50Q	7,86			-13,70	12,09			-5,44	-4,05		-0,37		-13,70
ΣΣ: +x	4,90			-9,68	8,13			-3,31	-3,20		6,43		-7,32
ΣΣ: +x	4,90			-7,32	6,86			-3,56	-1,93		-6,92		-9,68
ΣΣ: +z	4,90			-9,51	8,04			-3,33	-3,10		4,97		-7,49
ΣΣ: +z	4,90			-7,49	6,95			-3,54	-2,02		-5,46		-9,51

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[361] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[522] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,90			-9,72	8,15			-3,31	-3,21		5,96		-7,29
ΣΣ:-x	4,90			-7,29	6,84			-3,56	-1,91		-6,45		-9,72
ΣΣ:-z	4,90			-9,91	8,25			-3,29	-3,32		7,59		-7,10
ΣΣ:-z	4,90			-7,10	6,74			-3,58	-1,81		-8,08		-9,91
				0,15	-0,08			-0,01	-0,08		-1,42		0,15
				-0,13	0,07			0,01	0,07		1,18		-0,13
1.00G+1.00Q	5,65			-9,85	8,69			-3,92	-2,92		-0,27		-9,85
1.00G+1.00Q	5,65			-9,85	8,69			-3,92	-2,92		-0,27		-9,85
1.35G+1.50Q	7,86			-13,70	12,09			-5,44	-4,05		-0,37		-13,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-13,81	12,15			-5,43	-3,99		0,69		-13,81
1.00G+1.00Q	5,65			-9,85	8,69			-3,92	-2,92		-0,27		-9,85
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-9,92	8,73			-3,91	-2,88		0,44		-9,92
1.35G+1.05Q	7,18			-12,49	11,02			-5,00	-3,73		-0,35		-12,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-12,68	11,12			-4,98	-3,63		1,42		-12,68
1.00G+0.70Q	5,20			-9,04	7,97			-3,63	-2,70		-0,26		-9,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-9,17	8,04			-3,62	-2,64		0,93		-9,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 522	Τέλος: 338(Προ)	Μέλος: 924	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[522] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[338] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-2,76	4,50			-0,01	0,80		-0,19		-2,76
Q	1,28			-0,91	1,54				0,21		-0,07		-0,91
1.35G+1.50Q	6,71			-5,10	8,38			-0,01	1,40		-0,36		-5,10
ΣΣ:+x	4,19			-3,33	5,37				0,80		1,66		-3,11
ΣΣ:+x	4,19			-3,11	5,16			-0,01	1,02		-2,11		-3,33
ΣΣ:+z	4,19			-3,32	5,36				0,82		0,97		-3,12
ΣΣ:+z	4,19			-3,12	5,18			-0,01	1,00		-1,42		-3,32
ΣΣ:-x	4,19			-3,33	5,37				0,80		1,02		-3,11
ΣΣ:-x	4,19			-3,11	5,16			-0,01	1,02		-1,48		-3,33
ΣΣ:-z	4,19			-3,35	5,39				0,78		1,49		-3,09
ΣΣ:-z	4,19			-3,09	5,14			-0,01	1,04		-1,95		-3,35
				-0,01	0,01				0,01		-0,61		-0,01
				0,01							0,51		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-3,68	6,04			-0,01	1,01		-0,26		-3,68
1.00G+1.00Q	4,83			-3,68	6,04			-0,01	1,01		-0,26		-3,68
1.35G+1.50Q	6,71			-5,10	8,38			-0,01	1,40		-0,36		-5,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-5,09	8,37			-0,01	1,39		0,09		-5,09
1.00G+1.00Q	4,83			-3,68	6,04			-0,01	1,01		-0,26		-3,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-3,67	6,03			-0,01	1,01		0,04		-3,67
1.35G+1.05Q	6,13			-4,69	7,69			-0,01	1,30		-0,33		-4,69
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-4,67	7,67			-0,01	1,29		0,43		-4,67
1.00G+0.70Q	4,44			-3,40	5,57			-0,01	0,95		-0,24		-3,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-3,39	5,56			-0,01	0,94		0,27		-3,39

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 390	Τέλος: 375	Μέλος: 925		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,47	14,67			-15,34	-14,96		-0,92		7,32
Q	1,83			-5,48	5,49			-5,55	-5,51		-0,14		2,73
1.35G+1.50Q	9,42			-27,76	28,04			-29,03	-28,46		-1,44		13,98
ΣΣ:+x	5,86			-18,22	17,65			-17,69	-17,95		24,70		8,99
ΣΣ:+x	5,86			-16,20	17,18			-18,54	-17,48		-26,67		8,38
ΣΣ:+z	5,86			-18,24	17,66			-17,68	-17,96		16,09		8,99
ΣΣ:+z	5,86			-16,18	17,17			-18,55	-17,47		-18,07		8,38
ΣΣ:-x	5,86			-18,26	17,66			-17,65	-17,97		19,73		9,00
ΣΣ:-x	5,86			-16,16	17,16			-18,58	-17,47		-21,71		8,37
ΣΣ:-z	5,86			-18,31	17,68			-17,64	-17,98		28,11		9,02
ΣΣ:-z	5,86			-16,11	17,15			-18,60	-17,46		-30,09		8,35
				1,32	-0,31			-0,55	-0,31		-22,07		1,32
				-1,10	0,26			0,46	0,26		18,39		0,46
1.00G+1.00Q	6,77			-19,95	20,16			-20,89	-20,47		-1,05		10,05
1.00G+1.00Q	6,77			-19,95	20,16			-20,89	-20,47		-1,05		10,05
1.35G+1.50Q	9,42			-27,76	28,04			-29,03	-28,46		-1,44		13,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,75	28,27			-28,62	-28,23		15,11		13,69
1.00G+1.00Q	6,77			-19,95	20,16			-20,89	-20,47		-1,05		10,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,61	20,32			-20,62	-20,32		9,98		9,86
1.35G+1.05Q	8,59			-25,29	25,57			-26,54	-25,98		-1,38		12,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,94	25,96			-25,85	-25,59		26,21		12,27
1.00G+0.70Q	6,22			-18,31	18,51			-19,23	-18,82		-1,01		9,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,41	18,77			-18,77	-18,56		17,38		8,91

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 375	Τέλος: 360	Μέλος: 926		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,31	16,29			-6,47	-13,34		-0,76		11,33
Q	1,83			-5,54	6,01			-2,46	-4,99		-0,19		4,25
1.35G+1.50Q	9,42			-28,98	31,01			-12,42	-25,49		-1,32		21,68
ΣΣ:+x	5,86			-18,51	19,44			-7,09	-15,98		15,56		13,15
ΣΣ:+x	5,86			-17,65	19,15			-8,31	-15,69		-17,28		13,79
ΣΣ:+z	5,86			-18,52	19,43			-7,17	-15,97		11,00		13,18
ΣΣ:+z	5,86			-17,64	19,16			-8,23	-15,70		-12,72		13,75
ΣΣ:-x	5,86			-18,55	19,45			-7,06	-15,99		12,97		13,14
ΣΣ:-x	5,86			-17,62	19,14			-8,34	-15,68		-14,68		13,80
ΣΣ:-z	5,86			-18,57	19,47			-6,97	-16,01		17,59		13,11
ΣΣ:-z	5,86			-17,60	19,13			-8,43	-15,66		-19,31		13,85
				-0,55	0,11			0,13	0,11		-7,12		-0,55
				0,46	-0,09			-0,11	-0,09		5,93		0,46
1.00G+1.00Q	6,77			-20,85	22,30			-8,93	-18,33		-0,96		15,58
1.00G+1.00Q	6,77			-20,85	22,30			-8,93	-18,33		-0,96		15,58
1.35G+1.50Q	9,42			-28,98	31,01			-12,42	-25,49		-1,32		21,68

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[375] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-28,57 -20,85	30,93 22,30			-12,52 -8,93	-25,58 -18,33		4,02 -0,96		21,83 15,58
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-20,58 -26,49	22,25 28,30			-8,99 -11,32	-18,39 -23,25		2,60 -1,23		15,69 19,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-25,80 -19,19	28,16 20,50			-11,48 -8,19	-23,39 -16,83		7,66 -0,90		20,03 14,31
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,73	20,40			-8,30	-16,93		5,03		14,48

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 360	Τέλος: 523	Μέλος: 927	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[360] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[523] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-6,48	5,90			-3,09	-2,60		-0,16		-6,48
Q	1,51			-2,46	2,26			-1,01	-0,85		-0,03		-2,46
1.35G+1.50Q	7,86			-12,44	11,35			-5,69	-4,79		-0,26		-12,44
ΣΣ: +x	4,90			-8,34	7,34			-3,59	-3,34		6,00		-7,09
ΣΣ: +x	4,90			-7,09	6,72			-3,61	-2,72		-6,35		-8,34
ΣΣ: +z	4,90			-8,25	7,30			-3,59	-3,29		4,68		-7,17
ΣΣ: +z	4,90			-7,17	6,76			-3,61	-2,76		-5,04		-8,25
ΣΣ: -x	4,90			-8,36	7,35			-3,59	-3,35		5,62		-7,06
ΣΣ: -x	4,90			-7,06	6,71			-3,61	-2,70		-5,98		-8,36
ΣΣ: -z	4,90			-8,46	7,40			-3,59	-3,40		7,14		-6,96
ΣΣ: -z	4,90			-6,96	6,66			-3,61	-2,66		-7,50		-8,46
				0,13	-0,06				-0,06		-1,86		0,13
				-0,11	0,05				0,05		1,55		-0,11
1.00G+1.00Q	5,65			-8,94	8,16			-4,10	-3,45		-0,19		-8,94
1.00G+1.00Q	5,65			-8,94	8,16			-4,10	-3,45		-0,19		-8,94
1.35G+1.50Q	7,86			-12,44	11,35			-5,69	-4,79		-0,26		-12,44
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-12,53	11,40			-5,69	-4,74		1,14		-12,53
1.00G+1.00Q	5,65			-8,94	8,16			-4,10	-3,45		-0,19		-8,94
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-9,00	8,19			-4,10	-3,42		0,74		-9,00
1.35G+1.05Q	7,18			-11,33	10,34			-5,24	-4,40		-0,25		-11,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-11,49	10,42			-5,24	-4,33		2,08		-11,49
1.00G+0.70Q	5,20			-8,20	7,48			-3,80	-3,20		-0,18		-8,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-8,31	7,53			-3,80	-3,14		1,37		-8,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 523	Τέλος: 339(Προ)	Μέλος: 928	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[523] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[339] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-2,92	4,64			-0,01	0,95		-0,17		-2,92
Q	1,28			-0,96	1,58				0,25		-0,06		-0,96
1.35G+1.50Q	6,71			-5,37	8,64			-0,01	1,66		-0,31		-5,37
ΣΣ:+x	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		1,19		-3,39
ΣΣ:+x	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-1,58		-3,40
ΣΣ:+z	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		0,56		-3,39
ΣΣ:+z	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-0,95		-3,40
ΣΣ:-x	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		0,52		-3,39
ΣΣ:-x	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-0,91		-3,40
ΣΣ:-z	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		0,98		-3,39
ΣΣ:-z	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-1,37		-3,40
											-0,80		
											0,67		
1.00G+1.00Q	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		-0,22		-3,87
1.00G+1.00Q	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		-0,22		-3,87
1.35G+1.50Q	6,71			-5,37	8,64			-0,01	1,66		-0,31		-5,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-5,37	8,64			-0,01	1,66		0,29		-5,37
1.00G+1.00Q	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		-0,22		-3,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		0,18		-3,87
1.35G+1.05Q	6,13			-4,94	7,93			-0,01	1,54		-0,29		-4,94
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-4,94	7,93			-0,01	1,54		0,72		-4,94
1.00G+0.70Q	4,44			-3,59	5,75			-0,01	1,12		-0,21		-3,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-3,59	5,75			-0,01	1,12		0,46		-3,59

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 391	Τέλος: 376	Μέλος: 929	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,31	14,61			-15,57	-15,02		-0,50		7,28
Q	1,83			-5,43	5,47			-5,62	-5,53		0,03		2,72
1.35G+1.50Q	9,42			-27,46	27,92			-29,45	-28,58		-0,62		13,92
ΣΣ:+x	5,86			-18,04	17,58			-17,98	-18,03		20,65		8,95
ΣΣ:+x	5,86			-16,01	17,10			-18,78	-17,55		-21,61		8,34
ΣΣ:+z	5,86			-18,00	17,57			-17,99	-18,02		14,69		8,94
ΣΣ:+z	5,86			-16,05	17,11			-18,77	-17,56		-15,65		8,35
ΣΣ:-x	5,86			-17,99	17,56			-18,00	-18,02		19,50		8,94
ΣΣ:-x	5,86			-16,07	17,12			-18,76	-17,57		-20,46		8,36
ΣΣ:-z	5,86			-18,07	17,58			-17,96	-18,03		25,97		8,96
ΣΣ:-z	5,86			-15,98	17,10			-18,79	-17,55		-26,93		8,33
				1,31	-0,31			-0,53	-0,31		-24,33		1,31
				-1,09	0,26			0,44	0,26		20,27		0,44
1.00G+1.00Q	6,77			-19,74	20,07			-21,19	-20,56		-0,46		10,01
1.00G+1.00Q	6,77			-19,74	20,07			-21,19	-20,56		-0,46		10,01
1.35G+1.50Q	9,42			-27,46	27,92			-29,45	-28,58		-0,62		13,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,44	28,15			-29,05	-28,35		17,62		13,63
1.00G+1.00Q	6,77			-19,74	20,07			-21,19	-20,56		-0,46		10,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,39	20,23			-20,92	-20,40		11,70		9,82
1.35G+1.05Q	8,59			-25,02	25,46			-26,92	-26,09		-0,64		12,69
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,65	25,84			-26,25	-25,71		29,77		12,21
1.00G+0.70Q	6,22			-18,11	18,43			-19,50	-18,90		-0,47		9,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,20	18,69			-19,06	-18,64		19,80		8,87

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 376	Τέλος: 359	Μέλος: 930	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[376] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,60	16,48			-5,61	-13,15		-0,60		11,73
Q	1,83			-5,63	6,08			-2,16	-4,92		-0,13		4,37
1.35G+1.50Q	9,42			-29,51	31,37			-10,82	-25,14		-1,00		22,39
ΣΣ: +x	5,86			-18,82	19,59			-6,67	-15,68		14,44		14,07
ΣΣ: +x	5,86			-18,01	19,45			-6,71	-15,54		-15,77		13,75
ΣΣ: +z	5,86			-18,80	19,59			-6,68	-15,68		10,96		14,07
ΣΣ: +z	5,86			-18,03	19,45			-6,70	-15,55		-12,29		13,76
ΣΣ: -x	5,86			-18,80	19,59			-6,67	-15,68		13,34		14,06
ΣΣ: -x	5,86			-18,03	19,45			-6,71	-15,55		-14,67		13,76
ΣΣ: -z	5,86			-18,83	19,59			-6,68	-15,68		17,17		14,08
ΣΣ: -z	5,86			-18,00	19,45			-6,70	-15,54		-18,51		13,75
				-0,54	0,11			0,11	0,11		-7,88		-0,54
				0,45	-0,09			-0,09	-0,09		6,57		0,45
1.00G+1.00Q	6,77			-21,23	22,56			-7,77	-18,07		-0,73		16,10
1.00G+1.00Q	6,77			-21,23	22,56			-7,77	-18,07		-0,73		16,10
1.35G+1.50Q	9,42			-29,51	31,37			-10,82	-25,14		-1,00		22,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,11	31,29			-10,90	-25,22		4,91		22,50
1.00G+1.00Q	6,77			-21,23	22,56			-7,77	-18,07		-0,73		16,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,96	22,51			-7,82	-18,13		3,21		16,17
1.35G+1.05Q	8,59			-26,97	28,63			-9,84	-22,92		-0,95		20,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,30	28,50			-9,98	-23,05		8,91		20,61
1.00G+0.70Q	6,22			-19,54	20,74			-7,12	-16,60		-0,69		14,79
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,10	20,65			-7,21	-16,68		5,88		14,91

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	9		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 359	Τέλος: 5	Μέλος: 931	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-5,28	3,89			-5,78	-4,38		-0,31		-5,78
Q	1,51			-2,05	1,58			-1,92	-1,45		-0,11		-2,05
1.35G+1.50Q	7,86			-10,21	7,63			-10,67	-8,09		-0,58		-10,67
ΣΣ: +x	4,90			-6,33	4,69			-6,73	-5,12		6,28		-6,73
ΣΣ: +x	4,90			-6,29	4,67			-6,74	-5,10		-7,02		-6,74
ΣΣ: +z	4,90			-6,32	4,69			-6,73	-5,11		5,08		-6,74
ΣΣ: +z	4,90			-6,30	4,68			-6,74	-5,10		-5,82		-6,73

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[359] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,90			-6,33	4,69			-6,73	-5,12		6,20		-6,74
ΣΣ:-x	4,90			-6,29	4,67			-6,74	-5,10		-6,93		-6,73
ΣΣ:-z	4,90			-6,32	4,69			-6,73	-5,11		7,65		-6,73
ΣΣ:-z	4,90			-6,30	4,68			-6,74	-5,10		-8,39		-6,74
				0,11	-0,06			-0,01	-0,06		-1,98		0,11
				-0,09	0,05			0,01	0,05		1,65		-0,09
1.00G+1.00Q	5,65			-7,34	5,47			-7,69	-5,83		-0,42		-7,69
1.00G+1.00Q	5,65			-7,34	5,47			-7,69	-5,83		-0,42		-7,69
1.35G+1.50Q	7,86			-10,21	7,63			-10,67	-8,09		-0,58		-10,67
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-10,29	7,67			-10,66	-8,04		0,90		-10,66
1.00G+1.00Q	5,65			-7,34	5,47			-7,69	-5,83		-0,42		-7,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-7,39	5,50			-7,69	-5,80		0,57		-7,69
1.35G+1.05Q	7,18			-9,29	6,91			-9,81	-7,44		-0,54		-9,81
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-9,42	6,99			-9,79	-7,36		1,94		-9,79
1.00G+0.70Q	5,20			-6,72	5,00			-7,12	-5,40		-0,39		-7,12
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-6,81	5,05			-7,11	-5,35		1,26		-7,11

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 340(Προ)	Μέλος: 932		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[5] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[340] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-4,98	6,50				2,61		0,03		
Q	1,28			-1,65	2,21				0,81		0,04		
1.35G+1.50Q	6,71			-9,20	12,08			0,01	4,73		0,10		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,01		0,94		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,02		-0,83		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,01		0,50		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,02		-0,40		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,01		0,86		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,02		-0,75		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,01		1,00		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-5,81	7,60			0,01	3,02		-0,89		0,01
				-0,01							-0,95		
				0,01							0,80		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-6,63	8,70			0,01	3,42		0,07		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-6,63	8,70			0,01	3,42		0,07		0,01
1.35G+1.50Q	6,71			-9,20	12,08			0,01	4,73		0,10		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-9,20	12,08			0,01	4,73		0,82		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-6,63	8,70			0,01	3,42		0,07		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-6,63	8,70			0,01	3,41		0,55		0,01
1.35G+1.05Q	6,13			-8,46	11,09			0,01	4,37		0,09		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-8,45	11,08			0,01	4,36		1,28		0,01
1.00G+0.70Q	4,44			-6,14	8,04			0,01	3,18		0,06		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-6,13	8,04			0,01	3,17		0,86		0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 392	Τέλος: 377	Μέλος: 933		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,47	14,67			-15,34	-14,96		-0,28		7,32
Q	1,83			-5,49	5,49			-5,55	-5,51		0,10		2,73
1.35G+1.50Q	9,42			-27,77	28,04			-29,02	-28,46		-0,23		13,98
ΣΣ:+x	5,86			-18,26	17,66			-17,68	-17,96		21,45		9,01
ΣΣ:+x	5,86			-16,17	17,17			-18,54	-17,47		-21,92		8,36
ΣΣ:+z	5,86			-18,15	17,63			-17,74	-17,93		18,38		8,98
ΣΣ:+z	5,86			-16,28	17,20			-18,49	-17,50		-18,85		8,39
ΣΣ:-x	5,86			-18,10	17,62			-17,76	-17,92		24,87		8,97
ΣΣ:-x	5,86			-16,33	17,21			-18,46	-17,51		-25,33		8,40
ΣΣ:-z	5,86			-18,22	17,65			-17,70	-17,95		29,33		9,01
ΣΣ:-z	5,86			-16,21	17,19			-18,52	-17,48		-29,80		8,36
				1,30	-0,31			-0,53	-0,31		-22,76		1,30
				-1,09	0,25			0,44	0,25		18,96		0,44
1.00G+1.00Q	6,77			-19,96	20,16			-20,88	-20,47		-0,18		10,05
1.00G+1.00Q	6,77			-19,96	20,16			-20,88	-20,47		-0,18		10,05
1.35G+1.50Q	9,42			-27,77	28,04			-29,02	-28,46		-0,23		13,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,75	28,27			-28,63	-28,23		16,84		13,69
1.00G+1.00Q	6,77			-19,96	20,16			-20,88	-20,47		-0,18		10,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,61	20,31			-20,62	-20,32		11,20		9,86
1.35G+1.05Q	8,59			-25,30	25,57			-26,53	-25,98		-0,27		12,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,93	25,95			-25,87	-25,60		28,17		12,26
1.00G+0.70Q	6,22			-18,31	18,51			-19,22	-18,82		-0,21		9,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,40	18,77			-18,78	-18,56		18,75		8,91

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 377	Τέλος: 358	Μέλος: 934		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,31	16,29			-6,48	-13,34		-0,49		11,33
Q	1,83			-5,54	6,01			-2,46	-4,99		-0,09		4,25
1.35G+1.50Q	9,42			-28,97	31,01			-12,43	-25,49		-0,79		21,68
ΣΣ:+x	5,86			-18,51	19,44			-7,07	-15,98		15,04		13,13
ΣΣ:+x	5,86			-17,65	19,15			-8,34	-15,69		-16,11		13,81
ΣΣ:+z	5,86			-18,46	19,41			-7,18	-15,96		12,64		13,17
ΣΣ:+z	5,86			-17,70	19,17			-8,23	-15,72		-13,71		13,75
ΣΣ:-x	5,86			-18,43	19,43			-7,09	-15,97		15,67		13,15
ΣΣ:-x	5,86			-17,72	19,16			-8,32	-15,70		-16,74		13,79
ΣΣ:-z	5,86			-18,49	19,45			-6,97	-15,99		18,74		13,10
ΣΣ:-z	5,86			-17,66	19,14			-8,44	-15,68		-19,81		13,86
				-0,53	0,10			0,07	0,10		-7,27		-0,53
				0,44	-0,08			-0,06	-0,08		6,06		0,44
1.00G+1.00Q	6,77			-20,85	22,30			-8,94	-18,33		-0,58		15,58
1.00G+1.00Q	6,77			-20,85	22,30			-8,94	-18,33		-0,58		15,58
1.35G+1.50Q	9,42			-28,97	31,01			-12,43	-25,49		-0,79		21,68

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[377] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-28,58 -20,85	30,93 22,30			-12,49 -8,94	-25,57 -18,33		4,67 -0,58		21,85 15,58
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-20,58 -26,48	22,25 28,30			-8,97 -11,32	-18,38 -23,25		3,06 -0,75		15,70 19,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-25,82 -19,18	28,18 20,50			-11,42 -8,20	-23,38 -16,83		8,34 -0,55		20,04 14,31
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,75	20,41			-8,26	-16,92		5,51		14,50

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 358	Τέλος: 524	Μέλος: 935	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[358] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[524] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-6,49	5,90			-3,09	-2,60		-0,09		-6,49
Q	1,51			-2,46	2,26			-1,01	-0,85				-2,46
1.35G+1.50Q	7,86			-12,45	11,36			-5,69	-4,78		-0,12		-12,45
ΣΣ: +x	4,90			-8,36	7,35			-3,59	-3,34		6,45		-7,07
ΣΣ: +x	4,90			-7,07	6,71			-3,61	-2,70		-6,64		-8,36
ΣΣ: +z	4,90			-8,25	7,30			-3,59	-3,29		5,16		-7,18
ΣΣ: +z	4,90			-7,18	6,77			-3,60	-2,76		-5,34		-8,25
ΣΣ: -x	4,90			-8,34	7,34			-3,59	-3,33		5,91		-7,09
ΣΣ: -x	4,90			-7,09	6,72			-3,61	-2,71		-6,10		-8,34
ΣΣ: -z	4,90			-8,47	7,40			-3,59	-3,39		7,45		-6,97
ΣΣ: -z	4,90			-6,97	6,66			-3,61	-2,65		-7,64		-8,47
				0,07	-0,04				-0,04		-1,88		0,07
				-0,06	0,03				0,03		1,57		-0,06
1.00G+1.00Q	5,65			-8,95	8,16			-4,10	-3,45		-0,09		-8,95
1.00G+1.00Q	5,65			-8,95	8,16			-4,10	-3,45		-0,09		-8,95
1.35G+1.50Q	7,86			-12,45	11,36			-5,69	-4,78		-0,12		-12,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-12,50	11,39			-5,69	-4,76		1,29		-12,50
1.00G+1.00Q	5,65			-8,95	8,16			-4,10	-3,45		-0,09		-8,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-8,98	8,18			-4,10	-3,43		0,85		-8,98
1.35G+1.05Q	7,18			-11,34	10,34			-5,24	-4,40		-0,12		-11,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-11,43	10,39			-5,24	-4,36		2,23		-11,43
1.00G+0.70Q	5,20			-8,21	7,49			-3,80	-3,19		-0,09		-8,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-8,27	7,52			-3,80	-3,16		1,47		-8,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 524	Τέλος: 341(Προ)	Μέλος: 936	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[524] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[341] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-2,92	4,64			-0,01	0,95		-0,13		-2,92
Q	1,28			-0,96	1,58				0,25		-0,05		-0,96
1.35G+1.50Q	6,71			-5,37	8,64			-0,01	1,66		-0,25		-5,37
ΣΣ:+x	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		0,59		-3,39
ΣΣ:+x	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-0,90		-3,40
ΣΣ:+z	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		0,81		-3,39
ΣΣ:+z	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-1,12		-3,40
ΣΣ:-x	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		1,41		-3,39
ΣΣ:-x	4,19			-3,39	5,43			-0,01	1,08		-1,72		-3,40
ΣΣ:-z	4,19			-3,40	5,44			-0,01	1,07		1,20		-3,39
ΣΣ:-z	4,19			-3,39	5,42			-0,01	1,08		-1,51		-3,40
											-0,81		
											0,68		
1.00G+1.00Q	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		-0,18		-3,87
1.00G+1.00Q	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		-0,18		-3,87
1.35G+1.50Q	6,71			-5,37	8,64			-0,01	1,66		-0,25		-5,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-5,37	8,64			-0,01	1,66		0,36		-5,37
1.00G+1.00Q	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		-0,18		-3,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-3,87	6,22			-0,01	1,20		0,23		-3,87
1.35G+1.05Q	6,13			-4,94	7,92			-0,01	1,54		-0,23		-4,94
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-4,94	7,92			-0,01	1,54		0,79		-4,94
1.00G+0.70Q	4,44			-3,58	5,75			-0,01	1,12		-0,17		-3,58
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-3,58	5,75			-0,01	1,12		0,51		-3,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 393	Τέλος: 378	Μέλος: 937	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,75	14,76			-15,07	-14,87		-0,20		7,32
Q	1,83			-5,58	5,52			-5,45	-5,48		0,09		2,73
1.35G+1.50Q	9,42			-28,28	28,21			-28,51	-28,29		-0,13		13,98
ΣΣ:+x	5,86			-18,61	17,78			-17,30	-17,86		28,59		9,04
ΣΣ:+x	5,86			-16,47	17,27			-18,28	-17,36		-28,91		8,33
ΣΣ:+z	5,86			-18,45	17,73			-17,39	-17,82		27,82		8,99
ΣΣ:+z	5,86			-16,63	17,31			-18,19	-17,40		-28,14		8,37
ΣΣ:-x	5,86			-18,36	17,71			-17,41	-17,80		36,18		8,99
ΣΣ:-x	5,86			-16,72	17,34			-18,17	-17,42		-36,50		8,38
ΣΣ:-z	5,86			-18,51	17,75			-17,33	-17,83		39,35		9,04
ΣΣ:-z	5,86			-16,56	17,30			-18,25	-17,38		-39,67		8,33
				1,32	-0,31			-0,53	-0,31		-16,73		1,32
				-1,10	0,26			0,44	0,26		13,94		0,44
1.00G+1.00Q	6,77			-20,33	20,29			-20,51	-20,35		-0,11		10,05
1.00G+1.00Q	6,77			-20,33	20,29			-20,51	-20,35		-0,11		10,05
1.35G+1.50Q	9,42			-28,28	28,21			-28,51	-28,29		-0,13		13,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,27	28,44			-28,11	-28,06		12,41		13,68
1.00G+1.00Q	6,77			-20,33	20,29			-20,51	-20,35		-0,11		10,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,99	20,44			-20,25	-20,19		8,25		9,85
1.35G+1.05Q	8,59			-25,77	25,73			-26,06	-25,82		-0,18		12,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,42	26,11			-25,40	-25,44		20,73		12,26
1.00G+0.70Q	6,22			-18,66	18,63			-18,88	-18,70		-0,14		9,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,75	18,88			-18,44	-18,45		13,80		8,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 378	Τέλος: 357	Μέλος: 938	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[378] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,09	16,14			-7,16	-13,49		-0,46		11,10
Q	1,83			-5,45	5,96			-2,69	-5,04		-0,08		4,18
1.35G+1.50Q	9,42			-28,55	30,73			-13,70	-25,78		-0,74		21,25
ΣΣ: +x	5,86			-18,31	19,37			-7,33	-16,26		17,64		12,68
ΣΣ: +x	5,86			-17,32	18,87			-9,68	-15,77		-18,64		13,70
ΣΣ: +z	5,86			-18,22	19,33			-7,52	-16,22		15,74		12,76
ΣΣ: +z	5,86			-17,40	18,91			-9,49	-15,81		-16,73		13,62
ΣΣ: -x	5,86			-18,20	19,36			-7,34	-16,25		19,24		12,70
ΣΣ: -x	5,86			-17,43	18,88			-9,66	-15,78		-20,23		13,68
ΣΣ: -z	5,86			-18,29	19,40			-7,13	-16,30		22,05		12,61
ΣΣ: -z	5,86			-17,34	18,84			-9,87	-15,73		-23,04		13,79
				-0,52	0,10			0,05	0,10		-5,36		-0,52
				0,44	-0,08			-0,04	-0,08		4,46		0,44
1.00G+1.00Q	6,77			-20,54	22,10			-9,85	-18,53		-0,54		15,28
1.00G+1.00Q	6,77			-20,54	22,10			-9,85	-18,53		-0,54		15,28
1.35G+1.50Q	9,42			-28,55	30,73			-13,70	-25,78		-0,74		21,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,16	30,65			-13,74	-25,85		3,28		21,43
1.00G+1.00Q	6,77			-20,54	22,10			-9,85	-18,53		-0,54		15,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,28	22,05			-9,87	-18,58		2,14		15,40
1.35G+1.05Q	8,59			-26,09	28,04			-12,49	-23,51		-0,70		19,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,44	27,92			-12,55	-23,63		6,00		19,67
1.00G+0.70Q	6,22			-18,91	20,31			-9,04	-17,02		-0,51		14,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,47	20,23			-9,08	-17,10		3,95		14,22

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	9		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 357	Τέλος: 525	Μέλος: 939	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[525] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-7,17	6,31			-2,94	-2,20		-0,09		-7,17
Q	1,51			-2,70	2,39			-0,97	-0,71		0,01		-2,70
1.35G+1.50Q	7,86			-13,72	12,11			-5,43	-4,04		-0,11		-13,72
ΣΣ: +x	4,90			-9,72	8,15			-3,30	-3,20		7,27		-7,31
ΣΣ: +x	4,90			-7,31	6,86			-3,55	-1,91		-7,44		-9,72
ΣΣ: +z	4,90			-9,52	8,05			-3,32	-3,09		5,92		-7,50
ΣΣ: +z	4,90			-7,50	6,96			-3,53	-2,01		-6,09		-9,52

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[357] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[525] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,90			-9,70	8,14			-3,30	-3,19		6,65		-7,32
ΣΣ:-x	4,90			-7,32	6,86			-3,55	-1,91		-6,82		-9,70
ΣΣ:-z	4,90			-9,92	8,26			-3,28	-3,31		8,23		-7,11
ΣΣ:-z	4,90			-7,11	6,75			-3,57	-1,80		-8,41		-9,92
				0,04	-0,02				-0,02		-1,42		0,04
				-0,04	0,02				0,02		1,18		-0,04
1.00G+1.00Q	5,65			-9,86	8,70			-3,91	-2,91		-0,08		-9,86
1.00G+1.00Q	5,65			-9,86	8,70			-3,91	-2,91		-0,08		-9,86
1.35G+1.50Q	7,86			-13,72	12,11			-5,43	-4,04		-0,11		-13,72
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-13,75	12,12			-5,43	-4,02		0,95		-13,75
1.00G+1.00Q	5,65			-9,86	8,70			-3,91	-2,91		-0,08		-9,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-9,88	8,71			-3,91	-2,90		0,63		-9,88
1.35G+1.05Q	7,18			-12,50	11,03			-4,99	-3,71		-0,11		-12,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-12,56	11,06			-4,99	-3,69		1,66		-12,56
1.00G+0.70Q	5,20			-9,05	7,98			-3,62	-2,70		-0,09		-9,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-9,09	8,00			-3,62	-2,68		1,10		-9,09

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 525	Τέλος: 342(Προ)	Μέλος: 940		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[525] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[342] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-2,76	4,49			-0,01	0,80		-0,13		-2,76
Q	1,28			-0,91	1,54				0,21		-0,04		-0,91
1.35G+1.50Q	6,71			-5,09	8,37			-0,01	1,39		-0,24		-5,09
ΣΣ:+x	4,19			-3,33	5,37				0,79		1,19		-3,10
ΣΣ:+x	4,19			-3,10	5,15			-0,01	1,01		-1,50		-3,33
ΣΣ:+z	4,19			-3,31	5,35				0,81		1,45		-3,12
ΣΣ:+z	4,19			-3,12	5,17			-0,01	0,99		-1,76		-3,31
ΣΣ:-x	4,19			-3,33	5,37				0,79		2,16		-3,10
ΣΣ:-x	4,19			-3,10	5,15			-0,01	1,01		-2,47		-3,33
ΣΣ:-z	4,19			-3,35	5,39				0,78		1,95		-3,08
ΣΣ:-z	4,19			-3,08	5,13			-0,01	1,03		-2,26		-3,35
											-0,60		
											0,50		
1.00G+1.00Q	4,83			-3,67	6,03			-0,01	1,01		-0,18		-3,67
1.00G+1.00Q	4,83			-3,67	6,03			-0,01	1,01		-0,18		-3,67
1.35G+1.50Q	6,71			-5,09	8,37			-0,01	1,39		-0,24		-5,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-5,09	8,37			-0,01	1,39		0,21		-5,09
1.00G+1.00Q	4,83			-3,67	6,03			-0,01	1,01		-0,18		-3,67
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-3,67	6,03			-0,01	1,01		0,12		-3,67
1.35G+1.05Q	6,13			-4,68	7,68			-0,01	1,30		-0,22		-4,68
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-4,68	7,68			-0,01	1,30		0,52		-4,68
1.00G+0.70Q	4,44			-3,40	5,57			-0,01	0,94		-0,16		-3,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-3,40	5,57			-0,01	0,94		0,34		-3,40

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 394	Τέλος: 379	Μέλος: 941		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,21	14,93			-14,52	-14,70		-0,23		7,36
Q	1,83			-5,76	5,59			-5,24	-5,41		0,01		2,75
1.35G+1.50Q	9,42			-29,17	28,54			-27,46	-27,97		-0,29		14,06
ΣΣ:+x	5,86			-19,20	17,99			-16,55	-17,68		44,08		9,11
ΣΣ:+x	5,86			-16,97	17,45			-17,73	-17,14		-44,53		8,36
ΣΣ:+z	5,86			-18,99	17,94			-16,67	-17,62		45,54		9,05
ΣΣ:+z	5,86			-17,19	17,51			-17,61	-17,19		-45,98		8,42
ΣΣ:-x	5,86			-18,86	17,91			-16,69	-17,59		56,96		9,04
ΣΣ:-x	5,86			-17,32	17,54			-17,59	-17,22		-57,40		8,43
ΣΣ:-z	5,86			-19,04	17,95			-16,59	-17,64		59,40		9,10
ΣΣ:-z	5,86			-17,13	17,49			-17,69	-17,18		-59,85		8,37
				1,34	-0,32			-0,55	-0,32		-3,78		1,34
				-1,12	0,26			0,46	0,26		3,15		0,46
1.00G+1.00Q	6,77			-20,97	20,52			-19,76	-20,11		-0,21		10,11
1.00G+1.00Q	6,77			-20,97	20,52			-19,76	-20,11		-0,21		10,11
1.35G+1.50Q	9,42			-29,17	28,54			-27,46	-27,97		-0,29		14,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-30,18	28,77			-27,05	-27,73		2,55		13,77
1.00G+1.00Q	6,77			-20,97	20,52			-19,76	-20,11		-0,21		10,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,64	20,67			-19,48	-19,96		1,68		9,91
1.35G+1.05Q	8,59			-26,58	26,02			-25,10	-25,53		-0,29		12,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-28,26	26,42			-24,41	-25,14		4,43		12,33
1.00G+0.70Q	6,22			-19,24	18,84			-18,19	-18,49		-0,22		9,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-20,36	19,10			-17,73	-18,23		2,93		8,96

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 379	Τέλος: 356	Μέλος: 942		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,19	16,09			-7,54	-13,54		-0,51		10,86
Q	1,83			-5,49	5,94			-2,83	-5,06		-0,11		4,09
1.35G+1.50Q	9,42			-28,75	30,64			-14,42	-25,86		-0,84		20,79
ΣΣ:+x	5,86			-18,51	19,39			-7,40	-16,40		21,56		12,28
ΣΣ:+x	5,86			-17,37	18,73			-10,50	-15,74		-22,68		13,55
ΣΣ:+z	5,86			-18,40	19,34			-7,64	-16,34		19,41		12,38
ΣΣ:+z	5,86			-17,48	18,79			-10,26	-15,79		-20,53		13,42
ΣΣ:-x	5,86			-18,40	19,39			-7,41	-16,39		23,04		12,30
ΣΣ:-x	5,86			-17,49	18,74			-10,50	-15,75		-24,16		13,54
ΣΣ:-z	5,86			-18,49	19,44			-7,13	-16,45		26,17		12,18
ΣΣ:-z	5,86			-17,39	18,69			-10,77	-15,69		-27,29		13,68
				-0,51	0,09			0,02	0,09		-2,47		-0,51
				0,42	-0,07			-0,02	-0,07		2,06		0,42
1.00G+1.00Q	6,77			-20,69	22,04			-10,37	-18,60		-0,61		14,95
1.00G+1.00Q	6,77			-20,69	22,04			-10,37	-18,60		-0,61		14,95
1.35G+1.50Q	9,42			-28,75	30,64			-14,42	-25,86		-0,84		20,79

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[379] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-28,37 -20,69	30,57 22,04			-14,44 -10,37	-25,93 -18,60		1,02 -0,61		20,97 14,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-20,43 -26,28	21,99 27,97			-10,38 -13,15	-18,64 -23,59		0,63 -0,79		15,07 18,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-25,65 -19,04	27,86 20,25			-13,17 -9,52	-23,70 -17,08		2,30 -0,58		19,25 13,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,62	20,18			-9,54	-17,15		1,48		13,92

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 356	Τέλος: 6	Μέλος: 943	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[356] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-7,21	5,25			-4,98	-3,02		-0,31		-7,21
Q	1,51			-2,72	2,04			-1,66	-0,99		-0,10		-2,72
1.35G+1.50Q	7,86			-13,80	10,15			-9,21	-5,56		-0,56		-13,80
ΣΣ: +x	4,90			-10,19	7,31			-5,35	-4,56		9,27		-6,94
ΣΣ: +x	4,90			-6,94	5,23			-6,26	-2,48		-9,98		-10,19
ΣΣ: +z	4,90			-9,93	7,15			-5,42	-4,39		7,70		-7,19
ΣΣ: +z	4,90			-7,19	5,40			-6,19	-2,64		-8,41		-9,93
ΣΣ: -x	4,90			-10,18	7,31			-5,35	-4,55		8,69		-6,94
ΣΣ: -x	4,90			-6,94	5,24			-6,26	-2,48		-9,40		-10,18
ΣΣ: -z	4,90			-10,47	7,49			-5,27	-4,74		10,41		-6,66
ΣΣ: -z	4,90			-6,66	5,05			-6,34	-2,30		-11,12		-10,47
				0,01	-0,01			-0,01	-0,01		-0,68		0,01
				-0,01	0,01			0,01	0,01		0,57		0,01
1.00G+1.00Q	5,65			-9,92	7,29			-6,64	-4,01		-0,40		-9,92
1.00G+1.00Q	5,65			-9,92	7,29			-6,64	-4,01		-0,40		-9,92
1.35G+1.50Q	7,86			-13,80	10,15			-9,21	-5,56		-0,56		-13,80
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	7,86 5,65			-13,81 -9,92	10,16 7,29			-9,20 -6,64	-5,55 -4,01		-0,05 -0,40		-13,81 -9,92
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	5,65 7,18			-9,93 -12,58	7,30 9,23			-6,63 -8,46	-4,00 -5,12		-0,06 -0,52		-9,93 -12,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,18 5,20			-12,60 -9,11	9,25 6,68			-8,45 -6,14	-5,10 -3,71		0,33 -0,37		-12,60 -9,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-9,12	6,69			-6,13	-3,70		0,19		-9,12

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 343(Προ)	Μέλος: 944	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[6] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[343] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-4,31	5,88			0,01	1,99		0,03		0,01
Q	1,28			-1,43	2,01				0,61		0,05		
1.35G+1.50Q	6,71			-7,96	10,95			0,01	3,61		0,11		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-5,40	7,23			0,01	1,95		1,51		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-4,64	6,54			0,01	2,65		-1,40		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-5,34	7,18			0,01	2,01		1,70		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-4,70	6,60			0,01	2,59		-1,59		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-5,40	7,23			0,01	1,96		2,35		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-4,64	6,54			0,01	2,65		-2,24		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-5,47	7,29			0,01	1,89		2,17		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-4,58	6,48			0,01	2,71		-2,06		0,01
				-0,01	0,01				0,01		-0,40		
				0,01	-0,01				-0,01		0,33		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-5,74	7,89			0,01	2,61		0,08		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-5,74	7,89			0,01	2,61		0,08		0,01
1.35G+1.50Q	6,71			-7,96	10,95			0,01	3,61		0,11		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-7,95	10,95			0,01	3,60		0,41		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-5,74	7,89			0,01	2,61		0,08		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-5,73	7,88			0,01	2,60		0,28		0,01
1.35G+1.05Q	6,13			-7,32	10,05			0,01	3,33		0,09		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-7,30	10,03			0,01	3,32		0,59		0,01
1.00G+0.70Q	4,44			-5,31	7,29			0,01	2,42		0,06		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-5,30	7,28			0,01	2,41		0,39		0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 503	Τέλος: 380	Μέλος: 945		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[503] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93			11,72	11,72		-19,22	-18,08	-0,46		13,92		
Q	1,83			4,37	4,37		-7,02	-6,69	-0,11		5,21		
1.35G+1.50Q	9,41			22,38	22,38		-36,47	-34,45	-0,78		26,61		
ΣΣ:+x	5,85			13,96	13,96		-22,37	-21,49	59,16		16,38		
ΣΣ:+x	5,85			13,85	13,85		-23,08	-21,37	-60,19		16,66		
ΣΣ:+z	5,85			13,95	13,95		-22,43	-21,48	58,72		16,40		
ΣΣ:+z	5,85			13,86	13,86		-23,02	-21,38	-59,75		16,64		
ΣΣ:-x	5,85			13,96	13,96		-22,39	-21,49	70,16		16,39		
ΣΣ:-x	5,85			13,85	13,85		-23,06	-21,38	-71,19		16,66		
ΣΣ:-z	5,85			13,97	13,97		-22,34	-21,50	74,85		16,37		
ΣΣ:-z	5,85			13,84	13,84		-23,11	-21,37	-75,88		16,68		
				-0,02	0,02		-0,15	-0,02	11,08		-0,15		
				0,02	0,02		0,12	0,02	-9,24		0,12		
1.00G+1.00Q	6,77			16,09	16,09		-26,23	-24,78	-0,57		19,13		
1.00G+1.00Q	6,77			16,09	16,09		-26,23	-24,78	-0,57		19,13		
1.35G+1.50Q	9,41			22,38	22,38		-36,47	-34,45	-0,78		26,61		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,41			22,40	22,40		-36,35	-34,44	-9,10		26,65		
1.00G+1.00Q	6,77			16,09	16,09		-26,23	-24,78	-0,57		19,13		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			16,10	16,10		-26,16	-24,77	-6,11		19,16		
1.35G+1.05Q	8,59			20,41	20,41		-33,31	-31,44	-0,73		24,26		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			20,44	20,44		-33,12	-31,41	-14,59		24,33		
1.00G+0.70Q	6,22			14,78	14,78		-24,13	-22,77	-0,54		17,57		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			14,80	14,80		-24,00	-22,75	-9,77		17,61		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 380	Τέλος: 355	Μέλος: 946		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[380] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,66	16,62			-7,81	-13,01		-0,62		9,18
Q	1,83			-6,80	6,15			-2,88	-4,85		-0,15		3,47
1.35G+1.50Q	9,42			-35,40	31,67			-14,87	-24,83		-1,05		17,60
ΣΣ: +x	5,86			-22,45	20,00			-7,80	-15,73		25,39		10,17
ΣΣ: +x	5,86			-21,68	19,40			-10,71	-15,13		-26,77		11,66
ΣΣ: +z	5,86			-22,38	19,95			-8,03	-15,68		21,94		10,29
ΣΣ: +z	5,86			-21,75	19,45			-10,48	-15,18		-23,33		11,54
ΣΣ: -x	5,86			-22,42	20,00			-7,80	-15,73		24,95		10,18
ΣΣ: -x	5,86			-21,71	19,40			-10,71	-15,13		-26,33		11,66
ΣΣ: -z	5,86			-22,48	20,05			-7,55	-15,78		29,10		10,04
ΣΣ: -z	5,86			-21,65	19,35			-10,96	-15,08		-30,48		11,79
				-0,20	0,02			-0,10	0,02		0,35		-0,20
				0,17	-0,01			0,09	-0,01		-0,29		0,17
1.00G+1.00Q	6,77			-25,46	22,78			-10,70	-17,85		-0,76		12,65
1.00G+1.00Q	6,77			-25,46	22,78			-10,70	-17,85		-0,76		12,65
1.35G+1.50Q	9,42			-35,40	31,67			-14,87	-24,83		-1,05		17,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-35,25	31,66			-14,80	-24,84		-1,31		17,70
1.00G+1.00Q	6,77			-25,46	22,78			-10,70	-17,85		-0,76		12,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-25,37	22,77			-10,65	-17,86		-0,94		12,72
1.35G+1.05Q	8,59			-32,34	28,90			-13,58	-22,65		-0,99		16,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-32,09	28,88			-13,45	-22,67		-1,42		16,22
1.00G+0.70Q	6,22			-23,42	20,93			-9,83	-16,40		-0,72		11,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-23,26	20,92			-9,74	-16,41		-1,01		11,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	6		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 355	Τέλος: 526	Μέλος: 947		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[526] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-7,92	7,10			-2,07	-1,41		-0,18		-7,92
Q	1,51			-2,92	2,65			-0,67	-0,46				-2,92
1.35G+1.50Q	7,86			-15,08	13,56			-3,81	-2,58		-0,25		-15,08
ΣΣ: +x	4,90			-10,89	9,30			-2,12	-2,51		10,39		-7,87
ΣΣ: +x	4,90			-7,87	7,55			-2,70	-0,76		-10,76		-10,89
ΣΣ: +z	4,90			-10,66	9,16			-2,17	-2,37		8,90		-8,11
ΣΣ: +z	4,90			-8,11	7,69			-2,65	-0,90		-9,27		-10,66

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[355] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[526] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,90			-10,89	9,30			-2,12	-2,51		9,85		-7,87
ΣΣ:-x	4,90			-7,87	7,55			-2,70	-0,76		-10,21		-10,89
ΣΣ:-z	4,90			-11,15	9,45			-2,07	-2,66		11,59		-7,61
ΣΣ:-z	4,90			-7,61	7,40			-2,75	-0,61		-11,95		-11,15
				-0,10	0,05				0,05		-0,12		-0,10
				0,08	-0,04				-0,04		0,10		0,08
1.00G+1.00Q	5,65			-10,84	9,75			-2,74	-1,86		-0,18		-10,84
1.00G+1.00Q	5,65			-10,84	9,75			-2,74	-1,86		-0,18		-10,84
1.35G+1.50Q	7,86			-15,08	13,56			-3,81	-2,58		-0,25		-15,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-15,00	13,52			-3,80	-2,62		-0,16		-15,00
1.00G+1.00Q	5,65			-10,84	9,75			-2,74	-1,86		-0,18		-10,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-10,79	9,73			-2,74	-1,89		-0,12		-10,79
1.35G+1.05Q	7,18			-13,76	12,36			-3,50	-2,38		-0,25		-13,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-13,64	12,31			-3,50	-2,44		-0,10		-13,64
1.00G+0.70Q	5,20			-9,97	8,95			-2,54	-1,73		-0,18		-9,97
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-9,88	8,91			-2,54	-1,76		-0,08		-9,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 526	Τέλος: 344(Προ)	Μέλος: 948	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[526] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[344] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-1,97	3,74				0,04		-0,18		-1,97
Q	1,28			-0,63	1,27				-0,06		-0,05		-0,63
1.35G+1.50Q	6,71			-3,61	6,96				-0,02		-0,32		-3,61
ΣΣ:+x	4,19			-2,53	4,61				-0,22		3,14		
ΣΣ:+x	4,19			-2,04	4,14				0,25		-3,55		-2,53
ΣΣ:+z	4,19			-2,49	4,57				-0,18		3,33		
ΣΣ:+z	4,19			-2,08	4,18				0,21		-3,74		-2,49
ΣΣ:-x	4,19			-2,53	4,61				-0,22		4,25		
ΣΣ:-x	4,19			-2,04	4,14				0,25		-4,66		-2,53
ΣΣ:-z	4,19			-2,58	4,65				-0,26		4,22		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-2,00	4,10				0,29		-4,63		-2,58
											-0,03		
											0,02		
1.00G+1.00Q	4,83			-2,60	5,01				-0,01		-0,23		-2,60
1.00G+1.00Q	4,83			-2,60	5,01				-0,01		-0,23		-2,60
1.35G+1.50Q	6,71			-3,61	6,96				-0,02		-0,32		-3,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-3,61	6,95				-0,03		-0,29		-3,61
1.00G+1.00Q	4,83			-2,60	5,01				-0,01		-0,23		-2,60
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-2,60	5,01				-0,01		-0,21		-2,60
1.35G+1.05Q	6,13			-3,32	6,38						-0,30		-3,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-3,32	6,38						-0,26		-3,32
1.00G+0.70Q	4,44			-2,41	4,63						-0,21		-2,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-2,41	4,63						-0,19		-2,41

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 504	Τέλος: 381	Μέλος: 949		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Ζ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[504] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93				11,67			-19,47	-18,11		-0,96		13,80
Q	1,83				4,35			-7,09	-6,70		-0,21		5,18
1.35G+1.50Q	9,40				22,28			-36,92	-34,51		-1,61		26,39
ΣΣ: +x	5,85				13,88			-22,82	-21,50		53,27		16,31
ΣΣ: +x	5,85				13,81			-23,21	-21,43		-55,40		16,46
ΣΣ: +z	5,85				13,87			-22,87	-21,49		41,74		16,33
ΣΣ: +z	5,85				13,82			-23,16	-21,44		-43,87		16,44
ΣΣ: -x	5,85				13,87			-22,87	-21,49		43,99		16,33
ΣΣ: -x	5,85				13,82			-23,16	-21,44		-46,11		16,44
ΣΣ: -z	5,85				13,87			-22,84	-21,49		55,22		16,31
ΣΣ: -z	5,85				13,81			-23,19	-21,44		-57,34		16,46
					-0,03			-0,21	-0,03		8,52		-0,21
					0,03			0,17	0,03		-7,10		0,17
1.00G+1.00Q	6,76				16,02			-26,56	-24,82		-1,17		18,97
1.00G+1.00Q	6,76				16,02			-26,56	-24,82		-1,17		18,97
1.35G+1.50Q	9,40				22,28			-36,92	-34,51		-1,61		26,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,40				22,31			-36,76	-34,48		-8,00		26,45
1.00G+1.00Q	6,76				16,02			-26,56	-24,82		-1,17		18,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,76				16,04			-26,45	-24,80		-5,43		19,02
1.35G+1.05Q	8,58				20,32			-33,73	-31,49		-1,51		24,06
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,58				20,37			-33,47	-31,45		-12,16		24,17
1.00G+0.70Q	6,21				14,71			-24,43	-22,81		-1,10		17,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21				14,74			-24,26	-22,78		-8,20		17,49

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 381	Τέλος: 354	Μέλος: 950		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,94	16,45			-9,13	-13,18		-0,80		8,28
Q	1,83			-6,89	6,09			-3,35	-4,91		-0,22		3,15
1.35G+1.50Q	9,42			-35,90	31,34			-17,34	-25,16		-1,41		15,91
ΣΣ: +x	5,86			-22,59	19,68			-9,82	-15,82		27,99		9,33
ΣΣ: +x	5,86			-22,18	19,31			-11,78	-15,45		-29,81		10,39
ΣΣ: +z	5,86			-22,54	19,65			-9,97	-15,79		22,11		9,41
ΣΣ: +z	5,86			-22,22	19,34			-11,63	-15,48		-23,93		10,31
ΣΣ: -x	5,86			-22,55	19,68			-9,82	-15,82		23,59		9,34
ΣΣ: -x	5,86			-22,21	19,31			-11,78	-15,45		-25,41		10,39
ΣΣ: -z	5,86			-22,59	19,72			-9,65	-15,86		29,34		9,27
ΣΣ: -z	5,86			-22,17	19,27			-11,95	-15,41		-31,16		10,48
				-0,19	0,01			-0,12	0,01		1,83		-0,19
				0,16				0,10			-1,53		0,16
1.00G+1.00Q	6,77			-25,83	22,54			-12,48	-18,09		-1,02		11,44
1.00G+1.00Q	6,77			-25,83	22,54			-12,48	-18,09		-1,02		11,44
1.35G+1.50Q	9,42			-35,90	31,34			-17,34	-25,16		-1,41		15,91

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[381] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-35,76 -25,83	31,34 22,54			-17,26 -12,48	-25,17 -18,09		-2,78 -1,02		16,02 11,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-25,74 -32,80	22,54 28,60			-12,42 -15,84	-18,10 -22,95		-1,93 -1,31		11,51 14,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-32,57 -23,76	28,59 20,71			-15,69 -11,47	-22,96 -16,62		-3,60 -0,95		14,68 10,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-23,61	20,70			-11,37	-16,63		-2,48		10,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 354	Τέλος: 527	Μέλος: 951	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[354] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[527] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-8,78	8,47			-0,12	-0,04		-0,33		-8,78
Q	1,51			-3,21	3,12			0,01	0,01				-3,21
1.35G+1.50Q	7,86			-16,66	16,11			-0,14	-0,03		-0,44		-16,66
ΣΣ: +x	4,90			-11,45	10,70			0,21	-0,70		13,99		-9,32
ΣΣ: +x	4,90			-9,32	9,35			-0,43	0,65		-14,64		-11,45
ΣΣ: +z	4,90			-11,28	10,60			0,16	-0,60		12,69		-9,48
ΣΣ: +z	4,90			-9,48	9,46			-0,38	0,54		-13,34		-11,28
ΣΣ: -x	4,90			-11,45	10,70			0,21	-0,71		14,27		-9,32
ΣΣ: -x	4,90			-9,32	9,35			-0,43	0,65		-14,92		-11,45
ΣΣ: -z	4,90			-11,63	10,82			0,27	-0,82		16,01		-9,13
ΣΣ: -z	4,90			-9,13	9,23			-0,49	0,76		-16,66		-11,63
				-0,11	0,06				0,06		0,28		-0,11
				0,09	-0,05				-0,05		-0,23		0,09
1.00G+1.00Q	5,65			-11,98	11,59			-0,11	-0,02		-0,33		-11,98
1.00G+1.00Q	5,65			-11,98	11,59			-0,11	-0,02		-0,33		-11,98
1.35G+1.50Q	7,86			-16,66	16,11			-0,14	-0,03		-0,44		-16,66
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-16,58	16,07			-0,14	-0,07		-0,65		-16,58
1.00G+1.00Q	5,65			-11,98	11,59			-0,11	-0,02		-0,33		-11,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-11,93	11,56			-0,11	-0,05		-0,46		-11,93
1.35G+1.05Q	7,18			-15,22	14,71			-0,15	-0,04		-0,44		-15,22
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-15,08	14,64			-0,15	-0,11		-0,78		-15,08
1.00G+0.70Q	5,20			-11,02	10,65			-0,11	-0,03		-0,33		-11,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-10,93	10,60			-0,11	-0,07		-0,56		-10,93

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 527	Τέλος: 345	Μέλος: 952	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[527] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[345] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-0,01	1,86				-1,83		-0,28		0,47
Q	1,28			0,05	0,62				-0,71		-0,05		0,20
1.35G+1.50Q	6,71			0,05	3,44				-3,54		-0,46		0,93
ΣΣ: +x	4,19			-0,25	2,42				-2,44		6,11		0,71
ΣΣ: +x	4,19			0,28	1,92				-1,94		-6,72		0,44
ΣΣ: +z	4,19			-0,21	2,38				-2,40		6,22		0,68
ΣΣ: +z	4,19			0,23	1,96				-1,98		-6,83		0,46
ΣΣ: -x	4,19			-0,26	2,42				-2,44		7,61		0,71
ΣΣ: -x	4,19			0,28	1,91				-1,94		-8,22		0,44
ΣΣ: -z	4,19			-0,30	2,47				-2,49		7,76		0,74
ΣΣ: -z	4,19			0,32	1,87				-1,89		-8,38		0,42
											0,18		
											-0,15		
1.00G+1.00Q	4,83			0,04	2,48				-2,55		-0,33		0,67
1.00G+1.00Q	4,83			0,04	2,48				-2,55		-0,33		0,67
1.35G+1.50Q	6,71			0,05	3,44				-3,54		-0,46		0,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			0,05	3,44				-3,54		-0,59		0,93
1.00G+1.00Q	4,83			0,04	2,48				-2,55		-0,33		0,67
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			0,03	2,48				-2,54		-0,42		0,67
1.35G+1.05Q	6,13			0,03	3,16				-3,22		-0,43		0,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			0,03	3,16				-3,22		-0,65		0,84
1.00G+0.70Q	4,44			0,02	2,29				-2,33		-0,32		0,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			0,02	2,29				-2,33		-0,46		0,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 395	Τέλος: 382	Μέλος: 953	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,48	14,72			-15,08	-14,92		-0,44		7,44
Q	1,83			-5,63	5,55			-5,32	-5,45		0,08		2,78
1.35G+1.50Q	9,42			-28,00	28,20			-28,33	-28,31		-0,47		14,21
ΣΣ: +x	5,86			-18,12	17,70			-17,30	-17,85		37,73		9,03
ΣΣ: +x	5,86			-16,47	17,28			-18,18	-17,43		-38,53		8,63
ΣΣ: +z	5,86			-17,92	17,65			-17,40	-17,80		21,41		8,98
ΣΣ: +z	5,86			-16,67	17,33			-18,08	-17,48		-22,21		8,68
ΣΣ: -x	5,86			-17,81	17,62			-17,45	-17,77		19,74		8,95
ΣΣ: -x	5,86			-16,79	17,36			-18,03	-17,51		-20,54		8,71
ΣΣ: -z	5,86			-17,96	17,66			-17,36	-17,81		31,89		8,99
ΣΣ: -z	5,86			-16,63	17,32			-18,12	-17,47		-32,69		8,67
				1,13	-0,30			-0,67	-0,30		-8,43		1,13
				-0,94	0,25			0,56	0,25		7,03		0,56
1.00G+1.00Q	6,77			-20,11	20,27			-20,40	-20,36		-0,36		10,22
1.00G+1.00Q	6,77			-20,11	20,27			-20,40	-20,36		-0,36		10,22
1.35G+1.50Q	9,42			-28,00	28,20			-28,33	-28,31		-0,47		14,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,85	28,42			-27,83	-28,08		5,85		14,04
1.00G+1.00Q	6,77			-20,11	20,27			-20,40	-20,36		-0,36		10,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,68	20,42			-20,06	-20,21		3,86		10,10
1.35G+1.05Q	8,59			-25,46	25,70			-25,94	-25,86		-0,51		12,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,88	26,07			-25,10	-25,48		10,03		12,68
1.00G+0.70Q	6,22			-18,42	18,60			-18,80	-18,73		-0,38		9,38
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,37	18,85			-18,24	-18,48		6,64		9,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 382	Τέλος: 353	Μέλος: 954	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[382] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,14	15,09			-13,50	-14,54		-0,43		7,90
Q	1,83			-5,45	5,57			-5,01	-5,43		-0,12		3,02
1.35G+1.50Q	9,42			-28,60	28,73			-25,74	-27,77		-0,77		15,20
ΣΣ: +x	5,86			-18,34	18,05			-15,44	-17,43		24,42		9,35
ΣΣ: +x	5,86			-17,38	17,70			-16,57	-17,08		-25,41		9,48
ΣΣ: +z	5,86			-18,26	18,02			-15,55	-17,40		17,15		9,36
ΣΣ: +z	5,86			-17,46	17,73			-16,47	-17,11		-18,13		9,47
ΣΣ: -x	5,86			-18,32	18,04			-15,49	-17,42		17,43		9,36
ΣΣ: -x	5,86			-17,40	17,71			-16,53	-17,09		-18,42		9,47
ΣΣ: -z	5,86			-18,40	18,07			-15,39	-17,45		23,68		9,35
ΣΣ: -z	5,86			-17,32	17,68			-16,63	-17,06		-24,67		9,48
				0,07	-0,05			-0,26	-0,05		-0,29		0,07
				-0,06	0,05			0,21	0,05		0,24		0,21
1.00G+1.00Q	6,77			-20,58	20,66			-18,51	-19,97		-0,56		10,93
1.00G+1.00Q	6,77			-20,58	20,66			-18,51	-19,97		-0,56		10,93
1.35G+1.50Q	9,42			-28,60	28,73			-25,74	-27,77		-0,77		15,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,66	28,77			-25,55	-27,73		-0,55		15,27
1.00G+1.00Q	6,77			-20,58	20,66			-18,51	-19,97		-0,56		10,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,62	20,69			-18,38	-19,94		-0,41		10,97
1.35G+1.05Q	8,59			-26,15	26,22			-23,49	-25,33		-0,71		13,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,24	26,29			-23,17	-25,26		-0,35		13,96
1.00G+0.70Q	6,22			-18,95	18,99			-17,01	-18,34		-0,52		10,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,01	19,03			-16,80	-18,30		-0,28		10,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 353	Τέλος: 528	Μέλος: 955	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,78	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[528] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-4,68	5,86			-1,36	-2,64		-0,21		-4,68
Q	1,51			-1,46	2,02			-0,50	-1,09		0,04		-1,46
1.35G+1.50Q	7,86			-8,50	10,95			-2,59	-5,19		-0,22		-8,50
ΣΣ: +x	4,90			-8,20	8,63			-0,81	-4,93		13,38		0,06
ΣΣ: +x	4,90			-2,62	5,12			-2,42	-1,43		-13,76		-8,20
ΣΣ: +z	4,90			-7,75	8,34			-0,94	-4,65		10,70		-3,07
ΣΣ: +z	4,90			-3,07	5,41			-2,29	-1,71		-11,08		-7,75

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[353] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[528] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,90			-8,20	8,63			-0,80	-4,94		11,58		0,07
ΣΣ:-x	4,90			-2,61	5,12			-2,42	-1,43		-11,96		-8,20
ΣΣ:-z	4,90			-8,70	8,94			-0,66	-5,25		14,05		0,24
ΣΣ:-z	4,90			-2,11	4,81			-2,57	-1,11		-14,43		-8,70
				-0,01	0,01			0,02	0,01		0,87		0,02
				0,01	-0,01			-0,01	-0,01		-0,73		0,01
1.00G+1.00Q	5,65			-6,14	7,89			-1,86	-3,73		-0,17		-6,14
1.00G+1.00Q	5,65			-6,14	7,89			-1,86	-3,73		-0,17		-6,14
1.35G+1.50Q	7,86			-8,50	10,95			-2,59	-5,19		-0,22		-8,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,86			-8,49	10,94			-2,60	-5,20		-0,88		-8,49
1.00G+1.00Q	5,65			-6,14	7,89			-1,86	-3,73		-0,17		-6,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,65			-6,13	7,88			-1,87	-3,73		-0,61		-6,13
1.35G+1.05Q	7,18			-7,85	10,04			-2,36	-4,70		-0,24		-7,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,18			-7,83	10,02			-2,38	-4,72		-1,33		-7,83
1.00G+0.70Q	5,20			-5,70	7,28			-1,71	-3,40		-0,18		-5,70
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-5,69	7,27			-1,73	-3,41		-0,91		-5,69

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 528	Τέλος: 347	Μέλος: 956	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[528] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[347] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-1,18	2,98				-0,71		-0,13		0,07
Q	1,28			-0,42	1,07				-0,26				0,03
1.35G+1.50Q	6,71			-2,23	5,63				-1,36		-0,17		0,13
ΣΣ:+x	4,19			-2,11	4,20				-1,53		4,65		0,28
ΣΣ:+x	4,19			-0,67	2,83				-0,16		-4,91		-2,11
ΣΣ:+z	4,19			-1,99	4,09				-1,42		4,73		0,24
ΣΣ:+z	4,19			-0,79	2,94				-0,27		-4,99		-1,99
ΣΣ:-x	4,19			-2,11	4,20				-1,53		5,83		0,28
ΣΣ:-x	4,19			-0,67	2,83				-0,15		-6,09		-2,11
ΣΣ:-z	4,19			-2,24	4,33				-1,66		5,95		0,33
ΣΣ:-z	4,19			-0,54	2,70				-0,03		-6,21		-2,24
				0,02	-0,02				-0,02		0,37		0,02
				-0,02	0,02				0,02		-0,31		-0,02
1.00G+1.00Q	4,83			-1,60	4,05				-0,97		-0,13		0,10
1.00G+1.00Q	4,83			-1,60	4,05				-0,97		-0,13		0,10
1.35G+1.50Q	6,71			-2,23	5,63				-1,36		-0,17		0,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-2,24	5,64				-1,34		-0,45		0,13
1.00G+1.00Q	4,83			-1,60	4,05				-0,97		-0,13		0,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-1,61	4,06				-0,96		-0,31		0,09
1.35G+1.05Q	6,13			-2,04	5,14				-1,24		-0,17		0,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-2,07	5,17				-1,21		-0,63		0,12
1.00G+0.70Q	4,44			-1,48	3,73				-0,90		-0,13		0,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-1,50	3,75				-0,88		-0,43		0,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 3 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 396	Τέλος: 383	Μέλος: 957		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,20	14,62			-15,40	-15,02		0,92		7,42
Q	1,83			-5,46	5,49			-5,50	-5,51		0,63		2,77
1.35G+1.50Q	9,42			-27,37	27,97			-29,05	-28,53		2,19		14,17
ΣΣ:+x	5,86			-17,24	17,43			-17,93	-17,84		28,93		8,98
ΣΣ:+x	5,86			-16,62	17,29			-18,38	-17,70		-26,46		8,63
ΣΣ:+z	5,86			-17,20	17,42			-17,99	-17,83		17,01		8,94
ΣΣ:+z	5,86			-16,67	17,30			-18,33	-17,71		-14,54		8,67
ΣΣ:-x	5,86			-17,20	17,43			-17,95	-17,84		17,68		8,91
ΣΣ:-x	5,86			-16,67	17,29			-18,36	-17,70		-15,21		8,69
ΣΣ:-z	5,86			-17,26	17,45			-17,90	-17,85		27,14		8,95
ΣΣ:-z	5,86			-16,61	17,28			-18,42	-17,68		-24,66		8,66
				0,47	-0,08			-0,04	-0,08		-17,09		0,47
				-0,39	0,07			0,03	0,07		14,24		-0,39
1.00G+1.00Q	6,77			-19,66	20,11			-20,91	-20,52		1,55		10,19
1.00G+1.00Q	6,77			-19,66	20,11			-20,91	-20,52		1,55		10,19
1.35G+1.50Q	9,42			-27,37	27,97			-29,05	-28,53		2,19		14,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-27,72	28,03			-29,02	-28,47		15,01		14,01
1.00G+1.00Q	6,77			-19,66	20,11			-20,91	-20,52		1,55		10,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,90	20,15			-20,89	-20,48		10,10		10,08
1.35G+1.05Q	8,59			-24,91	25,50			-26,57	-26,05		1,91		12,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,49	25,60			-26,53	-25,95		23,27		12,66
1.00G+0.70Q	6,22			-18,03	18,46			-19,26	-18,87		1,36		9,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,41	18,53			-19,22	-18,80		15,60		9,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 383	Τέλος: 352	Μέλος: 958		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,58	15,30			-12,65	-14,33		0,41		8,11
Q	1,83			-5,64	5,66			-4,67	-5,34		0,03		3,09
1.35G+1.50Q	9,42			-29,49	29,15			-24,08	-27,35		0,60		15,59
ΣΣ:+x	5,86			-19,11	18,40			-14,09	-17,26		18,07		9,56
ΣΣ:+x	5,86			-17,68	17,87			-15,88	-16,73		-17,22		9,76
ΣΣ:+z	5,86			-18,98	18,36			-14,25	-17,22		12,92		9,58
ΣΣ:+z	5,86			-17,81	17,91			-15,72	-16,78		-12,07		9,74
ΣΣ:-x	5,86			-19,06	18,39			-14,13	-17,25		14,04		9,56
ΣΣ:-x	5,86			-17,74	17,88			-15,83	-16,75		-13,19		9,76
ΣΣ:-z	5,86			-19,18	18,43			-13,98	-17,29		18,74		9,54
ΣΣ:-z	5,86			-17,62	17,84			-15,99	-16,70		-17,89		9,78
				0,29	-0,11			-0,35	-0,11		-2,24		0,29
				-0,24	0,09			0,29	0,09		1,87		0,29
1.00G+1.00Q	6,77			-21,22	20,97			-17,32	-19,67		0,44		11,21
1.00G+1.00Q	6,77			-21,22	20,97			-17,32	-19,67		0,44		11,21
1.35G+1.50Q	9,42			-29,49	29,15			-24,08	-27,35		0,60		15,59

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[383] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-29,71 -21,22	29,23 20,97			-23,82 -17,32	-27,27 -19,67		2,28 0,44		15,61 11,21
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-21,36 -26,95	21,02 26,60			-17,14 -21,98	-19,61 -24,95		1,56 0,58		11,22 14,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-27,31 -19,52	26,74 19,27			-21,54 -15,92	-24,81 -18,06		3,38 0,43		14,24 10,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,77	19,36			-15,63	-17,98		2,30		10,30

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 352	Τέλος: 8	Μέλος: 959	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,78	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[352] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,14			-5,36	5,28			-3,07	-3,00		0,20		-5,36
Q	1,51			-1,73	1,83			-1,09	-1,20		-0,01		-1,73
1.35G+1.50Q	7,86			-9,82	9,87			-5,79	-5,84		0,27		-9,82
ΣΣ:+x	4,90			-9,87	8,48			-2,69	-5,88		6,55		-4,55
ΣΣ:+x	4,90			-2,57	3,91			-4,55	-1,31		-6,15		-9,87
ΣΣ:+z	4,90			-9,29	8,12			-2,84	-5,52		6,15		-4,40
ΣΣ:+z	4,90			-3,15	4,27			-4,40	-1,67		-5,75		-9,29
ΣΣ:-x	4,90			-9,87	8,49			-2,69	-5,89		7,59		-4,55
ΣΣ:-x	4,90			-2,57	3,90			-4,55	-1,30		-7,19		-9,87
ΣΣ:-z	4,90			-10,52	8,89			-2,52	-6,29		8,37		-4,72
ΣΣ:-z	4,90			-1,92	3,50			-4,72	-0,90		-7,97		-10,52
				-0,09	0,06			0,03	0,06		0,02		0,03
				0,08	-0,05			-0,03	-0,05		-0,02		0,08
1.00G+1.00Q	5,65			-7,08	7,11			-4,17	-4,19		0,20		-7,08
1.00G+1.00Q	5,65			-7,08	7,11			-4,17	-4,19		0,20		-7,08
1.35G+1.50Q	7,86			-9,82	9,87			-5,79	-5,84		0,27		-9,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	7,86 5,65			-9,75 -7,08	9,83 7,11			-5,82 -4,17	-5,89 -4,19		0,25 0,20		-9,75 -7,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	5,65 7,18			-7,04 -9,04	7,08 9,05			-4,18 -5,30	-4,23 -5,30		0,19 0,27		-7,04 -9,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,18 5,20			-8,93 -6,56	8,97 6,56			-5,34 -3,84	-5,38 -3,83		0,24 0,20		-8,93 -6,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,20			-6,49	6,51			-3,87	-3,89		0,18		-6,49

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 348(Προ)	Μέλος: 960	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[8] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[348] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,55			-2,82	4,52				0,64		0,11		
Q	1,28			-1,00	1,61				0,21				
1.35G+1.50Q	6,71			-5,31	8,52			0,01	1,18		0,15		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-4,17	6,10			0,01	-0,03		2,72		0,01
ΣΣ:+x	4,19			-2,47	4,56				1,52		-2,50		
ΣΣ:+z	4,19			-4,03	5,98			0,01	0,10		2,35		0,01
ΣΣ:+z	4,19			-2,61	4,68				1,39		-2,13		
ΣΣ:-x	4,19			-4,17	6,10			0,01	-0,03		3,15		0,01
ΣΣ:-x	4,19			-2,47	4,56				1,52		-2,93		
ΣΣ:-z	4,19			-4,33	6,24			0,01	-0,17		3,03		0,01
ΣΣ:-z	4,19			-2,32	4,42				1,66		-2,82		
				0,03	-0,03				-0,03		-0,06		0,03
				-0,02	0,02				0,02		0,05		-0,02
1.00G+1.00Q	4,83			-3,82	6,14			0,01	0,85		0,11		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-3,82	6,14			0,01	0,85		0,11		0,01
1.35G+1.50Q	6,71			-5,31	8,52			0,01	1,18		0,15		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,71			-5,33	8,54			0,01	1,20		0,19		0,01
1.00G+1.00Q	4,83			-3,82	6,14			0,01	0,85		0,11		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,83			-3,83	6,15				0,86		0,14		
1.35G+1.05Q	6,13			-4,86	7,80			0,01	1,08		0,15		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,13			-4,89	7,83			0,01	1,11		0,22		0,01
1.00G+0.70Q	4,44			-3,52	5,65				0,79		0,11		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,44			-3,54	5,67				0,81		0,16		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 397	Τέλος: 384	Μέλος: 961		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-14,71	15,01			-15,59	-15,30		3,02		7,58
Q	1,88			-5,54	5,61			-5,70	-5,66		1,51		2,83
1.35G+1.50Q	9,64			-28,17	28,67			-29,60	-29,15		6,34		14,49
ΣΣ:+x	5,99			-17,88	18,00			-17,74	-18,32		27,09		8,85
ΣΣ:+x	5,99			-17,07	17,63			-19,15	-17,95		-19,54		9,15
ΣΣ:+z	5,99			-17,72	17,93			-17,96	-18,25		17,06		8,88
ΣΣ:+z	5,99			-17,23	17,69			-18,92	-18,01		-9,51		9,12
ΣΣ:-x	5,99			-17,68	17,91			-18,07	-18,23		18,84		8,90
ΣΣ:-x	5,99			-17,28	17,72			-18,81	-18,04		-11,29		9,09
ΣΣ:-z	5,99			-17,78	17,95			-17,91	-18,27		27,15		8,88
ΣΣ:-z	5,99			-17,18	17,67			-18,97	-17,99		-19,61		9,12
				-0,33	0,17			0,71	0,17		-18,25		0,71
				0,27	-0,14			-0,59	-0,14		15,21		0,27
1.00G+1.00Q	6,93			-20,25	20,62			-21,29	-20,96		4,53		10,42
1.00G+1.00Q	6,93			-20,25	20,62			-21,29	-20,96		4,53		10,42
1.35G+1.50Q	9,64			-28,17	28,67			-29,60	-29,15		6,34		14,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-27,92	28,54			-30,13	-29,28		20,03		14,34
1.00G+1.00Q	6,93			-20,25	20,62			-21,29	-20,96		4,53		10,42
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,09	20,53			-21,64	-21,05		13,66		10,32
1.35G+1.05Q	8,79			-25,67	26,15			-27,03	-26,60		5,66		13,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-25,27	25,93			-27,91	-26,82		28,48		12,97
1.00G+0.70Q	6,37			-18,59	18,93			-19,58	-19,27		4,08		9,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-18,31	18,79			-20,17	-19,41		19,29		9,41

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 384	Τέλος: 351	Μέλος: 962	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[384] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-16,07	15,71			-12,74	-14,60		1,14		8,33
Q	1,88			-5,88	5,83			-4,69	-5,44		-0,03		3,17
1.35G+1.50Q	9,64			-30,52	29,96			-24,22	-27,86		1,49		16,00
ΣΣ: +x	5,99			-19,91	18,94			-14,07	-17,63		16,04		9,81
ΣΣ: +x	5,99			-18,11	18,31			-16,09	-17,00		-13,80		10,02
ΣΣ: +z	5,99			-19,72	18,88			-14,26	-17,57		11,94		9,83
ΣΣ: +z	5,99			-18,29	18,37			-15,90	-17,06		-9,69		10,00
ΣΣ: -x	5,99			-19,77	18,91			-14,15	-17,60		13,53		9,82
ΣΣ: -x	5,99			-18,24	18,35			-16,01	-17,04		-11,28		10,01
ΣΣ: -z	5,99			-19,93	18,96			-13,98	-17,65		17,48		9,80
ΣΣ: -z	5,99			-18,09	18,29			-16,18	-16,98		-15,24		10,03
				0,67	-0,21			-0,60	-0,21		0,49		0,67
				-0,56	0,18			0,50	0,18		-0,41		0,50
1.00G+1.00Q	6,93			-21,95	21,54			-17,42	-20,04		1,11		11,50
1.00G+1.00Q	6,93			-21,95	21,54			-17,42	-20,04		1,11		11,50
1.35G+1.50Q	9,64			-30,52	29,96			-24,22	-27,86		1,49		16,00
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-31,02	30,12			-23,78	-27,70		1,12		15,97
1.00G+1.00Q	6,93			-21,95	21,54			-17,42	-20,04		1,11		11,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-22,29	21,65			-17,12	-19,93		0,86		11,48
1.35G+1.05Q	8,79			-27,87	27,33			-22,11	-25,42		1,50		14,57
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-28,71	27,60			-21,37	-25,15		0,89		14,53
1.00G+0.70Q	6,37			-20,19	19,79			-16,02	-18,40		1,12		10,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-20,74	19,97			-15,52	-18,23		0,71		10,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 351	Τέλος: 529	Μέλος: 963	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[529] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21			-6,05	5,75			-3,12	-2,89		0,61		-6,05
Q	1,54			-2,10	2,11			-1,02	-1,06		-0,07		-2,10
1.35G+1.50Q	7,99			-11,32	10,92			-5,75	-5,49		0,72		-11,32
ΣΣ: +x	4,98			-9,68	8,14			-3,45	-4,76		5,66		-4,53
ΣΣ: +x	4,98			-4,53	5,46			-3,81	-2,08		-4,51		-9,68
ΣΣ: +z	4,98			-9,28	7,93			-3,48	-4,55		5,40		-4,93
ΣΣ: +z	4,98			-4,93	5,67			-3,78	-2,29		-4,25		-9,28

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[351] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[529] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,98			-9,68	8,14			-3,45	-4,76		6,90		-4,53
ΣΣ:-x	4,98			-4,53	5,46			-3,81	-2,08		-5,75		-9,68
ΣΣ:-z	4,98			-10,12	8,37			-3,42	-4,99		7,05		-4,09
ΣΣ:-z	4,98			-4,09	5,23			-3,84	-1,85		-5,89		-10,12
				0,02	-0,02			-0,02	-0,02		0,93		0,02
				-0,01	0,01			0,02	0,01		-0,77		0,02
1.00G+1.00Q	5,75			-8,16	7,86			-4,14	-3,95		0,54		-8,16
1.00G+1.00Q	5,75			-8,16	7,86			-4,14	-3,95		0,54		-8,16
1.35G+1.50Q	7,99			-11,32	10,92			-5,75	-5,49		0,72		-11,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,99			-11,34	10,93			-5,73	-5,48		0,03		-11,34
1.00G+1.00Q	5,75			-8,16	7,86			-4,14	-3,95		0,54		-8,16
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,75			-8,16	7,86			-4,13	-3,94		0,08		-8,16
1.35G+1.05Q	7,30			-10,38	9,97			-5,29	-5,02		0,75		-10,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,30			-10,40	10,00			-5,26	-5,00		-0,40		-10,40
1.00G+0.70Q	5,28			-7,52	7,22			-3,84	-3,63		0,56		-7,52
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,28			-7,54	7,24			-3,82	-3,62		-0,21		-7,54

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 45, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 529	Τέλος: 349(Προ)	Μέλος: 964	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[529] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[349] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,58			-2,94	4,68				0,95		0,32		-2,94
Q	1,29			-0,95	1,58				0,24		-0,03		-0,95
1.35G+1.50Q	6,77			-5,39	8,70				1,65		0,40		-5,39
ΣΣ:+x	4,23			-3,51	5,57				0,98		4,47		
ΣΣ:+x	4,23			-3,31	5,38				1,17		-3,85		-3,51
ΣΣ:+z	4,23			-3,50	5,56				0,99		2,96		
ΣΣ:+z	4,23			-3,32	5,40				1,15		-2,34		-3,50
ΣΣ:-x	4,23			-3,51	5,57				0,98		3,48		
ΣΣ:-x	4,23			-3,31	5,38				1,17		-2,86		-3,51
ΣΣ:-z	4,23			-3,53	5,59				0,96		3,53		
ΣΣ:-z	4,23			-3,29	5,37				1,18		-2,91		-3,53
				-0,02	0,02				0,02		0,71		
				0,02	-0,02				-0,02		-0,59		0,02
1.00G+1.00Q	4,87			-3,89	6,27				1,19		0,30		-3,89
1.00G+1.00Q	4,87			-3,89	6,27				1,19		0,30		-3,89
1.35G+1.50Q	6,77			-5,39	8,70				1,65		0,40		-5,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77			-5,37	8,68				1,63		-0,13		-5,37
1.00G+1.00Q	4,87			-3,89	6,27				1,19		0,30		-3,89
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,87			-3,87	6,26				1,18		-0,06		-3,87
1.35G+1.05Q	6,19			-4,96	7,99				1,54		0,41		-4,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,19			-4,93	7,96				1,51		-0,47		-4,93
1.00G+0.70Q	4,49			-3,60	5,79				1,12		0,30		-3,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,49			-3,58	5,78				1,10		-0,28		-3,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 21	Μέλος: 965		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-38,54	-3,90	8,39	5,27	-22,75	-4,93	-9,07	5,27	6,39	-25,90	2,13
Q	2,19		-16,88	-1,32	3,09	2,10	-10,59	-1,91	-3,47	2,10	2,89	-11,85	0,84
1.35G+1.50Q	11,13		-77,35	-7,25	15,95	10,25	-46,59	-9,51	-17,46	10,25	12,96	-52,74	4,14
ΣΣ:+x	6,91		2339,14	-5,31	10,15	268,16	-1642,42	-5,45	-11,03	-255,53	38,98	2187,81	3,07
ΣΣ:+x	6,91		-2433,14	-3,81	9,71	-255,53	1586,30	-6,31	-10,59	268,16	-23,31	-1799,60	2,04
ΣΣ:+z	6,91		2019,12	-5,10	10,11	232,61	-1420,85	-5,57	-10,99	-219,98	24,53	1887,93	2,90
ΣΣ:+z	6,91		-2113,12	-4,02	9,75	-219,98	1364,74	-6,19	-10,63	232,61	-8,86	-1558,91	2,21
ΣΣ:-x	6,91		2371,99	-5,11	10,14	271,19	-1662,32	-5,61	-11,02	-258,56	25,97	2218,28	2,85
ΣΣ:-x	6,91		-2465,99	-4,01	9,72	-258,56	1606,20	-6,16	-10,60	271,19	-10,30	-1822,36	2,37
ΣΣ:-z	6,91		2713,88	-5,25	10,18	308,52	-1893,29	-5,52	-11,06	-295,90	36,95	2537,93	2,96
ΣΣ:-z	6,91		-2807,89	-3,88	9,68	-295,90	1837,17	-6,25	-10,56	308,52	-21,28	-2075,44	2,15
			-210,49	-0,01	-0,36	10,62	-178,63	-1,08	-0,36	10,62	-15,12	-185,00	-1,08
			175,41	0,01	0,30	-8,85	148,86	0,90	0,30	-8,85	12,60	170,10	0,90
1.00G+1.00Q	8,01		-55,42	-5,23	11,47	7,36	-33,34	-6,83	-12,54	7,36	9,28	-37,75	2,98
1.00G+1.00Q	8,01		-55,42	-5,23	11,47	7,36	-33,34	-6,83	-12,54	7,36	9,28	-37,75	2,98
1.35G+1.50Q	11,13		-77,35	-7,25	15,95	10,25	-46,59	-9,51	-17,46	10,25	12,96	-52,74	4,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		80,52	-7,24	16,22	2,29	87,38	-8,70	-17,19	2,29	24,30	86,01	4,55
1.00G+1.00Q	8,01		-55,42	-5,23	11,47	7,36	-33,34	-6,83	-12,54	7,36	9,28	-37,75	2,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		49,82	-5,22	11,65	2,05	55,98	-6,29	-12,37	2,05	16,84	54,75	3,25
1.35G+1.05Q	10,15		-69,75	-6,66	14,56	9,31	-41,83	-8,65	-15,89	9,31	11,66	-47,41	3,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		193,35	-6,64	15,01	-3,96	181,47	-7,30	-15,45	-3,96	30,56	190,98	4,45
1.00G+0.70Q	7,35		-50,36	-4,83	10,55	6,73	-30,16	-6,26	-11,50	6,73	8,41	-34,20	2,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		125,05	-4,82	10,84	-2,12	118,70	-5,36	-11,21	-2,12	21,01	123,78	3,18

Ελεγκοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 19	Μέλος: 966		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-22,75	-4,93	9,12	5,27	-6,95	-3,76	-8,34	5,27	6,39	-10,11	2,20
Q	2,19		-10,59	-1,91	3,45	2,10	-4,30	-1,40	-3,11	2,10	2,89	-5,56	0,81
1.35G+1.50Q	11,13		-46,59	-9,51	17,48	10,25	-15,83	-7,17	-15,92	10,25	12,96	-21,99	4,19
ΣΣ:+x	6,91		1586,30	-6,31	11,59	257,48	-900,04	-2,59	-10,64	-244,86	21,37	1442,98	1,86
ΣΣ:+x	6,91		-1642,42	-5,45	10,09	-244,86	881,80	-6,32	-9,14	257,48	-5,70	-1045,08	3,41
ΣΣ:+z	6,91		1364,74	-6,19	11,36	225,26	-757,75	-3,17	-10,41	-212,64	16,89	1238,64	2,09
ΣΣ:+z	6,91		-1420,85	-5,57	10,33	-212,64	739,51	-5,74	-9,38	225,26	-1,22	-888,86	3,13
ΣΣ:-x	6,91		1606,20	-6,16	11,26	264,48	-892,83	-3,43	-10,31	-251,85	19,39	1457,91	2,18
ΣΣ:-x	6,91		-1662,32	-5,61	10,43	-251,85	874,59	-5,48	-9,48	264,48	-3,73	-1043,90	3,04
ΣΣ:-z	6,91		1837,17	-6,25	11,42	298,54	-1022,80	-3,02	-10,47	-285,91	24,24	1668,59	2,02
ΣΣ:-z	6,91		-1893,29	-5,52	10,27	-285,91	1004,56	-5,89	-9,32	298,54	-8,57	-1193,96	3,19
			-178,63	-1,08	1,28	10,62	-146,78	2,77	1,28	10,62	-15,12	-153,15	2,77
			148,86	0,90	-1,07	-8,85	122,32	-2,31	-1,07	-8,85	12,60	143,55	0,90
1.00G+1.00Q	8,01		-33,34	-6,83	12,57	7,36	-11,25	-5,15	-11,45	7,36	9,28	-15,67	3,01
1.00G+1.00Q	8,01		-33,34	-6,83	12,57	7,36	-11,25	-5,15	-11,45	7,36	9,28	-15,67	3,01
1.35G+1.50Q	11,13		-46,59	-9,51	17,48	10,25	-15,83	-7,17	-15,92	10,25	12,96	-21,99	4,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		87,38	-8,70	16,52	2,29	94,25	-9,25	-16,88	2,29	24,30	92,88	3,55

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q	8,01		-33,34	-6,83	12,57	7,36	-11,25	-5,15	-11,45	7,36	9,28	-15,67	3,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		55,98	-6,29	11,93	2,05	62,14	-6,54	-12,09	2,05	16,84	60,91	2,59
1.35G+1.05Q	10,15		-41,83	-8,65	15,93	9,31	-13,90	-6,54	-14,52	9,31	11,66	-19,48	3,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		181,47	-7,30	14,33	-3,96	169,58	-10,00	-16,13	-3,96	30,56	179,09	2,77
1.00G+0.70Q	7,35		-30,16	-6,26	11,53	6,73	-9,96	-4,73	-10,51	6,73	8,41	-14,00	2,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		118,70	-5,36	10,46	-2,12	112,36	-7,05	-11,59	-2,12	21,01	117,43	2,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 15	Μέλος: 967	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[15] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-13,76	-2,49	7,39	1,66	-8,79	-6,50	-10,07	1,66	1,30	-9,79	2,19
Q	2,19		-2,66	-0,84	2,74	-0,10	-2,96	-2,46	-3,82	-0,10	-0,46	-2,72	0,87
1.35G+1.50Q	11,13		-22,57	-4,63	14,09	2,09	-16,31	-12,47	-19,31	2,09	1,06	-17,56	4,26
ΣΣ:+x	6,91		904,75	-4,57	9,66	172,60	-419,44	-6,46	-12,88	-169,39	26,46	803,35	3,36
ΣΣ:+x	6,91		-934,96	-1,26	7,86	-169,39	398,88	-9,01	-11,07	172,60	-24,33	-522,18	2,22
ΣΣ:+z	6,91		770,58	-4,05	9,43	147,70	-359,24	-6,69	-12,64	-144,48	16,95	684,04	3,13
ΣΣ:+z	6,91		-800,78	-1,78	8,10	-144,48	338,68	-8,78	-11,31	147,70	-14,81	-447,30	2,12
ΣΣ:-x	6,91		916,50	-3,87	9,41	173,64	-429,72	-6,58	-12,62	-170,42	17,92	814,64	3,05
ΣΣ:-x	6,91		-946,70	-1,96	8,11	-170,42	409,16	-8,89	-11,33	173,64	-15,79	-532,50	2,88
ΣΣ:-z	6,91		1044,13	-4,23	9,58	197,73	-482,95	-6,36	-12,80	-194,51	25,20	927,60	3,20
ΣΣ:-z	6,91		-1074,34	-1,60	7,94	-194,51	462,39	-9,11	-11,15	197,73	-23,06	-600,94	2,99
			-111,23	2,37	-1,16	12,45	-73,88	-1,10	-1,16	12,45	7,03	-81,35	2,37
			92,69	-1,98	0,96	-10,38	61,56	0,91	0,96	-10,38	-5,86	86,47	0,91
1.00G+1.00Q	8,01		-16,42	-3,34	10,13	1,56	-11,75	-8,96	-13,88	1,56	0,84	-12,68	3,06
1.00G+1.00Q	8,01		-16,42	-3,34	10,13	1,56	-11,75	-8,96	-13,88	1,56	0,84	-12,68	3,06
1.35G+1.50Q	11,13		-22,57	-4,63	14,09	2,09	-16,31	-12,47	-19,31	2,09	1,06	-17,56	4,26
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		60,86	-6,41	14,96	-7,25	39,10	-11,65	-18,45	-7,25	-4,21	56,51	3,52
1.00G+1.00Q	8,01		-16,42	-3,34	10,13	1,56	-11,75	-8,96	-13,88	1,56	0,84	-12,68	3,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		39,20	-4,52	10,71	-4,67	25,19	-8,41	-13,31	-4,67	-2,68	36,39	2,57
1.35G+1.05Q	10,15		-21,37	-4,25	12,86	2,13	-14,97	-11,36	-17,60	2,13	1,27	-16,25	3,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		117,67	-7,21	14,30	-13,43	77,37	-9,99	-16,15	-13,43	-7,52	109,61	2,82
1.00G+0.70Q	7,35		-15,62	-3,08	9,31	1,59	-10,86	-8,23	-12,74	1,59	0,97	-11,81	2,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		77,07	-5,06	10,27	-8,79	50,70	-7,31	-11,77	-8,79	-4,89	71,80	2,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 13	Μέλος: 968	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[15] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-8,79	-6,50	11,01	1,66	-3,82	0,35	-6,45	1,66	1,30	-4,82	3,89
Q	2,19		-2,96	-2,46	4,19	-0,10	-3,26	0,27	-2,37	-0,10	-0,46	-3,02	1,54
1.35G+1.50Q	11,13		-16,31	-12,47	21,15	2,09	-10,05	0,87	-12,26	2,09	1,06	-11,30	7,56
ΣΣ:+x	6,91		398,88	-9,01	14,12	154,12	-79,33	2,34	-8,64	-150,91	11,29	309,32	3,95
ΣΣ:+x	6,91		-419,44	-6,46	12,09	-150,91	68,41	-1,38	-6,62	154,12	-9,15	-72,39	5,53
ΣΣ:+z	6,91		338,68	-8,78	13,97	134,39	-71,71	2,07	-8,49	-131,18	10,49	260,70	4,06
ΣΣ:+z	6,91		-359,24	-6,69	12,25	-131,18	60,80	-1,11	-6,77	134,39	-8,36	-56,20	5,39
ΣΣ:-x	6,91		409,16	-8,89	14,10	161,46	-105,29	2,34	-8,62	-158,24	12,66	316,17	3,97
ΣΣ:-x	6,91		-429,72	-6,58	12,11	-158,24	94,38	-1,38	-6,64	161,46	-10,53	-86,20	5,52
ΣΣ:-z	6,91		462,39	-9,11	14,26	179,85	-86,63	2,63	-8,79	-176,64	14,09	357,16	3,86
ΣΣ:-z	6,91		-482,95	-6,36	11,95	-176,64	75,71	-1,67	-6,47	179,85	-11,96	-71,25	5,68
			-73,88	-1,10	0,45	12,45	-36,52	0,25	0,45	12,45	7,03	-43,99	-1,10
			61,56	0,91	-0,37	-10,38	30,43	-0,21	-0,37	-10,38	-5,86	55,34	0,91
1.00G+1.00Q	8,01		-11,75	-8,96	15,20	1,56	-7,08	0,61	-8,82	1,56	0,84	-8,01	5,43
1.00G+1.00Q	8,01		-11,75	-8,96	15,20	1,56	-7,08	0,61	-8,82	1,56	0,84	-8,01	5,43
1.35G+1.50Q	11,13		-16,31	-12,47	21,15	2,09	-10,05	0,87	-12,26	2,09	1,06	-11,30	7,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		39,10	-11,65	20,81	-7,25	17,34	0,68	-12,59	-7,25	-4,21	34,75	7,78
1.00G+1.00Q	8,01		-11,75	-8,96	15,20	1,56	-7,08	0,61	-8,82	1,56	0,84	-8,01	5,43
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		25,19	-8,41	14,98	-4,67	11,18	0,49	-9,04	-4,67	-2,68	22,39	5,57
1.35G+1.05Q	10,15		-14,97	-11,36	19,26	2,13	-8,58	0,75	-11,19	2,13	1,27	-9,86	6,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		77,37	-9,99	18,70	-13,43	37,07	0,44	-11,75	-13,43	-7,52	69,31	7,23
1.00G+0.70Q	7,35		-10,86	-8,23	13,94	1,59	-6,10	0,53	-8,10	1,59	0,97	-7,05	4,97
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		50,70	-7,31	13,57	-8,79	24,33	0,32	-8,48	-8,79	-4,89	45,43	5,21

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 9	Μέλος: 969		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,84		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,61			-4,05	4,28			-4,72	-4,94		1,27		-4,72
Q	1,70			-1,51	1,70			-1,71	-1,70		-0,01		-1,51
1.35G+1.50Q	8,77			-7,74	8,33			-8,63	-9,22		1,70		-8,63
ΣΣ:+x	5,46			-5,82	5,43			-5,05	-6,10		7,46		-5,05
ΣΣ:+x	5,46			-3,80	4,82			-5,89	-5,49		-4,93		-5,89
ΣΣ:+z	5,46			-5,68	5,39			-5,12	-6,06		6,90		-5,12
ΣΣ:+z	5,46			-3,93	4,86			-5,82	-5,52		-4,38		-5,82
ΣΣ:-x	5,46			-5,82	5,43			-5,05	-6,10		6,81		-5,05
ΣΣ:-x	5,46			-3,80	4,82			-5,89	-5,49		-4,29		-5,89
ΣΣ:-z	5,46			-5,97	5,47			-4,97	-6,13		6,63		-4,97
ΣΣ:-z	5,46			-3,65	4,79			-5,97	-5,45		-4,10		-5,97
				0,19	-0,13			-0,06	-0,13		4,75		0,19
				-0,16	0,11			0,05	0,11		-3,96		0,05
1.00G+1.00Q	6,31			-5,56	5,98			-6,23	-6,64		1,26		-6,23
1.00G+1.00Q	6,31			-5,56	5,98			-6,23	-6,64		1,26		-6,23
1.35G+1.50Q	8,77			-7,74	8,33			-8,63	-9,22		1,70		-8,63
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,77			-7,88	8,42			-8,59	-9,13		-1,87		-8,59
1.00G+1.00Q	6,31			-5,56	5,98			-6,23	-6,64		1,26		-6,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,31			-5,66	6,04			-6,20	-6,58		-1,12		-6,20
1.35G+1.05Q	8,01			-7,06	7,56			-7,95	-8,46		1,70		-7,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,01			-7,30	7,72			-7,88	-8,30		-4,24		-7,88
1.00G+0.70Q	5,80			-5,11	5,47			-5,77	-6,13		1,26		-5,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,80			-5,27	5,57			-5,72	-6,03		-2,70		-5,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 46, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 350(Προ)	Μέλος: 970	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[9] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[350] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,72		-1,18	-4,23	5,90	-0,44	-1,66	0,01	1,83	-0,44	0,62	-1,27	0,01
Q	1,34		-0,13	-1,36	1,98	-0,24	-0,39		0,51	-0,24	0,03	-0,19	
1.35G+1.50Q	7,03		-1,79	-7,76	10,94	-0,95	-2,83	0,01	3,23	-0,95	0,88	-2,00	0,01
ΣΣ: +x	4,39		78,83	-5,27	7,22	2,60	-79,53	0,01	1,76	-3,71	5,79	78,21	
ΣΣ: +x	4,39		-81,33	-4,56	6,57	-3,71	75,80		2,40	2,60	-4,52	-79,53	0,01
ΣΣ: +z	4,39		112,40	-5,21	7,16	2,84	-113,89	0,01	1,81	-3,96	4,02	111,94	0,01
ΣΣ: +z	4,39		-114,91	-4,62	6,63	-3,96	110,15	0,01	2,35	2,84	-2,75	-113,89	0,01
ΣΣ: -x	4,39		189,06	-5,27	7,22	4,34	-189,92	0,01	1,76	-5,46	3,18	188,47	
ΣΣ: -x	4,39		-191,56	-4,56	6,57	-5,46	186,19		2,40	4,34	-1,91	-189,92	0,01
ΣΣ: -z	4,39		124,96	-5,33	7,28	4,07	-125,75	0,01	1,70	-5,19	3,88	124,36	
ΣΣ: -z	4,39		-127,46	-4,50	6,51	-5,19	122,02		2,47	4,07	-2,61	-125,75	0,01
			-30,47	-0,04	0,04	0,38	-30,05		0,04	0,38	1,70	-30,05	
			25,39	0,04	-0,03	-0,31	25,04		-0,03	-0,31	-1,42	25,32	0,04
1.00G+1.00Q	5,06		-1,31	-5,60	7,89	-0,68	-2,06	0,01	2,34	-0,68	0,65	-1,46	0,01
1.00G+1.00Q	5,06		-1,31	-5,60	7,89	-0,68	-2,06	0,01	2,34	-0,68	0,65	-1,46	0,01
1.35G+1.50Q	7,03		-1,79	-7,76	10,94	-0,95	-2,83	0,01	3,23	-0,95	0,88	-2,00	0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,03		21,06	-7,73	10,91	-1,23	19,71	0,01	3,20	-1,23	-0,39	20,79	0,01
1.00G+1.00Q	5,06		-1,31	-5,60	7,89	-0,68	-2,06	0,01	2,34	-0,68	0,65	-1,46	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,06		13,92	-5,58	7,87	-0,87	12,97	0,01	2,31	-0,87	-0,20	13,73	0,01
1.35G+1.05Q	6,43		-1,73	-7,15	10,05	-0,84	-2,66	0,01	3,00	-0,84	0,87	-1,92	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,43		36,35	-7,09	10,00	-1,32	34,91	0,01	2,95	-1,32	-1,26	36,06	0,01
1.00G+0.70Q	4,66		-1,27	-5,19	7,29	-0,61	-1,94	0,01	2,18	-0,61	0,64	-1,41	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,66		24,12	-5,15	7,26	-0,92	23,11	0,01	2,15	-0,92	-0,78	23,91	0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 47, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 313	Τέλος: 512	Μέλος: 971	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[313] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[512] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72				48,34	-5,38	-5,37	45,98	43,62	-5,38	-2,34	-1,07	45,98
Q	0,95				16,79	-2,37	-2,37	16,32	15,85	-2,37	-1,40	-0,47	16,32
1.35G+1.50Q	7,79				90,45	-10,81	-10,81	86,56	82,67	-10,81	-5,27	-2,16	86,56
ΣΣ: +x	5,19				57,24	84,23	-97,29	54,65	51,04	-97,29	317,35	-19,46	53,64
ΣΣ: +x	5,19				56,23	-97,29	84,23	53,64	52,05	84,23	-323,44	84,23	54,65
ΣΣ: +z	5,19				57,14	48,27	-61,33	54,54	51,15	-61,33	299,28	-12,27	53,74
ΣΣ: +z	5,19				56,34	-61,33	48,27	53,74	51,95	48,27	-305,38	48,27	54,54
ΣΣ: -x	5,19				57,08	38,37	-51,43	54,48	51,21	-51,43	297,46	-10,29	53,81

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[313] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[512] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,19				56,40	-51,43	38,37	53,81	51,89	38,37	-303,56	38,37	54,48
ΣΣ:-z	5,19				57,16	45,97	-59,02	54,56	51,13	-59,02	314,95	-11,80	53,72
ΣΣ:-z	5,19				56,32	-59,02	45,97	53,72	51,97	45,97	-321,05	45,97	54,56
					0,71	41,49	41,49	0,71	0,71	41,49	35,44	41,49	0,71
					-0,59	-34,57	-34,58	-0,59	-0,59	-34,57	-29,53	-6,92	-0,59
1.00G+1.00Q	5,66				65,14	-7,74	-7,74	62,30	59,47	-7,74	-3,75	-1,55	62,30
1.00G+1.00Q	5,66				65,14	-7,74	-7,74	62,30	59,47	-7,74	-3,75	-1,55	62,30
1.35G+1.50Q	7,79				90,45	-10,81	-10,81	86,56	82,67	-10,81	-5,27	-2,16	86,56
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79				89,92	-41,93	-41,93	86,02	82,13	-41,93	-31,85	-8,39	86,02
1.00G+1.00Q	5,66				65,14	-7,74	-7,74	62,30	59,47	-7,74	-3,75	-1,55	62,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66				64,78	-28,49	-28,49	61,95	59,12	-28,49	-21,47	-5,70	61,95
1.35G+1.05Q	7,36				82,89	-9,74	-9,74	79,21	75,53	-9,74	-4,64	-1,95	79,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36				82,00	-61,61	-61,61	78,32	74,64	-61,61	-48,93	-12,32	78,32
1.00G+0.70Q	5,38				60,10	-7,03	-7,03	57,41	54,72	-7,03	-3,33	-1,41	57,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38				59,50	-41,61	-41,61	56,81	54,12	-41,61	-32,86	-8,32	56,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 47, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 512	Τέλος: 513	Μέλος: 972	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[512] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[513] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-5,37	45,98	14,89	-3,47	-8,84	58,79	10,73	-3,47	-2,34	-5,37	58,79
Q	1,00		-2,37	16,32	5,21	-1,21	-3,58	21,03	4,21	-1,21	-1,40	-2,37	21,03
1.35G+1.50Q	7,11		-10,81	86,55	27,91	-6,50	-17,31	110,91	20,80	-6,50	-5,27	-10,81	110,91
ΣΣ:+x	4,66		84,23	53,64	17,62	53,24	-158,58	69,93	12,71	-61,37	306,92	-97,29	68,68
ΣΣ:+x	4,66		-97,29	54,64	17,37	-61,37	137,39	68,68	12,96	53,24	-313,02	137,39	69,93
ΣΣ:+z	4,66		48,27	53,74	17,59	29,36	-98,70	69,80	12,74	-37,49	292,49	-61,33	68,81
ΣΣ:+z	4,66		-61,33	54,54	17,39	-37,49	77,50	68,81	12,93	29,36	-298,59	77,50	69,80
ΣΣ:-x	4,66		38,37	53,81	17,58	26,17	-85,63	69,72	12,75	-34,30	291,09	-51,43	68,89
ΣΣ:-x	4,66		-51,43	54,48	17,41	-34,30	64,44	68,89	12,92	26,17	-297,19	64,44	69,72
ΣΣ:-z	4,66		45,97	53,72	17,60	30,73	-97,78	69,83	12,73	-38,87	302,57	-59,02	68,79
ΣΣ:-z	4,66		-59,02	54,56	17,39	-38,87	76,59	68,79	12,94	30,73	-308,67	76,59	69,83
			41,49	0,71	0,18	20,50	61,99	0,89	0,18	20,50	35,44	61,99	0,89
			-34,58	-0,59	-0,15	-17,08	-51,66	-0,75	-0,15	-17,08	-29,53	-34,58	-0,75
1.00G+1.00Q	5,16		-7,74	62,30	20,10	-4,68	-12,42	79,82	14,94	-4,68	-3,75	-7,74	79,82
1.00G+1.00Q	5,16		-7,74	62,30	20,10	-4,68	-12,42	79,82	14,94	-4,68	-3,75	-7,74	79,82
1.35G+1.50Q	7,11		-10,81	86,55	27,91	-6,50	-17,31	110,91	20,80	-6,50	-5,27	-10,81	110,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-41,93	86,02	27,78	-21,88	-63,80	110,24	20,66	-21,88	-31,85	-41,93	110,24
1.00G+1.00Q	5,16		-7,74	62,30	20,10	-4,68	-12,42	79,82	14,94	-4,68	-3,75	-7,74	79,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-28,49	61,95	20,01	-14,93	-43,42	79,37	14,85	-14,93	-21,47	-28,49	79,37
1.35G+1.05Q	6,66		-9,74	79,21	25,57	-5,96	-15,70	101,45	18,91	-5,96	-4,64	-9,74	101,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-61,61	78,32	25,34	-31,58	-93,19	100,33	18,68	-31,58	-48,93	-61,61	100,33
1.00G+0.70Q	4,86		-7,03	57,41	18,53	-4,32	-11,35	73,51	13,68	-4,32	-3,33	-7,03	73,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-41,61	56,81	18,38	-21,40	-63,01	72,77	13,52	-21,40	-32,86	-41,61	72,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 47, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 513	Τέλος: 538	Μέλος: 973		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[513] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-8,84	58,79	-18,63	-1,43	-10,27	38,08	-22,79	-1,43	-2,34	-8,84	58,79
Q	1,00		-3,58	21,03	-6,68	-0,28	-3,86	13,85	-7,68	-0,28	-1,40	-3,58	21,03
1.35G+1.50Q	7,11		-17,31	110,91	-35,17	-2,35	-19,66	72,19	-42,28	-2,35	-5,27	-17,31	110,91
ΣΣ:+x	4,66		137,39	68,68	-21,91	29,53	-190,17	45,59	-26,68	-32,69	296,67	-158,58	69,93
ΣΣ:+x	4,66		-158,58	69,93	-22,03	-32,69	165,82	44,42	-26,57	29,53	-302,77	165,82	68,68
ΣΣ:+z	4,66		77,50	68,81	-21,91	18,12	-118,25	45,45	-26,69	-21,28	285,69	-98,70	69,80
ΣΣ:+z	4,66		-98,70	69,80	-22,03	-21,28	93,90	44,56	-26,57	18,12	-291,79	93,90	68,81
ΣΣ:-x	4,66		64,44	68,89	-21,91	21,02	-108,49	45,38	-26,69	-24,18	284,70	-85,63	69,72
ΣΣ:-x	4,66		-85,63	69,72	-22,03	-24,18	84,14	44,63	-26,57	21,02	-290,80	84,14	68,89
ΣΣ:-z	4,66		76,59	68,79	-21,91	21,86	-120,76	45,49	-26,68	-25,01	290,04	-97,78	69,82
ΣΣ:-z	4,66		-97,78	69,82	-22,03	-25,01	96,41	44,53	-26,57	21,86	-296,13	96,41	68,79
			61,99	0,89	-0,10	2,91	64,90	0,79	-0,10	2,91	35,44	64,90	0,89
			-51,66	-0,74	0,08	-2,42	-54,08	-0,66	0,08	-2,42	-29,53	-51,66	-0,74
1.00G+1.00Q	5,16		-12,42	79,82	-25,31	-1,71	-14,14	51,93	-30,47	-1,71	-3,75	-12,42	79,82
1.00G+1.00Q	5,16		-12,42	79,82	-25,31	-1,71	-14,14	51,93	-30,47	-1,71	-3,75	-12,42	79,82
1.35G+1.50Q	7,11		-17,31	110,91	-35,17	-2,35	-19,66	72,19	-42,28	-2,35	-5,27	-17,31	110,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		-63,80	110,24	-35,09	-4,54	-68,34	71,59	-42,21	-4,54	-31,85	-63,80	110,24
1.00G+1.00Q	5,16		-12,42	79,82	-25,31	-1,71	-14,14	51,93	-30,47	-1,71	-3,75	-12,42	79,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		-43,42	79,37	-25,26	-3,17	-46,59	51,54	-30,42	-3,17	-21,47	-43,42	79,37
1.35G+1.05Q	6,66		-15,70	101,45	-32,16	-2,23	-17,92	65,95	-38,83	-2,23	-4,64	-15,70	101,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		-93,19	100,33	-32,04	-5,86	-99,05	64,96	-38,70	-5,86	-48,93	-93,19	100,33
1.00G+0.70Q	4,86		-11,35	73,51	-23,31	-1,63	-12,98	47,78	-28,16	-1,63	-3,33	-11,35	73,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-63,01	72,77	-23,22	-4,05	-67,06	47,12	-28,08	-4,05	-32,86	-63,01	72,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 47, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 538	Τέλος: 68	Μέλος: 974		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-10,27	38,08	-52,81	2,61	-7,66	-16,75	-56,85	2,61	-2,34	-8,18	38,08
Q	1,05		-3,86	13,85	-18,85	1,13	-2,73	-5,52	-19,90	1,13	-1,40	-2,96	13,85
1.35G+1.50Q	7,04		-19,66	72,19	-99,56	5,23	-14,43	-30,89	-106,60	5,23	-5,27	-15,48	72,19
ΣΣ:+x	4,57		165,82	44,43	-62,13	22,89	-194,29	-18,89	-66,91	-16,59	286,63	-190,17	44,43
ΣΣ:+x	4,57		-190,17	45,59	-62,34	-16,59	176,24	-20,12	-66,70	22,89	-292,73	174,01	45,59
ΣΣ:+z	4,57		93,90	44,57	-62,15	21,28	-122,79	-19,09	-66,89	-14,98	278,88	-118,25	45,45
ΣΣ:+z	4,57		-118,25	45,45	-62,32	-14,98	104,75	-19,93	-66,72	21,28	-284,98	102,38	44,57
ΣΣ:-x	4,57		84,14	44,63	-62,13	26,42	-122,82	-19,16	-66,90	-20,11	278,29	-108,49	45,38
ΣΣ:-x	4,57		-108,49	45,38	-62,33	-20,11	104,78	-19,86	-66,70	26,42	-284,39	100,48	44,63
ΣΣ:-z	4,57		96,41	44,53	-62,13	28,25	-131,33	-19,02	-66,90	-21,95	277,33	-120,76	44,53
ΣΣ:-z	4,57		-120,76	45,49	-62,34	-21,95	113,29	-19,99	-66,70	28,25	-283,43	109,62	45,49
			64,90	0,79	-0,16	-9,65	55,25	0,63	-0,16	-9,65	35,44	64,90	0,79
			-54,08	-0,66	0,13	8,04	-46,04	-0,53	0,13	8,04	-29,53	-47,65	-0,66
1.00G+1.00Q	5,10		-14,14	51,93	-71,66	3,75	-10,39	-22,27	-76,75	3,75	-3,75	-11,14	51,93
1.00G+1.00Q	5,10		-14,14	51,93	-71,66	3,75	-10,39	-22,27	-76,75	3,75	-3,75	-11,14	51,93
1.35G+1.50Q	7,04		-19,66	72,19	-99,56	5,23	-14,43	-30,89	-106,60	5,23	-5,27	-15,48	72,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		-68,34	71,60	-99,44	12,46	-55,87	-31,37	-106,48	12,46	-31,85	-58,37	71,60
1.00G+1.00Q	5,10		-14,14	51,93	-71,66	3,75	-10,39	-22,27	-76,75	3,75	-3,75	-11,14	51,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		-46,59	51,54	-71,58	8,57	-38,02	-22,59	-76,67	8,57	-21,47	-39,73	51,54

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,56		-17,92	65,95	-91,08	4,72	-13,21	-28,41	-97,64	4,72	-4,64	-14,15	65,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		-99,05	64,97	-90,88	16,78	-82,27	-29,20	-97,44	16,78	-48,93	-85,63	64,97
1.00G+0.70Q	4,78		-12,98	47,78	-66,00	3,41	-9,57	-20,61	-70,78	3,41	-3,33	-10,25	47,78
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		-67,06	47,12	-65,87	11,45	-55,61	-21,14	-70,65	11,45	-32,86	-57,90	47,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 47, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 537(Προ)	Μέλος: 975	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[537] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63		5,77	-16,75	17,82	-5,27			12,75	-5,27	-1,18	4,62	-16,75
Q	1,38		1,91	-5,52	5,80	-1,74			4,28	-1,74	-0,70	1,52	-5,52
1.35G+1.50Q	8,32		10,65	-30,89	32,75	-9,72			23,63	-9,72	-2,64	8,52	-30,89
ΣΣ: +x	5,32		16,34	-20,12	21,28	2,67			14,33	-14,91	136,37	13,07	-18,89
ΣΣ: +x	5,32		-2,93	-18,89	20,16	-14,91			15,45	2,67	-139,43		-20,12
ΣΣ: +z	5,32		12,77	-19,93	21,10	-0,59			14,51	-11,65	134,27	10,21	-19,08
ΣΣ: +z	5,32		0,64	-19,08	20,33	-11,65			15,27	-0,59	-137,33	0,52	-19,93
ΣΣ: -x	5,32		11,08	-19,86	21,04	-2,13			14,57	-10,11	134,06	8,86	-19,16
ΣΣ: -x	5,32		2,33	-19,16	20,40	-10,11			15,21	-2,13	-137,12	1,87	-19,86
ΣΣ: -z	5,32		11,78	-19,99	21,16	-1,48			14,45	-10,76	130,67	9,43	-19,02
ΣΣ: -z	5,32		1,63	-19,02	20,28	-10,76			15,33	-1,48	-133,72	1,30	-19,99
			-8,47	0,63	-0,57	7,73			-0,57	7,73	17,26		0,63
			7,06	-0,52	0,48	-6,44			0,48	-6,44	-14,39	5,65	-0,52
1.00G+1.00Q	6,01		7,68	-22,27	23,62	-7,01			17,03	-7,01	-1,88	6,14	-22,27
1.00G+1.00Q	6,01		7,68	-22,27	23,62	-7,01			17,03	-7,01	-1,88	6,14	-22,27
1.35G+1.50Q	8,32		10,65	-30,89	32,75	-9,72			23,63	-9,72	-2,64	8,52	-30,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32		17,00	-31,36	33,18	-15,52		-0,01	24,06	-15,52	-15,59	13,60	-31,36
1.00G+1.00Q	6,01		7,68	-22,27	23,62	-7,01			17,03	-7,01	-1,88	6,14	-22,27
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01		11,91	-22,58	23,90	-10,87			17,32	-10,87	-10,51	9,53	-22,58
1.35G+1.05Q	7,70		9,79	-28,40	30,14	-8,94			21,71	-8,94	-2,32	7,84	-28,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70		20,38	-29,19	30,86	-18,60		-0,01	22,42	-18,60	-23,90	16,30	-29,19
1.00G+0.70Q	5,60		7,11	-20,61	21,88	-6,49			15,75	-6,49	-1,67	5,69	-20,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		14,16	-21,13	22,35	-12,93			16,22	-12,93	-16,05	11,33	-21,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 48, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 532(Προ)	Τέλος: 22	Μέλος: 976	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[532] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63				-12,88	-8,13	-8,90	-16,89	-17,95	-8,13	-3,82		-16,89
Q	1,38				-4,17	-2,93	-3,21	-5,40	-5,69	-2,93	-2,11		-5,40
1.35G+1.50Q	8,32				-23,64	-15,36	-16,83	-30,90	-32,76	-15,36	-8,33		-30,90
ΣΣ:+x	5,32				-13,89	-1,11	-19,81	-18,41	-21,87	-18,08	254,70		-20,77
ΣΣ:+x	5,32				-16,04	-18,08	-1,22	-20,77	-19,72	-1,11	-264,43		
ΣΣ:+z	5,32			-0,01	-13,68	5,11	-26,62	-18,18	-22,07	-24,30	228,73		-21,00
ΣΣ:+z	5,32				-16,25	-24,30	5,60	-21,00	-19,51	5,11	-238,45	4,48	
ΣΣ:-x	5,32			-0,01	-13,45	7,26	-28,98	-17,93	-22,30	-26,46	270,12		-21,25
ΣΣ:-x	5,32				-16,47	-26,46	7,96	-21,25	-19,28	7,26	-279,85	6,37	
ΣΣ:-z	5,32			-0,01	-13,52	3,11	-24,43	-18,00	-22,23	-22,30	299,58		-21,17
ΣΣ:-z	5,32				-16,41	-22,30	3,40	-21,17	-19,35	3,11	-309,31	2,72	
					-1,56	-33,14	-36,31	-1,71	-1,56	-33,14	15,01		-1,71
					1,30	27,62	30,26	1,43	1,30	27,62	-12,51	24,21	1,43
1.00G+1.00Q	6,01				-17,05	-11,05	-12,11	-22,29	-23,64	-11,05	-5,93		-22,29
1.00G+1.00Q	6,01				-17,05	-11,05	-12,11	-22,29	-23,64	-11,05	-5,93		-22,29
1.35G+1.50Q	8,32				-23,64	-15,36	-16,83	-30,90	-32,76	-15,36	-8,33		-30,90
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32				-22,47	9,49	10,40	-29,61	-31,59	9,49	-19,58	8,32	
1.00G+1.00Q	6,01				-17,05	-11,05	-12,11	-22,29	-23,64	-11,05	-5,93		-22,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01				-16,27	5,52	6,04	-21,43	-22,86	5,52	-13,44	4,83	
1.35G+1.05Q	7,70				-21,77	-14,05	-15,39	-28,47	-30,20	-14,05	-7,38		-28,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70				-19,82	27,38	30,00	-26,33	-28,25	27,38	-26,14	24,00	
1.00G+0.70Q	5,60				-15,80	-10,18	-11,15	-20,67	-21,93	-10,18	-5,30		-20,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60				-14,50	17,44	19,11	-19,24	-20,63	17,44	-17,81	15,29	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 49, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 531(Προ)	Τέλος: 16	Μέλος: 977	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[531] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86				-13,11	3,24	3,55	-17,28	-18,44	3,24	3,48		
Q	1,38				-4,48	2,16	2,37	-5,74	-6,00	2,16	2,33		-5,74
1.35G+1.50Q	8,64				-24,43	7,62	8,35	-31,94	-33,89	7,62	8,19	6,68	
ΣΣ:+x	5,56				-14,23	12,28	-3,99	-18,92	-22,57	-3,64	98,08		-21,39
ΣΣ:+x	5,56				-16,48	-3,64	13,46	-21,39	-20,32	12,28	-88,81	10,77	
ΣΣ:+z	5,56				-14,06	16,69	-8,81	-18,74	-22,73	-8,05	83,02		-21,57
ΣΣ:+z	5,56				-16,65	-8,05	18,28	-21,57	-20,15	16,69	-73,74	14,63	
ΣΣ:-x	5,56				-13,83	18,93	-11,27	-18,48	-22,97	-10,29	99,04		-21,83
ΣΣ:-x	5,56				-16,88	-10,29	20,74	-21,83	-19,92	18,93	-89,76	16,59	
ΣΣ:-z	5,56				-13,88	16,11	-8,17	-18,53	-22,92	-7,46	112,59		-21,78
ΣΣ:-z	5,56				-16,84	-7,46	17,64	-21,78	-19,96	16,11	-103,31	14,12	
					1,43	-22,76	-24,93	1,57	1,43	-22,76	-5,47		1,57
					-1,19	18,97	20,78	-1,31	-1,19	18,97	4,56	16,62	-1,31
1.00G+1.00Q	6,25				-17,60	5,40	5,92	-23,02	-24,44	5,40	5,81	4,74	
1.00G+1.00Q	6,25				-17,60	5,40	5,92	-23,02	-24,44	5,40	5,81	4,74	
1.35G+1.50Q	8,64				-24,43	7,62	8,35	-31,94	-33,89	7,62	8,19	6,68	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,64				-25,50	24,69	27,05	-33,12	-34,97	24,69	12,29	21,64	-33,12
1.00G+1.00Q	6,25				-17,60	5,40	5,92	-23,02	-24,44	5,40	5,81	4,74	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,25				-18,31	16,78	18,39	-23,81	-25,16	16,78	8,54	14,71	-23,81
1.35G+1.05Q	8,02				-22,41	6,65	7,28	-29,36	-31,19	6,65	7,14	5,82	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,02				-24,20	35,10	38,45	-31,33	-32,98	35,10	13,98	30,76	-31,33
1.00G+0.70Q	5,83				-16,25	4,76	5,21	-21,30	-22,64	4,76	5,11	4,17	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,83				-17,44	23,72	25,99	-22,61	-23,83	23,72	9,67	20,79	-22,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 50, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 530(Προ)	Τέλος: 10	Μέλος: 978	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος L=0,87		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Αρχή		Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00		Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
						β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[530] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[10] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86				-9,24	-1,06	-1,17	-13,04	-14,57	-1,06	-0,21		-13,04
Q	1,38				-3,09	-0,22	-0,24	-4,21	-4,60	-0,22	-0,08		-4,21
1.35G+1.50Q	8,64				-17,11	-1,77	-1,94	-23,93	-26,57	-1,77	-0,41		-23,93
ΣΣ: +x	5,56				-10,47	11,47	-15,14	-14,81	-17,19	-13,82	109,91		-15,49
ΣΣ: +x	5,56				-11,10	-13,82	12,57	-15,49	-16,56	11,47	-110,42	10,05	
ΣΣ: +z	5,56				-10,41	9,99	-13,52	-14,74	-17,25	-12,34	95,08		-15,56
ΣΣ: +z	5,56				-11,16	-12,34	10,94	-15,56	-16,49	9,99	-95,58	8,75	
ΣΣ: -x	5,56				-10,33	10,22	-13,77	-14,65	-17,33	-12,57	109,34		-15,65
ΣΣ: -x	5,56				-11,24	-12,57	11,19	-15,65	-16,42	10,22	-109,85	8,96	
ΣΣ: -z	5,56				-10,34	11,60	-15,29	-14,66	-17,32	-13,95	125,62		-15,64
ΣΣ: -z	5,56				-11,23	-13,95	12,71	-15,64	-16,42	11,60	-126,12	10,17	
					-0,33	-6,30	-6,90	-0,37	-0,33	-6,30	-3,22		
					0,28	5,25	5,75	0,31	0,28	5,25	2,69	4,60	0,31
1.00G+1.00Q	6,25				-12,33	-1,29	-1,41	-17,26	-19,17	-1,29	-0,29		-17,26
1.00G+1.00Q	6,25				-12,33	-1,29	-1,41	-17,26	-19,17	-1,29	-0,29		-17,26
1.35G+1.50Q	8,64				-17,11	-1,77	-1,94	-23,93	-26,57	-1,77	-0,41		-23,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,64				-16,86	2,95	3,24	-23,65	-26,32	2,95	2,01	2,59	-23,65
1.00G+1.00Q	6,25				-12,33	-1,29	-1,41	-17,26	-19,17	-1,29	-0,29		-17,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,25				-12,16	1,86	2,04	-17,07	-19,01	1,86	1,32	1,63	-17,07
1.35G+1.05Q	8,02				-15,72	-1,67	-1,83	-22,03	-24,50	-1,67	-0,37		-22,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,02				-15,30	6,20	6,80	-21,57	-24,08	6,20	3,66	5,44	-21,57
1.00G+0.70Q	5,83				-11,40	-1,22	-1,34	-15,99	-17,79	-1,22	-0,27		-15,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,83				-11,12	4,03	4,41	-15,69	-17,51	4,03	2,42	3,53	-15,69

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 51, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 536(Προ)	Μέλος: 979	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB300			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος L=0,87		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Αρχή		Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00		Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
						β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[536] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63		-8,41	-16,88	17,95	7,68			12,88	7,68	-1,40		-16,88
Q	1,38		-2,33	-5,45	5,74	2,13			4,22	2,13	-1,24		-5,45
1.35G+1.50Q	8,32		-14,86	-30,98	32,83	13,56			23,71	13,56	-3,75		-30,98
ΣΣ: +x	5,32		3,09	-20,66	21,77	20,31			14,04	-2,82	270,23	2,47	
ΣΣ: +x	5,32		-22,25	-18,57	19,86	-2,82			15,94	20,31	-274,28		-20,66
ΣΣ: +z	5,32		-1,35	-20,34	21,48	16,26			14,32	1,23	237,66		
ΣΣ: +z	5,32		-17,82	-18,88	20,15	1,23			15,65	16,26	-241,70		-20,34
ΣΣ: -x	5,32		-3,55	-20,23	21,38	14,25			14,42	3,24	275,98		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[536] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,32		-15,62	-18,99	20,25	3,24			15,55	14,25	-280,03		-20,23
ΣΣ:-z	5,32		-2,33	-20,45	21,58	15,36			14,22	2,13	311,62		
ΣΣ:-z	5,32		-16,83	-18,78	20,05	2,13			15,75	15,36	-315,66		-20,45
			-37,89	-1,08	0,99	34,58			0,99	34,58	-8,40		-1,08
			31,57	0,90	-0,82	-28,82			-0,82	-28,82	7,00	25,26	0,90
1.00G+1.00Q	6,01		-10,74	-22,34	23,68	9,81			17,10	9,81	-2,64		-22,34
1.00G+1.00Q	6,01		-10,74	-22,34	23,68	9,81			17,10	9,81	-2,64		-22,34
1.35G+1.50Q	8,32		-14,86	-30,98	32,83	13,56			23,71	13,56	-3,75		-30,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32		13,56	-30,16	32,09	-12,38			22,97	-12,38	2,55	10,85	
1.00G+1.00Q	6,01		-10,74	-22,34	23,68	9,81			17,10	9,81	-2,64		-22,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01		8,20	-21,80	23,19	-7,48			16,60	-7,48	1,56	6,56	-21,80
1.35G+1.05Q	7,70		-13,81	-28,52	30,25	12,60			21,81	12,60	-3,20		-28,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70		33,55	-27,17	29,02	-30,63			20,58	-30,63	7,31	26,84	
1.00G+0.70Q	5,60		-10,05	-20,70	21,96	9,17			15,83	9,17	-2,27		-20,70
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		21,53	-19,80	21,14	-19,65			15,01	-19,65	4,73	17,22	

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 52, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 535(Προ)	Μέλος: 980	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Τέλος
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[535] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		2,14	-17,24	18,40	-1,95			13,08	-1,95	3,50	1,71	
Q	1,38		1,96	-5,70	5,96	-1,79			4,44	-1,79	2,13	1,57	-5,70
1.35G+1.50Q	8,64		5,82	-31,82	33,78	-5,32			24,32	-5,32	7,92	4,66	
ΣΣ:+x	5,56		8,99	-21,16	22,36	2,51			14,33	-8,20	98,97	7,19	
ΣΣ:+x	5,56		-2,75	-19,02	20,41	-8,20			16,27	2,51	-89,84		-21,16
ΣΣ:+z	5,56		6,57	-20,86	22,08	0,31			14,60	-6,00	84,88	5,26	
ΣΣ:+z	5,56		-0,34	-19,32	20,68	-6,00			16,00	0,31	-75,74		-20,86
ΣΣ:-x	5,56		6,93	-20,78	22,01	0,64			14,67	-6,32	102,96	5,54	
ΣΣ:-x	5,56		-0,70	-19,40	20,76	-6,32			15,93	0,64	-93,83		-20,78
ΣΣ:-z	5,56		6,28	-20,99	22,20	0,04			14,48	-5,73	115,39	5,02	
ΣΣ:-z	5,56		-0,04	-19,19	20,57	-5,73			16,12	0,04	-106,26		-20,99
			-22,50	1,20	-1,10	20,54			-1,10	20,54	-2,03		1,20
			18,75	-1,00	0,91	-17,12			0,91	-17,12	1,69	15,00	-1,00
1.00G+1.00Q	6,25		4,10	-22,94	24,36	-3,74			17,52	-3,74	5,63	3,28	
1.00G+1.00Q	6,25		4,10	-22,94	24,36	-3,74			17,52	-3,74	5,63	3,28	
1.35G+1.50Q	8,64		5,82	-31,82	33,78	-5,32			24,32	-5,32	7,92	4,66	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,64		22,70	-32,73	34,61	-20,72			25,14	-20,72	9,44	18,16	-32,73
1.00G+1.00Q	6,25		4,10	-22,94	24,36	-3,74			17,52	-3,74	5,63	3,28	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,25		15,35	-23,54	24,91	-14,01			18,07	-14,01	6,65	12,28	-23,54
1.35G+1.05Q	8,02		4,94	-29,26	31,10	-4,51			22,32	-4,51	6,97	3,95	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,02		33,07	-30,76	32,47	-30,19			23,69	-30,19	9,50	26,46	-30,76
1.00G+0.70Q	5,83		3,51	-21,23	22,58	-3,20			16,19	-3,20	4,99	2,81	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,83		22,26	-22,23	23,49	-20,32			17,10	-20,32	6,68	17,81	-22,23

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 53, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 534(Προ)	Μέλος: 981		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[13] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[534] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-1,23	-13,10	14,62	1,12			9,29	1,12	0,21		-13,10
Q	1,38		-0,32	-4,23	4,62	0,29			3,10	0,29	0,20		-4,23
1.35G+1.50Q	8,64		-2,13	-24,03	26,67	1,95			17,20	1,95	0,59		-24,03
ΣΣ:+x	5,56		16,41	-15,57	17,25	17,51			10,52	-14,98	106,31	13,13	
ΣΣ:+x	5,56		-19,19	-14,86	16,61	-14,98			11,17	17,51	-105,69		-15,57
ΣΣ:+z	5,56		15,35	-15,48	17,17	16,55			10,61	-14,01	97,02	12,28	
ΣΣ:+z	5,56		-18,13	-14,95	16,69	-14,01			11,09	16,55	-96,41		-15,48
ΣΣ:-x	5,56		15,55	-15,49	17,18	16,72			10,60	-14,19	116,68	12,44	
ΣΣ:-x	5,56		-18,32	-14,94	16,68	-14,19			11,09	16,72	-116,06		-15,49
ΣΣ:-z	5,56		17,01	-15,58	17,26	18,06			10,51	-15,53	127,62	13,61	
ΣΣ:-z	5,56		-19,79	-14,85	16,60	-15,53			11,18	18,06	-127,00		-15,58
			-8,31	-0,38	0,35	7,58			0,35	7,58	0,06		-0,38
			6,92	0,32	-0,29	-6,32			-0,29	-6,32	-0,05	5,54	0,32
1.00G+1.00Q	6,25		-1,54	-17,33	19,24	1,41			12,40	1,41	0,41		-17,33
1.00G+1.00Q	6,25		-1,54	-17,33	19,24	1,41			12,40	1,41	0,41		-17,33
1.35G+1.50Q	8,64		-2,13	-24,03	26,67	1,95			17,20	1,95	0,59		-24,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,64		4,10	-23,75	26,41	-3,74			16,94	-3,74	0,54	3,28	-23,75
1.00G+1.00Q	6,25		-1,54	-17,33	19,24	1,41			12,40	1,41	0,41		-17,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,25		2,61	-17,14	19,07	-2,38			12,22	-2,38	0,38	2,09	-17,14
1.35G+1.05Q	8,02		-1,99	-22,13	24,59	1,82			15,81	1,82	0,49		-22,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,02		8,39	-21,65	24,15	-7,66			15,37	-7,66	0,42	6,71	-21,65
1.00G+0.70Q	5,83		-1,45	-16,06	17,85	1,32			11,47	1,32	0,35		-16,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,83		5,47	-15,74	17,57	-5,00			11,18	-5,00	0,30	4,38	-15,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 54, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 24	Μέλος: 982		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[24] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		10,06	-2,61	7,72	-1,11	6,73	-5,64	-9,74	-1,11	-4,37	9,39	2,46
Q	2,19		2,12	-1,04	2,87		2,13	-2,25	-3,68		-0,99	2,13	0,84
1.35G+1.50Q	11,13		16,75	-5,08	14,73	-1,49	12,28	-10,99	-18,67	-1,49	-7,39	15,86	4,58
ΣΣ:+x	6,91		2224,44	-3,39	9,40	27,20	-2228,73	-5,85	-11,82	-29,43	11,82	-2207,10	2,39
ΣΣ:+x	6,91		-2201,99	-2,87	8,91	-29,43	2244,49	-7,67	-11,33	27,20	-21,58	2240,24	3,39
ΣΣ:+z	6,91		1940,83	-3,41	9,47	23,57	-1944,95	-5,61	-11,89	-25,80	6,20	-1923,48	2,28
ΣΣ:+z	6,91		-1918,38	-2,86	8,84	-25,80	1960,71	-7,92	-11,26	23,57	-15,95	1956,53	3,52
ΣΣ:-x	6,91		2264,69	-3,48	9,51	28,65	-2270,68	-5,43	-11,93	-30,88	20,73	-2247,67	2,16
ΣΣ:-x	6,91		-2242,24	-2,78	8,80	-30,88	2286,44	-8,10	-11,22	28,65	-30,48	2281,83	3,64
ΣΣ:-z	6,91		2589,13	-3,49	9,48	29,50	-2589,03	-5,55	-11,90	-31,73	29,11	-2570,90	2,21
ΣΣ:-z	6,91		-2566,68	-2,77	8,84	-31,73	2604,79	-7,98	-11,26	29,50	-38,87	2601,41	3,59
			327,60	-2,05	2,04	-14,10	285,31	4,06	2,04	-14,10	-62,95	319,14	4,06
			-273,00	1,71	-1,70	11,75	-237,76	-3,38	-1,70	11,75	52,46	-244,81	1,71
1.00G+1.00Q	8,01		12,18	-3,65	10,59	-1,11	8,86	-7,89	-13,42	-1,11	-5,36	11,51	3,30
1.00G+1.00Q	8,01		12,18	-3,65	10,59	-1,11	8,86	-7,89	-13,42	-1,11	-5,36	11,51	3,30
1.35G+1.50Q	11,13		16,75	-5,08	14,73	-1,49	12,28	-10,99	-18,67	-1,49	-7,39	15,86	4,58
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-228,95	-3,55	13,21	9,08	-201,70	-14,03	-20,20	9,08	39,83	-207,15	4,28
1.00G+1.00Q	8,01		12,18	-3,65	10,59	-1,11	8,86	-7,89	-13,42	-1,11	-5,36	11,51	3,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-151,62	-2,62	9,58	5,94	-133,80	-9,92	-14,44	5,94	26,11	-137,36	3,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[24] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	10,15		15,80	-4,62	13,44	-1,49	11,32	-9,98	-17,01	-1,49	-6,94	14,90	4,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-393,70	-2,05	10,89	16,13	-345,32	-15,05	-19,56	16,13	71,75	-354,99	3,71
1.00G+0.70Q	7,35		11,54	-3,34	9,73	-1,11	8,22	-7,22	-12,32	-1,11	-5,06	10,88	3,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-261,46	-1,63	8,03	10,64	-229,54	-10,60	-14,01	10,64	47,40	-235,92	2,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 55, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 533	Τέλος: 532	Μέλος: 983	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[533] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[532] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-16,65	-6,31	6,31	2,04	-4,42	-6,63	-6,42	2,04	-2,25	-6,86	3,08
Q	0,71		-5,21	-2,21	2,15	0,68	-1,10	-2,03	-2,09	0,68	-0,23	-1,92	1,06
1.35G+1.50Q	3,92		-30,28	-11,84	11,75	3,78	-7,61	-11,99	-11,80	3,78	-3,38	-12,15	5,74
ΣΣ: +x	2,48		1836,19	-8,14	7,80	37,18	-1903,62	-5,89	-7,87	-32,45	13,40	-1878,56	3,06
ΣΣ: +x	2,48		-1874,54	-6,70	6,98	-32,45	1893,70	-9,40	-7,05	37,18	-18,15	1880,43	4,15
ΣΣ: +z	2,48		1619,26	-8,30	7,88	34,37	-1669,73	-5,56	-7,96	-29,63	7,65	-1658,27	2,98
ΣΣ: +z	2,48		-1657,60	-6,54	6,89	-29,63	1659,81	-9,73	-6,97	34,37	-12,40	1649,96	4,23
ΣΣ: -x	2,48		1856,45	-8,46	7,97	38,61	-1901,05	-5,18	-8,04	-33,87	18,33	-1894,05	2,88
ΣΣ: -x	2,48		-1894,79	-6,37	6,81	-33,87	1891,13	-10,10	-6,88	38,61	-23,08	1882,22	4,34
ΣΣ: -z	2,48		2154,14	-8,40	7,94	40,84	-2189,54	-5,29	-8,02	-36,11	26,72	-2187,79	2,90
ΣΣ: -z	2,48		-2192,48	-6,43	6,83	-36,11	2179,62	-9,99	-6,91	40,84	-31,47	2172,57	4,32
			87,26	1,31	-0,64	-7,00	45,23	-2,53	-0,64	-7,00	-56,24	78,85	1,31
			-72,71	-1,09	0,53	5,84	-37,69	2,10	0,53	5,84	46,86	-44,70	2,10
1.00G+1.00Q	2,83		-21,85	-8,52	8,46	2,72	-5,52	-8,66	-8,51	2,72	-2,48	-8,78	4,14
1.00G+1.00Q	2,83		-21,85	-8,52	8,46	2,72	-5,52	-8,66	-8,51	2,72	-2,48	-8,78	4,14
1.35G+1.50Q	3,92		-30,28	-11,84	11,75	3,78	-7,61	-11,99	-11,80	3,78	-3,38	-12,15	5,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-95,73	-12,82	12,23	9,03	-41,54	-10,10	-11,32	9,03	38,79	-52,37	6,20
1.00G+1.00Q	2,83		-21,85	-8,52	8,46	2,72	-5,52	-8,66	-8,51	2,72	-2,48	-8,78	4,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-65,48	-9,18	8,78	6,22	-28,13	-7,40	-8,19	6,22	25,64	-35,60	4,44
1.35G+1.05Q	3,61		-27,94	-10,84	10,78	3,47	-7,12	-11,08	-10,86	3,47	-3,28	-11,28	5,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-137,01	-12,48	11,58	12,23	-63,66	-7,92	-10,06	12,23	67,01	-78,33	6,02
1.00G+0.70Q	2,62		-20,29	-7,86	7,82	2,52	-5,19	-8,05	-7,88	2,52	-2,41	-8,21	3,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-93,01	-8,95	8,35	8,35	-42,88	-5,95	-7,35	8,35	44,45	-52,91	4,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 55, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 532	Τέλος: 531	Μέλος: 984	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[532] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[531] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-4,42	-6,64	6,46	-1,78	-15,12	-6,08	-6,27	-1,78	5,88	-6,56	3,19
Q	0,71		-1,10	-2,03	2,08	-1,43	-9,65	-2,24	-2,16	-1,43	2,70	-2,81	1,05
1.35G+1.50Q	3,92		-7,61	-12,00	11,84	-4,55	-34,89	-11,57	-11,70	-4,55	11,98	-13,07	5,87
ΣΣ:+x	2,48		1893,70	-9,44	8,17	246,69	-498,43	-4,98	-8,02	-251,68	22,11	1595,81	3,49
ΣΣ:+x	2,48		-1903,62	-5,87	6,83	-251,68	458,56	-9,42	-6,68	246,69	-7,67	-756,19	3,93
ΣΣ:+z	2,48		1659,81	-9,78	8,29	218,67	-474,67	-4,58	-8,14	-223,66	18,38	1398,03	3,46
ΣΣ:+z	2,48		-1669,73	-5,53	6,71	-223,66	434,80	-9,82	-6,56	218,67	-3,95	-678,75	4,04
ΣΣ:-x	2,48		1891,13	-10,15	8,43	258,65	-614,37	-4,12	-8,28	-263,64	26,57	1590,17	3,49
ΣΣ:-x	2,48		-1901,05	-5,15	6,57	-263,64	574,50	-10,29	-6,42	258,65	-12,13	-797,27	4,16
ΣΣ:-z	2,48		2179,62	-10,04	8,39	290,38	-563,86	-4,24	-8,24	-295,37	31,85	1831,35	3,48
ΣΣ:-z	2,48		-2189,54	-5,26	6,61	-295,37	523,99	-10,16	-6,46	290,38	-17,41	-851,86	4,13
			45,23	-2,58	0,92	8,01	93,28	2,95	0,92	8,01	-23,09	83,67	2,95
			-37,69	2,15	-0,77	-6,67	-77,73	-2,46	-0,77	-6,67	19,24	-45,70	2,15
1.00G+1.00Q	2,83		-5,52	-8,67	8,54	-3,21	-24,78	-8,32	-8,43	-3,21	8,57	-9,37	4,23
1.00G+1.00Q	2,83		-5,52	-8,67	8,54	-3,21	-24,78	-8,32	-8,43	-3,21	8,57	-9,37	4,23
1.35G+1.50Q	3,92		-7,61	-12,00	11,84	-4,55	-34,89	-11,57	-11,70	-4,55	11,98	-13,07	5,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-41,54	-10,07	11,15	-10,55	-104,85	-13,78	-12,39	-10,55	29,30	-54,20	5,74
1.00G+1.00Q	2,83		-5,52	-8,67	8,54	-3,21	-24,78	-8,32	-8,43	-3,21	8,57	-9,37	4,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-28,13	-7,38	8,08	-7,21	-71,41	-9,79	-8,89	-7,21	20,12	-36,79	4,14
1.35G+1.05Q	3,61		-7,12	-11,09	10,91	-3,91	-30,55	-10,56	-10,73	-3,91	10,77	-11,80	5,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-63,66	-7,87	9,76	-13,91	-147,15	-14,24	-11,88	-13,91	39,63	-80,36	5,17
1.00G+0.70Q	2,62		-5,19	-8,06	7,92	-2,78	-21,88	-7,65	-7,78	-2,78	7,77	-8,52	3,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-42,88	-5,91	7,15	-9,45	-99,61	-10,10	-8,55	-9,45	27,01	-54,23	3,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 55, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 531	Τέλος: 530	Μέλος: 985	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[531] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[530] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-15,12	-7,18	6,84	1,69	-4,98	-4,31	-5,89	1,69	2,64	-7,01	3,80
Q	0,71		-9,65	-2,48	2,33	0,91	-4,21	-1,24	-1,91	0,91	0,53	-5,30	1,32
1.35G+1.50Q	3,92		-34,89	-13,41	12,73	3,64	-13,04	-7,69	-10,82	3,64	4,36	-17,41	7,11
ΣΣ:+x	2,48		458,56	-9,96	8,47	164,77	-602,78	-3,66	-7,31	-160,49	17,87	301,69	4,61
ΣΣ:+x	2,48		-498,43	-6,88	7,54	-160,49	588,64	-6,20	-6,38	164,77	-12,08	411,48	4,53
ΣΣ:+z	2,48		434,80	-10,13	8,52	145,35	-633,68	-3,58	-7,35	-141,06	15,50	337,37	4,66
ΣΣ:+z	2,48		-474,67	-6,71	7,50	-141,06	619,54	-6,29	-6,33	145,35	-9,71	477,53	4,51
ΣΣ:-x	2,48		574,50	-10,44	8,61	171,42	-908,08	-3,34	-7,45	-167,14	19,98	-539,77	4,69
ΣΣ:-x	2,48		-614,37	-6,40	7,40	-167,14	893,93	-6,53	-6,24	171,42	-14,18	735,38	4,54
ΣΣ:-z	2,48		523,99	-10,41	8,61	192,60	-784,34	-3,33	-7,44	-188,31	23,16	368,09	4,68
ΣΣ:-z	2,48		-563,86	-6,43	7,41	-188,31	770,19	-6,54	-6,25	192,60	-17,36	567,89	4,56
			93,28	1,80	-0,51	2,54	108,49	-1,26	-0,51	2,54	-0,33	105,45	1,80
			-77,73	-1,50	0,43	-2,11	-90,41	1,05	0,43	-2,11	0,28	-80,27	1,05
1.00G+1.00Q	2,83		-24,78	-9,66	9,17	2,60	-9,19	-5,56	-7,80	2,60	3,17	-12,31	5,12
1.00G+1.00Q	2,83		-24,78	-9,66	9,17	2,60	-9,19	-5,56	-7,80	2,60	3,17	-12,31	5,12
1.35G+1.50Q	3,92		-34,89	-13,41	12,73	3,64	-13,04	-7,69	-10,82	3,64	4,36	-17,41	7,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-104,85	-14,76	13,11	1,74	-94,41	-6,74	-10,44	1,74	4,61	-96,50	7,00
1.00G+1.00Q	2,83		-24,78	-9,66	9,17	2,60	-9,19	-5,56	-7,80	2,60	3,17	-12,31	5,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-71,41	-10,56	9,42	1,33	-63,44	-4,92	-7,55	1,33	3,34	-65,03	5,04
1.35G+1.05Q	3,61		-30,55	-12,30	11,68	3,23	-11,15	-7,13	-9,96	3,23	4,12	-15,03	6,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-147,15	-14,55	12,32	0,06	-146,76	-5,55	-9,32	0,06	4,53	-146,84	6,43
1.00G+0.70Q	2,62		-21,88	-8,92	8,47	2,32	-7,93	-5,18	-7,23	2,32	3,01	-10,72	4,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-99,61	-10,42	8,90	0,21	-98,34	-4,13	-6,80	0,21	3,29	-98,59	4,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 55, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 530	Τέλος: 516	Μέλος: 986	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,05	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[530] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[516] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,68		-4,98	-4,70	3,35	1,48	-1,94	-1,36	-0,10	1,48	3,70	-2,55	-4,70
Q	0,53		-4,21	-1,71	1,17	0,82	-2,52	-0,41	0,09	0,82	0,76	-2,86	-1,71
1.35G+1.50Q	3,06		-13,04	-8,91	6,29	3,23	-6,40	-2,45		3,23	6,13	-7,73	-8,91
ΣΣ: +x	1,94		588,64	-6,00	4,28	45,65	-682,31	-1,29	-0,39	-41,87	14,02	-618,54	-5,12
ΣΣ: +x	1,94		-602,78	-5,12	3,60	-41,87	675,93	-1,84	0,29	45,65	-5,88	658,34	-6,00
ΣΣ: +z	1,94		619,54	-5,92	4,22	40,49	-698,46	-1,33	-0,33	-36,70	15,74	-646,44	-5,20
ΣΣ: +z	1,94		-633,68	-5,20	3,66	-36,70	692,09	-1,80	0,23	40,49	-7,60	677,39	-5,92
ΣΣ: -x	1,94		893,93	-6,03	4,29	48,45	-981,15	-1,29	-0,41	-44,67	14,85	-922,41	-5,09
ΣΣ: -x	1,94		-908,08	-5,09	3,59	-44,67	974,78	-1,84	0,30	48,45	-6,71	958,34	-6,03
ΣΣ: -z	1,94		770,19	-6,14	4,37	53,86	-877,36	-1,24	-0,48	-50,08	12,64	-802,74	-4,97
ΣΣ: -z	1,94		-784,34	-4,97	3,51	-50,08	870,99	-1,88	0,38	53,86	-4,50	850,64	-6,14
			108,49	0,34	-0,18	-0,69	107,08	-0,02	-0,18	-0,69	5,97	108,21	0,34
			-90,41	-0,29	0,15	0,57	-89,23	0,02	0,15	0,57	-4,97	-89,47	-0,29
1.00G+1.00Q	2,21		-9,19	-6,41	4,53	2,30	-4,46	-1,77	-0,01	2,30	4,46	-5,41	-6,41
1.00G+1.00Q	2,21		-9,19	-6,41	4,53	2,30	-4,46	-1,77	-0,01	2,30	4,46	-5,41	-6,41
1.35G+1.50Q	3,06		-13,04	-8,91	6,29	3,23	-6,40	-2,45		3,23	6,13	-7,73	-8,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,06		-94,41	-9,17	6,42	3,75	-86,71	-2,44	0,13	3,75	1,65	-88,25	-9,17
1.00G+1.00Q	2,21		-9,19	-6,41	4,53	2,30	-4,46	-1,77	-0,01	2,30	4,46	-5,41	-6,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,21		-63,44	-6,58	4,62	2,65	-58,00	-1,76	0,08	2,65	1,47	-59,09	-6,58
1.35G+1.05Q	2,82		-11,15	-8,14	5,76	2,86	-5,27	-2,27	-0,04	2,86	5,79	-6,44	-8,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,82		-146,76	-8,57	5,98	3,72	-139,11	-2,24	0,18	3,72	-1,67	-140,64	-8,57
1.00G+0.70Q	2,05		-7,93	-5,90	4,18	2,06	-3,71	-1,65	-0,04	2,06	4,23	-4,55	-5,90
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,05		-98,34	-6,18	4,32	2,63	-92,94	-1,63	0,11	2,63	-0,74	-94,02	-6,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 55, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 516	Τέλος: 514(Προ)	Μέλος: 987	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[516] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[514] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,35		-1,94	-1,35	2,00	0,50	-1,42		0,59	0,50	1,62	-1,42	-1,35
Q	0,40		-2,52	-0,41	0,60	0,29	-2,22		0,19	0,29	0,32	-2,22	-0,41
1.35G+1.50Q	2,43		-6,40	-2,45	3,61	1,11	-5,25	-0,01	1,08	1,11	2,66	-5,25	-2,45
ΣΣ: +x	1,55		675,93	-1,83	2,56	9,98	-690,63		0,44	-8,68	7,08	-683,97	-1,29
ΣΣ: +x	1,55		-682,31	-1,29	2,05	-8,68	685,61	-0,01	0,94	9,98	-3,53	685,61	-1,83
ΣΣ: +z	1,55		692,09	-1,79	2,52	8,22	-704,76		0,47	-6,93	8,25	-699,72	-1,33
ΣΣ: +z	1,55		-698,46	-1,33	2,09	-6,93	699,74	-0,01	0,90	8,22	-4,70	699,74	-1,79
ΣΣ: -x	1,55		974,78	-1,83	2,56	9,05	-987,69		0,43	-7,76	8,69	-982,46	-1,29

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[516] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[514] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,55		-981,15	-1,29	2,05	-7,76	982,67	-0,01	0,94	9,05	-5,14	982,67	-1,83
ΣΣ:-z	1,55		870,99	-1,87	2,60	10,85	-886,46		0,39	-9,56	7,52	-879,18	
ΣΣ:-z	1,55		-877,36	-1,25	2,01	-9,56	881,43	-0,01	0,98	10,85	-3,97	881,43	-1,87
			107,08	-0,02	0,02	-0,43	106,63		0,02	-0,43	2,55	106,99	-0,02
			-89,23	0,01	-0,01	0,36	-88,86		-0,01	0,36	-2,12	-88,86	0,01
1.00G+1.00Q	1,75		-4,46	-1,77	2,61	0,79	-3,64	-0,01	0,78	0,79	1,94	-3,64	-1,77
1.00G+1.00Q	1,75		-4,46	-1,77	2,61	0,79	-3,64	-0,01	0,78	0,79	1,94	-3,64	-1,77
1.35G+1.50Q	2,43		-6,40	-2,45	3,61	1,11	-5,25	-0,01	1,08	1,11	2,66	-5,25	-2,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,43		-86,71	-2,44	3,60	1,43	-85,22	-0,01	1,07	1,43	0,75	-85,22	-2,44
1.00G+1.00Q	1,75		-4,46	-1,77	2,61	0,79	-3,64	-0,01	0,78	0,79	1,94	-3,64	-1,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,75		-58,00	-1,76	2,60	1,01	-56,95		0,77	1,01	0,66	-56,95	-1,76
1.35G+1.05Q	2,25		-5,27	-2,26	3,34	0,98	-4,25	-0,01	1,00	0,98	2,52	-4,25	-2,26
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,25		-139,11	-2,24	3,32	1,52	-137,53		0,98	1,52	-0,66	-137,53	-2,24
1.00G+0.70Q	1,63		-3,71	-1,64	2,42	0,70	-2,97		0,73	0,70	1,84	-2,97	-1,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,63		-92,94	-1,63	2,41	1,06	-91,83		0,71	1,06	-0,28	-91,83	-1,63

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 56, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 537	Τέλος: 536	Μέλος: 988	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[537] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[536] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-10,96	-6,43	6,33	0,88	-5,67	-6,64	-6,40	0,88	-3,57	-6,73	3,01
Q	0,71		-7,03	-2,20	2,13	0,31	-5,19	-2,12	-2,11	0,31	-0,21	-5,56	1,02
1.35G+1.50Q	3,92		-25,34	-11,97	11,74	1,65	-15,44	-12,14	-11,80	1,65	-5,14	-17,42	5,60
ΣΣ:+x	2,48		2295,13	-8,28	7,77	34,95	-2373,76	-6,19	-7,83	-32,89	23,85	-2332,62	3,11
ΣΣ:+x	2,48		-2323,99	-6,78	7,02	-32,89	2357,30	-9,21	-7,08	34,95	-31,21	2343,56	3,94
ΣΣ:+z	2,48		2013,19	-8,04	7,65	31,22	-2076,49	-6,64	-7,71	-29,15	11,60	-2047,71	3,21
ΣΣ:+z	2,48		-2042,05	-7,01	7,14	-29,15	2060,02	-8,76	-7,20	31,22	-18,96	2049,44	3,84
ΣΣ:-x	2,48		2301,43	-7,96	7,61	34,34	-2372,36	-6,80	-7,67	-32,27	15,57	-2337,41	3,24
ΣΣ:-x	2,48		-2330,29	-7,09	7,18	-32,27	2355,90	-8,60	-7,24	34,34	-22,92	2343,72	3,81
ΣΣ:-z	2,48		2690,66	-8,12	7,69	37,00	-2753,15	-6,49	-7,75	-34,93	26,13	-2724,92	3,16
ΣΣ:-z	2,48		-2719,52	-6,93	7,10	-34,93	2736,69	-8,91	-7,16	37,00	-33,48	2726,18	3,89
			152,41	0,79	-0,38	-9,19	97,25	-1,49	-0,38	-9,19	-51,69	141,38	0,79
			-127,01	-0,66	0,32	7,66	-81,04	1,24	0,32	7,66	43,08	-90,23	1,24
1.00G+1.00Q	2,83		-17,99	-8,62	8,46	1,19	-10,86	-8,76	-8,51	1,19	-3,78	-12,29	4,04
1.00G+1.00Q	2,83		-17,99	-8,62	8,46	1,19	-10,86	-8,76	-8,51	1,19	-3,78	-12,29	4,04
1.35G+1.50Q	3,92		-25,34	-11,97	11,74	1,65	-15,44	-12,14	-11,80	1,65	-5,14	-17,42	5,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-139,65	-12,56	12,03	8,55	-88,37	-11,02	-11,52	8,55	33,63	-98,63	5,87
1.00G+1.00Q	2,83		-17,99	-8,62	8,46	1,19	-10,86	-8,76	-8,51	1,19	-3,78	-12,29	4,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-94,19	-9,02	8,65	5,78	-59,48	-8,01	-8,32	5,78	22,06	-66,43	4,21
1.35G+1.05Q	3,61		-22,17	-10,98	10,78	1,51	-13,10	-11,19	-10,85	1,51	-5,04	-14,92	5,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-212,69	-11,97	11,26	13,00	-134,66	-9,32	-10,38	13,00	59,57	-150,27	5,58
1.00G+0.70Q	2,62		-15,88	-7,96	7,82	1,10	-9,30	-8,12	-7,88	1,10	-3,72	-10,62	3,73
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-142,89	-8,62	8,14	8,76	-90,34	-6,88	-7,56	8,76	39,36	-100,85	4,02

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 56, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 536	Τέλος: 535	Μέλος: 989		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[536] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[535] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-5,67	-6,65	6,48	2,28	8,03	-6,00	-6,26	2,28	4,11	5,29	3,22
Q	0,71		-5,19	-2,11	2,11	1,55	4,10	-2,15	-2,13	1,55	1,92	2,24	1,05
1.35G+1.50Q	3,92		-15,44	-12,16	11,91	5,40	16,98	-11,31	-11,63	5,40	8,42	10,50	5,92
ΣΣ: +x	2,48		2357,30	-9,24	8,11	259,00	-856,80	-5,11	-7,90	-252,89	26,64	2056,89	3,53
ΣΣ: +x	2,48		-2373,76	-6,18	6,95	-252,89	877,01	-9,02	-6,74	259,00	-16,51	-1152,47	3,96
ΣΣ: +z	2,48		2060,02	-8,78	7,94	227,26	-787,37	-5,68	-7,73	-221,14	17,67	1800,93	3,59
ΣΣ: +z	2,48		-2076,49	-6,64	7,12	-221,14	807,58	-8,46	-6,91	227,26	-7,54	-1030,28	3,91
ΣΣ: -x	2,48		2355,90	-8,62	7,88	264,89	-945,39	-5,87	-7,67	-258,78	20,04	2059,17	3,60
ΣΣ: -x	2,48		-2372,36	-6,80	7,18	-258,78	965,60	-8,26	-6,97	264,89	-9,91	-1199,10	3,89
ΣΣ: -z	2,48		2736,69	-8,94	8,00	300,34	-1031,17	-5,48	-7,79	-294,23	27,69	2390,33	3,56
ΣΣ: -z	2,48		-2753,15	-6,48	7,06	-294,23	1051,38	-8,66	-6,85	300,34	-17,56	-1359,31	3,93
			97,25	-1,52	0,61	-0,79	92,49	2,13	0,61	-0,79	-17,11	96,30	2,13
			-81,04	1,26	-0,51	0,66	-77,08	-1,77	-0,51	0,66	14,26	-77,87	1,26
1.00G+1.00Q	2,83		-10,86	-8,77	8,59	3,83	12,13	-8,14	-8,38	3,83	6,03	7,53	4,27
1.00G+1.00Q	2,83		-10,86	-8,77	8,59	3,83	12,13	-8,14	-8,38	3,83	6,03	7,53	4,27
1.35G+1.50Q	3,92		-15,44	-12,16	11,91	5,40	16,98	-11,31	-11,63	5,40	8,42	10,50	5,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-88,37	-11,02	11,46	6,00	-52,38	-12,91	-12,09	6,00	21,25	-59,58	5,70
1.00G+1.00Q	2,83		-10,86	-8,77	8,59	3,83	12,13	-8,14	-8,38	3,83	6,03	7,53	4,27
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-59,48	-8,01	8,29	4,23	-34,12	-9,20	-8,68	4,23	14,58	-39,19	4,12
1.35G+1.05Q	3,61		-13,10	-11,20	10,96	4,71	15,14	-10,35	-10,68	4,71	7,56	9,49	5,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-134,66	-9,31	10,20	5,70	-100,47	-13,00	-11,43	5,70	28,94	-107,31	5,07
1.00G+0.70Q	2,62		-9,30	-8,13	7,96	3,37	10,90	-7,50	-7,74	3,37	5,45	6,86	3,96
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-90,34	-6,87	7,45	4,03	-66,18	-9,27	-8,25	4,03	19,71	-71,01	3,70

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 56, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 535	Τέλος: 534	Μέλος: 990		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[535] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[534] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		8,03	-7,13	6,82	-1,22	0,70	-4,40	-5,91	-1,22	2,16	6,56	3,78
Q	0,71		4,10	-2,46	2,32	-0,58	0,61	-1,26	-1,92	-0,58	0,13	3,40	1,32
1.35G+1.50Q	3,92		16,98	-13,31	12,69	-2,52	1,87	-7,83	-10,86	-2,52	3,11	13,96	7,09
ΣΣ: +x	2,48		877,01	-9,70	8,38	163,65	-270,92	-3,96	-7,27	-166,67	13,97	685,71	4,60
ΣΣ: +x	2,48		-856,80	-7,03	7,58	-166,67	273,00	-6,10	-6,47	163,65	-9,52	231,66	4,46
ΣΣ: +z	2,48		807,58	-9,34	8,28	143,00	-440,62	-4,22	-7,17	-146,02	11,19	662,13	4,54
ΣΣ: +z	2,48		-787,37	-7,38	7,68	-146,02	442,70	-5,84	-6,57	143,00	-6,74	-400,83	4,44
ΣΣ: -x	2,48		965,60	-9,27	8,27	168,05	-726,06	-4,23	-7,16	-171,07	12,95	827,14	4,52
ΣΣ: -x	2,48		-945,39	-7,45	7,69	-171,07	728,13	-5,83	-6,58	168,05	-8,50	-649,39	4,46
ΣΣ: -z	2,48		1051,38	-9,52	8,34	190,60	-482,08	-4,04	-7,23	-193,62	15,84	845,85	4,55
ΣΣ: -z	2,48		-1031,17	-7,20	7,62	-193,62	484,16	-6,02	-6,51	190,60	-11,39	-434,18	4,48
			92,49	1,64	-0,49	1,23	99,89	-1,29	-0,49	1,23	3,43	98,41	1,64
			-77,08	-1,36	0,41	-1,03	-83,24	1,08	0,41	-1,03	-2,86	-78,31	1,08
1.00G+1.00Q	2,83		12,13	-9,59	9,14	-1,80	1,32	-5,66	-7,83	-1,80	2,29	9,96	5,10
1.00G+1.00Q	2,83		12,13	-9,59	9,14	-1,80	1,32	-5,66	-7,83	-1,80	2,29	9,96	5,10
1.35G+1.50Q	3,92		16,98	-13,31	12,69	-2,52	1,87	-7,83	-10,86	-2,52	3,11	13,96	7,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-52,38	-14,54	13,05	-3,44	-73,05	-6,86	-10,49	-3,44	0,53	-56,52	7,02
1.00G+1.00Q	2,83		12,13	-9,59	9,14	-1,80	1,32	-5,66	-7,83	-1,80	2,29	9,96	5,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-34,12	-10,41	9,38	-2,42	-48,63	-5,01	-7,59	-2,42	0,57	-37,02	5,05

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[535] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[534] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	3,61		15,14	-12,21	11,64	-2,26	1,59	-7,26	-9,99	-2,26	3,05	12,43	6,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-100,47	-14,25	12,25	-3,80	-123,26	-5,65	-9,38	-3,80	-1,24	-105,03	6,49
1.00G+0.70Q	2,62		10,90	-8,85	8,44	-1,63	1,13	-5,28	-7,25	-1,63	2,25	8,94	4,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-66,18	-10,22	8,85	-2,65	-82,11	-4,20	-6,85	-2,65	-0,61	-69,37	4,69

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 56, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 534	Τέλος: 517	Μέλος: 991		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,05		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[534] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[517] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,68		0,70	-4,78	3,38	-1,43	-2,23	-1,37	-0,07	-1,43	3,28	0,12	-4,78
Q	0,53		0,61	-1,73	1,18	-0,79	-1,00	-0,41	0,09	-0,79	0,42	0,29	-1,73
1.35G+1.50Q	3,06		1,87	-9,04	6,34	-3,11	-4,51	-2,47	0,05	-3,11	5,05	0,59	-9,04
ΣΣ:+x	1,94		273,00	-6,14	4,34	44,19	-340,61	-1,31	-0,39	-47,83	22,92	-283,57	-5,14
ΣΣ:+x	1,94		-270,92	-5,14	3,61	-47,83	335,20	-1,84	0,35	44,19	-15,94	321,63	-6,14
ΣΣ:+z	1,94		442,70	-6,03	4,27	36,90	-479,32	-1,35	-0,31	-40,54	21,18	-447,45	-5,25
ΣΣ:+z	1,94		-440,62	-5,25	3,68	-40,54	473,91	-1,80	0,27	36,90	-14,20	466,80	-6,03
ΣΣ:-x	1,94		728,13	-6,14	4,34	43,00	-768,18	-1,31	-0,39	-46,64	18,16	-733,72	-5,14
ΣΣ:-x	1,94		-726,06	-5,14	3,61	-46,64	762,78	-1,84	0,35	43,00	-11,18	755,11	-6,14
ΣΣ:-z	1,94		484,16	-6,27	4,43	50,52	-535,72	-1,26	-0,47	-54,16	18,09	-491,34	-5,00
ΣΣ:-z	1,94		-482,08	-5,00	3,52	-54,16	530,32	-1,89	0,43	50,52	-11,11	519,69	-6,27
			99,89	0,29	-0,14	1,17	102,30		-0,14	1,17	11,02	101,82	0,29
			-83,24	-0,24	0,12	-0,98	-85,25		0,12	-0,98	-9,18	-83,64	-0,24
1.00G+1.00Q	2,21		1,32	-6,50	4,57	-2,21	-3,23	-1,78	0,03	-2,21	3,70	0,41	-6,50
1.00G+1.00Q	2,21		1,32	-6,50	4,57	-2,21	-3,23	-1,78	0,03	-2,21	3,70	0,41	-6,50
1.35G+1.50Q	3,06		1,87	-9,04	6,34	-3,11	-4,51	-2,47	0,05	-3,11	5,05	0,59	-9,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,06		-73,05	-9,25	6,45	-3,99	-81,24	-2,47	0,16	-3,99	-3,21	-74,68	-9,25
1.00G+1.00Q	2,21		1,32	-6,50	4,57	-2,21	-3,23	-1,78	0,03	-2,21	3,70	0,41	-6,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,21		-48,63	-6,64	4,64	-2,80	-54,38	-1,78	0,10	-2,80	-1,81	-49,78	-6,64
1.35G+1.05Q	2,82		1,59	-8,26	5,81	-2,75	-4,06	-2,28		-2,75	4,87	0,46	-8,26
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,82		-123,26	-8,62	5,99	-4,22	-131,93	-2,28	0,18	-4,22	-8,90	-125,00	-8,62
1.00G+0.70Q	2,05		1,13	-5,98	4,21	-1,98	-2,93	-1,66		-1,98	3,57	0,32	-5,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,05		-82,11	-6,22	4,33	-2,96	-88,18	-1,66	0,12	-2,96	-5,61	-83,32	-6,22

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 56, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 517	Τέλος: 515(Προ)	Μέλος: 992		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,04		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[517] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[515] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,35		-2,23	-1,37	2,01	-0,49	-2,74		0,60	-0,49	1,43	-2,33	-1,37
Q	0,40		-1,00	-0,41	0,60	-0,28	-1,30		0,19	-0,28	0,17	-1,06	-0,41
1.35G+1.50Q	2,43		-4,51	-2,46	3,62	-1,09	-5,65	-0,01	1,10	-1,09	2,18	-4,74	-2,46
ΣΣ:+x	1,55		335,20	-1,83	2,56	7,74	-348,20		0,45	-9,01	11,70	-342,12	-1,31
ΣΣ:+x	1,55		-340,61	-1,31	2,07	-9,01	341,47	-0,01	0,95	7,74	-8,68	341,47	-1,83
ΣΣ:+z	1,55		473,91	-1,80	2,53	7,02	-483,77		0,49	-8,29	9,81	-480,20	-1,35
ΣΣ:+z	1,55		-479,32	-1,35	2,10	-8,29	477,04	-0,01	0,91	7,02	-6,79	477,04	-1,80
ΣΣ:-x	1,55		762,78	-1,83	2,56	9,01	-773,14		0,45	-10,28	8,19	-769,16	-1,31
ΣΣ:-x	1,55		-768,18	-1,31	2,07	-10,28	766,42	-0,01	0,95	9,01	-5,17	766,42	-1,83
ΣΣ:-z	1,55		530,32	-1,88	2,60	9,76	-541,97		0,41	-11,03	8,79	-536,96	
ΣΣ:-z	1,55		-535,72	-1,27	2,03	-11,03	535,25	-0,01	0,99	9,76	-5,77	535,25	-1,88
			102,30			0,52	102,84			0,52	4,92	102,84	
			-85,25			-0,43	-85,70			-0,43	-4,10	-85,34	
1.00G+1.00Q	1,75		-3,23	-1,78	2,62	-0,78	-4,04	-0,01	0,79	-0,78	1,60	-3,39	-1,78
1.00G+1.00Q	1,75		-3,23	-1,78	2,62	-0,78	-4,04	-0,01	0,79	-0,78	1,60	-3,39	-1,78
1.35G+1.50Q	2,43		-4,51	-2,46	3,62	-1,09	-5,65	-0,01	1,10	-1,09	2,18	-4,74	-2,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,43		-81,24	-2,46	3,62	-1,48	-82,78	-0,01	1,10	-1,48	-1,51	-81,54	-2,46
1.00G+1.00Q	1,75		-3,23	-1,78	2,62	-0,78	-4,04	-0,01	0,79	-0,78	1,60	-3,39	-1,78
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,75		-54,38	-1,78	2,62	-1,04	-55,46		0,79	-1,04	-0,86	-54,60	-1,78
1.35G+1.05Q	2,25		-4,06	-2,28	3,35	-0,96	-5,06	-0,01	1,01	-0,96	2,10	-4,26	-2,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,25		-131,93	-2,28	3,35	-1,61	-133,61	-0,01	1,01	-1,61	-4,04	-132,27	-2,28
1.00G+0.70Q	1,63		-2,93	-1,66	2,44	-0,69	-3,65		0,74	-0,69	1,55	-3,07	-1,66
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,63		-88,18	-1,65	2,44	-1,13	-89,35		0,74	-1,13	-2,55	-88,41	-1,65

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|δ_{max}| = |δ_1+δ_2-δ_0| < L/250$, $|δ_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 57, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 512	Τέλος: 395	Μέλος: 993	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[512] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[395] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,71			-13,94	14,11			-13,99	-14,13		0,19		7,22
Q	1,74			-5,14	5,19			-5,31	-5,25		0,38		2,61
1.35G+1.50Q	8,97			-26,52	26,84			-26,84	-26,95		0,83		13,66
ΣΣ:+x	5,58			-17,46	17,01			-15,79	-17,05		14,85		8,61
ΣΣ:+x	5,58			-15,55	16,41			-17,49	-16,45		-14,10		8,44
ΣΣ:+z	5,58			-17,26	16,95			-15,97	-16,99		7,82		8,60
ΣΣ:+z	5,58			-15,76	16,47			-17,31	-16,52		-7,08		8,45
ΣΣ:-x	5,58			-17,13	16,91			-16,07	-16,95		10,06		8,60
ΣΣ:-x	5,58			-15,88	16,51			-17,21	-16,56		-9,32		8,45
ΣΣ:-z	5,58			-17,30	16,96			-15,92	-17,00		16,22		8,60
ΣΣ:-z	5,58			-15,72	16,46			-17,36	-16,50		-15,47		8,44
				-1,18	0,40			1,19	0,40		-58,27		1,19
				0,98	-0,33			-0,99	-0,33		48,56		0,98
1.00G+1.00Q	6,45			-19,08	19,31			-19,30	-19,38		0,57		9,83
1.00G+1.00Q	6,45			-19,08	19,31			-19,30	-19,38		0,57		9,83
1.35G+1.50Q	8,97			-26,52	26,84			-26,84	-26,95		0,83		13,66
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,97			-25,64	26,55			-27,74	-27,25		44,53		13,65
1.00G+1.00Q	6,45			-19,08	19,31			-19,30	-19,38		0,57		9,83
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,45			-18,49	19,11			-19,89	-19,58		29,71		9,82
1.35G+1.05Q	8,18			-24,21	24,50			-24,46	-24,59		0,66		12,48
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,18			-22,74	24,01			-25,95	-25,08		73,50		12,48
1.00G+0.70Q	5,93			-17,53	17,75			-17,70	-17,80		0,46		9,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,93			-16,55	17,42			-18,70	-18,13		49,02		9,04

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 58, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 513	Τέλος: 396	Μέλος: 994	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[513] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[396] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,54	14,78			-14,74	-14,85		-0,57		7,58
Q	1,83			-5,41	5,47			-5,57	-5,53		0,39		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-27,74	28,17			-28,26	-28,34		-0,18		14,38
ΣΣ:+x	5,86			-17,66	17,63			-17,24	-17,73		21,34		9,06
ΣΣ:+x	5,86			-16,84	17,40			-17,82	-17,50		-22,10		8,87
ΣΣ:+z	5,86			-17,59	17,62			-17,26	-17,71		10,90		9,04
ΣΣ:+z	5,86			-16,90	17,42			-17,79	-17,51		-11,66		8,88
ΣΣ:-x	5,86			-17,54	17,61			-17,29	-17,70		13,99		9,04
ΣΣ:-x	5,86			-16,95	17,43			-17,77	-17,53		-14,75		8,88
ΣΣ:-z	5,86			-17,60	17,62			-17,25	-17,71		22,94		9,05
ΣΣ:-z	5,86			-16,90	17,42			-17,80	-17,51		-23,70		8,87
				-0,59	0,19			0,58	0,19		-52,06		0,58
				0,49	-0,16			-0,48	-0,16		43,39		0,49
1.00G+1.00Q	6,77			-19,95	20,26			-20,31	-20,38		-0,18		10,34
1.00G+1.00Q	6,77			-19,95	20,26			-20,31	-20,38		-0,18		10,34
1.35G+1.50Q	9,42			-27,74	28,17			-28,26	-28,34		-0,18		14,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-27,30	28,02			-28,70	-28,48		38,87		14,38
1.00G+1.00Q	6,77			-19,95	20,26			-20,31	-20,38		-0,18		10,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,66	20,16			-20,60	-20,47		25,85		10,34
1.35G+1.05Q	8,59			-25,31	25,70			-25,75	-25,85		-0,36		13,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-24,58	25,46			-26,48	-26,09		64,72		13,14
1.00G+0.70Q	6,22			-18,33	18,61			-18,64	-18,72		-0,29		9,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,84	18,45			-19,13	-18,88		43,09		9,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 59, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 538	Τέλος: 397	Μέλος: 995	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-14,82	15,10			-15,16	-15,21		-2,63		7,74
Q	1,88			-5,54	5,61			-5,70	-5,66		-0,04		2,83
1.35G+1.50Q	9,64			-28,32	28,80			-29,02	-29,03		-3,62		14,70
ΣΣ:+x	5,99			-17,75	17,98			-17,70	-18,12		22,60		9,05
ΣΣ:+x	5,99			-17,43	17,83			-18,32	-17,97		-27,91		9,27
ΣΣ:+z	5,99			-17,67	17,94			-17,80	-18,08		10,60		9,07
ΣΣ:+z	5,99			-17,51	17,86			-18,21	-18,00		-15,91		9,25

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[397] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,99			-17,68	17,94			-17,83	-18,08		14,17		9,07
ΣΣ:-x	5,99			-17,50	17,87			-18,18	-18,01		-19,48		9,24
ΣΣ:-z	5,99			-17,72	17,96			-17,77	-18,10		24,39		9,06
ΣΣ:-z	5,99			-17,47	17,85			-18,25	-17,99		-29,70		9,26
				-0,02							-52,32		-0,02
				0,01							43,60		0,01
1.00G+1.00Q	6,93			-20,36	20,71			-20,86	-20,87		-2,67		10,57
1.00G+1.00Q	6,93			-20,36	20,71			-20,86	-20,87		-2,67		10,57
1.35G+1.50Q	9,64			-28,32	28,80			-29,02	-29,03		-3,62		14,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-28,31	28,79			-29,01	-29,03		35,62		14,71
1.00G+1.00Q	6,93			-20,36	20,71			-20,86	-20,87		-2,67		10,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,35	20,71			-20,86	-20,87		23,49		10,58
1.35G+1.05Q	8,79			-25,83	26,27			-26,45	-26,48		-3,60		13,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-25,80	26,27			-26,45	-26,48		61,81		13,44
1.00G+0.70Q	6,37			-18,70	19,02			-19,15	-19,17		-2,66		9,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-18,68	19,02			-19,15	-19,18		40,94		9,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 60, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 67	Μέλος: 996	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[67] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-38,52	-2,94	7,92	3,82	-27,07	-5,37	-9,54	3,82	-6,52	-29,36	2,39
Q	2,19		-16,87	-1,23	3,02	0,81	-14,43	-1,99	-3,53	0,81	-1,10	-14,92	0,85
1.35G+1.50Q	11,13		-77,30	-5,81	15,23	6,37	-58,19	-10,23	-18,17	6,37	-10,44	-62,01	4,51
ΣΣ:+x	6,91		2196,81	-4,30	9,76	51,81	-2328,05	-6,05	-11,63	-43,36	28,31	-2297,60	3,16
ΣΣ:+x	6,91		-2290,77	-2,81	9,10	-43,36	2259,42	-6,68	-10,97	51,81	-42,44	2246,27	2,53
ΣΣ:+z	6,91		1884,80	-4,07	9,68	44,40	-2011,80	-6,09	-11,55	-35,95	11,21	-1984,86	3,04
ΣΣ:+z	6,91		-1978,77	-3,04	9,19	-35,95	1943,17	-6,63	-11,06	44,40	-25,35	1930,99	2,62
ΣΣ:-x	6,91		2210,90	-3,97	9,64	44,77	-2341,50	-6,08	-11,51	-36,33	14,83	-2311,76	2,99
ΣΣ:-x	6,91		-2304,87	-3,14	9,23	-36,33	2272,87	-6,64	-11,10	44,77	-28,97	2260,04	2,65
ΣΣ:-z	6,91		2558,58	-4,13	9,70	50,30	-2687,76	-6,04	-11,57	-41,85	28,17	-2659,08	3,08
ΣΣ:-z	6,91		-2652,55	-2,98	9,17	-41,85	2619,13	-6,68	-11,04	50,30	-42,30	2606,51	2,58
			-353,33	0,53	-0,18	1,98	-347,38		-0,18	1,98	-57,88	-348,57	0,53
			294,44	-0,44	0,15	-1,65	289,49		0,15	-1,65	48,23	293,45	-0,44
1.00G+1.00Q	8,01		-55,39	-4,17	10,95	4,63	-41,50	-7,36	-13,07	4,63	-7,61	-44,28	3,24
1.00G+1.00Q	8,01		-55,39	-4,17	10,95	4,63	-41,50	-7,36	-13,07	4,63	-7,61	-44,28	3,24
1.35G+1.50Q	11,13		-77,30	-5,81	15,23	6,37	-58,19	-10,23	-18,17	6,37	-10,44	-62,01	4,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		187,69	-6,21	15,36	4,89	202,35	-10,22	-18,04	4,89	32,96	199,42	4,31
1.00G+1.00Q	8,01		-55,39	-4,17	10,95	4,63	-41,50	-7,36	-13,07	4,63	-7,61	-44,28	3,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		121,28	-4,44	11,04	3,64	132,19	-7,35	-12,98	3,64	21,32	130,01	3,11
1.35G+1.05Q	10,15		-69,71	-5,26	13,87	6,01	-51,69	-9,33	-16,58	6,01	-9,95	-55,30	4,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		371,95	-5,93	14,09	3,53	382,53	-9,33	-16,36	3,53	62,40	380,42	3,79
1.00G+0.70Q	7,35		-50,33	-3,80	10,04	4,39	-37,17	-6,76	-12,01	4,39	-7,29	-39,80	2,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		244,11	-4,25	10,19	2,73	252,32	-6,76	-11,86	2,73	40,95	250,68	2,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 60, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 23	Μέλος: 997		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[67] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-27,07	-5,37	9,38	3,82	-15,62	-3,42	-8,08	3,82	-6,51	-17,91	2,15
Q	2,19		-14,43	-1,99	3,48	0,81	-11,99	-1,38	-3,07	0,81	-1,10	-12,48	0,78
1.35G+1.50Q	11,13		-58,19	-10,23	17,89	6,37	-39,07	-6,68	-15,52	6,37	-10,43	-42,89	4,07
ΣΣ:+x	6,91		2259,42	-6,68	11,34	52,72	-2382,78	-3,36	-9,84	-44,27	11,75	-2338,41	2,07
ΣΣ:+x	6,91		-2328,05	-6,05	10,90	-44,27	2339,48	-4,85	-9,40	52,72	-25,86	2322,90	3,01
ΣΣ:+z	6,91		1943,17	-6,63	11,27	46,16	-2058,69	-3,61	-9,77	-37,72	4,84	-2020,68	2,21
ΣΣ:+z	6,91		-2011,80	-6,09	10,97	-37,72	2015,40	-4,61	-9,47	46,16	-18,94	2000,46	2,87
ΣΣ:-x	6,91		2272,87	-6,64	11,27	46,06	-2390,04	-3,69	-9,77	-37,61	8,83	-2350,79	2,27
ΣΣ:-x	6,91		-2341,50	-6,08	10,97	-37,61	2346,75	-4,52	-9,47	46,06	-22,94	2331,57	2,81
ΣΣ:-z	6,91		2619,13	-6,68	11,32	53,18	-2738,71	-3,51	-9,82	-44,73	16,38	-2697,43	2,17
ΣΣ:-z	6,91		-2687,76	-6,04	10,92	-44,73	2695,42	-4,70	-9,42	53,18	-30,49	2679,64	2,91
			-347,38		-0,18	2,02	-341,34	-0,54	-0,18	2,02	-58,00	-342,55	-0,54
			289,49		0,15	-1,68	284,45	0,45	0,15	-1,68	48,33	288,48	0,45
1.00G+1.00Q	8,01		-41,50	-7,36	12,86	4,63	-27,61	-4,79	-11,15	4,63	-7,60	-30,39	2,93
1.00G+1.00Q	8,01		-41,50	-7,36	12,86	4,63	-27,61	-4,79	-11,15	4,63	-7,60	-30,39	2,93
1.35G+1.50Q	11,13		-58,19	-10,23	17,89	6,37	-39,07	-6,68	-15,52	6,37	-10,43	-42,89	4,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ	11,13		202,35	-10,22	18,02	4,86	216,93	-6,28	-15,39	4,86	33,07	214,02	4,28
1.00G+1.00Q	8,01		-41,50	-7,36	12,86	4,63	-27,61	-4,79	-11,15	4,63	-7,60	-30,39	2,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ	8,01		132,19	-7,35	12,95	3,62	143,06	-4,53	-11,07	3,62	21,40	140,89	3,07
1.35G+1.05Q	10,15		-51,69	-9,33	16,32	6,01	-33,67	-6,06	-14,14	6,01	-9,93	-37,28	3,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ	10,15		382,53	-9,33	16,54	3,49	393,00	-5,39	-13,91	3,49	62,56	390,91	4,06
1.00G+0.70Q	7,35		-37,17	-6,76	11,82	4,39	-24,01	-4,38	-10,23	4,39	-7,27	-26,64	2,70
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ	7,35		252,32	-6,76	11,96	2,71	260,44	-3,93	-10,08	2,71	41,06	258,81	2,92

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 650(Προ)	Τέλος: 629	Μέλος: 998		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[650] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[629] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,40		6,50	0,01	-1,94	-0,31	6,16	-2,96	-3,47	-0,31	-1,53	6,50	0,01
Q	0,42		2,91		-0,62	-0,05	2,85	-0,93	-1,08	-0,05	-0,31	2,91	
1.35G+1.50Q	2,52		13,14	0,01	-3,54	-0,50	12,59	-5,38	-6,31	-0,50	-2,53	13,14	0,01
ΣΣ:+x	1,61		300,30	0,01	-2,23	19,95	-289,84	-3,40	-4,03	-20,62	16,52	-284,39	0,01
ΣΣ:+x	1,61		-284,39	0,01	-2,27	-20,62	305,02	-3,44	-3,99	19,95	-19,90	305,02	0,01
ΣΣ:+z	1,61		323,63	0,01	-2,22	23,35	-307,05	-3,39	-4,04	-24,02	17,58	323,63	0,01
ΣΣ:+z	1,61		-307,72	0,01	-2,27	-24,02	322,22	-3,45	-3,99	23,35	-20,95	-307,01	0,01
ΣΣ:-x	1,61		395,87	0,01	-2,22	23,19	-391,38	-3,39	-4,04	-23,86	22,38	-379,96	0,01
ΣΣ:-x	1,61		-379,96	0,01	-2,27	-23,86	406,55	-3,44	-3,99	23,19	-25,75	406,55	0,01
ΣΣ:-z	1,61		340,86	0,01	-2,23	20,08	-337,74	-3,40	-4,03	-20,75	20,96	-324,95	0,01
ΣΣ:-z	1,61		-324,95	0,01	-2,26	-20,75	352,92	-3,44	-4,00	20,08	-24,33	352,92	0,01
			-22,30		-0,05	-1,97	-24,46	-0,05	-0,05	-1,97	-8,00	-22,30	
			18,59		0,04	1,64	20,38	0,04	0,04	1,64	6,67	20,38	0,04
1.00G+1.00Q	1,82		9,41	0,01	-2,56	-0,36	9,01	-3,88	-4,55	-0,36	-1,84	9,41	0,01
1.00G+1.00Q	1,82		9,41	0,01	-2,56	-0,36	9,01	-3,88	-4,55	-0,36	-1,84	9,41	0,01
1.35G+1.50Q	2,52		13,14	0,01	-3,54	-0,50	12,59	-5,38	-6,31	-0,50	-2,53	13,14	0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ	2,52		29,86	0,01	-3,51	0,98	30,93	-5,34	-6,27	0,98	3,47	30,93	0,01

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[650] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[629] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q	1,82		9,41	0,01	-2,56	-0,36	9,01	-3,88	-4,55	-0,36	-1,84	9,41	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,82		20,56	0,01	-2,53	0,62	21,24	-3,86	-4,53	0,62	2,16	21,24	0,01
1.35G+1.05Q	2,33		11,83	0,01	-3,26	-0,47	11,31	-4,96	-5,82	-0,47	-2,39	11,83	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,33		39,71	0,01	-3,20	1,98	41,88	-4,90	-5,76	1,98	7,61	41,88	0,01
1.00G+0.70Q	1,70		8,53	0,01	-2,37	-0,35	8,15	-3,60	-4,23	-0,35	-1,75	8,53	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,70		27,12	0,01	-2,33	1,29	28,54	-3,56	-4,19	1,29	4,92	28,54	0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 629	Τέλος: 614	Μέλος: 999	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=3,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[629] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[614] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,36		6,16	13,48	-11,27	-2,28	-0,68	-21,92	-12,33	-2,28	-6,07	6,16	13,48
Q			2,85	4,34	-3,77	-0,36	1,79	-6,99	-3,77	-0,36	-1,24	2,85	4,34
1.35G+1.50Q	0,48		12,59	24,71	-20,87	-3,61	1,76	-40,07	-22,31	-3,61	-10,05	12,59	24,71
ΣΣ:+x	0,36		305,02	15,41	-13,06	152,58	-421,08	-25,17	-14,31	-157,50	37,15	-258,71	15,41
ΣΣ:+x	0,36		-289,85	15,89	-13,25	-157,50	421,50	-25,66	-14,13	152,58	-50,53	355,34	15,89
ΣΣ:+z	0,36		322,22	15,37	-13,02	190,78	-494,07	-25,06	-14,36	-195,70	29,36	-262,98	15,37
ΣΣ:+z	0,36		-307,05	15,93	-13,29	-195,70	494,49	-25,77	-14,09	190,78	-42,74	403,53	15,93
ΣΣ:-x	0,36		406,55	15,41	-13,02	157,63	-533,18	-25,02	-14,35	-162,55	34,33	-377,73	15,41
ΣΣ:-x	0,36		-391,38	15,89	-13,29	-162,55	533,60	-25,81	-14,09	157,63	-47,71	473,42	15,89
ΣΣ:-z	0,36		352,92	15,44	-13,05	116,60	-408,44	-25,08	-14,33	-121,51	40,19	-321,41	15,44
ΣΣ:-z	0,36		-337,74	15,86	-13,26	-121,51	408,87	-25,75	-14,12	116,60	-53,57	371,87	15,86
			-24,46	0,42	-0,24	-10,46	-55,84	-0,29	-0,24	-10,46	-34,17	-24,46	0,42
			20,38	-0,35	0,20	8,72	46,53	0,25	0,20	8,72	28,48	41,30	0,25
1.00G+1.00Q	0,36		9,01	17,82	-15,04	-2,64	1,10	-28,91	-16,11	-2,64	-7,31	9,01	17,82
1.00G+1.00Q	0,36		9,01	17,82	-15,04	-2,64	1,10	-28,91	-16,11	-2,64	-7,31	9,01	17,82
1.35G+1.50Q	0,48		12,59	24,71	-20,87	-3,61	1,76	-40,07	-22,31	-3,61	-10,05	12,59	24,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,48		30,93	24,39	-20,70	4,23	43,64	-39,85	-22,13	4,23	15,58	41,10	24,39
1.00G+1.00Q	0,36		9,01	17,82	-15,04	-2,64	1,10	-28,91	-16,11	-2,64	-7,31	9,01	17,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,36		21,24	17,61	-14,92	2,59	29,02	-28,76	-15,99	2,59	9,78	27,47	17,61
1.35G+1.05Q	0,48		11,31	22,75	-19,18	-3,45	0,96	-36,93	-20,61	-3,45	-9,50	11,31	22,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,48		41,88	22,23	-18,88	9,62	70,75	-36,56	-20,32	9,62	33,22	64,98	22,23
1.00G+0.70Q	0,36		8,15	16,52	-13,91	-2,53	0,57	-26,81	-14,98	-2,53	-6,94	8,15	16,52
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,36		28,54	16,17	-13,71	6,19	47,10	-26,57	-14,78	6,19	21,54	43,39	16,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 614	Τέλος: 600	Μέλος: 1000	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[614] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[600] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,20		-0,68	-11,63	7,71	0,17	0,36	-4,92	-5,48	0,17	-4,96	0,15	1,89
Q	0,74		1,79	-3,71	2,54	-0,10	1,21	-1,71	-1,88	-0,10	-0,88	1,67	0,67
1.35G+1.50Q	4,07		1,76	-21,26	14,23	0,09	2,30	-9,20	-10,21	0,09	-8,02	2,19	3,57
ΣΣ:+x	2,57		421,50	-14,78	9,45	70,36	-659,38	-4,27	-6,88	-70,10	12,92	-447,74	1,85
ΣΣ:+x	2,57		-421,08	-12,18	8,52	-70,10	661,36	-7,27	-5,95	70,36	-23,73	597,45	2,61
ΣΣ:+z	2,57		494,49	-15,16	9,58	63,56	-666,22	-3,86	-7,01	-63,30	8,51	-510,82	1,78
ΣΣ:+z	2,57		-494,07	-11,81	8,39	-63,30	668,20	-7,69	-5,82	63,56	-19,32	618,76	2,71
ΣΣ:-x	2,57		533,60	-15,26	9,62	70,81	-774,21	-3,73	-7,05	-70,55	12,61	-564,45	1,78
ΣΣ:-x	2,57		-533,18	-11,70	8,35	-70,55	776,19	-7,82	-5,78	70,81	-23,41	714,18	2,75
ΣΣ:-z	2,57		408,87	-15,06	9,55	77,46	-751,10	-3,94	-6,98	-77,20	17,36	-460,37	1,79
ΣΣ:-z	2,57		-408,44	-11,90	8,42	-77,20	753,08	-7,60	-5,85	77,46	-28,16	672,74	2,70
			-55,84	-0,33	0,12	10,35	6,28	0,41	0,12	10,35	-42,54	-6,15	0,41
			46,53	0,27	-0,10	-8,63	-5,23	-0,34	-0,10	-8,63	35,45	36,18	0,27
1.00G+1.00Q	2,93		1,10	-15,34	10,26	0,08	1,57	-6,63	-7,35	0,08	-5,84	1,47	2,57
1.00G+1.00Q	2,93		1,10	-15,34	10,26	0,08	1,57	-6,63	-7,35	0,08	-5,84	1,47	2,57
1.35G+1.50Q	4,07		1,76	-21,26	14,23	0,09	2,30	-9,20	-10,21	0,09	-8,02	2,19	3,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,07		43,64	-21,01	14,14	-7,67	-2,41	-9,51	-10,30	-7,67	23,89	34,43	3,48
1.00G+1.00Q	2,93		1,10	-15,34	10,26	0,08	1,57	-6,63	-7,35	0,08	-5,84	1,47	2,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,93		29,02	-15,17	10,20	-5,10	-1,57	-6,83	-7,41	-5,10	15,43	22,90	2,51
1.35G+1.05Q	3,74		0,96	-19,59	13,08	0,13	1,75	-8,43	-9,36	0,13	-7,62	1,59	3,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,74		70,75	-19,18	12,93	-12,81	-6,09	-8,94	-9,52	-12,81	45,55	55,38	3,12
1.00G+0.70Q	2,71		0,57	-14,22	9,49	0,11	1,20	-6,11	-6,79	0,11	-5,58	1,08	2,37
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,71		47,10	-13,95	9,39	-8,52	-4,03	-6,45	-6,89	-8,52	29,87	36,87	2,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 600	Τέλος: 580	Μέλος: 1001	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[600] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[580] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		0,36	-6,80	6,56	-0,82	-4,55	-5,62	-6,17	-0,82	3,91	-0,62	3,34
Q	0,71		1,21	-2,26	2,18	-0,43	-1,36	-1,90	-2,06	-0,43	1,90	0,69	1,10
1.35G+1.50Q	3,92		2,30	-12,58	12,13	-1,75	-8,18	-10,43	-11,42	-1,75	8,13	0,20	6,16
ΣΣ:+x	2,48		661,36	-10,04	8,37	169,07	-1389,62	-4,37	-7,91	-171,13	39,87	-752,27	3,84
ΣΣ:+x	2,48		-659,38	-5,83	6,94	-171,13	1379,23	-8,76	-6,48	169,07	-30,17	1201,80	4,05
ΣΣ:+z	2,48		668,20	-10,62	8,57	183,16	-1374,67	-3,76	-8,11	-185,23	36,51	-732,24	3,82
ΣΣ:+z	2,48		-666,22	-5,25	6,74	-185,23	1364,28	-9,37	-6,28	183,16	-26,82	1176,71	4,19
ΣΣ:-x	2,48		776,19	-10,86	8,65	175,19	-1426,93	-3,51	-8,19	-177,25	49,30	-840,57	3,84
ΣΣ:-x	2,48		-774,21	-5,01	6,66	-177,25	1416,53	-9,62	-6,20	175,19	-39,60	1244,39	4,24
ΣΣ:-z	2,48		753,08	-10,55	8,54	151,91	-1367,75	-3,84	-8,09	-153,97	55,07	-830,36	3,83
ΣΣ:-z	2,48		-751,10	-5,32	6,76	-153,97	1357,35	-9,29	-6,31	151,91	-45,38	1205,85	4,17
			6,28	0,29	-0,14	4,46	33,04	-0,57	-0,14	4,46	-44,62	27,69	0,29
			-5,23	-0,24	0,12	-3,72	-27,53	0,48	0,12	-3,72	37,18	-9,69	0,48
1.00G+1.00Q	2,83		1,57	-9,06	8,74	-1,25	-5,91	-7,52	-8,23	-1,25	5,81	0,07	4,44
1.00G+1.00Q	2,83		1,57	-9,06	8,74	-1,25	-5,91	-7,52	-8,23	-1,25	5,81	0,07	4,44
1.35G+1.50Q	3,92		2,30	-12,58	12,13	-1,75	-8,18	-10,43	-11,42	-1,75	8,13	0,20	6,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-2,41	-12,79	12,24	-5,09	-32,96	-10,00	-11,31	-5,09	41,60	-8,52	6,26
1.00G+1.00Q	2,83		1,57	-9,06	8,74	-1,25	-5,91	-7,52	-8,23	-1,25	5,81	0,07	4,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-1,57	-9,21	8,81	-3,48	-22,43	-7,23	-8,16	-3,48	28,12	-5,74	4,51
1.35G+1.05Q	3,61		1,75	-11,56	11,15	-1,55	-7,57	-9,58	-10,49	-1,55	7,28	-0,11	5,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-6,09	-11,92	11,33	-7,13	-48,87	-8,86	-10,31	-7,13	63,05	-14,65	5,84
1.00G+0.70Q	2,62		1,20	-8,39	8,09	-1,12	-5,50	-6,95	-7,61	-1,12	5,24	-0,14	4,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-4,03	-8,63	8,21	-4,83	-33,03	-6,47	-7,49	-4,83	42,43	-9,83	4,23

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 580	Τέλος: 560	Μέλος: 1002	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[580] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[560] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-4,55	-6,33	6,34	-0,45	-7,25	-6,46	-6,39	-0,45	2,68	-5,09	3,15
Q	0,71		-1,36	-2,10	2,11	-0,20	-2,58	-2,15	-2,13	-0,20	1,27	-1,60	1,06
1.35G+1.50Q	3,92		-8,18	-11,70	11,73	-0,91	-13,66	-11,94	-11,81	-0,91	5,52	-9,28	5,84
ΣΣ: +x	2,48		1379,23	-8,43	7,65	85,71	-1867,06	-7,07	-7,70	-86,81	59,90	-1482,77	3,97
ΣΣ: +x	2,48		-1389,62	-6,33	7,15	-86,81	1850,06	-8,00	-7,20	85,71	-53,32	1753,93	3,38
ΣΣ: +z	2,48		1364,28	-8,73	7,73	83,38	-1794,64	-6,92	-7,78	-84,48	57,31	-1454,26	4,05
ΣΣ: +z	2,48		-1374,67	-6,03	7,07	-84,48	1777,65	-8,15	-7,12	83,38	-50,73	1691,21	3,31
ΣΣ: -x	2,48		1416,53	-8,89	7,76	92,76	-1899,39	-6,86	-7,81	-93,86	78,14	-1516,49	4,09
ΣΣ: -x	2,48		-1426,93	-5,88	7,04	-93,86	1882,40	-8,21	-7,09	92,76	-71,56	1785,07	3,27
ΣΣ: -z	2,48		1357,35	-8,73	7,72	100,56	-1943,30	-6,94	-7,77	-101,66	85,58	-1480,66	4,05
ΣΣ: -z	2,48		-1367,75	-6,04	7,08	-101,66	1926,30	-8,13	-7,13	100,56	-79,00	1810,74	3,30
			33,04	-0,20	0,07	4,89	62,38	0,21	0,07	4,89	-58,59	56,51	0,21
			-27,53	0,16	-0,06	-4,07	-51,98	-0,18	-0,06	-4,07	48,82	-32,42	0,16
1.00G+1.00Q	2,83		-5,91	-8,43	8,46	-0,65	-9,83	-8,61	-8,51	-0,65	3,95	-6,69	4,21
1.00G+1.00Q	2,83		-5,91	-8,43	8,46	-0,65	-9,83	-8,61	-8,51	-0,65	3,95	-6,69	4,21
1.35G+1.50Q	3,92		-8,18	-11,70	11,73	-0,91	-13,66	-11,94	-11,81	-0,91	5,52	-9,28	5,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-32,96	-11,55	11,68	-4,58	-60,44	-12,10	-11,86	-4,58	49,46	-38,46	5,83
1.00G+1.00Q	2,83		-5,91	-8,43	8,46	-0,65	-9,83	-8,61	-8,51	-0,65	3,95	-6,69	4,21
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-22,43	-8,33	8,42	-3,10	-41,02	-8,72	-8,55	-3,10	33,24	-26,15	4,20
1.35G+1.05Q	3,61		-7,57	-10,75	10,78	-0,82	-12,49	-10,98	-10,86	-0,82	4,95	-8,55	5,36
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-48,87	-10,51	10,70	-6,93	-90,47	-11,24	-10,94	-6,93	78,19	-57,19	5,35
1.00G+0.70Q	2,62		-5,50	-7,80	7,82	-0,59	-9,05	-7,96	-7,88	-0,59	3,57	-6,21	3,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-33,03	-7,64	7,77	-4,67	-61,04	-8,14	-7,93	-4,67	52,39	-38,63	3,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 560	Τέλος: 540	Μέλος: 1003	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[560] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[540] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-7,25	-6,46	6,40	-0,59	-10,81	-6,26	-6,33	-0,59	0,91	-7,96	3,18
Q	0,71		-2,58	-2,15	2,13	-0,24	-4,02	-2,06	-2,11	-0,24	0,81	-2,87	1,07
1.35G+1.50Q	3,92		-13,66	-11,95	11,84	-1,16	-20,62	-11,55	-11,71	-1,16	2,44	-15,05	5,91
ΣΣ: +x	2,48		1850,06	-7,97	7,54	83,94	-1857,55	-7,14	-7,45	-85,36	45,74	1835,30	3,97
ΣΣ: +x	2,48		-1867,06	-7,10	7,40	-85,36	1832,01	-7,45	-7,31	83,94	-43,16	-1844,57	3,47
ΣΣ: +z	2,48		1777,65	-8,11	7,55	104,05	-1640,95	-7,13	-7,47	-105,47	36,95	1728,25	4,06
ΣΣ: +z	2,48		-1794,64	-6,97	7,38	-105,47	1615,41	-7,45	-7,30	104,05	-34,37	-1653,76	3,39
ΣΣ: -x	2,48		1882,40	-8,17	7,56	85,78	-1888,71	-7,10	-7,48	-87,20	60,34	1867,12	4,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[560] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[540] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	2,48		-1899,39	-6,90	7,37	-87,20	1863,17	-7,48	-7,29	85,78	-57,76	-1875,75	3,34
ΣΣ:-z	2,48		1926,30	-8,09	7,55	59,99	-2189,60	-7,09	-7,47	-61,42	73,10	-1989,57	4,06
ΣΣ:-z	2,48		-1943,30	-6,98	7,38	-61,42	2164,06	-7,49	-7,30	59,99	-70,52	2113,72	3,39
			62,38	0,21	-0,09	4,29	88,10	-0,35	-0,09	4,29	-61,45	82,96	0,21
			-51,98	-0,18	0,08	-3,57	-73,42	0,29	0,08	-3,57	51,21	-56,27	0,29
1.00G+1.00Q	2,83		-9,83	-8,61	8,53	-0,83	-14,83	-8,32	-8,44	-0,83	1,72	-10,83	4,26
1.00G+1.00Q	2,83		-9,83	-8,61	8,53	-0,83	-14,83	-8,32	-8,44	-0,83	1,72	-10,83	4,26
1.35G+1.50Q	3,92		-13,66	-11,95	11,84	-1,16	-20,62	-11,55	-11,71	-1,16	2,44	-15,05	5,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-60,44	-12,11	11,91	-4,38	-86,70	-11,29	-11,64	-4,38	48,53	-65,69	5,96
1.00G+1.00Q	2,83		-9,83	-8,61	8,53	-0,83	-14,83	-8,32	-8,44	-0,83	1,72	-10,83	4,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-41,02	-8,72	8,58	-2,98	-58,88	-8,15	-8,39	-2,98	32,44	-44,59	4,29
1.35G+1.05Q	3,61		-12,49	-10,98	10,88	-1,05	-18,81	-10,62	-10,76	-1,05	2,08	-13,76	5,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-90,47	-11,24	11,00	-6,41	-128,94	-10,18	-10,64	-6,41	78,89	-98,16	5,51
1.00G+0.70Q	2,62		-9,05	-7,97	7,89	-0,76	-13,62	-7,71	-7,81	-0,76	1,47	-9,97	3,94
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-61,04	-8,14	7,97	-4,33	-87,04	-7,41	-7,73	-4,33	52,68	-66,24	3,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 61, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 540	Τέλος: 533	Μέλος: 1004	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[540] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[533] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-10,81	-6,26	6,35	-0,97	-16,65	-6,33	-6,38	-0,97	-1,02	-11,98	3,25
Q	0,71		-4,02	-2,06	2,09	-0,20	-5,21	-2,22	-2,15	-0,20	0,19	-4,25	1,04
1.35G+1.50Q	3,92		-20,62	-11,53	11,72	-1,61	-30,28	-11,87	-11,83	-1,61	-1,09	-22,55	5,96
ΣΣ:+x	2,48		1832,01	-7,45	7,53	159,38	-1874,54	-6,77	-7,58	-161,51	29,58	1794,92	3,50
ΣΣ:+x	2,48		-1857,55	-7,12	7,27	-161,51	1836,19	-8,11	-7,32	159,38	-31,47	-1802,35	4,06
ΣΣ:+z	2,48		1615,41	-7,45	7,56	155,98	-1657,60	-6,62	-7,61	-158,11	21,99	1574,49	3,43
ΣΣ:+z	2,48		-1640,95	-7,11	7,24	-158,11	1619,26	-8,26	-7,29	155,98	-23,88	-1579,87	4,12
ΣΣ:-x	2,48		1863,17	-7,49	7,59	161,71	-1894,79	-6,47	-7,64	-163,85	40,51	-1827,08	3,37
ΣΣ:-x	2,48		-1888,71	-7,08	7,21	-163,85	1856,45	-8,41	-7,26	161,71	-42,41	1820,70	4,18
ΣΣ:-z	2,48		2164,06	-7,50	7,58	156,37	-2192,48	-6,52	-7,63	-158,51	51,33	-2139,14	3,40
ΣΣ:-z	2,48		-2189,60	-7,07	7,22	-158,51	2154,14	-8,36	-7,27	156,37	-53,22	2129,02	4,15
			88,10	-0,36	0,27	-0,14	87,26	1,23	0,27	-0,14	-60,32	87,93	1,23
			-73,42	0,30	-0,22	0,12	-72,71	-1,03	-0,22	0,12	50,26	-72,85	0,30
1.00G+1.00Q	2,83		-14,83	-8,31	8,45	-1,17	-21,85	-8,55	-8,52	-1,17	-0,83	-16,23	4,30
1.00G+1.00Q	2,83		-14,83	-8,31	8,45	-1,17	-21,85	-8,55	-8,52	-1,17	-0,83	-16,23	4,30
1.35G+1.50Q	3,92		-20,62	-11,53	11,72	-1,61	-30,28	-11,87	-11,83	-1,61	-1,09	-22,55	5,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-86,70	-11,26	11,52	-1,50	-95,73	-12,80	-12,03	-1,50	44,14	-88,50	5,63
1.00G+1.00Q	2,83		-14,83	-8,31	8,45	-1,17	-21,85	-8,55	-8,52	-1,17	-0,83	-16,23	4,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-58,88	-8,13	8,31	-1,10	-65,48	-9,16	-8,66	-1,10	29,33	-60,20	4,08
1.35G+1.05Q	3,61		-18,81	-10,61	10,77	-1,52	-27,94	-10,87	-10,86	-1,52	-1,18	-20,64	5,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-128,94	-10,15	10,44	-1,35	-137,01	-12,41	-11,20	-1,35	74,22	-130,55	4,95
1.00G+0.70Q	2,62		-13,62	-7,70	7,82	-1,11	-20,29	-7,88	-7,88	-1,11	-0,89	-14,96	3,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-87,04	-7,39	7,60	-0,99	-93,01	-8,91	-8,10	-0,99	49,38	-88,23	3,62

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 672(Προ)	Τέλος: 649	Μέλος: 1005		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[672] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[649] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,40		-8,29	0,01	-1,89	0,25	-8,01	-2,91	-3,43	0,25	-1,53	-8,01	0,01
Q	0,42		-3,32		-0,60	0,04	-3,28	-0,91	-1,06	0,04	-0,28	-3,28	
1.35G+1.50Q	2,52		-16,17	0,02	-3,46	0,40	-15,73	-5,29	-6,23	0,40	-2,48	-15,73	0,02
ΣΣ:+x	1,61		685,50	0,01	-2,17	20,64	-716,03	-3,33	-3,99	-20,10	19,94	-705,37	0,01
ΣΣ:+x	1,61		-705,37	0,01	-2,22	-20,10	696,76	-3,39	-3,94	20,64	-23,27	696,76	0,01
ΣΣ:+z	1,61		594,62	0,01	-2,17	24,02	-624,24	-3,33	-3,99	-23,47	14,93	-614,49	0,01
ΣΣ:+z	1,61		-614,49	0,01	-2,22	-23,47	604,97	-3,39	-3,94	24,02	-18,26	604,97	0,01
ΣΣ:-x	1,61		714,43	0,01	-2,18	23,79	-749,09	-3,34	-3,98	-23,25	17,74	-734,30	0,01
ΣΣ:-x	1,61		-734,30	0,01	-2,22	-23,25	729,82	-3,39	-3,94	23,79	-21,07	729,82	0,01
ΣΣ:-z	1,61		788,11	0,01	-2,18	20,86	-824,20	-3,34	-3,98	-20,32	18,86	-807,98	0,01
ΣΣ:-z	1,61		-807,98	0,01	-2,22	-20,32	804,92	-3,39	-3,94	20,86	-22,19	804,92	0,01
			-17,29		-0,05	0,63	-16,60	-0,06	-0,05	0,63	-12,26	-16,60	
			14,41		0,04	-0,52	13,84	0,05	0,04	-0,52	10,21	14,41	0,05
1.00G+1.00Q	1,82		-11,61	0,01	-2,50	0,29	-11,29	-3,82	-4,49	0,29	-1,81	-11,29	0,01
1.00G+1.00Q	1,82		-11,61	0,01	-2,50	0,29	-11,29	-3,82	-4,49	0,29	-1,81	-11,29	0,01
1.35G+1.50Q	2,52		-16,17	0,02	-3,46	0,40	-15,73	-5,29	-6,23	0,40	-2,48	-15,73	0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,52		-3,20	0,01	-3,42	-0,07	-3,28	-5,25	-6,19	-0,07	6,71	-3,20	0,01
1.00G+1.00Q	1,82		-11,61	0,01	-2,50	0,29	-11,29	-3,82	-4,49	0,29	-1,81	-11,29	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,82		-2,96	0,01	-2,47	-0,02	-2,99	-3,79	-4,47	-0,02	4,32	-2,96	0,01
1.35G+1.05Q	2,33		-14,67	0,01	-3,19	0,38	-14,26	-4,88	-5,75	0,38	-2,35	-14,26	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,33		6,94	0,01	-3,13	-0,41	6,50	-4,81	-5,68	-0,41	12,97	6,94	0,01
1.00G+0.70Q	1,70		-10,61	0,01	-2,32	0,28	-10,31	-3,55	-4,18	0,28	-1,72	-10,31	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,70		3,80	0,01	-2,27	-0,25	3,53	-3,50	-4,13	-0,25	8,49	3,80	0,01

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 649	Τέλος: 628	Μέλος: 1006		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=3,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[649] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[628] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,94		-8,01	13,72	-9,76	2,28	-1,17	-24,31	-15,59	2,28	-5,66	-2,54	13,72
Q	0,64		-3,28	4,44	-3,17	0,36	-2,21	-7,94	-5,08	0,36	-1,02	-2,43	4,44
1.35G+1.50Q	3,58		-15,73	25,17	-17,93	3,61	-4,90	-44,73	-28,67	3,61	-9,16	-7,07	25,17
ΣΣ:+x	2,26		696,76	15,70	-11,20	161,04	-744,04	-28,00	-18,28	-156,12	45,57	-688,72	16,17
ΣΣ:+x	2,26		-716,04	16,17	-11,49	-156,12	739,52	-28,56	-17,98	161,04	-57,90	706,03	15,70
ΣΣ:+z	2,26		604,97	15,67	-11,22	197,09	-773,75	-28,08	-18,26	-192,17	42,59	-613,71	16,20
ΣΣ:+z	2,26		-624,24	16,20	-11,47	-192,17	769,23	-28,48	-18,00	197,09	-54,92	701,36	15,67
ΣΣ:-x	2,26		729,82	15,72	-11,25	161,41	-816,17	-28,14	-18,23	-156,49	46,49	-738,00	16,15
ΣΣ:-x	2,26		-749,10	16,15	-11,44	-156,49	811,65	-28,42	-18,04	161,41	-58,83	772,75	15,72
ΣΣ:-z	2,26		804,92	15,75	-11,25	122,74	-833,73	-28,10	-18,23	-117,82	50,12	-808,80	16,12
ΣΣ:-z	2,26		-824,20	16,12	-11,45	-117,82	829,21	-28,46	-18,03	122,74	-62,46	811,70	15,75
			-16,60	0,45	-0,26	10,47	14,79	-0,33	-0,26	10,47	-41,71	8,51	0,45
			13,84	-0,37	0,21	-8,72	-12,33	0,27	0,21	-8,72	34,76	13,84	0,27
1.00G+1.00Q	2,58		-11,29	18,15	-12,93	2,64	-3,38	-32,25	-20,67	2,64	-6,67	-4,96	18,15
1.00G+1.00Q	2,58		-11,29	18,15	-12,93	2,64	-3,38	-32,25	-20,67	2,64	-6,67	-4,96	18,15
1.35G+1.50Q	3,58		-15,73	25,17	-17,93	3,61	-4,90	-44,73	-28,67	3,61	-9,16	-7,07	25,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,58		-3,28	24,84	-17,74	-4,24	-15,99	-44,49	-28,48	-4,24	22,13	-3,28	24,84
1.00G+1.00Q	2,58		-11,29	18,15	-12,93	2,64	-3,38	-32,25	-20,67	2,64	-6,67	-4,96	18,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,58		-2,99	17,93	-12,80	-2,60	-10,78	-32,09	-20,54	-2,60	14,19	-2,99	17,93
1.35G+1.05Q	3,29		-14,26	23,18	-16,51	3,45	-3,90	-41,16	-26,38	3,45	-8,70	-5,97	23,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[649] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[628] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	3,29 2,39		6,50 -10,31	22,62 16,82	-16,18 -11,98	-9,63 2,53	-22,39 -2,72	-40,75 -29,87	-26,06 -19,15	-9,63 2,53	43,44 -6,37	6,50 -4,24	22,62 16,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,39		3,53	16,45	-11,77	-6,19	-15,05	-29,60	-18,93	-6,19	28,40	3,53	16,45

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 628	Τέλος: 613	Μέλος: 1007	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[628] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[613] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,20		-1,17	-12,40	7,89	-0,35	-3,30	-4,64	-5,30	-0,35	-4,90	-1,59	1,75
Q	0,74		-2,21	-4,01	2,61	-0,04	-2,46	-1,61	-1,81	-0,04	-0,85	-2,26	0,61
1.35G+1.50Q	4,07		-4,90	-22,75	14,56	-0,54	-8,14	-8,68	-9,87	-0,54	-7,88	-5,55	3,28
ΣΣ:+x	2,57		739,52	-15,47	9,52	71,22	-1116,59	-4,56	-6,53	-71,97	18,37	-813,89	1,95
ΣΣ:+x	2,57		-744,04	-13,34	8,87	-71,97	1107,58	-6,33	-5,88	71,22	-29,02	1030,31	2,17
ΣΣ:+z	2,57		769,23	-15,29	9,46	63,60	-1042,32	-4,70	-6,48	-64,35	13,07	-820,02	1,95
ΣΣ:+z	2,57		-773,75	-13,52	8,92	-64,35	1033,31	-6,19	-5,93	63,60	-23,73	974,27	2,16
ΣΣ:-x	2,57		811,65	-15,06	9,39	71,67	-1162,07	-4,89	-6,41	-72,42	15,67	-879,09	1,97
ΣΣ:-x	2,57		-816,17	-13,75	8,99	-72,42	1153,06	-6,01	-6,00	71,67	-26,33	1079,72	2,14
ΣΣ:-z	2,57		829,21	-15,18	9,43	78,98	-1268,55	-4,79	-6,44	-79,73	20,23	-917,24	1,97
ΣΣ:-z	2,57		-833,73	-13,63	8,95	-79,73	1259,54	-6,10	-5,97	78,98	-30,88	1170,77	2,14
			14,79	-0,42	0,11	-1,29	7,08	0,27	0,11	-1,29	-52,74	13,25	0,27
			-12,33	0,35	-0,10	1,07	-5,90	-0,22	-0,10	1,07	43,95	-7,19	0,35
1.00G+1.00Q	2,93		-3,38	-16,41	10,50	-0,40	-5,76	-6,25	-7,11	-0,40	-5,74	-3,86	2,36
1.00G+1.00Q	2,93		-3,38	-16,41	10,50	-0,40	-5,76	-6,25	-7,11	-0,40	-5,74	-3,86	2,36
1.35G+1.50Q	4,07		-4,90	-22,75	14,56	-0,54	-8,14	-8,68	-9,87	-0,54	-7,88	-5,55	3,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	4,07		-15,99	-22,44	14,48	0,42	-13,45	-8,88	-9,96	0,42	31,67	-13,96	3,29
1.00G+1.00Q	2,93		-3,38	-16,41	10,50	-0,40	-5,76	-6,25	-7,11	-0,40	-5,74	-3,86	2,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,93		-10,78	-16,20	10,44	0,25	-9,30	-6,38	-7,17	0,25	20,62	-9,59	2,37
1.35G+1.05Q	3,74		-3,90	-20,95	13,39	-0,52	-7,03	-7,96	-9,06	-0,52	-7,50	-4,53	3,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,74		-22,39	-20,43	13,25	1,08	-15,89	-8,29	-9,20	1,08	58,42	-17,19	3,02
1.00G+0.70Q	2,71		-2,72	-15,21	9,71	-0,38	-5,02	-5,77	-6,57	-0,38	-5,49	-3,18	2,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,71		-15,05	-14,86	9,62	0,69	-10,92	-5,99	-6,66	0,69	38,46	-11,75	2,19

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 613	Τέλος: 599	Μέλος: 1008	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[613] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[599] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-3,30	-6,58	6,49	0,13	-2,50	-5,84	-6,24	0,13	3,00	-2,66	3,34
Q	0,71		-2,46	-2,20	2,16	0,14	-1,64	-1,96	-2,08	0,14	1,74	-1,81	1,10
1.35G+1.50Q	3,92		-8,14	-12,18	12,00	0,38	-5,84	-10,82	-11,55	0,38	6,66	-6,30	6,16
ΣΣ:+x	2,48		1107,58	-8,73	7,88	173,19	-1850,59	-6,01	-7,59	-172,78	31,95	-1228,82	4,01
ΣΣ:+x	2,48		-1116,59	-6,63	7,26	-172,78	1844,02	-7,63	-6,97	173,19	-24,24	1671,30	3,76
ΣΣ:+z	2,48		1033,31	-8,53	7,83	184,31	-1753,92	-6,13	-7,54	-183,90	21,17	-1135,35	3,98
ΣΣ:+z	2,48		-1042,32	-6,82	7,31	-183,90	1747,35	-7,51	-7,02	184,31	-13,47	1568,72	3,79
ΣΣ:-x	2,48		1153,06	-8,37	7,78	173,14	-1850,44	-6,27	-7,49	-172,73	23,74	-1262,08	3,97
ΣΣ:-x	2,48		-1162,07	-6,98	7,36	-172,73	1843,86	-7,37	-7,07	173,14	-16,03	1677,33	3,80
ΣΣ:-z	2,48		1259,54	-8,49	7,81	152,38	-1909,27	-6,20	-7,52	-151,98	32,67	-1372,25	3,99
ΣΣ:-z	2,48		-1268,55	-6,87	7,33	-151,98	1902,70	-7,44	-7,04	152,38	-24,96	1754,99	3,79
			7,08	0,21	-0,07	5,35	39,17	-0,23	-0,07	5,35	-66,22	32,76	0,21
			-5,90	-0,17	0,06	-4,46	-32,65	0,19	0,06	-4,46	55,19	-11,25	0,19
1.00G+1.00Q	2,83		-5,76	-8,78	8,65	0,27	-4,14	-7,80	-8,32	0,27	4,74	-4,47	4,44
1.00G+1.00Q	2,83		-5,76	-8,78	8,65	0,27	-4,14	-7,80	-8,32	0,27	4,74	-4,47	4,44
1.35G+1.50Q	3,92		-8,14	-12,18	12,00	0,38	-5,84	-10,82	-11,55	0,38	6,66	-6,30	6,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-13,45	-12,33	12,05	-3,63	-35,22	-10,65	-11,49	-3,63	56,33	-17,81	6,17
1.00G+1.00Q	2,83		-5,76	-8,78	8,65	0,27	-4,14	-7,80	-8,32	0,27	4,74	-4,47	4,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-9,30	-8,88	8,68	-2,41	-23,73	-7,68	-8,29	-2,41	37,85	-12,18	4,45
1.35G+1.05Q	3,61		-7,03	-11,19	11,03	0,32	-5,10	-9,94	-10,61	0,32	5,88	-5,49	5,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-15,89	-11,45	11,12	-6,36	-54,07	-9,66	-10,52	-6,36	88,66	-23,52	5,68
1.00G+0.70Q	2,62		-5,02	-8,12	8,00	0,23	-3,65	-7,21	-7,70	0,23	4,22	-3,92	4,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-10,92	-8,29	8,06	-4,23	-36,30	-7,02	-7,64	-4,23	59,40	-16,00	4,12

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 599	Τέλος: 579	Μέλος: 1009	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[599] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[579] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-2,50	-6,54	6,40	-0,59	-6,04	-6,36	-6,33	-0,59	4,21	-3,21	3,10
Q	0,71		-1,64	-2,15	2,12	-0,23	-3,01	-2,12	-2,11	-0,23	1,83	-1,92	1,04
1.35G+1.50Q	3,92		-5,84	-12,06	11,82	-1,14	-12,67	-11,77	-11,72	-1,14	8,42	-7,21	5,74
ΣΣ:+x	2,48		1844,02	-7,84	7,48	87,05	-2333,72	-7,20	-7,42	-88,45	27,94	-1945,25	3,82
ΣΣ:+x	2,48		-1850,59	-7,40	7,43	-88,45	2318,72	-7,64	-7,37	87,05	-17,76	2222,06	3,41
ΣΣ:+z	2,48		1747,35	-7,80	7,49	83,35	-2178,43	-7,24	-7,42	-84,76	17,00	-1835,43	3,46
ΣΣ:+z	2,48		-1753,92	-7,43	7,43	-84,76	2163,43	-7,60	-7,36	83,35	-6,83	2077,24	3,78
ΣΣ:-x	2,48		1843,86	-7,79	7,48	91,57	-2324,13	-7,27	-7,42	-92,97	21,22	-1941,62	3,76
ΣΣ:-x	2,48		-1850,44	-7,44	7,43	-92,97	2309,14	-7,57	-7,37	91,57	-11,05	2212,99	3,47
ΣΣ:-z	2,48		1902,70	-7,81	7,48	100,68	-2479,14	-7,24	-7,42	-102,09	31,55	-2021,27	3,79
ΣΣ:-z	2,48		-1909,27	-7,42	7,43	-102,09	2464,15	-7,60	-7,37	100,68	-21,38	2350,16	3,44
			39,17	0,08	-0,01	5,50	72,18	0,01	-0,01	5,50	-71,66	65,58	0,08
			-32,65	-0,07		-4,58	-60,15	-0,01		-4,58	59,72	-38,15	-0,07
1.00G+1.00Q	2,83		-4,14	-8,69	8,52	-0,82	-9,05	-8,48	-8,45	-0,82	6,04	-5,13	4,14
1.00G+1.00Q	2,83		-4,14	-8,69	8,52	-0,82	-9,05	-8,48	-8,45	-0,82	6,04	-5,13	4,14
1.35G+1.50Q	3,92		-5,84	-12,06	11,82	-1,14	-12,67	-11,77	-11,72	-1,14	8,42	-7,21	5,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-35,22	-12,12	11,83	-5,26	-66,81	-11,78	-11,72	-5,26	62,17	-41,54	5,71
1.00G+1.00Q	2,83		-4,14	-8,69	8,52	-0,82	-9,05	-8,48	-8,45	-0,82	6,04	-5,13	4,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-23,73	-8,73	8,53	-3,57	-45,14	-8,49	-8,44	-3,57	41,87	-28,01	4,11
1.35G+1.05Q	3,61		-5,10	-11,09	10,86	-1,04	-11,32	-10,82	-10,77	-1,04	7,60	-6,34	5,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-54,07	-11,19	10,88	-7,91	-101,54	-10,83	-10,76	-7,91	97,17	-63,56	5,22
1.00G+0.70Q	2,62		-3,65	-8,05	7,88	-0,75	-8,15	-7,85	-7,82	-0,75	5,49	-4,55	3,83
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-36,30	-8,11	7,89	-5,33	-68,30	-7,86	-7,81	-5,33	65,20	-42,70	3,79

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 579	Τέλος: 559	Μέλος: 1010	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[579] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[559] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-6,04	-6,37	6,40	-0,52	-9,19	-6,15	-6,33	-0,52	4,15	-6,67	3,29
Q	0,71		-3,01	-2,13	2,14	-0,27	-4,66	-2,03	-2,10	-0,27	1,91	-3,34	1,10
1.35G+1.50Q	3,92		-12,67	-11,79	11,85	-1,12	-19,39	-11,35	-11,70	-1,12	8,47	-14,02	6,09
ΣΣ: +x	2,48		2318,72	-7,65	7,57	85,48	-2345,74	-6,77	-7,48	-86,80	31,71	-2324,72	3,73
ΣΣ: +x	2,48		-2333,72	-7,21	7,37	-86,80	2322,82	-7,56	-7,28	85,48	-21,60	2312,82	3,94
ΣΣ: +z	2,48		2163,43	-7,61	7,54	104,36	-2062,92	-6,89	-7,46	-105,68	16,32	2124,43	3,77
ΣΣ: +z	2,48		-2178,43	-7,25	7,39	-105,68	2040,00	-7,45	-7,31	104,36	-6,21	-2071,22	3,91
ΣΣ: -x	2,48		2309,14	-7,58	7,53	84,74	-2348,44	-6,93	-7,44	-86,07	22,25	-2319,54	3,77
ΣΣ: -x	2,48		-2324,13	-7,28	7,41	-86,07	2325,52	-7,40	-7,32	84,74	-12,14	2313,23	3,90
ΣΣ: -z	2,48		2464,15	-7,61	7,55	59,89	-2738,38	-6,85	-7,46	-61,21	36,18	-2528,87	3,75
ΣΣ: -z	2,48		-2479,14	-7,25	7,39	-61,21	2715,46	-7,48	-7,30	59,89	-26,07	2663,19	3,93
			72,18	0,02	-0,06	5,30	103,99	-0,36	-0,06	5,30	-75,06	97,63	-0,36
			-60,15	-0,02	0,05	-4,42	-86,66	0,30	0,05	-4,42	62,55	-65,45	0,30
1.00G+1.00Q	2,83		-9,05	-8,50	8,54	-0,80	-13,85	-8,18	-8,43	-0,80	6,06	-10,01	4,39
1.00G+1.00Q	2,83		-9,05	-8,50	8,54	-0,80	-13,85	-8,18	-8,43	-0,80	6,06	-10,01	4,39
1.35G+1.50Q	3,92		-12,67	-11,79	11,85	-1,12	-19,39	-11,35	-11,70	-1,12	8,47	-14,02	6,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-66,81	-11,80	11,89	-5,10	-97,39	-11,08	-11,65	-5,10	64,76	-72,92	6,21
1.00G+1.00Q	2,83		-9,05	-8,50	8,54	-0,80	-13,85	-8,18	-8,43	-0,80	6,06	-10,01	4,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-45,14	-8,51	8,57	-3,45	-65,85	-8,00	-8,40	-3,45	43,59	-49,28	4,47
1.35G+1.05Q	3,61		-11,32	-10,83	10,88	-1,00	-17,30	-10,44	-10,75	-1,00	7,61	-12,52	5,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-101,54	-10,86	10,96	-7,63	-147,29	-9,99	-10,67	-7,63	101,43	-110,69	5,81
1.00G+0.70Q	2,62		-8,15	-7,86	7,90	-0,72	-12,45	-7,57	-7,80	-0,72	5,49	-9,01	4,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-68,30	-7,88	7,95	-5,14	-99,11	-7,27	-7,75	-5,14	68,04	-74,46	4,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 62, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 559	Τέλος: 537	Μέλος: 1011	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=6,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[559] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[537] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	2,12		-9,19	-6,13	6,31	-0,29	-10,96	-6,45	-6,42	-0,29	1,70	-9,54	3,26
Q	0,71		-4,66	-2,03	2,09	-0,40	-7,03	-2,20	-2,15	-0,40	1,53	-5,13	1,06
1.35G+1.50Q	3,92		-19,39	-11,32	11,66	-0,99	-25,34	-12,02	-11,89	-0,99	4,59	-20,58	5,99
ΣΣ: +x	2,48		2322,82	-7,55	7,55	163,29	-2323,99	-6,83	-7,68	-164,28	36,56	2283,89	3,63
ΣΣ: +x	2,48		-2345,74	-6,73	7,17	-164,28	2295,13	-8,28	-7,30	163,29	-31,67	-2282,21	3,95
ΣΣ: +z	2,48		2040,00	-7,43	7,49	157,01	-2042,05	-7,06	-7,62	-158,00	19,95	1999,45	3,68
ΣΣ: +z	2,48		-2062,92	-6,86	7,23	-158,00	2013,19	-8,05	-7,36	157,01	-15,07	-1997,04	3,89
ΣΣ: -x	2,48		2325,52	-7,38	7,47	160,21	-2330,29	-7,14	-7,60	-161,20	24,80	2288,61	3,70
ΣΣ: -x	2,48		-2348,44	-6,90	7,25	-161,20	2301,43	-7,97	-7,38	160,21	-19,91	-2288,88	3,88

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[559] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[537] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-z	2,48		2715,46	-7,47	7,51	157,42	-2719,52	-6,98	-7,64	-158,41	38,54	2684,00	3,66
ΣΣ:-z	2,48		-2738,38	-6,82	7,21	-158,41	2690,66	-8,13	-7,34	157,42	-33,65	-2687,10	3,92
			103,99	-0,39	0,19	8,07	152,41	0,76	0,19	8,07	-59,42	142,73	0,76
			-86,66	0,32	-0,16	-6,72	-127,01	-0,64	-0,16	-6,72	49,52	-94,73	0,32
1.00G+1.00Q	2,83		-13,85	-8,16	8,40	-0,69	-17,99	-8,66	-8,57	-0,69	3,23	-14,68	4,32
1.00G+1.00Q	2,83		-13,85	-8,16	8,40	-0,69	-17,99	-8,66	-8,57	-0,69	3,23	-14,68	4,32
1.35G+1.50Q	3,92		-19,39	-11,32	11,66	-0,99	-25,34	-12,02	-11,89	-0,99	4,59	-20,58	5,99
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	3,92		-97,39	-11,03	11,51	-7,04	-139,65	-12,59	-12,03	-7,04	49,15	-105,84	5,85
1.00G+1.00Q	2,83		-13,85	-8,16	8,40	-0,69	-17,99	-8,66	-8,57	-0,69	3,23	-14,68	4,32
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	2,83		-65,85	-7,97	8,31	-4,72	-94,19	-9,04	-8,66	-4,72	32,94	-71,51	4,23
1.35G+1.05Q	3,61		-17,30	-10,41	10,72	-0,81	-22,17	-11,03	-10,92	-0,81	3,90	-18,27	5,51
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	3,61		-147,29	-9,92	10,48	-10,90	-212,69	-11,98	-11,16	-10,90	78,18	-160,37	5,28
1.00G+0.70Q	2,62		-12,45	-7,55	7,77	-0,57	-15,88	-8,00	-7,92	-0,57	2,77	-13,14	4,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	2,62		-99,11	-7,23	7,62	-7,30	-142,89	-8,63	-8,08	-7,30	52,29	-107,87	3,84

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 650	Τέλος: 651	Μέλος: 1012	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[650] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[651] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,40		-6,50	0,01	1,94	1,53	-4,82	1,29	0,40	1,53	-0,31	-4,82	1,29
Q	0,42		-2,91		0,62	0,31	-2,57	0,43	0,16	0,31	-0,05	-2,57	0,43
1.35G+1.50Q	2,52		-13,14	0,01	3,54	2,53	-10,36	2,38	0,78	2,53	-0,50	-10,36	2,38
ΣΣ:+x	1,61		284,39	0,01	2,27	19,85	-282,08	1,52	0,46	-16,47	19,25	281,45	1,48
ΣΣ:+x	1,61		-300,30	0,01	2,23	-16,47	269,86	1,48	0,50	19,85	-19,92	-282,08	1,52
ΣΣ:+z	1,61		307,72	0,01	2,27	21,63	-302,27	1,53	0,45	-18,26	22,01	304,16	1,47
ΣΣ:+z	1,61		-323,63	0,01	2,22	-18,26	290,06	1,47	0,50	21,63	-22,69	-302,27	1,53
ΣΣ:-x	1,61		379,96	0,01	2,27	26,55	-368,09	1,53	0,46	-23,18	22,09	375,13	1,48
ΣΣ:-x	1,61		-395,87	0,01	2,22	-23,18	355,88	1,48	0,50	26,55	-22,76	-368,09	1,53
ΣΣ:-z	1,61		324,95	0,01	2,26	24,59	-315,91	1,52	0,46	-21,22	19,57	320,67	1,48
ΣΣ:-z	1,61		-340,86	0,01	2,23	-21,22	303,70	1,48	0,50	24,59	-20,25	-315,91	1,52
			22,30		0,05	8,00	31,07	0,05	0,05	8,00	-1,97	31,07	0,05
			-18,59		-0,04	-6,67	-25,89	-0,04	-0,04	-6,67	1,64	-20,05	-0,04
1.00G+1.00Q	1,82		-9,41	0,01	2,56	1,84	-7,39	1,72	0,56	1,84	-0,36	-7,39	1,72
1.00G+1.00Q	1,82		-9,41	0,01	2,56	1,84	-7,39	1,72	0,56	1,84	-0,36	-7,39	1,72
1.35G+1.50Q	2,52		-13,14	0,01	3,54	2,53	-10,36	2,38	0,78	2,53	-0,50	-10,36	2,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,52		-29,86	0,01	3,51	-3,47	-33,66	2,34	0,74	-3,47	0,98	-30,62	2,34
1.00G+1.00Q	1,82		-9,41	0,01	2,56	1,84	-7,39	1,72	0,56	1,84	-0,36	-7,39	1,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,82		-20,56	0,01	2,53	-2,16	-22,93	1,69	0,53	-2,16	0,62	-21,03	1,69
1.35G+1.05Q	2,33		-11,83	0,01	3,26	2,39	-9,21	2,19	0,71	2,39	-0,47	-9,21	2,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,33		-39,71	0,01	3,20	-7,61	-48,04	2,12	0,65	-7,61	1,98	-41,37	2,12
1.00G+0.70Q	1,70		-8,53	0,01	2,37	1,75	-6,62	1,59	0,51	1,75	-0,35	-6,62	1,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,70		-27,12	0,01	2,33	-4,92	-32,51	1,54	0,47	-4,92	1,29	-28,20	1,54

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 651	Τέλος: 652	Μέλος: 1013		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[651] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[652] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		-4,82	1,30	0,05	2,67	-2,16	0,80	-1,03	2,67	-0,31	-2,16	1,30
Q	0,29		-2,57	0,43	-0,01	0,54	-2,03	0,28	-0,30	0,54	-0,05	-2,03	0,43
1.35G+1.50Q	1,89		-10,36	2,39	0,05	4,40	-5,96	1,50	-1,84	4,40	-0,50	-5,96	2,39
ΣΣ:+x	1,22		269,86	1,49	0,05	22,34	-266,97	0,97	-1,19	-16,48	17,78	269,86	1,49
ΣΣ:+x	1,22		-282,08	1,53	0,03	-16,48	260,62	0,91	-1,17	22,34	-18,45	-266,97	1,53
ΣΣ:+z	1,22		290,06	1,48	0,06	28,69	-279,48	0,99	-1,20	-22,82	19,18	290,06	1,48
ΣΣ:+z	1,22		-302,27	1,54	0,02	-22,82	273,13	0,90	-1,16	28,69	-19,86	-279,48	1,54
ΣΣ:-x	1,22		355,88	1,49	0,07	34,50	-336,98	0,99	-1,20	-28,63	19,87	355,88	1,49
ΣΣ:-x	1,22		-368,09	1,54	0,02	-28,63	330,63	0,90	-1,16	34,50	-20,54	-336,98	1,54
ΣΣ:-z	1,22		303,70	1,49	0,06	29,51	-290,91	0,98	-1,20	-23,64	18,58	303,70	1,49
ΣΣ:-z	1,22		-315,91	1,53	0,02	-23,64	284,56	0,91	-1,16	29,51	-19,26	-290,91	1,53
			31,07	0,05	0,03	15,97	47,04	0,09	0,03	15,97	-1,97	47,04	0,09
			-25,89	-0,04	-0,03	-13,31	-39,20	-0,07	-0,03	-13,31	1,64	-25,89	-0,07
1.00G+1.00Q	1,37		-7,39	1,73	0,04	3,20	-4,19	1,08	-1,33	3,20	-0,36	-4,19	1,73
1.00G+1.00Q	1,37		-7,39	1,73	0,04	3,20	-4,19	1,08	-1,33	3,20	-0,36	-4,19	1,73
1.35G+1.50Q	1,89		-10,36	2,39	0,05	4,40	-5,96	1,50	-1,84	4,40	-0,50	-5,96	2,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-33,66	2,35	0,02	-7,57	-41,24	1,43	-1,86	-7,57	0,98	-33,66	2,35
1.00G+1.00Q	1,37		-7,39	1,73	0,04	3,20	-4,19	1,08	-1,33	3,20	-0,36	-4,19	1,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-22,93	1,70	0,02	-4,78	-27,71	1,04	-1,35	-4,78	0,62	-22,93	1,70
1.35G+1.05Q	1,76		-9,21	2,20	0,05	4,16	-5,04	1,37	-1,70	4,16	-0,47	-5,04	2,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-48,04	2,13	0,01	-15,80	-63,84	1,27	-1,74	-15,80	1,98	-48,04	2,13
1.00G+0.70Q	1,28		-6,62	1,60	0,04	3,04	-3,58	1,00	-1,24	3,04	-0,35	-3,58	1,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-32,51	1,55	0,01	-10,26	-42,78	0,93	-1,27	-10,26	1,29	-32,51	1,55

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 652	Τέλος: 653	Μέλος: 1014		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[652] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[653] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		-2,16	0,81	-1,44	3,38	1,22	-1,17	-2,52	3,38	-0,31	1,22	0,81
Q	0,29		-2,03	0,28	-0,48	0,66	-1,37	-0,35	-0,77	0,66	-0,05	-1,37	0,28
1.35G+1.50Q	1,89		-5,96	1,52	-2,68	5,55	-0,41	-2,10	-4,56	5,55	-0,50	-0,41	1,52
ΣΣ:+x	1,22		260,62	0,92	-1,66	25,09	-254,71	-1,31	-2,93	-17,67	16,63	260,62	0,92
ΣΣ:+x	1,22		-266,97	0,98	-1,71	-17,67	255,78	-1,38	-2,88	25,09	-17,30	-254,71	0,98
ΣΣ:+z	1,22		273,13	0,91	-1,65	35,39	-255,99	-1,29	-2,94	-27,97	16,90	273,13	0,91
ΣΣ:+z	1,22		-279,48	1,00	-1,72	-27,97	257,06	-1,40	-2,87	35,39	-17,57	-255,99	1,00
ΣΣ:-x	1,22		330,63	0,91	-1,65	41,80	-302,50	-1,28	-2,95	-34,38	18,25	330,63	0,91
ΣΣ:-x	1,22		-336,98	1,00	-1,72	-34,38	303,56	-1,41	-2,87	41,80	-18,93	-302,50	1,00
ΣΣ:-z	1,22		284,56	0,92	-1,66	34,31	-265,60	-1,29	-2,94	-26,89	17,89	284,56	0,92
ΣΣ:-z	1,22		-290,91	0,99	-1,72	-26,89	266,67	-1,39	-2,88	34,31	-18,56	-265,60	0,99
			47,04	0,09		23,53	70,57	0,08		23,53	-1,97	70,57	0,09
			-39,20	-0,07		-19,61	-58,81	-0,07		-19,61	1,64	-39,20	-0,07
1.00G+1.00Q	1,37		-4,19	1,09	-1,93	4,04	-0,15	-1,52	-3,29	4,04	-0,36	-0,15	1,09
1.00G+1.00Q	1,37		-4,19	1,09	-1,93	4,04	-0,15	-1,52	-3,29	4,04	-0,36	-0,15	1,09
1.35G+1.50Q	1,89		-5,96	1,52	-2,68	5,55	-0,41	-2,10	-4,56	5,55	-0,50	-0,41	1,52
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-41,24	1,45	-2,67	-12,10	-53,34	-2,17	-4,56	-12,10	0,98	-41,24	1,45
1.00G+1.00Q	1,37		-4,19	1,09	-1,93	4,04	-0,15	-1,52	-3,29	4,04	-0,36	-0,15	1,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-27,71	1,05	-1,93	-7,73	-35,44	-1,56	-3,29	-7,73	0,62	-27,71	1,05
1.35G+1.05Q	1,76		-5,04	1,39	-2,46	5,25	0,21	-1,95	-4,22	5,25	-0,47	0,21	1,39

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[652] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[653] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	1,76 1,28		-63,84 -3,58	1,28 1,01	-2,45 -1,78	-24,16 3,84	-88,01 0,26	-2,05 -1,41	-4,21 -3,06	-24,16 3,84	1,98 -0,35	-63,84 0,26	1,28 1,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-42,78	0,94	-1,78	-15,77	-58,55	-1,48	-3,06	-15,77	1,29	-42,78	0,94

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 653	Τέλος: 654	Μέλος: 1015	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[653] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[654] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		1,22	-1,16	-3,15	3,65	4,87	-4,85	-4,23	3,65	-0,31	4,87	-4,85
Q	0,29		-1,37	-0,35	-1,02	0,69	-0,69	-1,51	-1,31	0,69	-0,05	-0,69	-1,51
1.35G+1.50Q	1,89		-0,41	-2,09	-5,79	5,95	5,54	-8,82	-7,67	5,95	-0,50	5,54	-8,82
ΣΣ:+x	1,22		255,78	-1,36	-3,59	28,15	-245,51	-5,53	-4,95	-20,16	15,68	255,78	-5,68
ΣΣ:+x	1,22		-254,71	-1,30	-3,73	-20,16	254,56	-5,68	-4,81	28,15	-16,35	-245,51	-5,53
ΣΣ:+z	1,22		257,06	-1,39	-3,58	41,03	-234,27	-5,50	-4,97	-33,05	15,00	257,06	-5,71
ΣΣ:+z	1,22		-255,99	-1,28	-3,75	-33,05	243,32	-5,71	-4,80	41,03	-15,67	-234,27	-5,50
ΣΣ:-x	1,22		303,56	-1,40	-3,59	47,75	-266,98	-5,49	-4,96	-39,77	17,13	303,56	-5,72
ΣΣ:-x	1,22		-302,49	-1,27	-3,74	-39,77	276,04	-5,72	-4,81	47,75	-17,80	-266,98	-5,49
ΣΣ:-z	1,22		266,67	-1,38	-3,60	38,68	-241,29	-5,51	-4,95	-30,70	17,40	266,67	-5,70
ΣΣ:-z	1,22		-265,60	-1,28	-3,73	-30,70	250,34	-5,70	-4,82	38,68	-18,08	-241,29	-5,51
			70,57	0,08	-0,06	29,16	99,73	0,02	-0,06	29,16	-1,97	99,73	0,08
			-58,81	-0,07	0,05	-24,30	-83,11	-0,02	0,05	-24,30	1,64	-58,81	-0,07
1.00G+1.00Q	1,37		-0,15	-1,51	-4,17	4,33	4,18	-6,36	-5,54	4,33	-0,36	4,18	-6,36
1.00G+1.00Q	1,37		-0,15	-1,51	-4,17	4,33	4,18	-6,36	-5,54	4,33	-0,36	4,18	-6,36
1.35G+1.50Q	1,89		-0,41	-2,09	-5,79	5,95	5,54	-8,82	-7,67	5,95	-0,50	5,54	-8,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-53,34	-2,15	-5,74	-15,92	-69,25	-8,83	-7,63	-15,92	0,98	-53,34	-8,83
1.00G+1.00Q	1,37		-0,15	-1,51	-4,17	4,33	4,18	-6,36	-5,54	4,33	-0,36	4,18	-6,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-35,44	-1,55	-4,14	-10,25	-45,68	-6,37	-5,51	-10,25	0,62	-35,44	-6,37
1.35G+1.05Q	1,76		0,21	-1,93	-5,33	5,64	5,85	-8,13	-7,08	5,64	-0,47	5,85	-8,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-88,01	-2,03	-5,25	-30,80	-118,81	-8,16	-7,01	-30,80	1,98	-88,01	-8,16
1.00G+0.70Q	1,28		0,26	-1,40	-3,87	4,13	4,39	-5,91	-5,15	4,13	-0,35	4,39	-5,91
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-58,55	-1,47	-3,81	-20,17	-78,72	-5,92	-5,09	-20,17	1,29	-58,55	-5,92

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 654	Τέλος: 655	Μέλος: 1016	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[654] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[655] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		4,87	-4,84	-5,13	3,49	8,36	-10,51	-6,21	3,49	-0,31	7,66	-10,51
Q	0,29		-0,69	-1,51	-1,65	0,63	-0,05	-3,31	-1,94	0,63	-0,05	-0,18	-3,31
1.35G+1.50Q	1,89		5,54	-8,80	-9,41	5,67	11,21	-19,15	-11,29	5,67	-0,50	10,08	-19,15
ΣΣ:+x	1,22		254,56	-5,67	-5,83	31,16	-237,54	-11,97	-7,30	-23,53	14,97	254,56	-12,36
ΣΣ:+x	1,22		-245,51	-5,52	-6,08	-23,53	254,21	-12,36	-7,06	31,16	-15,65	-238,89	-11,97
ΣΣ:+z	1,22		243,32	-5,70	-5,81	43,56	-215,76	-11,93	-7,33	-35,94	13,65	243,32	-12,40
ΣΣ:+z	1,22		-234,27	-5,49	-6,11	-35,94	232,43	-12,40	-7,03	43,56	-14,32	-218,98	-11,93
ΣΣ:-x	1,22		276,03	-5,71	-5,83	50,14	-232,69	-11,93	-7,31	-42,52	16,59	276,03	-12,39
ΣΣ:-x	1,22		-266,98	-5,48	-6,09	-42,52	249,37	-12,39	-7,05	50,14	-17,27	-239,16	-11,93
ΣΣ:-z	1,22		250,34	-5,69	-5,85	41,50	-217,76	-11,98	-7,29	-33,87	17,15	250,34	-12,35
ΣΣ:-z	1,22		-241,29	-5,50	-6,07	-33,87	234,44	-12,35	-7,07	41,50	-17,82	-222,11	-11,98
			99,73	0,02	-0,13	30,25	129,98	-0,11	-0,13	30,25	-1,97	123,93	0,02
			-83,11	-0,02	0,11	-25,21	-108,31	0,09	0,11	-25,21	1,64	-83,11	0,09
1.00G+1.00Q	1,37		4,18	-6,35	-6,78	4,13	8,31	-13,82	-8,15	4,13	-0,36	7,48	-13,82
1.00G+1.00Q	1,37		4,18	-6,35	-6,78	4,13	8,31	-13,82	-8,15	4,13	-0,36	7,48	-13,82
1.35G+1.50Q	1,89		5,54	-8,80	-9,41	5,67	11,21	-19,15	-11,29	5,67	-0,50	10,08	-19,15
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-69,25	-8,81	-9,31	-17,02	-86,27	-19,06	-11,19	-17,02	0,98	-69,25	-19,06
1.00G+1.00Q	1,37		4,18	-6,35	-6,78	4,13	8,31	-13,82	-8,15	4,13	-0,36	7,48	-13,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-45,68	-6,36	-6,72	-11,00	-56,68	-13,76	-8,08	-11,00	0,62	-45,68	-13,76
1.35G+1.05Q	1,76		5,85	-8,12	-8,66	5,38	11,23	-17,66	-10,42	5,38	-0,47	10,15	-17,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-118,81	-8,14	-8,50	-32,43	-151,24	-17,52	-10,26	-32,43	1,98	-118,81	-17,52
1.00G+0.70Q	1,28		4,39	-5,90	-6,29	3,94	8,32	-12,82	-7,57	3,94	-0,35	7,54	-12,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-78,72	-5,91	-6,18	-21,27	-99,99	-12,73	-7,46	-21,27	1,29	-78,72	-12,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 655	Τέλος: 656	Μέλος: 1017	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[655] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[656] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		8,36	-10,45	4,82	1,36	9,72	-6,17	3,74	1,36	-0,44	9,72	-10,45
Q	0,29		-0,05	-3,29	1,47	0,16	0,11	-1,96	1,18	0,16	-0,07	0,11	-3,29
1.35G+1.50Q	1,89		11,21	-19,04	8,70	2,08	13,28	-11,28	6,82	2,08	-0,70	13,28	-19,04
ΣΣ:+x	1,22		254,21	-12,29	5,67	60,79	-208,31	-7,05	4,21	-57,91	17,80	248,02	-11,90
ΣΣ:+x	1,22		-237,54	-11,90	5,43	-57,91	227,87	-7,26	4,45	60,79	-18,76	-208,31	-12,29
ΣΣ:+z	1,22		232,43	-12,34	5,70	55,63	-182,93	-6,99	4,17	-52,75	18,38	225,72	-11,85
ΣΣ:+z	1,22		-215,76	-11,85	5,39	-52,75	202,49	-7,32	4,48	55,63	-19,33	-182,93	-12,34
ΣΣ:-x	1,22		249,37	-12,33	5,68	64,26	-184,16	-6,95	4,20	-61,37	12,01	239,64	-11,86
ΣΣ:-x	1,22		-232,69	-11,86	5,42	-61,37	203,72	-7,36	4,46	64,26	-12,96	-184,16	-12,33
ΣΣ:-z	1,22		234,44	-12,28	5,66	69,41	-169,00	-7,00	4,22	-66,52	11,12	224,38	-11,90
ΣΣ:-z	1,22		-217,76	-11,90	5,44	-66,52	188,56	-7,31	4,44	69,41	-12,07	-169,00	-12,28
			129,98	-0,11	0,11	10,06	140,04		0,11	10,06	-2,07	140,04	-0,11
			-108,31	0,10	-0,09	-8,38	-116,70		-0,09	-8,38	1,72	-109,99	0,10
1.00G+1.00Q	1,37		8,31	-13,74	6,28	1,52	9,83	-8,14	4,92	1,52	-0,51	9,83	-13,74
1.00G+1.00Q	1,37		8,31	-13,74	6,28	1,52	9,83	-8,14	4,92	1,52	-0,51	9,83	-13,74
1.35G+1.50Q	1,89		11,21	-19,04	8,70	2,08	13,28	-11,28	6,82	2,08	-0,70	13,28	-19,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-86,27	-18,95	8,62	-5,47	-91,74	-11,27	6,73	-5,47	0,85	-87,37	-18,95
1.00G+1.00Q	1,37		8,31	-13,74	6,28	1,52	9,83	-8,14	4,92	1,52	-0,51	9,83	-13,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-56,68	-13,68	6,23	-3,51	-60,19	-8,13	4,86	-3,51	0,52	-57,38	-13,68
1.35G+1.05Q	1,76		11,23	-17,56	8,04	2,00	13,23	-10,39	6,29	2,00	-0,67	13,23	-17,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-151,24	-17,42	7,90	-10,57	-161,81	-10,39	6,15	-10,57	1,92	-153,35	-17,42
1.00G+0.70Q	1,28		8,32	-12,75	5,84	1,47	9,79	-7,55	4,56	1,47	-0,49	9,79	-12,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-99,99	-12,66	5,75	-6,91	-106,90	-7,54	4,47	-6,91	1,23	-101,37	-12,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 656	Τέλος: 657	Μέλος: 1018	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[656] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[657] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		9,72	-6,17	3,31	0,96	10,68	-3,40	2,23	0,96	-0,44	10,68	-6,17
Q	0,29		0,11	-1,96	1,01	0,10	0,21	-1,10	0,72	0,10	-0,07	0,21	-1,96
1.35G+1.50Q	1,89		13,28	-11,28	5,98	1,44	14,73	-6,24	4,09	1,44	-0,70	14,73	-11,28
ΣΣ:+x	1,22		227,87	-7,26	3,88	65,01	-189,48	-3,85	2,53	-62,98	15,63	227,87	-7,05
ΣΣ:+x	1,22		-208,31	-7,05	3,75	-62,98	211,06	-4,05	2,66	65,01	-16,58	-189,48	-7,26
ΣΣ:+z	1,22		202,49	-7,32	3,90	58,92	-159,48	-3,77	2,51	-56,89	15,00	202,49	-7,32
ΣΣ:+z	1,22		-182,93	-6,99	3,73	-56,89	181,06	-4,13	2,68	58,92	-15,96	-159,48	-6,99
ΣΣ:-x	1,22		203,72	-7,36	3,89	68,56	-144,42	-3,73	2,52	-66,53	8,65	203,72	-7,36
ΣΣ:-x	1,22		-184,16	-6,95	3,74	-66,53	166,01	-4,18	2,67	68,56	-9,61	-144,42	-6,95
ΣΣ:-z	1,22		188,56	-7,31	3,87	74,26	-134,60	-3,78	2,53	-72,23	9,04	188,56	-7,31
ΣΣ:-z	1,22		-169,00	-7,00	3,76	-72,23	156,19	-4,12	2,65	74,26	-9,99	-134,60	-7,00
			140,04		0,03	5,22	145,26	0,03	0,03	5,22	-2,07	145,26	0,03
			-116,70		-0,03	-4,35	-121,05	-0,02	-0,03	-4,35	1,72	-116,70	
1.00G+1.00Q	1,37		9,83	-8,14	4,32	1,06	10,89	-4,50	2,95	1,06	-0,51	10,89	-8,14
1.00G+1.00Q	1,37		9,83	-8,14	4,32	1,06	10,89	-4,50	2,95	1,06	-0,51	10,89	-8,14
1.35G+1.50Q	1,89		13,28	-11,28	5,98	1,44	14,73	-6,24	4,09	1,44	-0,70	14,73	-11,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-91,74	-11,27	5,95	-2,47	-94,21	-6,26	4,07	-2,47	0,85	-91,74	-11,27
1.00G+1.00Q	1,37		9,83	-8,14	4,32	1,06	10,89	-4,50	2,95	1,06	-0,51	10,89	-8,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-60,19	-8,13	4,30	-1,55	-61,74	-4,52	2,94	-1,55	0,52	-60,19	-8,13
1.35G+1.05Q	1,76		13,23	-10,39	5,53	1,40	14,63	-5,75	3,77	1,40	-0,67	14,63	-10,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-161,81	-10,39	5,49	-5,12	-166,94	-5,78	3,73	-5,12	1,92	-161,81	-10,39
1.00G+0.70Q	1,28		9,79	-7,55	4,02	1,03	10,82	-4,17	2,74	1,03	-0,49	10,82	-7,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-106,90	-7,54	3,99	-3,32	-110,22	-4,20	2,71	-3,32	1,23	-106,90	-7,54

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 657	Τέλος: 658	Μέλος: 1019	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[657] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[658] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		10,68	-3,40	2,87	0,59	11,27	-1,08	1,79	0,59	-0,44	11,27	-3,40
Q	0,29		0,21	-1,10	0,89	0,06	0,27	-0,36	0,60	0,06	-0,07	0,27	-1,10
1.35G+1.50Q	1,89		14,73	-6,25	5,20	0,89	15,62	-1,99	3,31	0,89	-0,70	15,62	-6,25
ΣΣ:+x	1,22		211,06	-4,05	3,34	66,27	-184,98	-1,15	2,06	-65,03	13,44	211,06	-4,05
ΣΣ:+x	1,22		-189,48	-3,86	3,29	-65,03	207,81	-1,36	2,11	66,27	-14,40	-184,03	-3,86
ΣΣ:+z	1,22		181,06	-4,13	3,34	59,70	-151,40	-1,06	2,06	-58,46	11,63	181,06	-4,13
ΣΣ:+z	1,22		-159,48	-3,77	3,28	-58,46	174,23	-1,44	2,12	59,70	-12,58	-151,26	-3,77
ΣΣ:-x	1,22		166,01	-4,18	3,33	70,69	-125,62	-1,02	2,07	-69,45	5,30	166,01	-4,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[657] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[658] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,22		-144,42	-3,73	3,29	-69,45	148,45	-1,49	2,11	70,69	-6,25	-125,62	-3,73
ΣΣ:-z	1,22		156,19	-4,13	3,33	75,85	-131,39	-1,08	2,07	-74,61	6,95	156,19	-4,13
ΣΣ:-z	1,22		-134,60	-3,78	3,29	-74,61	154,23	-1,43	2,11	75,85	-7,91	-127,88	-3,78
			145,26	0,03		-0,74	144,52	0,02		-0,74	-2,07	145,26	0,03
			-121,05	-0,02		0,61	-120,43	-0,02		0,61	1,72	-120,43	-0,02
1.00G+1.00Q	1,37		10,89	-4,50	3,75	0,65	11,54	-1,43	2,39	0,65	-0,51	11,54	-4,50
1.00G+1.00Q	1,37		10,89	-4,50	3,75	0,65	11,54	-1,43	2,39	0,65	-0,51	11,54	-4,50
1.35G+1.50Q	1,89		14,73	-6,25	5,20	0,89	15,62	-1,99	3,31	0,89	-0,70	15,62	-6,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-94,21	-6,27	5,21	1,44	-92,77	-2,00	3,32	1,44	0,85	-92,77	-6,27
1.00G+1.00Q	1,37		10,89	-4,50	3,75	0,65	11,54	-1,43	2,39	0,65	-0,51	11,54	-4,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-61,74	-4,52	3,76	1,02	-60,72	-1,44	2,39	1,02	0,52	-60,72	-4,52
1.35G+1.05Q	1,76		14,63	-5,75	4,80	0,86	15,49	-1,83	3,04	0,86	-0,67	15,49	-5,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-166,94	-5,79	4,81	1,78	-165,16	-1,85	3,05	1,78	1,92	-165,16	-5,79
1.00G+0.70Q	1,28		10,82	-4,17	3,49	0,63	11,46	-1,33	2,21	0,63	-0,49	11,46	-4,17
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-110,22	-4,20	3,49	1,25	-108,98	-1,34	2,22	1,25	1,23	-108,98	-4,20

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 658	Τέλος: 659	Μέλος: 1020	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[658] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[659] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		11,27	-1,08	2,65	0,22	11,49	1,03	1,57	0,22	-0,44	11,49	1,03
Q	0,29		0,27	-0,36	0,83	0,04	0,31	0,32	0,54	0,04	-0,07	0,31	0,32
1.35G+1.50Q	1,89		15,62	-1,99	4,81	0,37	15,98	1,88	2,93	0,37	-0,70	15,98	1,88
ΣΣ:+x	1,22		207,81	-1,36	3,10	66,61	-195,89	1,32	1,80	-66,12	11,25	-184,98	1,06
ΣΣ:+x	1,22		-184,98	-1,15	3,02	-66,12	219,22	1,06	1,88	66,61	-12,21	219,22	1,32
ΣΣ:+z	1,22		174,23	-1,45	3,09	59,73	-161,13	1,40	1,81	-59,23	8,25	-151,40	0,99
ΣΣ:+z	1,22		-151,40	-1,07	3,03	-59,23	184,45	0,99	1,87	59,73	-9,20	184,45	1,40
ΣΣ:-x	1,22		148,45	-1,49	3,08	72,27	-137,87	1,42	1,82	-71,78	1,98	-125,15	1,42
ΣΣ:-x	1,22		-125,62	-1,02	3,04	-71,78	161,19	0,96	1,86	72,27	-2,94	161,19	0,96
ΣΣ:-z	1,22		154,23	-1,43	3,08	75,98	-162,07	1,38	1,82	-75,49	4,86	-131,39	1,01
ΣΣ:-z	1,22		-131,39	-1,08	3,04	-75,49	185,40	1,01	1,86	75,98	-5,82	185,40	1,38
			144,52	0,02		-5,97	138,55	0,03		-5,97	-2,07	144,52	0,03
			-120,43	-0,02		4,97	-115,46	-0,02		4,97	1,72	-115,46	-0,02
1.00G+1.00Q	1,37		11,54	-1,43	3,47	0,27	11,80	1,36	2,11	0,27	-0,51	11,80	1,36
1.00G+1.00Q	1,37		11,54	-1,43	3,47	0,27	11,80	1,36	2,11	0,27	-0,51	11,80	1,36
1.35G+1.50Q	1,89		15,62	-1,99	4,81	0,37	15,98	1,88	2,93	0,37	-0,70	15,98	1,88
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-92,77	-2,01	4,81	4,84	-87,93	1,86	2,92	4,84	0,85	-87,93	1,86
1.00G+1.00Q	1,37		11,54	-1,43	3,47	0,27	11,80	1,36	2,11	0,27	-0,51	11,80	1,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-60,72	-1,45	3,47	3,25	-57,47	1,34	2,11	3,25	0,52	-57,47	1,34
1.35G+1.05Q	1,76		15,49	-1,83	4,44	0,35	15,84	1,73	2,69	0,35	-0,67	15,84	1,73
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-165,16	-1,86	4,44	7,80	-157,35	1,70	2,68	7,80	1,92	-157,35	1,70
1.00G+0.70Q	1,28		11,46	-1,33	3,23	0,25	11,71	1,26	1,95	0,25	-0,49	11,71	1,26
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-108,98	-1,34	3,22	5,22	-103,75	1,24	1,94	5,22	1,23	-103,75	1,24

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 659	Τέλος: 660	Μέλος: 1021		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[659] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[660] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		11,49	1,03	2,12		11,49	2,62	1,04		-0,44	11,49	2,62
Q	0,29		0,31	0,32	0,66	0,01	0,32	0,84	0,37	0,01	-0,07	0,32	0,84
1.35G+1.50Q	1,89		15,98	1,88	3,85	0,01	16,00	4,79	1,96	0,01	-0,70	16,00	4,79
ΣΣ:+x	1,22		219,22	1,06	2,49	66,67	-223,85	3,19	1,18	-66,65	9,06	-195,89	2,87
ΣΣ:+x	1,22		-195,89	1,32	2,40	-66,65	247,19	2,87	1,27	66,67	-10,01	247,19	3,19
ΣΣ:+z	1,22		184,45	0,99	2,48	60,17	-188,45	3,24	1,20	-60,16	4,89	-161,13	2,83
ΣΣ:+z	1,22		-161,13	1,40	2,42	-60,16	211,79	2,83	1,26	60,17	-5,85	211,79	3,24
ΣΣ:-x	1,22		161,19	0,96	2,48	73,75	-178,52	3,24	1,19	-73,74	0,78	-137,87	3,24
ΣΣ:-x	1,22		-137,87	1,43	2,42	-73,74	201,86	2,82	1,26	73,75	-1,73	201,86	2,82
ΣΣ:-z	1,22		185,40	1,01	2,48	76,14	-214,72	3,22	1,20	-76,12	2,79	-162,07	3,22
ΣΣ:-z	1,22		-162,07	1,38	2,42	-76,12	238,06	2,85	1,26	76,14	-3,75	238,06	2,85
			138,55	0,03	0,02	-6,24	132,31	0,04	0,02	-6,24	-2,07	138,55	0,04
			-115,46	-0,02	-0,01	5,20	-110,26	-0,03	-0,01	5,20	1,72	-110,26	-0,03
1.00G+1.00Q	1,37		11,80	1,36	2,78	0,01	11,81	3,45	1,41	0,01	-0,51	11,81	3,45
1.00G+1.00Q	1,37		11,80	1,36	2,78	0,01	11,81	3,45	1,41	0,01	-0,51	11,81	3,45
1.35G+1.50Q	1,89		15,98	1,88	3,85	0,01	16,00	4,79	1,96	0,01	-0,70	16,00	4,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-87,93	1,86	3,84	4,70	-83,24	4,75	1,95	4,70	0,85	-83,24	4,75
1.00G+1.00Q	1,37		11,80	1,36	2,78	0,01	11,81	3,45	1,41	0,01	-0,51	11,81	3,45
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-57,47	1,34	2,77	3,13	-54,34	3,43	1,40	3,13	0,52	-54,34	3,43
1.35G+1.05Q	1,76		15,84	1,73	3,55	0,01	15,85	4,41	1,80	0,01	-0,67	15,85	4,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-157,35	1,70	3,53	7,82	-149,54	4,36	1,78	7,82	1,92	-149,54	4,36
1.00G+0.70Q	1,28		11,71	1,26	2,58	0,01	11,72	3,20	1,30	0,01	-0,49	11,72	3,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-103,75	1,24	2,57	5,21	-98,54	3,17	1,29	5,21	1,23	-98,54	3,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 660	Τέλος: 661	Μέλος: 1022		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[660] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[661] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		11,49	2,62	1,13	-0,14	11,35	3,21	0,06	-0,14	-0,44	11,49	3,21
Q	0,29		0,32	0,84	0,34	-0,03	0,29	1,03	0,05	-0,03	-0,07	0,32	1,03
1.35G+1.50Q	1,89		16,00	4,79	2,04	-0,24	15,75	5,88	0,15	-0,24	-0,70	16,00	5,88
ΣΣ:+x	1,22		247,19	2,88	1,34	66,34	-265,53	3,91	0,04	-66,66	6,86	-223,85	3,55
ΣΣ:+x	1,22		-223,85	3,19	1,27	-66,66	288,55	3,55	0,12	66,34	-7,82	288,55	3,91
ΣΣ:+z	1,22		211,79	2,83	1,34	60,79	-229,02	3,91	0,05	-61,10	1,70	-188,45	3,91
ΣΣ:+z	1,22		-188,45	3,24	1,27	-61,10	252,05	3,54	0,12	60,79	-2,66	252,05	3,54
ΣΣ:-x	1,22		201,86	2,82	1,36	75,00	-235,92	3,89	0,03	-75,31	3,99	-178,52	3,89
ΣΣ:-x	1,22		-178,52	3,24	1,25	-75,31	258,94	3,56	0,14	75,00	-4,94	258,94	3,56
ΣΣ:-z	1,22		238,06	2,85	1,34	76,35	-278,52	3,89	0,05	-76,67	0,83	-214,72	3,89
ΣΣ:-z	1,22		-214,72	3,22	1,27	-76,67	301,54	3,56	0,12	76,35	-1,78	301,54	3,56
			132,31	0,04	0,01	-3,82	128,49	0,05	0,01	-3,82	-2,07	132,31	0,05
			-110,26	-0,03	-0,01	3,18	-107,08	-0,04	-0,01	3,18	1,72	-107,08	-0,04
1.00G+1.00Q	1,37		11,81	3,45	1,47	-0,18	11,64	4,24	0,11	-0,18	-0,51	11,81	4,24
1.00G+1.00Q	1,37		11,81	3,45	1,47	-0,18	11,64	4,24	0,11	-0,18	-0,51	11,81	4,24
1.35G+1.50Q	1,89		16,00	4,79	2,04	-0,24	15,75	5,88	0,15	-0,24	-0,70	16,00	5,88
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-83,24	4,75	2,03	2,62	-80,62	5,84	0,14	2,62	0,85	-80,62	5,84
1.00G+1.00Q	1,37		11,81	3,45	1,47	-0,18	11,64	4,24	0,11	-0,18	-0,51	11,81	4,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-54,34	3,43	1,47	1,73	-52,61	4,21	0,10	1,73	0,52	-52,61	4,21

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[660] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[661] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	1,76		15,85	4,41	1,89	-0,23	15,62	5,42	0,13	-0,23	-0,67	15,85	5,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-149,54	4,36	1,87	4,54	-144,99	5,35	0,11	4,54	1,92	-144,99	5,35
1.00G+0.70Q	1,28		11,72	3,20	1,37	-0,17	11,55	3,93	0,09	-0,17	-0,49	11,72	3,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-98,54	3,17	1,36	3,01	-95,53	3,89	0,08	3,01	1,23	-95,53	3,89

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 661	Τέλος: 662	Μέλος: 1023	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[661] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[662] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		11,35	3,21	-0,04	-0,27	11,08	2,64	-1,11	-0,27	-0,44	11,35	3,21
Q	0,29		0,29	1,03	-0,04	-0,08	0,22	0,85	-0,33	-0,08	-0,07	0,29	1,03
1.35G+1.50Q	1,89		15,75	5,88	-0,11	-0,47	15,28	4,83	-1,99	-0,47	-0,70	15,75	5,88
ΣΣ:+x	1,22		288,55	3,55	-0,02	65,89	-316,35	3,25	-1,31	-66,49	4,67	-265,53	3,55
ΣΣ:+x	1,22		-265,53	3,91	-0,09	-66,49	338,77	2,88	-1,25	65,89	-5,63	338,77	3,91
ΣΣ:+z	1,22		252,05	3,54		61,36	-278,18	3,22	-1,32	-61,96	1,52	-229,03	3,91
ΣΣ:+z	1,22		-229,03	3,91	-0,10	-61,96	300,60	2,91	-1,23	61,36	-2,47	300,60	3,54
ΣΣ:-x	1,22		258,94	3,56	0,01	75,75	-301,99	3,18	-1,35	-76,35	7,34	-235,92	3,89
ΣΣ:-x	1,22		-235,92	3,89	-0,12	-76,35	324,41	2,95	-1,21	75,75	-8,29	324,41	3,56
ΣΣ:-z	1,22		301,54	3,56		76,54	-348,07	3,20	-1,32	-77,15	0,78	-278,52	3,89
ΣΣ:-z	1,22		-278,52	3,89	-0,10	-77,15	370,48	2,92	-1,23	76,54	-1,74	370,48	3,56
			128,49	0,05		-0,48	128,01	0,06		-0,48	-2,07	128,49	0,06
			-107,08	-0,04		0,40	-106,68	-0,05		0,40	1,72	-106,68	-0,05
1.00G+1.00Q	1,37		11,64	4,24	-0,07	-0,34	11,30	3,48	-1,44	-0,34	-0,51	11,64	4,24
1.00G+1.00Q	1,37		11,64	4,24	-0,07	-0,34	11,30	3,48	-1,44	-0,34	-0,51	11,64	4,24
1.35G+1.50Q	1,89		15,75	5,88	-0,11	-0,47	15,28	4,83	-1,99	-0,47	-0,70	15,75	5,88
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-80,62	5,84	-0,11	-0,11	-80,73	4,79	-1,99	-0,11	0,85	-80,62	5,84
1.00G+1.00Q	1,37		11,64	4,24	-0,07	-0,34	11,30	3,48	-1,44	-0,34	-0,51	11,64	4,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-52,61	4,21	-0,08	-0,10	-52,71	3,46	-1,44	-0,10	0,52	-52,61	4,21
1.35G+1.05Q	1,76		15,62	5,42	-0,09	-0,44	15,18	4,45	-1,85	-0,44	-0,67	15,62	5,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-144,99	5,35	-0,09	0,16	-144,83	4,38	-1,85	0,16	1,92	-144,83	5,35
1.00G+0.70Q	1,28		11,55	3,93	-0,06	-0,32	11,23	3,23	-1,34	-0,32	-0,49	11,55	3,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-95,53	3,89	-0,06	0,08	-95,45	3,18	-1,34	0,08	1,23	-95,45	3,89

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 662	Τέλος: 663	Μέλος: 1024	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[662] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[663] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		11,08	2,64	-1,03	-0,40	10,68	1,07	-2,11	-0,40	-0,44	11,08	2,64
Q	0,29		0,22	0,85	-0,36	-0,12	0,10	0,34	-0,65	-0,12	-0,07	0,22	0,85
1.35G+1.50Q	1,89		15,28	4,83	-1,94	-0,72	14,56	1,95	-3,83	-0,72	-0,70	15,28	4,83
ΣΣ:+x	1,22		338,77	2,88	-1,19	65,45	-373,15	1,41	-2,47	-66,37	1,51	-316,35	3,25
ΣΣ:+x	1,22		-316,35	3,25	-1,25	-66,37	394,65	1,06	-2,41	65,45	-2,46	394,65	2,88
ΣΣ:+z	1,22		300,60	2,91	-1,16	61,49	-332,47	1,35	-2,49	-62,41	4,67	-278,18	3,22
ΣΣ:+z	1,22		-278,18	3,22	-1,27	-62,41	353,97	1,11	-2,38	61,49	-5,63	353,97	2,91
ΣΣ:-x	1,22		324,41	2,95	-1,14	75,25	-372,09	1,32	-2,51	-76,16	9,55	-301,99	3,18
ΣΣ:-x	1,22		-301,99	3,18	-1,29	-76,16	393,59	1,15	-2,36	75,25	-10,51	393,59	2,95
ΣΣ:-z	1,22		370,49	2,92	-1,16	76,50	-420,75	1,34	-2,49	-77,42	2,74	-348,07	3,20
ΣΣ:-z	1,22		-348,07	3,20	-1,27	-77,42	442,25	1,13	-2,38	76,50	-3,70	442,25	2,92
			128,01	0,06		2,43	130,45	0,05		2,43	-2,07	130,45	0,06
			-106,68	-0,05		-2,03	-108,71	-0,04		-2,03	1,72	-106,68	-0,05
1.00G+1.00Q	1,37		11,30	3,48	-1,40	-0,52	10,78	1,40	-2,76	-0,52	-0,51	11,30	3,48
1.00G+1.00Q	1,37		11,30	3,48	-1,40	-0,52	10,78	1,40	-2,76	-0,52	-0,51	11,30	3,48
1.35G+1.50Q	1,89		15,28	4,83	-1,94	-0,72	14,56	1,95	-3,83	-0,72	-0,70	15,28	4,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-80,73	4,79	-1,94	-2,55	-83,27	1,91	-3,82	-2,55	0,85	-80,73	4,79
1.00G+1.00Q	1,37		11,30	3,48	-1,40	-0,52	10,78	1,40	-2,76	-0,52	-0,51	11,30	3,48
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-52,71	3,46	-1,39	-1,74	-54,45	1,38	-2,76	-1,74	0,52	-52,71	3,46
1.35G+1.05Q	1,76		15,18	4,45	-1,78	-0,67	14,52	1,79	-3,53	-0,67	-0,67	15,18	4,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-144,83	4,38	-1,77	-3,71	-148,54	1,73	-3,53	-3,71	1,92	-144,83	4,38
1.00G+0.70Q	1,28		11,23	3,23	-1,29	-0,49	10,75	1,30	-2,57	-0,49	-0,49	11,23	3,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-95,45	3,18	-1,28	-2,51	-97,96	1,26	-2,56	-2,51	1,23	-95,45	3,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 663	Τέλος: 664	Μέλος: 1025	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[663] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[664] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		10,68	1,07	-1,60	-0,60	10,08	-1,07	-2,68	-0,60	-0,44	10,68	1,07
Q	0,29		0,10	0,34	-0,55	-0,15	-0,06	-0,36	-0,84	-0,15	-0,07	0,10	0,34
1.35G+1.50Q	1,89		14,56	1,95	-2,99	-1,04	13,52	-1,98	-4,87	-1,04	-0,70	14,56	1,95
ΣΣ:+x	1,22		394,65	1,06	-1,85	65,24	-433,79	-1,09	-3,13	-66,59	1,45	-373,15	1,41
ΣΣ:+x	1,22		-373,15	1,41	-1,90	-66,59	453,94	-1,41	-3,07	65,24	-2,41	453,94	1,06
ΣΣ:+z	1,22		353,97	1,11	-1,83	60,64	-389,20	-1,15	-3,14	-61,99	8,03	-332,47	1,35
ΣΣ:+z	1,22		-332,47	1,35	-1,92	-61,99	409,35	-1,35	-3,05	60,64	-8,98	409,35	1,11
ΣΣ:-x	1,22		393,59	1,15	-1,82	73,09	-443,10	-1,16	-3,15	-74,44	11,76	-372,09	1,15
ΣΣ:-x	1,22		-372,09	1,32	-1,93	-74,44	463,24	-1,34	-3,04	73,09	-12,72	463,24	1,32
ΣΣ:-z	1,22		442,25	1,13	-1,83	75,93	-494,97	-1,16	-3,14	-77,29	4,81	-420,75	1,34
ΣΣ:-z	1,22		-420,75	1,34	-1,92	-77,29	515,12	-1,34	-3,05	75,93	-5,77	515,12	1,13
			130,45	0,05		3,40	133,85	0,05		3,40	-2,07	133,85	0,05
			-108,71	-0,04		-2,84	-111,54	-0,04		-2,84	1,72	-108,71	-0,04
1.00G+1.00Q	1,37		10,78	1,40	-2,15	-0,76	10,02	-1,43	-3,52	-0,76	-0,51	10,78	1,40
1.00G+1.00Q	1,37		10,78	1,40	-2,15	-0,76	10,02	-1,43	-3,52	-0,76	-0,51	10,78	1,40
1.35G+1.50Q	1,89		14,56	1,95	-2,99	-1,04	13,52	-1,98	-4,87	-1,04	-0,70	14,56	1,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-83,27	1,91	-2,99	-3,60	-86,87	-2,02	-4,87	-3,60	0,85	-83,27	1,91
1.00G+1.00Q	1,37		10,78	1,40	-2,15	-0,76	10,02	-1,43	-3,52	-0,76	-0,51	10,78	1,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-54,45	1,38	-2,15	-2,46	-56,91	-1,46	-3,52	-2,46	0,52	-54,45	1,38
1.35G+1.05Q	1,76		14,52	1,79	-2,74	-0,98	13,54	-1,82	-4,50	-0,98	-0,67	14,52	1,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-148,54	1,73	-2,74	-5,23	-153,77	-1,89	-4,50	-5,23	1,92	-148,54	1,73
1.00G+0.70Q	1,28		10,75	1,30	-1,99	-0,71	10,04	-1,32	-3,27	-0,71	-0,49	10,75	1,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-97,96	1,26	-1,99	-3,55	-101,51	-1,37	-3,27	-3,55	1,23	-97,96	1,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 664	Τέλος: 665	Μέλος: 1026	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[664] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[665] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		10,08	-1,07	-1,91	-0,92	9,16	-3,52	-2,99	-0,92	-0,44	10,08	-3,52
Q	0,29		-0,06	-0,36	-0,64	-0,18	-0,24	-1,14	-0,93	-0,18	-0,07	-0,06	-1,14
1.35G+1.50Q	1,89		13,52	-1,98	-3,54	-1,51	12,00	-6,47	-5,43	-1,51	-0,70	13,52	-6,47
ΣΣ:+x	1,22		453,94	-1,41	-2,20	65,24	-497,01	-3,95	-3,48	-67,25	4,61	-433,79	-3,95
ΣΣ:+x	1,22		-433,79	-1,09	-2,26	-67,25	515,14	-4,24	-3,42	65,24	-5,57	515,14	-4,24
ΣΣ:+z	1,22		409,35	-1,35	-2,20	58,69	-445,89	-4,01	-3,48	-60,71	11,41	-389,20	-4,01
ΣΣ:+z	1,22		-389,20	-1,15	-2,26	-60,71	464,02	-4,18	-3,42	58,69	-12,36	464,02	-4,18
ΣΣ:-x	1,22		463,24	-1,34	-2,20	69,28	-512,09	-4,00	-3,48	-71,30	13,97	-443,10	-4,18
ΣΣ:-x	1,22		-443,10	-1,16	-2,26	-71,30	530,23	-4,18	-3,42	69,28	-14,92	530,23	-4,00
ΣΣ:-z	1,22		515,12	-1,34	-2,20	74,78	-569,37	-4,01	-3,48	-76,79	6,90	-494,97	-4,01
ΣΣ:-z	1,22		-494,97	-1,16	-2,26	-76,79	587,50	-4,18	-3,42	74,78	-7,85	587,50	-4,18
			133,85	0,05		0,57	134,42	0,06		0,57	-2,07	134,42	0,06
			-111,54	-0,04		-0,47	-112,02	-0,05		-0,47	1,72	-111,54	-0,05
1.00G+1.00Q	1,37		10,02	-1,43	-2,55	-1,10	8,92	-4,66	-3,92	-1,10	-0,51	10,02	-4,66
1.00G+1.00Q	1,37		10,02	-1,43	-2,55	-1,10	8,92	-4,66	-3,92	-1,10	-0,51	10,02	-4,66
1.35G+1.50Q	1,89		13,52	-1,98	-3,54	-1,51	12,00	-6,47	-5,43	-1,51	-0,70	13,52	-6,47
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-86,87	-2,02	-3,55	-1,94	-88,81	-6,51	-5,44	-1,94	0,85	-86,87	-6,51
1.00G+1.00Q	1,37		10,02	-1,43	-2,55	-1,10	8,92	-4,66	-3,92	-1,10	-0,51	10,02	-4,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-56,91	-1,45	-2,56	-1,38	-58,29	-4,69	-3,92	-1,38	0,52	-56,91	-4,69
1.35G+1.05Q	1,76		13,54	-1,82	-3,25	-1,43	12,11	-5,95	-5,01	-1,43	-0,67	13,54	-5,95
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-153,77	-1,89	-3,26	-2,14	-155,91	-6,03	-5,02	-2,14	1,92	-153,77	-6,03
1.00G+0.70Q	1,28		10,04	-1,32	-2,36	-1,05	8,99	-4,32	-3,64	-1,05	-0,49	10,04	-4,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-101,51	-1,37	-2,37	-1,52	-103,03	-4,37	-3,65	-1,52	1,23	-101,51	-4,37

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 665	Τέλος: 666	Μέλος: 1027	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[665] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[666] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		9,16	-3,52	-2,43	-1,24	7,92	-6,48	-3,50	-1,24	-0,44	9,16	-6,48
Q	0,29		-0,24	-1,14	-0,80	-0,21	-0,45	-2,09	-1,09	-0,21	-0,07	-0,24	-2,09
1.35G+1.50Q	1,89		12,00	-6,46	-4,47	-1,99	10,01	-11,88	-6,36	-1,99	-0,70	12,00	-11,88
ΣΣ:+x	1,22		515,14	-4,23	-2,74	63,74	-560,07	-7,41	-4,13	-66,43	7,91	-497,01	-7,41
ΣΣ:+x	1,22		-497,01	-3,94	-2,90	-66,43	575,51	-7,64	-3,96	63,74	-8,87	575,51	-7,64
ΣΣ:+z	1,22		464,02	-4,17	-2,74	56,21	-500,71	-7,43	-4,13	-58,90	14,79	-445,89	-7,62
ΣΣ:+z	1,22		-445,89	-4,00	-2,91	-58,90	516,15	-7,62	-3,96	56,21	-15,74	516,15	-7,43
ΣΣ:-x	1,22		530,23	-4,18	-2,76	65,58	-577,68	-7,41	-4,11	-68,27	16,17	-512,09	-7,63

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[665] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[666] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	1,22		-512,09	-4,00	-2,89	-68,27	593,12	-7,63	-3,98	65,58	-17,12	593,12	-7,41
ΣΣ:-z	1,22		587,50	-4,17	-2,76	72,34	-641,89	-7,43	-4,11	-75,03	8,98	-569,37	-7,61
ΣΣ:-z	1,22		-569,37	-4,00	-2,88	-75,03	657,33	-7,61	-3,98	72,34	-9,94	657,33	-7,43
			134,42	0,06	-0,03	-3,77	130,65	0,03	-0,03	-3,77	-2,07	134,42	0,06
			-112,02	-0,05	0,03	3,14	-108,88	-0,03	0,03	3,14	1,72	-108,88	-0,05
1.00G+1.00Q	1,37		8,92	-4,66	-3,22	-1,45	7,47	-8,57	-4,59	-1,45	-0,51	8,92	-8,57
1.00G+1.00Q	1,37		8,92	-4,66	-3,22	-1,45	7,47	-8,57	-4,59	-1,45	-0,51	8,92	-8,57
1.35G+1.50Q	1,89		12,00	-6,46	-4,47	-1,99	10,01	-11,88	-6,36	-1,99	-0,70	12,00	-11,88
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-88,81	-6,51	-4,45	0,83	-87,98	-11,90	-6,33	0,83	0,85	-87,98	-11,90
1.00G+1.00Q	1,37		8,92	-4,66	-3,22	-1,45	7,47	-8,57	-4,59	-1,45	-0,51	8,92	-8,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-58,29	-4,69	-3,21	0,43	-57,86	-8,58	-4,57	0,43	0,52	-57,86	-8,58
1.35G+1.05Q	1,76		12,11	-5,95	-4,11	-1,90	10,21	-10,94	-5,87	-1,90	-0,67	12,11	-10,94
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-155,91	-6,03	-4,07	2,81	-153,10	-10,98	-5,83	2,81	1,92	-153,10	-10,98
1.00G+0.70Q	1,28		8,99	-4,32	-2,98	-1,39	7,60	-7,94	-4,26	-1,39	-0,49	8,99	-7,94
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-103,03	-4,37	-2,96	1,75	-101,28	-7,97	-4,24	1,75	1,23	-101,28	-7,97

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 666	Τέλος: 667	Μέλος: 1028	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[666] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[667] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		7,92	-6,48	-3,97	-1,58	6,34	-10,99	-5,05	-1,58	-0,44	7,92	-10,99
Q	0,29		-0,45	-2,09	-1,28	-0,26	-0,72	-3,51	-1,57	-0,26	-0,07	-0,45	-3,51
1.35G+1.50Q	1,89		10,01	-11,88	-7,28	-2,53	7,48	-20,10	-9,17	-2,53	-0,70	10,01	-20,10
ΣΣ:+x	1,22		575,51	-7,64	-4,47	58,75	-618,72	-12,56	-5,98	-62,18	11,22	-560,07	-12,94
ΣΣ:+x	1,22		-560,07	-7,41	-4,76	-62,18	630,73	-12,94	-5,69	58,75	-12,18	619,63	-12,56
ΣΣ:+z	1,22		516,15	-7,62	-4,46	51,22	-551,09	-12,52	-5,99	-54,65	18,16	-500,71	-12,98
ΣΣ:+z	1,22		-500,71	-7,43	-4,77	-54,65	563,11	-12,98	-5,68	51,22	-19,12	553,65	-12,52
ΣΣ:-x	1,22		593,12	-7,63	-4,49	59,71	-637,86	-12,54	-5,96	-63,14	18,35	-577,68	-12,96
ΣΣ:-x	1,22		-577,68	-7,42	-4,74	-63,14	649,87	-12,96	-5,71	59,71	-19,31	638,48	-12,54
ΣΣ:-z	1,22		657,33	-7,61	-4,50	66,30	-708,94	-12,57	-5,95	-69,73	11,07	-641,89	-12,92
ΣΣ:-z	1,22		-641,89	-7,44	-4,73	-69,73	720,96	-12,92	-5,72	66,30	-12,02	708,19	-12,57
			130,65	0,03	-0,10	-8,79	121,87	-0,07	-0,10	-8,79	-2,07	130,65	0,03
			-108,88	-0,03	0,08	7,32	-101,56	0,06	0,08	7,32	1,72	-103,02	0,06
1.00G+1.00Q	1,37		7,47	-8,57	-5,25	-1,84	5,62	-14,50	-6,62	-1,84	-0,51	7,47	-14,50
1.00G+1.00Q	1,37		7,47	-8,57	-5,25	-1,84	5,62	-14,50	-6,62	-1,84	-0,51	7,47	-14,50
1.35G+1.50Q	1,89		10,01	-11,88	-7,28	-2,53	7,48	-20,10	-9,17	-2,53	-0,70	10,01	-20,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-87,98	-11,90	-7,21	4,06	-83,92	-20,05	-9,09	4,06	0,85	-84,73	-20,05
1.00G+1.00Q	1,37		7,47	-8,57	-5,25	-1,84	5,62	-14,50	-6,62	-1,84	-0,51	7,47	-14,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-57,86	-8,58	-5,20	2,55	-55,31	-14,47	-6,57	2,55	0,52	-55,82	-14,47
1.35G+1.05Q	1,76		10,21	-10,94	-6,71	-2,41	7,80	-18,52	-8,46	-2,41	-0,67	10,21	-18,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-153,10	-10,98	-6,58	8,57	-144,53	-18,44	-8,34	8,57	1,92	-146,24	-18,44
1.00G+0.70Q	1,28		7,60	-7,94	-4,87	-1,77	5,84	-13,45	-6,15	-1,77	-0,49	7,60	-13,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-101,28	-7,97	-4,78	5,56	-95,72	-13,39	-6,06	5,56	1,23	-96,83	-13,39

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 667	Τέλος: 668	Μέλος: 1029		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[667] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[668] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		6,34	-11,06	6,34	-3,44	2,90	-5,26	5,26	-3,44	-0,25	5,65	-11,06
Q	0,29		-0,72	-3,53	1,99	-0,59	-1,30	-1,68	1,70	-0,59	-0,04	-0,83	-3,53
1.35G+1.50Q	1,89		7,48	-20,22	11,54	-5,52	1,96	-9,62	9,66	-5,52	-0,40	6,38	-20,22
ΣΣ:+x	1,22		630,73	-13,01	7,46	39,38	-634,65	-6,03	5,98	-46,85	14,48	-621,68	-12,64
ΣΣ:+x	1,22		-618,72	-12,64	7,20	-46,85	639,19	-6,17	6,24	39,38	-15,03	639,19	-13,01
ΣΣ:+z	1,22		563,11	-13,05	7,49	26,04	-562,51	-6,03	5,95	-33,51	13,95	-553,26	-12,60
ΣΣ:+z	1,22		-551,09	-12,60	7,18	-33,51	567,05	-6,17	6,27	26,04	-14,50	567,05	-13,05
ΣΣ:-x	1,22		649,87	-13,03	7,47	22,23	-658,22	-6,03	5,97	-29,70	18,04	-641,88	-12,62
ΣΣ:-x	1,22		-637,86	-12,62	7,19	-29,70	662,76	-6,17	6,25	22,23	-18,58	662,76	-13,03
ΣΣ:-z	1,22		720,96	-13,00	7,45	26,61	-729,96	-6,04	5,99	-34,09	17,45	-713,08	-12,65
ΣΣ:-z	1,22		-708,94	-12,65	7,21	-34,09	734,50	-6,16	6,23	26,61	-18,00	734,50	-13,00
			121,87	-0,07	0,11	-36,58	85,29	0,04	0,11	-36,58	-0,63	114,55	0,04
			-101,56	0,06	-0,09	30,48	-71,08	-0,03	-0,09	30,48	0,52	-71,08	0,06
1.00G+1.00Q	1,37		5,62	-14,59	8,33	-4,03	1,59	-6,94	6,96	-4,03	-0,29	4,82	-14,59
1.00G+1.00Q	1,37		5,62	-14,59	8,33	-4,03	1,59	-6,94	6,96	-4,03	-0,29	4,82	-14,59
1.35G+1.50Q	1,89		7,48	-20,22	11,54	-5,52	1,96	-9,62	9,66	-5,52	-0,40	6,38	-20,22
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-83,92	-20,17	11,46	21,91	-62,01	-9,65	9,57	21,91	0,07	-62,01	-20,17
1.00G+1.00Q	1,37		5,62	-14,59	8,33	-4,03	1,59	-6,94	6,96	-4,03	-0,29	4,82	-14,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-55,31	-14,55	8,27	14,26	-41,05	-6,96	6,91	14,26	0,02	-41,05	-14,55
1.35G+1.05Q	1,76		7,80	-18,63	10,65	-5,26	2,54	-8,87	8,89	-5,26	-0,38	6,75	-18,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-144,53	-18,55	10,51	40,46	-104,07	-8,92	8,75	40,46	0,41	-104,07	-18,55
1.00G+0.70Q	1,28		5,84	-13,53	7,73	-3,85	1,98	-6,44	6,45	-3,85	-0,28	5,07	-13,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-95,72	-13,47	7,64	26,63	-69,09	-6,47	6,36	26,63	0,25	-69,09	-13,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 668	Τέλος: 669	Μέλος: 1030		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[668] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[669] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		2,90	-5,27	4,36	-3,58	-0,68	-1,45	3,28	-3,58	-0,25	2,90	-5,27
Q	0,29		-1,30	-1,68	1,37	-0,63	-1,93	-0,46	1,08	-0,63	-0,04	-1,30	-1,68
1.35G+1.50Q	1,89		1,96	-9,64	7,93	-5,77	-3,82	-2,65	6,05	-5,77	-0,40	1,96	-9,64
ΣΣ:+x	1,22		639,19	-6,18	5,11	37,54	-649,56	-1,63	3,75	-45,33	14,61	-634,65	-6,04
ΣΣ:+x	1,22		-634,65	-6,04	4,97	-45,33	646,31	-1,73	3,89	37,54	-15,15	646,31	-6,18
ΣΣ:+z	1,22		567,05	-6,19	5,13	24,00	-572,46	-1,65	3,74	-31,79	15,25	-562,51	-6,04
ΣΣ:+z	1,22		-562,51	-6,04	4,96	-31,79	569,21	-1,71	3,90	24,00	-15,80	569,21	-6,19
ΣΣ:-x	1,22		662,76	-6,19	5,12	19,25	-675,86	-1,66	3,75	-27,04	18,87	-658,22	-6,04
ΣΣ:-x	1,22		-658,22	-6,04	4,97	-27,04	672,61	-1,70	3,90	19,25	-19,41	672,61	-6,19
ΣΣ:-z	1,22		734,50	-6,17	5,11	23,45	-747,85	-1,65	3,76	-31,25	17,70	-729,97	-6,05
ΣΣ:-z	1,22		-729,97	-6,05	4,98	-31,25	744,60	-1,71	3,88	23,45	-18,24	744,60	-6,17
			85,29	0,04	0,05	-36,49	48,80	0,09	0,05	-36,49	-0,63	85,29	0,09
			-71,08	-0,03	-0,04	30,41	-40,66	-0,08	-0,04	30,41	0,52	-40,66	-0,08
1.00G+1.00Q	1,37		1,59	-6,95	5,73	-4,21	-2,61	-1,91	4,36	-4,21	-0,29	1,59	-6,95
1.00G+1.00Q	1,37		1,59	-6,95	5,73	-4,21	-2,61	-1,91	4,36	-4,21	-0,29	1,59	-6,95
1.35G+1.50Q	1,89		1,96	-9,64	7,93	-5,77	-3,82	-2,65	6,05	-5,77	-0,40	1,96	-9,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-62,01	-9,67	7,89	21,60	-40,41	-2,72	6,01	21,60	0,07	-40,41	-9,67
1.00G+1.00Q	1,37		1,59	-6,95	5,73	-4,21	-2,61	-1,91	4,36	-4,21	-0,29	1,59	-6,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-41,05	-6,97	5,70	14,04	-27,01	-1,96	4,33	14,04	0,02	-27,01	-6,97

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[668] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[669] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	1,76		2,54	-8,88	7,32	-5,49	-2,95	-2,44	5,56	-5,49	-0,38	2,54	-8,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-104,07	-8,93	7,25	40,13	-63,94	-2,56	5,50	40,13	0,41	-63,94	-8,93
1.00G+0.70Q	1,28		1,98	-6,45	5,32	-4,02	-2,03	-1,77	4,04	-4,02	-0,28	1,98	-6,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-69,09	-6,48	5,27	26,39	-42,70	-1,85	3,99	26,39	0,25	-42,70	-6,48

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 669	Τέλος: 670	Μέλος: 1031	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[669] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[670] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		-0,68	-1,46	2,65	-3,31	-4,00	0,66	1,58	-3,31	-0,25	-0,68	0,66
Q	0,29		-1,93	-0,47	0,83	-0,60	-2,53	0,22	0,54	-0,60	-0,04	-1,93	0,22
1.35G+1.50Q	1,89		-3,82	-2,67	4,82	-5,38	-9,19	1,21	2,94	-5,38	-0,40	-3,82	1,21
ΣΣ: +x	1,22		646,31	-1,74	3,09	32,58	-666,20	0,81	1,83	-39,82	15,44	-649,57	0,71
ΣΣ: +x	1,22		-649,57	-1,64	3,05	-39,82	655,71	0,71	1,87	32,58	-15,99	655,71	0,81
ΣΣ: +z	1,22		569,21	-1,72	3,09	20,63	-583,93	0,81	1,82	-27,87	17,11	-572,46	0,72
ΣΣ: +z	1,22		-572,46	-1,66	3,04	-27,87	573,44	0,72	1,87	20,63	-17,65	573,44	0,81
ΣΣ: -x	1,22		672,61	-1,72	3,09	17,58	-693,70	0,80	1,82	-24,82	19,89	-675,87	0,73
ΣΣ: -x	1,22		-675,87	-1,67	3,05	-24,82	683,21	0,73	1,87	17,58	-20,43	683,21	0,80
ΣΣ: -z	1,22		744,60	-1,72	3,09	20,95	-766,03	0,80	1,83	-28,19	18,17	-747,85	0,73
ΣΣ: -z	1,22		-747,85	-1,67	3,05	-28,19	755,54	0,73	1,87	20,95	-18,71	755,54	0,80
			48,80	0,09		-30,66	18,13	0,09		-30,66	-0,63	48,80	0,09
			-40,66	-0,08		25,55	-15,11	-0,08		25,55	0,52	-15,11	-0,08
1.00G+1.00Q	1,37		-2,61	-1,93	3,48	-3,92	-6,53	0,87	2,12	-3,92	-0,29	-2,61	0,87
1.00G+1.00Q	1,37		-2,61	-1,93	3,48	-3,92	-6,53	0,87	2,12	-3,92	-0,29	-2,61	0,87
1.35G+1.50Q	1,89		-3,82	-2,67	4,82	-5,38	-9,19	1,21	2,94	-5,38	-0,40	-3,82	1,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-40,41	-2,74	4,82	17,62	-22,79	1,14	2,94	17,62	0,07	-22,79	1,14
1.00G+1.00Q	1,37		-2,61	-1,93	3,48	-3,92	-6,53	0,87	2,12	-3,92	-0,29	-2,61	0,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-27,01	-1,97	3,48	11,42	-15,59	0,83	2,12	11,42	0,02	-15,59	0,83
1.35G+1.05Q	1,76		-2,95	-2,46	4,45	-5,11	-8,05	1,11	2,70	-5,11	-0,38	-2,95	1,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-63,94	-2,58	4,45	33,22	-30,72	1,00	2,70	33,22	0,41	-30,72	1,00
1.00G+0.70Q	1,28		-2,03	-1,79	3,23	-3,74	-5,77	0,81	1,95	-3,74	-0,28	-2,03	0,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-42,70	-1,86	3,23	21,82	-20,88	0,73	1,96	21,82	0,25	-20,88	0,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 670	Τέλος: 671	Μέλος: 1032	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[670] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[671] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,08		-4,00	0,65	1,14	-2,62	-6,62	1,25	0,07	-2,62	-0,25	-4,00	1,25
Q	0,29		-2,53	0,21	0,34	-0,48	-3,01	0,41	0,06	-0,48	-0,04	-2,53	0,41
1.35G+1.50Q	1,89		-9,19	1,19	2,06	-4,26	-13,45	2,31	0,17	-4,26	-0,40	-9,19	2,31
ΣΣ:+x	1,22		655,71	0,70	1,33	26,57	-684,64	1,49	0,07	-32,30	16,88	-666,20	1,49
ΣΣ:+x	1,22		-666,20	0,80	1,30	-32,30	668,42	1,43	0,11	26,57	-17,43	668,42	1,43
ΣΣ:+z	1,22		573,44	0,71	1,33	17,31	-597,63	1,49	0,08	-23,04	19,35	-583,94	1,49
ΣΣ:+z	1,22		-583,94	0,80	1,30	-23,04	581,42	1,43	0,11	17,31	-19,90	581,42	1,43
ΣΣ:-x	1,22		683,21	0,72	1,33	17,13	-712,67	1,48	0,08	-22,85	21,08	-693,70	1,48
ΣΣ:-x	1,22		-693,70	0,78	1,30	-22,85	696,46	1,43	0,10	17,13	-21,62	696,46	1,43
ΣΣ:-z	1,22		755,54	0,72	1,33	19,36	-785,57	1,48	0,08	-25,09	18,85	-766,03	1,48
ΣΣ:-z	1,22		-766,03	0,79	1,30	-25,09	769,35	1,43	0,11	19,36	-19,39	769,35	1,43
			18,13	0,09	-0,03	-22,00	-3,87	0,06	-0,03	-22,00	-0,63	18,13	0,09
			-15,11	-0,08	0,03	18,33	3,22	-0,05	0,03	18,33	0,52	3,22	-0,08
1.00G+1.00Q	1,37		-6,53	0,86	1,49	-3,10	-9,63	1,66	0,12	-3,10	-0,29	-6,53	1,66
1.00G+1.00Q	1,37		-6,53	0,86	1,49	-3,10	-9,63	1,66	0,12	-3,10	-0,29	-6,53	1,66
1.35G+1.50Q	1,89		-9,19	1,19	2,06	-4,26	-13,45	2,31	0,17	-4,26	-0,40	-9,19	2,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	1,89		-22,79	1,12	2,09	12,24	-10,55	2,26	0,20	12,24	0,07	-10,55	2,26
1.00G+1.00Q	1,37		-6,53	0,86	1,49	-3,10	-9,63	1,66	0,12	-3,10	-0,29	-6,53	1,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,37		-15,59	0,81	1,50	7,90	-7,70	1,63	0,14	7,90	0,02	-7,70	1,63
1.35G+1.05Q	1,76		-8,05	1,10	1,90	-4,04	-12,10	2,12	0,15	-4,04	-0,38	-8,05	2,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1,76		-30,72	0,98	1,95	23,46	-7,26	2,05	0,19	23,46	0,41	-7,26	2,05
1.00G+0.70Q	1,28		-5,77	0,79	1,38	-2,96	-8,73	1,54	0,10	-2,96	-0,28	-5,77	1,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,28		-20,88	0,72	1,41	15,37	-5,50	1,49	0,13	15,37	0,25	-5,50	1,49

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 63, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 671	Τέλος: 672	Μέλος: 1033	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[671] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[672] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	1,40		-6,62	1,24	-0,36	-1,53	-8,29	0,01	-1,89	-1,53	-0,25	-6,62	1,24
Q	0,42		-3,01	0,41	-0,14	-0,28	-3,32		-0,60	-0,28	-0,04	-3,01	0,41
1.35G+1.50Q	2,52		-13,45	2,29	-0,70	-2,48	-16,17	0,01	-3,46	-2,48	-0,40	-13,45	2,29
ΣΣ:+x	1,61		668,42	1,42	-0,40	20,56	-705,37	0,01	-2,22	-23,89	19,02	-684,64	1,48
ΣΣ:+x	1,61		-684,64	1,48	-0,46	-23,89	685,50	0,01	-2,17	20,56	-19,56	682,06	1,42
ΣΣ:+z	1,61		581,42	1,42	-0,40	15,08	-614,49	0,01	-2,22	-18,42	22,15	-597,63	1,48
ΣΣ:+z	1,61		-597,63	1,48	-0,46	-18,42	594,62	0,01	-2,17	15,08	-22,70	591,97	1,42
ΣΣ:-x	1,61		696,46	1,42	-0,41	17,73	-734,30	0,01	-2,22	-21,07	22,55	-712,67	1,47
ΣΣ:-x	1,61		-712,67	1,47	-0,45	-21,07	714,43	0,01	-2,18	17,73	-23,09	710,83	1,42
ΣΣ:-z	1,61		769,35	1,42	-0,41	18,88	-807,98	0,01	-2,22	-22,21	19,82	-785,57	1,47
ΣΣ:-z	1,61		-785,57	1,47	-0,45	-22,21	788,11	0,01	-2,18	18,88	-20,37	784,35	1,42
			-3,87	0,06	-0,05	-12,26	-17,29		-0,05	-12,26	-0,63	-3,87	0,06
			3,22	-0,05	0,04	10,21	14,41		0,04	10,21	0,52	12,17	-0,05
1.00G+1.00Q	1,82		-9,63	1,65	-0,50	-1,81	-11,61	0,01	-2,50	-1,81	-0,29	-9,63	1,65
1.00G+1.00Q	1,82		-9,63	1,65	-0,50	-1,81	-11,61	0,01	-2,50	-1,81	-0,29	-9,63	1,65
1.35G+1.50Q	2,52		-13,45	2,29	-0,70	-2,48	-16,17	0,01	-3,46	-2,48	-0,40	-13,45	2,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	2,52		-10,55	2,25	-0,66	6,71	-3,20	0,01	-3,42	6,71	0,07	-4,67	2,25
1.00G+1.00Q	1,82		-9,63	1,65	-0,50	-1,81	-11,61	0,01	-2,50	-1,81	-0,29	-9,63	1,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	1,82		-7,70	1,62	-0,47	4,32	-2,96	0,01	-2,47	4,32	0,02	-3,91	1,62
1.35G+1.05Q	2,33		-12,10	2,11	-0,63	-2,35	-14,67	0,01	-3,19	-2,35	-0,38	-12,10	2,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	2,33		-7,26	2,04	-0,57	12,97	6,94	0,01	-3,13	12,97	0,41	4,10	2,04
1.00G+0.70Q	1,70		-8,73	1,53	-0,46	-1,72	-10,61	0,01	-2,32	-1,72	-0,28	-8,73	1,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1,70		-5,50	1,48	-0,41	8,49	3,80	0,01	-2,27	8,49	0,25	1,94	1,48

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 540(Προ)	Τέλος: 26	Μέλος: 1034	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[540] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63				-12,68	1,93	2,11	-16,66	-17,75	1,93	-0,38	1,69	
Q	1,38				-4,20	0,62	0,68	-5,43	-5,71	0,62	0,04	0,54	
1.35G+1.50Q	8,32				-23,42	3,53	3,87	-30,64	-32,54	3,53	-0,45	3,10	
ΣΣ:+x	5,32				-14,67	9,85	-5,90	-19,25	-20,72	-5,39	88,58		
ΣΣ:+x	5,32				-14,89	-5,39	10,79	-19,50	-20,50	9,85	-89,29	8,63	
ΣΣ:+z	5,32				-14,67	8,14	-4,03	-19,26	-20,72	-3,68	64,04		
ΣΣ:+z	5,32				-14,89	-3,68	8,92	-19,50	-20,50	8,14	-64,75	7,13	
ΣΣ:-x	5,32				-14,65	9,82	-5,86	-19,23	-20,74	-5,36	88,69		
ΣΣ:-x	5,32				-14,92	-5,36	10,76	-19,52	-20,47	9,82	-89,40	8,60	
ΣΣ:-z	5,32				-14,64	10,63	-6,75	-19,22	-20,75	-6,16	128,19		
ΣΣ:-z	5,32				-14,93	-6,16	11,64	-19,54	-20,46	10,63	-128,90	9,31	
					-0,36	-1,13	-1,24	-0,39	-0,36	-1,13	-4,44		-0,39
					0,30	0,94	1,03	0,33	0,30	0,94	3,70	0,83	0,33
1.00G+1.00Q	6,01				-16,88	2,55	2,79	-22,09	-23,47	2,55	-0,34	2,23	
1.00G+1.00Q	6,01				-16,88	2,55	2,79	-22,09	-23,47	2,55	-0,34	2,23	
1.35G+1.50Q	8,32				-23,42	3,53	3,87	-30,64	-32,54	3,53	-0,45	3,10	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32				-23,15	4,38	4,80	-30,34	-32,27	4,38	2,88	3,84	
1.00G+1.00Q	6,01				-16,88	2,55	2,79	-22,09	-23,47	2,55	-0,34	2,23	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01				-16,70	3,11	3,41	-21,89	-23,29	3,11	1,88	2,73	
1.35G+1.05Q	7,70				-21,53	3,25	3,56	-28,19	-29,97	3,25	-0,47	2,85	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70				-21,08	4,67	5,11	-27,70	-29,52	4,67	5,08	4,09	
1.00G+0.70Q	5,60				-15,62	2,36	2,59	-20,46	-21,75	2,36	-0,35	2,07	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60				-15,32	3,31	3,62	-20,13	-21,45	3,31	3,35	2,90	

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 541	Μέλος: 1035	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[541] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,81		-24,33	-16,66	8,28	4,07	-20,26	-10,29	4,47	4,07	-0,77	-20,26	-16,66
Q	1,05		-8,24	-5,43	2,83	1,32	-6,92	-3,13	1,77	1,32	0,08	-6,92	-5,43
1.35G+1.50Q	6,72		-45,21	-30,63	15,41	7,48	-37,73	-18,58	8,69	7,48	-0,92	-37,73	-30,63
ΣΣ:+x	4,33		80,96	-19,50	32,50	19,44	-119,41	10,88	-17,45	-9,99	167,17	79,17	-34,58
ΣΣ:+x	4,33		-137,69	-19,25	-13,11	-9,99	72,13	-34,58	28,17	19,44	-168,62	-119,41	10,88
ΣΣ:+z	4,33		166,49	-19,50	31,71	29,73	-193,80	10,11	-16,66	-20,29	114,97	162,49	-33,80
ΣΣ:+z	4,33		-223,22	-19,25	-12,33	-20,29	146,52	-33,80	27,38	29,73	-116,42	-193,80	10,11
ΣΣ:-x	4,33		231,84	-19,52	32,89	37,89	-251,11	11,28	-17,84	-28,45	160,60	226,23	-34,97

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[541] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,33		-288,57	-19,23	-13,51	-28,45	203,82	-34,97	28,56	37,89	-162,05	-251,11	11,28
ΣΣ:-z	4,33		165,85	-19,53	34,13	28,61	-194,92	12,50	-19,08	-19,16	242,57	162,19	-36,19
ΣΣ:-z	4,33		-222,58	-19,21	-14,74	-19,16	147,63	-36,19	29,79	28,61	-244,02	-194,92	12,50
			24,06	-0,39	6,33	-2,43	21,64	5,94	6,33	-2,43	-8,68	23,58	5,94
			-20,05	0,33	-5,28	2,02	-18,03	-4,95	-5,28	2,02	7,24	-18,03	-4,95
1.00G+1.00Q	4,86		-32,57	-22,09	11,10	5,39	-27,18	-13,42	6,24	5,39	-0,69	-27,18	-22,09
1.00G+1.00Q	4,86		-32,57	-22,09	11,10	5,39	-27,18	-13,42	6,24	5,39	-0,69	-27,18	-22,09
1.35G+1.50Q	6,72		-45,21	-30,63	15,41	7,48	-37,73	-18,58	8,69	7,48	-0,92	-37,73	-30,63
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,72		-63,26	-30,34	10,66	9,30	-53,96	-23,04	3,94	9,30	5,59	-53,96	-30,34
1.00G+1.00Q	4,86		-32,57	-22,09	11,10	5,39	-27,18	-13,42	6,24	5,39	-0,69	-27,18	-22,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,86		-44,61	-21,89	7,94	6,61	-38,00	-16,39	3,07	6,61	3,65	-38,00	-21,89
1.35G+1.05Q	6,25		-41,50	-28,19	14,14	6,89	-34,62	-17,17	7,89	6,89	-0,96	-34,62	-28,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,25		-71,58	-27,70	6,22	9,92	-61,66	-24,60	-0,02	9,92	9,90	-61,66	-27,70
1.00G+0.70Q	4,54		-30,10	-20,46	10,25	5,00	-25,10	-12,48	5,71	5,00	-0,71	-25,10	-20,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,54		-50,15	-20,13	4,98	7,02	-43,13	-17,43	0,43	7,02	6,52	-43,13	-20,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 541	Τέλος: 542	Μέλος: 1036	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[541] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[542] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-20,26	-10,29	-26,12	6,01	-14,25	-38,51	-30,33	6,01	-0,77	-14,25	-38,51
Q	1,00		-6,92	-3,13	-9,60	2,00	-4,92	-13,22	-10,60	2,00	0,08	-4,92	-13,22
1.35G+1.50Q	7,19		-37,73	-18,58	-49,66	11,12	-26,62	-71,83	-56,84	11,12	-0,92	-26,62	-71,83
ΣΣ:+x	4,71		72,13	-34,58	-8,11	31,79	-88,33	0,42	-58,43	-17,81	149,05	72,13	-90,65
ΣΣ:+x	4,71		-119,41	10,88	-53,72	-17,81	55,03	-90,65	-12,82	31,79	-150,50	-88,33	10,88
ΣΣ:+z	4,71		146,52	-33,80	-8,91	50,60	-143,40	-1,16	-57,63	-36,63	97,66	146,52	-89,08
ΣΣ:+z	4,71		-193,80	10,11	-52,92	-36,63	110,10	-89,08	-13,62	50,60	-99,11	-143,40	10,11
ΣΣ:-x	4,71		203,82	-34,97	-7,72	65,78	-185,58	1,20	-58,82	-51,80	132,84	203,82	-91,44
ΣΣ:-x	4,71		-251,11	11,28	-54,11	-51,80	152,27	-91,44	-12,43	65,78	-134,29	-185,58	11,28
ΣΣ:-z	4,71		147,63	-36,19	-6,47	50,48	-144,92	3,67	-60,07	-36,50	211,63	147,63	-93,91
ΣΣ:-z	4,71		-194,92	12,50	-55,36	-36,50	111,61	-93,91	-11,18	50,48	-213,08	-144,92	12,50
			21,64	5,94	6,50	-5,15	16,48	12,44	6,50	-5,15	-8,68	21,64	12,44
			-18,03	-4,95	-5,42	4,29	-13,74	-10,36	-5,42	4,29	7,24	-13,74	-10,36
1.00G+1.00Q	5,21		-27,18	-13,42	-35,72	8,01	-19,17	-51,74	-40,93	8,01	-0,69	-19,17	-51,74
1.00G+1.00Q	5,21		-27,18	-13,42	-35,72	8,01	-19,17	-51,74	-40,93	8,01	-0,69	-19,17	-51,74
1.35G+1.50Q	7,19		-37,73	-18,58	-49,66	11,12	-26,62	-71,83	-56,84	11,12	-0,92	-26,62	-71,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		-53,96	-23,03	-54,53	14,98	-38,98	-81,16	-61,72	14,98	5,59	-38,98	-81,16
1.00G+1.00Q	5,21		-27,18	-13,42	-35,72	8,01	-19,17	-51,74	-40,93	8,01	-0,69	-19,17	-51,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		-38,00	-16,38	-38,97	10,59	-27,41	-57,96	-44,18	10,59	3,65	-27,41	-57,96
1.35G+1.05Q	6,74		-34,62	-17,17	-45,34	10,21	-24,40	-65,88	-52,07	10,21	-0,96	-24,40	-65,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		-61,66	-24,59	-53,46	16,66	-45,01	-81,42	-60,20	16,66	9,90	-45,01	-81,42
1.00G+0.70Q	4,91		-25,10	-12,48	-32,84	7,41	-17,69	-47,77	-37,75	7,41	-0,71	-17,69	-47,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		-43,13	-17,43	-38,25	11,70	-31,43	-58,13	-43,16	11,70	6,52	-31,43	-58,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 542	Τέλος: 543	Μέλος: 1037		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[542] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[543] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-14,25	-38,51	-60,33	7,04	-7,21	-100,95	-64,54	7,04	-0,77	-7,21	-100,95
Q	1,00		-4,92	-13,22	-21,71	2,41	-2,51	-35,44	-22,71	2,41	0,08	-2,51	-35,44
1.35G+1.50Q	7,19		-26,62	-71,83	-114,01	13,11	-13,50	-189,43	-121,19	13,11	-0,92	-13,50	-189,43
ΣΣ:+x	4,71		55,02	-90,65	-48,37	41,56	-47,13	-50,31	-98,69	-25,13	131,14	55,02	-186,99
ΣΣ:+x	4,71		-88,33	0,42	-93,98	-25,13	30,25	-186,99	-53,08	41,56	-132,59	-47,13	0,42
ΣΣ:+z	4,71		110,10	-89,08	-49,18	67,48	-76,02	-52,70	-97,89	-51,05	80,73	110,10	-184,61
ΣΣ:+z	4,71		-143,40	-1,16	-93,17	-51,05	59,15	-184,61	-53,89	67,48	-82,18	-76,02	-52,70
ΣΣ:-x	4,71		152,27	-91,44	-47,98	87,52	-98,18	-49,13	-99,09	-71,09	105,56	152,27	-188,17
ΣΣ:-x	4,71		-185,58	1,20	-94,38	-71,09	81,30	-188,17	-52,69	87,52	-107,01	-98,18	1,20
ΣΣ:-z	4,71		111,61	-93,91	-46,71	67,78	-77,37	-45,40	-100,36	-51,35	181,01	111,61	-191,91
ΣΣ:-z	4,71		-144,92	3,67	-95,64	-51,35	60,49	-191,91	-51,42	67,78	-182,46	-77,37	3,67
			16,48	12,44	6,70	-7,82	8,66	19,14	6,70	-7,82	-8,68	16,48	19,14
			-13,74	-10,36	-5,59	6,52	-7,22	-15,95	-5,59	6,52	7,24	-7,22	-15,95
1.00G+1.00Q	5,21		-19,17	-51,74	-82,04	9,45	-9,72	-136,38	-87,25	9,45	-0,69	-9,72	-136,38
1.00G+1.00Q	5,21		-19,17	-51,74	-82,04	9,45	-9,72	-136,38	-87,25	9,45	-0,69	-9,72	-136,38
1.35G+1.50Q	7,19		-26,62	-71,83	-114,01	13,11	-13,50	-189,43	-121,19	13,11	-0,92	-13,50	-189,43
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		-38,98	-81,16	-119,04	18,98	-20,00	-203,79	-126,22	18,98	5,59	-20,00	-203,79
1.00G+1.00Q	5,21		-19,17	-51,74	-82,04	9,45	-9,72	-136,38	-87,25	9,45	-0,69	-9,72	-136,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		-27,41	-57,96	-85,39	13,36	-14,05	-145,95	-90,60	13,36	3,65	-14,05	-145,95
1.35G+1.05Q	6,74		-24,40	-65,88	-104,24	12,03	-12,37	-173,49	-110,97	12,03	-0,96	-12,37	-173,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		-45,01	-81,42	-112,62	21,81	-23,20	-197,41	-119,35	21,81	9,90	-23,20	-197,41
1.00G+0.70Q	4,91		-17,69	-47,77	-75,53	8,72	-8,97	-125,75	-80,44	8,72	-0,71	-8,97	-125,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		-31,43	-58,13	-81,11	15,24	-16,19	-141,70	-86,02	15,24	6,52	-16,19	-141,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 543	Τέλος: 27	Μέλος: 1038		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[543] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[27] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-7,21	-100,95	-94,45	7,22		-197,70	-99,07	7,22	-0,77	-1,44	-197,70
Q	1,00		-2,51	-35,44	-33,79	2,51		-69,73	-34,79	2,51	0,08	-0,50	-69,73
1.35G+1.50Q	7,74		-13,50	-189,44	-178,19	13,50		-371,49	-185,93	13,50	-0,92	-2,70	-371,49
ΣΣ:+x	5,12		30,25	-186,99	-88,59	47,13		-141,46	-139,21	-30,25	113,11	30,25	-323,63
ΣΣ:+x	5,12		-47,13	-50,31	-134,09	30,25		-323,63	-93,71	47,13	-114,56	-9,43	-141,46
ΣΣ:+z	5,12		59,15	-184,61	-89,40	76,02		-144,66	-138,39	-59,15	64,00	59,15	-320,44
ΣΣ:+z	5,12		-76,02	-52,70	-133,27	-59,15		-320,44	-94,52	76,02	-65,45	-15,21	-144,66
ΣΣ:-x	5,12		81,30	-188,18	-88,19	98,18		-139,88	-139,61	-81,30	78,45	81,30	-325,22
ΣΣ:-x	5,12		-98,18	-49,13	-134,49	-81,30		-325,22	-93,31	98,18	-79,89	-19,64	-139,88
ΣΣ:-z	5,12		60,49	-191,91	-86,92	77,37		-134,88	-140,88	-60,49	150,15	60,49	-330,22
ΣΣ:-z	5,12		-77,37	-45,40	-135,76	-60,49		-330,22	-92,04	77,37	-151,60	-15,47	-134,88
			8,66	19,14	6,95	-8,66		26,09	6,95	-8,66	-8,68	8,66	26,09
			-7,22	-15,95	-5,79	7,22		-21,74	-5,79	7,22	7,24	-1,44	-21,74
1.00G+1.00Q	5,62		-9,72	-136,39	-128,24	9,72		-267,43	-133,86	9,72	-0,69	-1,94	-267,43
1.00G+1.00Q	5,62		-9,72	-136,39	-128,24	9,72		-267,43	-133,86	9,72	-0,69	-1,94	-267,43
1.35G+1.50Q	7,74		-13,50	-189,44	-178,19	13,50		-371,49	-185,93	13,50	-0,92	-2,70	-371,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-20,00	-203,79	-183,40	20,00		-391,06	-191,14	20,00	5,59	-4,00	-391,06
1.00G+1.00Q	5,62		-9,72	-136,39	-128,24	9,72		-267,43	-133,86	9,72	-0,69	-1,94	-267,43
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-14,05	-145,95	-131,71	14,05		-280,48	-137,33	14,05	3,65	-2,81	-280,48

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[543] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[27] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		-12,37	-173,49	-162,98	12,37		-340,12	-170,27	12,37	-0,96	-2,47	-340,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-23,20	-197,41	-171,67	23,20		-372,72	-178,96	23,20	9,90	-4,64	-372,72
1.00G+0.70Q	5,32		-8,97	-125,75	-118,10	8,97		-246,51	-123,42	8,97	-0,71	-1,79	-246,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-16,19	-141,70	-123,89	16,19		-268,25	-129,21	16,19	6,52	-3,24	-268,25

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 544	Μέλος: 1039	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[27] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[544] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-362,56	196,79	5,40	5,40	-168,08	192,17	5,40	-36,72	5,40	-362,56
Q	1,00			-127,27	68,80	1,69	1,69	-58,98	67,80	1,69	-12,52	1,69	-127,27
1.35G+1.50Q	7,73			-680,36	368,87	9,82	9,82	-315,37	361,13	9,82	-68,35	9,82	-680,36
ΣΣ:+x	5,12		0,01	-538,34	250,13	43,52	-31,07	-104,34	207,13	-31,08	112,29	-6,21	-314,04
ΣΣ:+x	5,12		-0,01	-314,04	212,25	-31,08	43,52	-290,78	245,01	43,52	-198,25	43,52	-538,34
ΣΣ:+z	5,12		0,01	-534,01	249,33	50,73	-38,29	-107,87	207,93	-38,29	57,44	-7,66	-318,37
ΣΣ:+z	5,12		-0,01	-318,37	213,05	-38,29	50,73	-287,25	244,21	50,73	-143,40	50,73	-534,01
ΣΣ:-x	5,12		0,02	-539,42	250,20	68,20	-55,77	-103,33	207,06	-55,76	62,18	-11,16	-312,96
ΣΣ:-x	5,12		-0,02	-312,96	212,18	-55,76	68,21	-291,79	245,08	68,20	-148,15	68,21	-539,42
ΣΣ:-z	5,12		0,01	-545,80	251,34	60,87	-48,43	-98,09	205,92	-48,43	132,84	-9,69	-306,58
ΣΣ:-z	5,12		-0,01	-306,58	211,04	-48,43	60,87	-297,03	246,22	60,87	-218,81	60,87	-545,80
			0,01	-10,96	-1,13	-3,34	-3,33	-12,10	-1,13	-3,34	-23,95	-0,66	-12,10
				9,13	0,95	2,78	2,78	10,08	0,95	2,78	19,96	2,78	10,08
1.00G+1.00Q	5,62			-489,83	265,59	7,08	7,08	-227,05	259,97	7,08	-49,24	7,08	-489,83
1.00G+1.00Q	5,62			-489,83	265,59	7,08	7,08	-227,05	259,97	7,08	-49,24	7,08	-489,83
1.35G+1.50Q	7,73			-680,36	368,87	9,82	9,82	-315,37	361,13	9,82	-68,35	9,82	-680,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,73			-672,14	369,72	12,32	12,31	-306,29	361,98	12,32	-50,39	12,31	-672,14
1.00G+1.00Q	5,62			-489,83	265,59	7,08	7,08	-227,05	259,97	7,08	-49,24	7,08	-489,83
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62			-484,35	266,16	8,75	8,75	-221,00	260,54	8,75	-37,26	8,75	-484,35
1.35G+1.05Q	7,29			-623,09	337,91	9,06	9,06	-288,83	330,62	9,06	-62,72	9,06	-623,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-0,01	-609,39	339,33	13,23	13,22	-273,71	332,04	13,23	-32,78	13,22	-609,39
1.00G+0.70Q	5,32			-451,65	244,95	6,58	6,58	-209,36	239,63	6,58	-45,48	6,58	-451,65
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-0,01	-442,52	245,90	9,36	9,35	-199,28	240,58	9,36	-25,52	9,35	-442,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 544	Τέλος: 545	Μέλος: 1040	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[544] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[545] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,40	-168,08	158,46	4,07	9,47	-11,93	153,84	4,07	-36,72	9,47	-168,08
Q	1,00		1,69	-58,98	55,28	1,15	2,83	-4,19	54,28	1,15	-12,52	2,83	-58,98
1.35G+1.50Q	7,74		9,82	-315,37	296,85	7,22	17,04	-22,40	289,11	7,22	-68,35	17,04	-315,37
ΣΣ:+x	5,12		43,52	-290,78	205,00	36,19	-57,76	60,31	162,07	-26,92	93,71	-31,07	60,31
ΣΣ:+x	5,12		-31,07	-104,35	167,20	-26,92	79,48	-88,36	199,88	36,19	-179,67	79,48	-290,78
ΣΣ:+z	5,12		50,73	-287,26	204,21	44,04	-72,95	57,58	162,87	-34,76	39,44	-38,29	57,58
ΣΣ:+z	5,12		-38,29	-107,87	167,99	-34,76	94,67	-85,63	199,08	44,04	-125,40	94,67	-287,26
ΣΣ:-x	5,12		68,21	-291,80	205,07	56,33	-102,76	61,25	162,00	-47,05	33,73	-55,77	61,25
ΣΣ:-x	5,12		-55,77	-103,33	167,13	-47,05	124,48	-89,31	199,95	56,33	-119,69	124,48	-291,80
ΣΣ:-z	5,12		60,87	-297,04	206,20	50,68	-89,78	65,37	160,88	-41,40	101,02	-48,43	65,37
ΣΣ:-z	5,12		-48,43	-98,09	166,00	-41,40	111,50	-93,42	201,07	50,68	-186,98	111,50	-297,04
			-3,33	-12,10	-1,16	2,40	-0,93	-13,25	-1,16	2,40	-23,97	-0,93	-13,25
			2,78	10,08	0,97	-2,00	0,78	11,04	0,97	-2,00	19,97	2,78	11,04
1.00G+1.00Q	5,62		7,08	-227,06	213,74	5,22	12,31	-16,12	208,12	5,22	-49,24	12,31	-227,06
1.00G+1.00Q	5,62		7,08	-227,06	213,74	5,22	12,31	-16,12	208,12	5,22	-49,24	12,31	-227,06
1.35G+1.50Q	7,74		9,82	-315,37	296,85	7,22	17,04	-22,40	289,11	7,22	-68,35	17,04	-315,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		12,31	-306,30	297,71	5,42	17,74	-12,46	289,98	5,42	-50,37	17,74	-306,30
1.00G+1.00Q	5,62		7,08	-227,06	213,74	5,22	12,31	-16,12	208,12	5,22	-49,24	12,31	-227,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		8,75	-221,01	214,32	4,02	12,77	-9,50	208,70	4,02	-37,25	12,77	-221,01
1.35G+1.05Q	7,29		9,06	-288,83	271,97	6,71	15,76	-20,51	264,68	6,71	-62,72	15,76	-288,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		13,22	-273,71	273,42	3,71	16,93	-3,94	266,13	3,71	-32,76	16,93	-273,71
1.00G+0.70Q	5,32		6,58	-209,36	197,16	4,88	11,46	-14,87	191,84	4,88	-45,48	11,46	-209,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		9,35	-199,28	198,12	2,88	12,23	-3,82	192,80	2,88	-25,51	12,23	-199,28

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 545	Τέλος: 546	Μέλος: 1041		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[545] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[546] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,47	-11,93	120,39	1,30	10,77	106,15	115,77	1,30	-36,72	10,77	106,15
Q	1,00		2,83	-4,19	41,87	0,03	2,86	37,17	40,87	0,03	-12,52	2,86	37,17
1.35G+1.50Q	7,74		17,04	-22,39	225,33	1,79	18,83	199,07	217,59	1,79	-68,35	18,83	199,07
ΣΣ:+x	5,12		79,48	-88,36	160,21	26,82	-70,55	180,22	117,32	-24,19	75,08	-57,76	180,22
ΣΣ:+x	5,12		-57,76	60,31	122,44	-24,19	94,91	69,26	155,09	26,82	-161,05	94,91	69,26
ΣΣ:+z	5,12		94,67	-85,63	159,43	31,88	-98,14	178,28	118,10	-29,24	21,43	-72,95	178,28
ΣΣ:+z	5,12		-72,95	57,58	123,22	-29,24	122,49	71,20	154,31	31,88	-107,39	122,49	71,20
ΣΣ:-x	5,12		124,48	-89,30	160,28	31,42	-128,79	181,09	117,25	-28,79	5,33	-102,76	181,09
ΣΣ:-x	5,12		-102,76	61,25	122,37	-28,79	153,14	68,39	155,16	31,42	-91,30	153,14	68,39
ΣΣ:-z	5,12		111,50	-93,42	161,39	30,57	-113,44	184,10	116,14	-27,94	69,11	-89,78	184,10
ΣΣ:-z	5,12		-89,78	65,37	121,26	-27,94	137,79	65,38	156,27	30,57	-155,07	137,79	65,38
			-0,93	-13,25	-1,19	15,37	14,44	-14,44	-1,19	15,37	-23,96	14,44	-14,44
			0,78	11,04	0,99	-12,81	-12,03	12,04	0,99	-12,81	19,97	0,78	12,04
1.00G+1.00Q	5,62		12,31	-16,12	162,26	1,32	13,63	143,33	156,64	1,32	-49,24	13,63	143,33
1.00G+1.00Q	5,62		12,31	-16,12	162,26	1,32	13,63	143,33	156,64	1,32	-49,24	13,63	143,33
1.35G+1.50Q	7,74		17,04	-22,39	225,33	1,79	18,83	199,07	217,59	1,79	-68,35	18,83	199,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		17,74	-12,45	226,22	-9,74	8,00	209,90	218,49	-9,74	-50,38	17,74	209,90
1.00G+1.00Q	5,62		12,31	-16,12	162,26	1,32	13,63	143,33	156,64	1,32	-49,24	13,63	143,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		12,77	-9,50	162,85	-6,36	6,41	150,55	157,23	-6,36	-37,26	12,77	150,55
1.35G+1.05Q	7,29		15,76	-20,51	206,49	1,78	17,54	182,34	199,20	1,78	-62,72	17,54	182,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		16,93	-3,94	207,98	-17,43	-0,51	200,39	200,69	-17,43	-32,77	16,93	200,39
1.00G+0.70Q	5,32		11,46	-14,86	149,70	1,31	12,77	132,18	144,38	1,31	-45,48	12,77	132,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		12,23	-3,82	150,69	-11,49	0,74	144,21	145,37	-11,49	-25,52	12,23	144,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	7		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 546	Τέλος: 547	Μέλος: 1042	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[546] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[547] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		10,77	106,15	86,78	-0,66	10,11	190,63	82,16	-0,66	-36,72	10,77	190,63
Q	1,00		2,86	37,18	30,09	-0,66	2,20	66,76	29,09	-0,66	-12,52	2,86	66,76
1.35G+1.50Q	7,74		18,83	199,07	162,29	-1,88	16,94	357,49	154,55	-1,88	-68,35	18,83	357,49
ΣΣ:+x	5,12		94,91	69,26	120,61	35,09	-82,71	260,74	77,92	-37,03	56,42	-70,55	260,74
ΣΣ:+x	5,12		-70,55	180,22	83,04	-37,03	105,11	187,27	115,49	35,09	-142,39	105,11	187,27
ΣΣ:+z	5,12		122,49	71,21	119,84	26,15	-114,95	259,57	78,69	-28,10	3,46	-98,14	259,57
ΣΣ:+z	5,12		-98,14	178,28	83,81	-28,10	137,36	188,45	114,72	26,15	-89,42	137,36	188,45
ΣΣ:-x	5,12		153,14	68,39	120,69	19,83	-135,63	261,54	77,84	-21,78	-22,57	-128,79	261,54
ΣΣ:-x	5,12		-128,79	181,10	82,96	-21,78	158,03	186,48	115,57	19,83	-63,39	158,03	186,48
ΣΣ:-z	5,12		137,79	65,38	121,79	25,41	-123,81	263,44	76,74	-27,36	37,16	-113,44	263,44
ΣΣ:-z	5,12		-113,44	184,10	81,86	-27,36	146,22	184,57	116,67	25,41	-123,13	146,22	184,57
			14,44	-14,44	-0,88	21,92	36,36	-15,32	-0,88	21,92	-23,96	36,36	-15,32
			-12,03	12,04	0,73	-18,27	-30,30	12,77	0,73	-18,27	19,97	-12,03	12,77
1.00G+1.00Q	5,62		13,63	143,33	116,87	-1,32	12,31	257,39	111,25	-1,32	-49,24	13,63	257,39
1.00G+1.00Q	5,62		13,63	143,33	116,87	-1,32	12,31	257,39	111,25	-1,32	-49,24	13,63	257,39
1.35G+1.50Q	7,74		18,83	199,07	162,29	-1,88	16,94	357,49	154,55	-1,88	-68,35	18,83	357,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		8,00	209,90	162,94	-18,33	-10,33	368,98	155,21	-18,33	-50,38	8,00	368,98
1.00G+1.00Q	5,62		13,63	143,33	116,87	-1,32	12,31	257,39	111,25	-1,32	-49,24	13,63	257,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		6,41	150,55	117,31	-12,28	-5,87	265,05	111,69	-12,28	-37,26	6,41	265,05
1.35G+1.05Q	7,29		17,54	182,34	148,75	-1,59	15,95	327,45	141,46	-1,59	-62,72	17,54	327,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-0,51	200,40	149,84	-28,99	-29,50	346,60	142,56	-28,99	-32,77	-0,51	346,60
1.00G+0.70Q	5,32		12,77	132,18	107,84	-1,12	11,65	237,36	102,52	-1,12	-45,48	12,77	237,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		0,74	144,21	108,57	-19,39	-18,65	250,13	103,25	-19,39	-25,52	0,74	250,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 547	Τέλος: 548	Μέλος: 1043	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[547] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[548] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		10,11	190,63	52,95	-1,43	8,68	241,27	48,33	-1,43	-36,72	10,11	241,27
Q	1,00		2,20	66,76	18,24	-0,80	1,40	84,50	17,24	-0,80	-12,52	2,20	84,50
1.35G+1.50Q	7,74		16,94	357,49	98,85	-3,12	13,82	452,47	91,11	-3,12	-68,35	16,94	452,47
ΣΣ:+x	5,12		105,11	187,27	80,76	36,88	-101,36	301,64	38,26	-40,50	37,73	-82,71	301,64
ΣΣ:+x	5,12		-82,71	260,74	43,38	-40,50	120,15	265,40	75,64	36,88	-123,69	120,15	265,40
ΣΣ:+z	5,12		137,36	188,45	80,01	21,32	-122,87	301,22	39,01	-24,94	-14,37	-114,95	301,22
ΣΣ:+z	5,12		-114,95	259,57	44,13	-24,94	141,66	265,82	74,89	21,32	-71,59	141,66	265,82
ΣΣ:-x	5,12		158,03	186,48	80,85	22,95	-127,38	302,35	38,17	-26,57	-31,40	158,03	302,35

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[547] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[548] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-135,63	261,54	43,29	-26,57	146,17	264,69	75,73	22,95	-54,57	-127,38	264,69
ΣΣ:-z	5,12		146,22	184,57	81,94	25,11	-125,38	303,17	37,09	-28,73	5,26	146,22	303,17
ΣΣ:-z	5,12		-123,81	263,44	42,20	-28,73	144,17	263,87	76,82	25,11	-91,22	-123,70	263,87
			36,36	-15,32	-0,62	18,44	54,80	-15,94	-0,62	18,44	-23,96	54,80	-15,94
			-30,30	12,77	0,52	-15,37	-45,67	13,29	0,52	-15,37	19,97	-30,30	13,29
1.00G+1.00Q	5,62		12,31	257,39	71,19	-2,22	10,08	325,77	65,57	-2,22	-49,24	12,31	325,77
1.00G+1.00Q	5,62		12,31	257,39	71,19	-2,22	10,08	325,77	65,57	-2,22	-49,24	12,31	325,77
1.35G+1.50Q	7,74		16,94	357,49	98,85	-3,12	13,82	452,47	91,11	-3,12	-68,35	16,94	452,47
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-10,33	368,98	99,31	-16,95	-27,28	464,43	91,58	-16,95	-50,38	-10,33	464,43
1.00G+1.00Q	5,62		12,31	257,39	71,19	-2,22	10,08	325,77	65,57	-2,22	-49,24	12,31	325,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-5,87	265,05	71,50	-11,45	-17,32	333,75	65,88	-11,45	-37,26	-5,87	333,75
1.35G+1.05Q	7,29		15,95	327,45	90,64	-2,76	13,19	414,44	83,35	-2,76	-62,72	15,95	414,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-29,50	346,60	91,42	-25,82	-55,32	434,37	84,13	-25,82	-32,77	-29,50	434,37
1.00G+0.70Q	5,32		11,65	237,36	65,72	-1,98	9,66	300,42	60,40	-1,98	-45,48	11,65	300,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-18,65	250,13	66,24	-17,35	-36,01	313,71	60,92	-17,35	-25,52	-18,65	313,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 548	Τέλος: 549	Μέλος: 1044		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[548] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[549] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,68	241,27	18,99	-1,62	7,06	257,95	14,37	-1,62	-36,72	8,68	257,95
Q	1,00		1,40	84,50	6,35	-0,68	0,73	90,35	5,35	-0,68	-12,52	1,40	90,35
1.35G+1.50Q	7,74		13,82	452,47	35,16	-3,20	10,62	483,76	27,42	-3,20	-68,35	13,82	483,76
ΣΣ:+x	5,12		120,15	265,40	40,80	33,41	-121,62	305,40	-1,59	-37,31	19,03	-101,36	303,90
ΣΣ:+x	5,12		-101,36	301,64	3,53	-37,31	136,52	300,85	35,68	33,41	-104,99	136,52	305,40
ΣΣ:+z	5,12		141,66	265,82	40,05	20,18	-120,21	305,32	-0,85	-24,07	-31,23	141,66	304,02
ΣΣ:+z	5,12		-122,87	301,22	4,27	-24,07	135,11	300,92	34,93	20,18	-54,73	-120,21	305,32
ΣΣ:-x	5,12		146,17	264,69	40,89	32,34	-106,49	305,31	-1,69	-36,23	-4,41	146,17	305,31
ΣΣ:-x	5,12		-127,38	302,35	3,43	-36,23	121,39	300,94	35,77	32,34	-81,56	-106,49	300,94
ΣΣ:-z	5,12		144,17	263,87	41,97	26,67	-118,83	305,45	-2,77	-30,56	-25,97	144,17	304,25
ΣΣ:-z	5,12		-125,38	303,17	2,35	-30,56	133,73	300,79	36,85	26,67	-60,00	-118,83	305,45
			54,80	-15,94	-0,41	9,88	64,69	-16,36	-0,41	9,88	-23,96	64,69	-16,36
			-45,67	13,29	0,34	-8,24	-53,91	13,63	0,34	-8,24	19,97	-45,67	13,63
1.00G+1.00Q	5,62		10,08	325,77	25,34	-2,30	7,79	348,30	19,72	-2,30	-49,24	10,08	348,30
1.00G+1.00Q	5,62		10,08	325,77	25,34	-2,30	7,79	348,30	19,72	-2,30	-49,24	10,08	348,30
1.35G+1.50Q	7,74		13,82	452,47	35,16	-3,20	10,62	483,76	27,42	-3,20	-68,35	13,82	483,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-27,28	464,43	35,46	-10,61	-37,90	496,03	27,73	-10,61	-50,38	-27,28	496,03
1.00G+1.00Q	5,62		10,08	325,77	25,34	-2,30	7,79	348,30	19,72	-2,30	-49,24	10,08	348,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-17,32	333,75	25,54	-7,24	-24,56	356,48	19,92	-7,24	-37,26	-17,32	356,48
1.35G+1.05Q	7,29		13,19	414,44	32,30	-2,90	10,29	443,10	25,01	-2,90	-62,72	13,19	443,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-55,32	434,37	32,81	-15,25	-70,57	463,54	25,53	-15,25	-32,77	-55,32	463,54
1.00G+0.70Q	5,32		9,66	300,42	23,43	-2,09	7,57	321,19	18,11	-2,09	-45,48	9,66	321,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-36,01	313,71	23,78	-10,33	-46,34	334,82	18,46	-10,33	-25,52	-36,01	334,82

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 549	Τέλος: 550	Μέλος: 1045		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[549] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[550] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,06	257,95	-15,02	-1,54	5,52	240,62	-19,64	-1,54	-36,72	7,06	257,95
Q	1,00		0,73	90,35	-5,56	-0,45	0,28	84,29	-6,56	-0,45	-12,52	0,73	90,35
1.35G+1.50Q	7,74		10,62	483,76	-28,62	-2,75	7,87	451,27	-36,35	-2,75	-68,35	10,62	483,76
ΣΣ:+x	5,12		136,52	300,85	0,82	27,85	-137,86	302,12	-41,54	-31,37	0,38	-121,62	300,85
ΣΣ:+x	5,12		-121,62	305,40	-36,42	-31,37	149,24	263,40	-4,30	27,85	-86,34	149,24	305,40
ΣΣ:+z	5,12		135,11	300,92	0,08	25,21	-107,05	301,07	-40,80	-28,73	-32,19	135,11	300,92
ΣΣ:+z	5,12		-120,21	305,32	-35,68	-28,73	118,43	264,46	-5,04	25,21	-53,78	-107,05	305,32
ΣΣ:-x	5,12		121,39	300,94	0,92	42,77	-77,94	301,61	-41,64	-46,29	23,90	121,39	300,94
ΣΣ:-x	5,12		-106,49	305,31	-36,52	-46,29	89,32	263,91	-4,20	42,77	-109,87	-77,94	305,31
ΣΣ:-z	5,12		133,73	300,79	2,01	30,81	-105,27	302,97	-42,73	-34,33	-25,14	133,73	300,79
ΣΣ:-z	5,12		-118,83	305,45	-37,61	-34,33	116,65	262,55	-3,11	30,81	-60,83	-105,27	305,45
			64,69	-16,36	-0,23	-0,71	63,97	-16,58	-0,23	-0,71	-23,96	64,69	-16,58
			-53,91	13,63	0,19	0,59	-53,31	13,82	0,19	0,59	19,97	-53,31	13,82
1.00G+1.00Q	5,62		7,79	348,30	-20,58	-1,99	5,80	324,91	-26,20	-1,99	-49,24	7,79	348,30
1.00G+1.00Q	5,62		7,79	348,30	-20,58	-1,99	5,80	324,91	-26,20	-1,99	-49,24	7,79	348,30
1.35G+1.50Q	7,74		10,62	483,76	-28,62	-2,75	7,87	451,27	-36,35	-2,75	-68,35	10,62	483,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-37,90	496,03	-28,45	-2,22	-40,11	463,71	-36,19	-2,22	-50,38	-37,90	496,03
1.00G+1.00Q	5,62		7,79	348,30	-20,58	-1,99	5,80	324,91	-26,20	-1,99	-49,24	7,79	348,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-24,56	356,48	-20,47	-1,63	-26,19	333,20	-26,09	-1,63	-37,26	-24,56	356,48
1.35G+1.05Q	7,29		10,29	443,10	-26,12	-2,55	7,74	413,34	-33,40	-2,55	-62,72	10,29	443,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-70,57	463,54	-25,83	-1,66	-72,23	434,07	-33,12	-1,66	-32,77	-70,57	463,54
1.00G+0.70Q	5,32		7,57	321,19	-18,91	-1,86	5,71	299,62	-24,23	-1,86	-45,48	7,57	321,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-46,34	334,82	-18,72	-1,26	-47,60	313,44	-24,04	-1,26	-25,52	-46,34	334,82

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 550	Τέλος: 551	Μέλος: 1046		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[550] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[551] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,52	240,62	-48,98	-1,35	4,17	189,32	-53,60	-1,35	-36,72	5,52	240,62
Q	1,00		0,28	84,29	-17,45	-0,19	0,09	66,34	-18,45	-0,19	-12,52	0,28	84,29
1.35G+1.50Q	7,74		7,87	451,27	-92,31	-2,10	5,77	355,09	-100,05	-2,10	-68,35	7,87	451,27
ΣΣ:+x	5,12		149,24	263,40	-39,06	21,61	-138,10	260,42	-81,48	-24,49	-26,93	149,24	263,40
ΣΣ:+x	5,12		-137,86	302,12	-76,36	-24,49	146,59	184,56	-44,18	21,61	-59,03	-137,51	302,12
ΣΣ:+z	5,12		118,43	264,46	-39,81	32,10	-86,60	258,62	-80,73	-34,98	-15,52	118,43	264,46
ΣΣ:+z	5,12		-107,05	301,06	-75,61	-34,98	95,09	186,36	-44,93	32,10	-70,44	-86,60	301,06
ΣΣ:-x	5,12		89,32	263,91	-38,96	44,15	-60,74	260,02	-81,58	-47,03	42,64	89,32	263,91
ΣΣ:-x	5,12		-77,94	301,61	-76,46	-47,03	69,24	184,97	-44,08	44,15	-128,61	-60,74	301,61
ΣΣ:-z	5,12		116,65	262,55	-37,85	35,07	-88,51	262,48	-82,69	-37,95	6,14	116,65	262,55
ΣΣ:-z	5,12		-105,27	302,97	-77,57	-37,95	97,01	182,51	-42,97	35,07	-92,11	-88,51	302,97
			63,97	-16,58	-0,04	-10,97	53,01	-16,62	-0,04	-10,97	-23,96	63,97	-16,62
			-53,31	13,82	0,03	9,14	-44,17	13,85	0,03	9,14	19,97	-44,17	13,85
1.00G+1.00Q	5,62		5,80	324,91	-66,44	-1,53	4,26	255,66	-72,06	-1,53	-49,24	5,80	324,91
1.00G+1.00Q	5,62		5,80	324,91	-66,44	-1,53	4,26	255,66	-72,06	-1,53	-49,24	5,80	324,91
1.35G+1.50Q	7,74		7,87	451,27	-92,31	-2,10	5,77	355,09	-100,05	-2,10	-68,35	7,87	451,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-40,11	463,71	-92,28	6,12	-33,99	367,56	-100,01	6,12	-50,38	-33,99	463,71
1.00G+1.00Q	5,62		5,80	324,91	-66,44	-1,53	4,26	255,66	-72,06	-1,53	-49,24	5,80	324,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-26,19	333,20	-66,42	3,95	-22,24	263,97	-72,04	3,95	-37,26	-22,24	333,20

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[550] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[551] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		7,74	413,34	-84,45	-2,02	5,73	325,24	-91,74	-2,02	-62,72	7,74	413,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-72,23	434,07	-84,40	11,69	-60,54	346,02	-91,69	11,69	-32,77	-60,54	434,07
1.00G+0.70Q	5,32		5,71	299,62	-61,20	-1,48	4,23	235,76	-66,52	-1,48	-45,48	5,71	299,62
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-47,60	313,44	-61,17	7,66	-39,94	249,61	-66,49	7,66	-25,52	-39,94	313,44

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 551	Τέλος: 552	Μέλος: 1047	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[551] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[552] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,17	189,32	-82,81	-1,12	3,05	104,20	-87,43	-1,12	-36,72	4,17	189,32
Q	1,00		0,09	66,34	-29,30	0,03	0,12	36,54	-30,30	0,03	-12,52	0,12	66,34
1.35G+1.50Q	7,74		5,77	355,09	-155,75	-1,46	4,30	195,47	-163,49	-1,46	-68,35	5,77	355,09
ΣΣ: +x	5,12		146,59	184,56	-78,76	25,81	-122,75	179,07	-121,29	-28,03	-27,16	146,59	184,56
ΣΣ: +x	5,12		-138,10	260,42	-116,17	-28,03	129,03	65,87	-83,87	25,81	-58,80	-122,75	260,42
ΣΣ: +z	5,12		95,09	186,36	-79,51	34,70	-65,63	176,51	-120,54	-36,91	2,29	95,09	186,36
ΣΣ: +z	5,12		-86,60	258,62	-115,42	-36,91	71,91	68,42	-84,63	34,70	-88,25	-65,63	258,62
ΣΣ: -x	5,12		69,24	184,96	-78,64	37,75	-62,74	178,78	-121,40	-39,97	61,36	-58,71	184,96
ΣΣ: -x	5,12		-60,74	260,02	-116,28	-39,97	69,02	66,16	-83,76	37,75	-147,32	69,24	260,02
ΣΣ: -z	5,12		97,01	182,50	-77,52	34,69	-74,02	182,36	-122,52	-36,91	38,05	97,01	182,50
ΣΣ: -z	5,12		-88,51	262,48	-117,40	-36,91	80,30	62,58	-82,64	34,69	-124,02	-74,02	262,48
			53,01	-16,62	0,16	-18,07	34,94	-16,46	0,16	-18,07	-23,96	53,01	-16,62
			-44,17	13,85	-0,13	15,06	-29,12	13,72	-0,13	15,06	19,97	-29,12	13,85
1.00G+1.00Q	5,62		4,26	255,66	-112,12	-1,09	3,17	140,73	-117,74	-1,09	-49,24	4,26	255,66
1.00G+1.00Q	5,62		4,26	255,66	-112,12	-1,09	3,17	140,73	-117,74	-1,09	-49,24	4,26	255,66
1.35G+1.50Q	7,74		5,77	355,09	-155,75	-1,46	4,30	195,47	-163,49	-1,46	-68,35	5,77	355,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-33,99	367,56	-155,87	12,09	-21,90	207,82	-163,61	12,09	-50,38	-21,90	367,56
1.00G+1.00Q	5,62		4,26	255,66	-112,12	-1,09	3,17	140,73	-117,74	-1,09	-49,24	4,26	255,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-22,24	263,97	-112,20	7,95	-14,30	148,97	-117,82	7,95	-37,26	-14,30	263,97
1.35G+1.05Q	7,29		5,73	325,24	-142,57	-1,48	4,25	179,03	-149,85	-1,48	-62,72	5,73	325,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-60,54	346,02	-142,77	21,11	-39,42	199,61	-150,05	21,11	-32,77	-39,42	346,02
1.00G+0.70Q	5,32		4,23	235,76	-103,32	-1,10	3,14	129,77	-108,64	-1,10	-45,48	4,23	235,76
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-39,94	249,61	-103,46	13,96	-25,98	143,49	-108,78	13,96	-25,52	-25,98	249,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 552	Τέλος: 553	Μέλος: 1048	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[552] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[553] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		3,05	104,20	-116,42	-0,94	2,12	-14,53	-121,04	-0,94	-36,72	3,05	104,20
Q	1,00		0,12	36,53	-41,08	0,10	0,23	-5,05	-42,08	0,10	-12,52	0,23	36,53
1.35G+1.50Q	7,74		4,30	195,47	-218,79	-1,11	3,19	-27,19	-226,53	-1,11	-68,35	4,30	195,47
ΣΣ:+x	5,12		129,03	65,87	-118,19	32,94	-93,08	58,29	-160,85	-34,74	0,11	129,03	65,87
ΣΣ:+x	5,12		-122,75	179,07	-155,73	-34,74	97,56	-92,40	-123,30	32,94	-86,08	-93,08	179,07
ΣΣ:+z	5,12		71,91	68,42	-118,95	27,14	-48,11	54,98	-160,09	-28,93	20,25	71,91	68,42
ΣΣ:+z	5,12		-65,63	176,51	-154,97	-28,93	52,59	-89,08	-124,07	27,14	-106,21	-48,11	176,51
ΣΣ:-x	5,12		69,02	66,16	-118,07	19,38	-61,66	58,12	-160,97	-21,17	80,03	69,02	66,16
ΣΣ:-x	5,12		-62,74	178,78	-155,85	-21,17	66,15	-92,23	-123,19	19,38	-165,99	-61,32	178,78
ΣΣ:-z	5,12		80,30	62,58	-116,92	25,33	-59,36	62,85	-162,12	-27,13	69,99	80,30	62,58
ΣΣ:-z	5,12		-74,02	182,36	-157,00	-27,13	63,84	-96,95	-122,04	25,33	-155,95	-59,36	182,36
			34,94	-16,46	0,40	-17,51	17,43	-16,06	0,40	-17,51	-23,96	34,94	-16,46
			-29,12	13,72	-0,33	14,59	-14,52	13,38	-0,33	14,59	19,97	-14,52	13,72
1.00G+1.00Q	5,62		3,17	140,73	-157,50	-0,83	2,34	-19,58	-163,12	-0,83	-49,24	3,17	140,73
1.00G+1.00Q	5,62		3,17	140,73	-157,50	-0,83	2,34	-19,58	-163,12	-0,83	-49,24	3,17	140,73
1.35G+1.50Q	7,74		4,30	195,47	-218,79	-1,11	3,19	-27,19	-226,53	-1,11	-68,35	4,30	195,47
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-21,90	207,81	-219,09	12,02	-9,88	-15,15	-226,83	12,02	-50,38	-9,88	207,81
1.00G+1.00Q	5,62		3,17	140,73	-157,50	-0,83	2,34	-19,58	-163,12	-0,83	-49,24	3,17	140,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-14,30	148,96	-157,70	7,92	-6,37	-11,55	-163,32	7,92	-37,26	-6,37	148,96
1.35G+1.05Q	7,29		4,25	179,03	-200,30	-1,16	3,09	-24,92	-207,59	-1,16	-62,72	4,25	179,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-39,42	199,60	-200,81	20,73	-18,69	-4,84	-208,09	20,73	-32,77	-18,69	199,60
1.00G+0.70Q	5,32		3,14	129,77	-145,18	-0,87	2,27	-18,07	-150,50	-0,87	-45,48	3,14	129,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-25,98	143,49	-145,51	13,73	-12,25	-4,68	-150,83	13,73	-25,52	-12,25	143,49

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	7		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 553	Τέλος: 554	Μέλος: 1049	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[553] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[554] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		2,12	-14,53	-154,49	-0,95	1,17	-171,33	-159,11	-0,95	-36,72	2,12	-171,33
Q	1,00		0,23	-5,05	-54,51	-0,04	0,19	-60,06	-55,51	-0,04	-12,52	0,23	-60,06
1.35G+1.50Q	7,74		3,19	-27,19	-290,32	-1,34	1,86	-321,38	-298,06	-1,34	-68,35	3,19	-321,38
ΣΣ:+x	5,12		97,56	-92,40	-162,96	43,03	-50,12	-107,25	-205,64	-44,97	28,27	97,56	-295,46
ΣΣ:+x	5,12		-93,08	58,29	-200,52	-44,97	52,65	-295,46	-168,08	43,03	-114,23	-50,12	58,29
ΣΣ:+z	5,12		52,59	-89,08	-163,73	22,62	-25,86	-111,34	-204,87	-24,57	38,25	52,59	-291,37
ΣΣ:+z	5,12		-48,11	54,97	-199,74	-24,57	28,40	-291,37	-168,85	22,62	-124,22	-25,86	54,97
ΣΣ:-x	5,12		66,15	-92,23	-162,84	26,43	-35,41	-107,30	-205,76	-28,38	98,66	66,15	-295,41
ΣΣ:-x	5,12		-61,66	58,12	-200,63	-28,38	37,95	-295,41	-167,96	26,43	-184,62	-35,41	58,12
ΣΣ:-z	5,12		63,84	-96,95	-161,68	26,78	-32,75	-101,41	-206,92	-28,73	101,89	63,84	-301,29
ΣΣ:-z	5,12		-59,36	62,85	-201,79	-28,73	35,28	-301,29	-166,80	26,78	-187,85	-32,75	62,85
			17,43	-16,06	0,32	-10,22	7,21	-15,75	0,32	-10,22	-23,97	17,43	-16,06
			-14,52	13,38	-0,26	8,52	-6,00	13,12	-0,26	8,52	19,97	-6,00	13,38
1.00G+1.00Q	5,62		2,34	-19,58	-208,99	-0,99	1,36	-231,39	-214,62	-0,99	-49,24	2,34	-231,39
1.00G+1.00Q	5,62		2,34	-19,58	-208,99	-0,99	1,36	-231,39	-214,62	-0,99	-49,24	2,34	-231,39
1.35G+1.50Q	7,74		3,19	-27,19	-290,32	-1,34	1,86	-321,38	-298,06	-1,34	-68,35	3,19	-321,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-9,88	-15,15	-290,55	6,33	-3,55	-309,57	-298,29	6,33	-50,37	-3,55	-309,57
1.00G+1.00Q	5,62		2,34	-19,58	-208,99	-0,99	1,36	-231,39	-214,62	-0,99	-49,24	2,34	-231,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-6,37	-11,55	-209,15	4,13	-2,25	-223,51	-214,77	4,13	-37,25	-2,25	-223,51
1.35G+1.05Q	7,29		3,09	-24,92	-265,79	-1,32	1,77	-294,36	-273,08	-1,32	-62,72	3,09	-294,36
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-18,69	-4,85	-266,18	11,46	-7,23	-274,67	-273,47	11,46	-32,76	-7,23	-274,67
1.00G+0.70Q	5,32		2,27	-18,07	-192,64	-0,97	1,30	-213,37	-197,96	-0,97	-45,48	2,27	-213,37
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-12,25	-4,68	-192,90	7,54	-4,71	-200,25	-198,23	7,54	-25,51	-4,71	-200,25

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 554	Τέλος: 28	Μέλος: 1050	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[554] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[28] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		1,17	-171,33	-192,82	-1,17		-366,46	-197,44	-1,17	-36,72	1,17	-366,46
Q	1,00		0,19	-60,06	-68,02	-0,19		-128,58	-69,02	-0,19	-12,52	0,19	-128,58
1.35G+1.50Q	7,73		1,86	-321,37	-362,35	-1,86		-687,59	-370,08	-1,86	-68,35	1,86	-687,59
ΣΣ:+x	5,12		52,65	-295,45	-208,03	50,11	-0,01	-317,84	-250,75	-52,65	56,53	52,65	-543,64
ΣΣ:+x	5,12		-50,11	-107,24	-245,64	-52,65	0,01	-543,64	-213,15	50,11	-142,50	-10,02	-317,84
ΣΣ:+z	5,12		28,40	-291,36	-208,81	25,86	-0,01	-322,71	-249,97	-28,40	56,25	28,40	-538,76
ΣΣ:+z	5,12		-25,86	-111,33	-244,85	-28,40	0,01	-538,76	-213,93	25,86	-142,21	-5,17	-322,71
ΣΣ:-x	5,12		37,95	-295,40	-207,91	35,40	-0,02	-317,78	-250,87	-37,94	117,23	37,95	-543,70
ΣΣ:-x	5,12		-35,41	-107,29	-245,75	-37,94	0,02	-543,70	-213,03	35,40	-203,20	-7,09	-317,78
ΣΣ:-z	5,12		35,28	-301,29	-206,74	32,75	-0,01	-310,72	-252,04	-35,29	133,70	35,28	-550,76
ΣΣ:-z	5,12		-32,74	-101,41	-246,93	-35,29	0,01	-550,76	-211,86	32,75	-219,66	-6,55	-310,72
			7,21	-15,75	0,22	-7,21		-15,52	0,22	-7,21	-23,95	7,21	-15,75
			-6,00	13,12	-0,19	6,01		12,94	-0,19	6,01	19,96	-1,20	13,12
1.00G+1.00Q	5,62		1,36	-231,38	-260,85	-1,36		-495,04	-266,46	-1,36	-49,24	1,36	-495,04
1.00G+1.00Q	5,62		1,36	-231,38	-260,85	-1,36		-495,04	-266,46	-1,36	-49,24	1,36	-495,04
1.35G+1.50Q	7,73		1,86	-321,37	-362,35	-1,86		-687,59	-370,08	-1,86	-68,35	1,86	-687,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,73		-3,55	-309,57	-362,51	3,55		-675,94	-370,25	3,55	-50,39	-0,71	-675,94
1.00G+1.00Q	5,62		1,36	-231,38	-260,85	-1,36		-495,04	-266,46	-1,36	-49,24	1,36	-495,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-2,25	-223,51	-260,96	2,25		-487,28	-266,57	2,25	-37,26	-0,45	-487,28
1.35G+1.05Q	7,28		1,77	-294,35	-331,74	-1,77		-629,73	-339,02	-1,77	-62,72	1,77	-629,73
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,28		-7,23	-274,67	-332,01	7,23		-610,32	-339,30	7,23	-32,78	-1,45	-610,32
1.00G+0.70Q	5,32		1,30	-213,37	-240,44	-1,30		-456,46	-245,76	-1,30	-45,48	1,30	-456,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-4,71	-200,24	-240,63	4,71		-443,53	-245,94	4,71	-25,53	-0,94	-443,53

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 555	Μέλος: 1051	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[28] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[555] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-201,94	100,16	-4,77	-4,77	-104,09	95,54	-4,77	-0,44	-0,95	-201,94
Q	1,00			-70,89	35,09	-1,56	-1,56	-36,30	34,09	-1,56	0,26	-0,31	-70,89
1.35G+1.50Q	7,74			-378,95	187,85	-8,79	-8,79	-194,97	180,11	-8,79	-0,20	-1,76	-378,95
ΣΣ:+x	5,12			-326,78	140,09	61,97	-73,09	-55,17	90,18	-73,09	74,53	-14,62	-147,91
ΣΣ:+x	5,12			-147,91	95,30	-73,09	61,97	-189,25	134,97	61,97	-75,13	61,97	-326,78
ΣΣ:+z	5,12			-322,65	139,04	34,92	-46,03	-58,25	91,23	-46,03	65,08	-9,21	-152,04
ΣΣ:+z	5,12			-152,04	96,35	-46,03	34,92	-186,17	133,92	34,92	-65,68	34,92	-322,65
ΣΣ:-x	5,12			-326,02	139,90	30,16	-41,27	-55,75	90,37	-41,27	119,90	-8,26	-148,68

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[28] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[555] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12			-148,68	95,49	-41,27	30,16	-188,68	134,78	30,16	-120,49	30,16	-326,02
ΣΣ:-z	5,12			-331,82	141,36	36,54	-47,65	-51,41	88,90	-47,65	152,77	-9,53	-142,87
ΣΣ:-z	5,12			-142,87	94,02	-47,65	36,54	-193,02	136,24	36,54	-153,36	36,54	-331,82
				31,82	-8,13	-5,19	-5,19	23,69	-8,13	-5,19	-5,46	-1,04	31,82
				-26,52	6,77	4,33	4,33	-19,74	6,77	4,33	4,55	4,33	-26,52
1.00G+1.00Q	5,62			-272,83	135,25	-6,34	-6,34	-140,39	129,63	-6,34	-0,18	-1,27	-272,83
1.00G+1.00Q	5,62			-272,83	135,25	-6,34	-6,34	-140,39	129,63	-6,34	-0,18	-1,27	-272,83
1.35G+1.50Q	7,74			-378,95	187,85	-8,79	-8,79	-194,97	180,11	-8,79	-0,20	-1,76	-378,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74			-402,81	193,94	-4,89	-4,89	-212,74	186,20	-4,89	3,89	-0,98	-402,81
1.00G+1.00Q	5,62			-272,83	135,25	-6,34	-6,34	-140,39	129,63	-6,34	-0,18	-1,27	-272,83
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62			-288,74	139,31	-3,74	-3,74	-152,24	133,69	-3,74	2,55	-0,75	-288,74
1.35G+1.05Q	7,29			-347,05	172,06	-8,08	-8,08	-178,64	164,77	-8,08	-0,32	-1,62	-347,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29			-386,82	182,22	-1,59	-1,59	-208,25	174,93	-1,59	6,51	-0,32	-386,82
1.00G+0.70Q	5,32			-251,56	124,72	-5,87	-5,87	-129,50	119,40	-5,87	-0,25	-1,17	-251,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32			-278,08	131,49	-1,54	-1,54	-149,24	126,17	-1,54	4,30	-0,31	-278,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 555	Τέλος: 556	Μέλος: 1052	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
				β0γ =1,00
				β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[555] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[556] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-4,77	-104,09	65,63	-4,41	-9,18	-40,56	61,42	-4,41	-0,44	-4,77	-104,09
Q	1,00		-1,56	-36,30	23,00	-1,44	-3,01	-13,80	22,00	-1,44	0,26	-1,56	-36,30
1.35G+1.50Q	7,19		-8,79	-194,97	123,11	-8,11	-16,90	-75,45	115,92	-8,11	-0,20	-8,79	-194,97
ΣΣ:+x	4,71		61,97	-189,25	99,52	49,67	-132,50	-2,81	50,01	-59,95	101,14	-73,08	-55,17
ΣΣ:+x	4,71		-73,08	-55,17	54,72	-59,95	111,11	-92,08	94,81	49,67	-101,74	111,11	-189,25
ΣΣ:+z	4,71		34,92	-186,17	98,48	29,16	-84,72	-4,84	51,05	-39,44	81,52	-46,03	-58,25
ΣΣ:+z	4,71		-46,03	-58,25	55,76	-39,44	63,33	-90,04	93,77	29,16	-82,12	63,33	-186,17
ΣΣ:-x	4,71		30,16	-188,68	99,33	30,84	-81,58	-3,19	50,20	-41,11	137,80	-41,27	-55,75
ΣΣ:-x	4,71		-41,27	-55,75	54,91	-41,11	60,19	-91,70	94,62	30,84	-138,39	60,19	-188,68
ΣΣ:-z	4,71		36,54	-193,01	100,79	33,47	-90,24	-0,31	48,74	-43,74	183,45	-47,66	-51,41
ΣΣ:-z	4,71		-47,66	-51,41	53,45	-43,74	68,85	-94,57	96,08	33,47	-184,04	68,85	-193,01
			-5,19	23,69	-8,03	-11,83	-17,02	15,66	-8,03	-11,83	-5,46	-5,19	23,69
			4,33	-19,74	6,69	9,86	14,18	-13,05	6,69	9,86	4,55	14,18	-19,74
1.00G+1.00Q	5,21		-6,34	-140,39	88,63	-5,85	-12,19	-54,36	83,42	-5,85	-0,18	-6,34	-140,39
1.00G+1.00Q	5,21		-6,34	-140,39	88,63	-5,85	-12,19	-54,36	83,42	-5,85	-0,18	-6,34	-140,39
1.35G+1.50Q	7,19		-8,79	-194,97	123,11	-8,11	-16,90	-75,45	115,92	-8,11	-0,20	-8,79	-194,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		-4,89	-212,74	129,13	0,76	-4,14	-87,20	121,94	0,76	3,89	-4,14	-212,74
1.00G+1.00Q	5,21		-6,34	-140,39	88,63	-5,85	-12,19	-54,36	83,42	-5,85	-0,18	-6,34	-140,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		-3,74	-152,23	92,65	0,06	-3,68	-62,19	87,44	0,06	2,55	-3,68	-152,23
1.35G+1.05Q	6,74		-8,08	-178,63	112,75	-7,46	-15,55	-69,25	106,02	-7,46	-0,32	-8,08	-178,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		-1,59	-208,25	122,79	7,32	5,73	-88,82	116,06	7,32	6,51	5,73	-208,25
1.00G+0.70Q	4,91		-5,87	-129,50	81,73	-5,42	-11,28	-50,22	76,82	-5,42	-0,25	-5,87	-129,50
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		-1,54	-149,24	88,42	4,44	2,90	-63,27	83,51	4,44	4,30	2,90	-149,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 556	Τέλος: 557	Μέλος: 1053		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[556] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[557] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-9,18	-40,56	31,43	-3,01	-12,19	-11,23	27,22	-3,01	-0,44	-9,18	-40,56
Q	1,00		-3,01	-13,80	10,88	-1,06	-4,07	-3,41	9,88	-1,06	0,26	-3,01	-13,80
1.35G+1.50Q	7,19		-16,90	-75,45	58,76	-5,65	-22,55	-20,29	51,57	-5,65	-0,20	-16,90	-75,45
ΣΣ:+x	4,71		111,11	-92,08	59,23	32,21	-166,81	9,35	9,80	-39,34	128,08	-132,50	9,35
ΣΣ:+x	4,71		-132,50	-2,81	14,51	-39,34	138,29	-35,21	54,51	32,21	-128,68	138,29	-92,08
ΣΣ:+z	4,71		63,33	-90,04	58,20	24,53	-111,17	8,34	10,82	-31,66	98,26	-84,72	8,34
ΣΣ:+z	4,71		-84,72	-4,84	15,53	-31,66	82,65	-34,20	53,49	24,53	-98,86	82,65	-90,04
ΣΣ:-x	4,71		60,19	-91,70	59,04	32,19	-117,64	9,15	9,99	-39,31	155,59	-81,58	9,15
ΣΣ:-x	4,71		-81,58	-3,19	14,70	-39,31	89,12	-35,02	54,32	32,19	-156,18	89,12	-91,70
ΣΣ:-z	4,71		68,85	-94,57	60,48	33,50	-125,01	10,58	8,54	-40,63	213,93	-90,24	10,58
ΣΣ:-z	4,71		-90,24	-0,31	13,25	-40,63	96,50	-36,45	55,77	33,50	-214,52	96,50	-94,57
			-17,02	15,66	-7,97	-23,22	-40,24	7,69	-7,97	-23,22	-5,46	-17,02	15,66
			14,18	-13,05	6,65	19,35	33,53	-6,41	6,65	19,35	4,55	33,53	-13,05
1.00G+1.00Q	5,21		-12,19	-54,36	42,32	-4,07	-16,25	-14,65	37,11	-4,07	-0,18	-12,19	-54,36
1.00G+1.00Q	5,21		-12,19	-54,36	42,32	-4,07	-16,25	-14,65	37,11	-4,07	-0,18	-12,19	-54,36
1.35G+1.50Q	7,19		-16,90	-75,45	58,76	-5,65	-22,55	-20,29	51,57	-5,65	-0,20	-16,90	-75,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		-4,14	-87,20	64,74	11,76	7,63	-26,05	57,56	11,76	3,89	7,63	-87,20
1.00G+1.00Q	5,21		-12,19	-54,36	42,32	-4,07	-16,25	-14,65	37,11	-4,07	-0,18	-12,19	-54,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		-3,68	-62,19	46,30	7,54	3,87	-18,49	41,09	7,54	2,55	3,87	-62,19
1.35G+1.05Q	6,74		-15,55	-69,25	53,86	-5,17	-20,72	-18,75	47,13	-5,17	-0,32	-15,55	-69,25
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		5,73	-88,83	63,83	23,85	29,58	-28,36	57,10	23,85	6,51	29,58	-88,83
1.00G+0.70Q	4,91		-11,28	-50,22	39,05	-3,75	-15,03	-13,62	34,14	-3,75	-0,25	-11,28	-50,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		2,90	-63,27	45,70	15,60	18,50	-20,03	40,79	15,60	4,30	18,50	-63,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 557	Τέλος: 81	Μέλος: 1054		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[557] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-12,19	-11,24	-3,36	-0,90	-13,09	-16,62	-7,41	-0,90	-0,44	-12,19	-16,62
Q	1,05		-4,07	-3,41	-1,48	-0,62	-4,69	-5,42	-2,54	-0,62	0,26	-4,07	-5,42
1.35G+1.50Q	7,04		-22,55	-20,29	-6,77	-2,15	-24,71	-30,57	-13,80	-2,15	-0,20	-22,55	-30,57
ΣΣ:+x	4,57		138,29	-35,21	18,21	36,49	-174,75	-19,01	-31,00	-39,01	155,67	-166,81	9,35
ΣΣ:+x	4,57		-166,81	9,35	-26,43	-39,01	143,71	-19,65	13,64	36,49	-156,26	141,93	-35,21
ΣΣ:+z	4,57		82,65	-34,20	17,19	32,58	-128,31	-19,11	-29,99	-35,10	115,49	-111,17	8,33
ΣΣ:+z	4,57		-111,17	8,33	-25,42	-35,10	97,27	-19,56	12,62	32,58	-116,08	93,69	-34,20
ΣΣ:-x	4,57		89,12	-35,02	18,02	38,44	-150,43	-19,15	-30,81	-40,97	173,65	-117,64	9,15
ΣΣ:-x	4,57		-117,64	9,15	-26,25	-40,97	119,39	-19,52	13,45	38,44	-174,25	112,97	-35,02
ΣΣ:-z	4,57		96,50	-36,45	19,45	44,23	-156,36	-19,08	-32,24	-46,75	244,83	-125,01	10,58
ΣΣ:-z	4,57		-125,01	10,58	-27,67	-46,75	125,32	-19,58	14,88	44,23	-245,43	118,86	-36,45
			-40,24	7,69	-7,97	-36,41	-76,65	-0,28	-7,97	-36,41	-5,46	-40,24	7,69
			33,53	-6,41	6,64	30,34	63,87	0,23	6,64	30,34	4,55	57,81	-6,41
1.00G+1.00Q	5,10		-16,25	-14,65	-4,85	-1,53	-17,78	-22,04	-9,94	-1,53	-0,18	-16,25	-22,04
1.00G+1.00Q	5,10		-16,25	-14,65	-4,85	-1,53	-17,78	-22,04	-9,94	-1,53	-0,18	-16,25	-22,04
1.35G+1.50Q	7,04		-22,55	-20,29	-6,77	-2,15	-24,71	-30,57	-13,80	-2,15	-0,20	-22,55	-30,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		7,63	-26,06	-0,79	25,15	32,78	-30,36	-7,83	25,15	3,89	27,75	-30,36
1.00G+1.00Q	5,10		-16,25	-14,65	-4,85	-1,53	-17,78	-22,04	-9,94	-1,53	-0,18	-16,25	-22,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		3,87	-18,49	-0,86	16,68	20,55	-21,90	-5,96	16,68	2,55	17,21	-21,90

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[557] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,56		-20,72	-18,75	-6,10	-1,87	-22,59	-28,13	-12,66	-1,87	-0,32	-20,72	-28,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		29,58	-28,36	3,86	43,64	73,22	-27,78	-2,70	43,64	6,51	64,49	-28,36
1.00G+0.70Q	4,78		-15,03	-13,63	-4,40	-1,34	-16,37	-20,42	-9,18	-1,34	-0,25	-15,03	-20,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		18,50	-20,03	2,24	29,00	47,50	-20,18	-2,54	29,00	4,30	41,70	-20,18

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 64, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 559(Προ)	Μέλος: 1055	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Όχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[559] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63		2,69	-16,62	17,71	-2,45			12,64	-2,45	-0,23	2,15	
Q	1,38		0,42	-5,42	5,71	-0,38			4,19	-0,38	0,12	0,34	
1.35G+1.50Q	8,32		4,26	-30,58	32,47	-3,88			23,36	-3,88	-0,13	3,40	
ΣΣ: +x	5,32		27,23	-19,65	20,86	19,62			14,45	-24,85	87,55	21,78	
ΣΣ: +x	5,32		-21,50	-19,02	20,28	-24,85			15,03	19,62	-87,88		
ΣΣ: +z	5,32		19,23	-19,56	20,77	12,33			14,53	-17,56	65,04	15,39	
ΣΣ: +z	5,32		-13,50	-19,11	20,36	-17,56			14,94	12,33	-65,37		
ΣΣ: -x	5,32		15,67	-19,52	20,74	9,07			14,57	-14,30	92,40	12,53	
ΣΣ: -x	5,32		-9,94	-19,15	20,40	-14,30			14,91	9,07	-92,73		
ΣΣ: -z	5,32		19,66	-19,58	20,79	12,72			14,51	-17,94	130,05	15,73	
ΣΣ: -z	5,32		-13,93	-19,09	20,34	-17,94			14,96	12,72	-130,38		
			-17,13	-0,28	0,25	15,63			0,25	15,63	-2,77		-0,28
			14,27	0,23	-0,21	-13,03			-0,21	-13,03	2,31	11,42	0,23
1.00G+1.00Q	6,01		3,11	-22,05	23,42	-2,83			16,83	-2,83	-0,11	2,48	
1.00G+1.00Q	6,01		3,11	-22,05	23,42	-2,83			16,83	-2,83	-0,11	2,48	
1.35G+1.50Q	8,32		4,26	-30,58	32,47	-3,88			23,36	-3,88	-0,13	3,40	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32		17,10	-30,37	32,28	-15,61			23,17	-15,61	1,95	13,68	
1.00G+1.00Q	6,01		3,11	-22,05	23,42	-2,83			16,83	-2,83	-0,11	2,48	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01		11,67	-21,91	23,29	-10,65			16,71	-10,65	1,27	9,34	
1.35G+1.05Q	7,70		4,07	-28,14	29,91	-3,71			21,47	-3,71	-0,18	3,25	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70		25,48	-27,79	29,59	-23,26			21,15	-23,26	3,27	20,38	
1.00G+0.70Q	5,60		2,98	-20,42	21,71	-2,72			15,58	-2,72	-0,15	2,38	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		17,25	-20,19	21,50	-15,75			15,36	-15,75	2,16	13,80	

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 560(Προ)	Τέλος: 30	Μέλος: 1056	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[560] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63				-12,79	1,78	1,95	-16,78	-17,86	1,78	-0,14	1,56	
Q	1,38				-4,26	0,45	0,50	-5,50	-5,78	0,45	-0,04	0,40	
1.35G+1.50Q	8,32				-23,65	3,08	3,38	-30,90	-32,77	3,08	-0,25	2,70	
ΣΣ:+x	5,32				-14,60	8,17	-4,56	-19,18	-21,06	-4,16	116,34		
ΣΣ:+x	5,32				-15,23	-4,16	8,95	-19,88	-20,43	8,17	-116,66	7,16	
ΣΣ:+z	5,32				-14,51	7,54	-3,87	-19,08	-21,15	-3,53	135,50		
ΣΣ:+z	5,32				-15,32	-3,53	8,26	-19,98	-20,34	7,54	-135,82	6,60	
ΣΣ:-x	5,32				-14,46	8,50	-4,93	-19,04	-21,20	-4,50	114,39		
ΣΣ:-x	5,32				-15,37	-4,50	9,32	-20,03	-20,29	8,50	-114,71	7,45	
ΣΣ:-z	5,32				-14,51	8,87	-5,33	-19,09	-21,15	-4,87	78,48		
ΣΣ:-z	5,32				-15,32	-4,87	9,72	-19,97	-20,34	8,87	-78,81	7,78	
					0,16	2,86	3,14	0,18	0,16	2,86	-0,60	2,51	0,18
					-0,13	-2,39	-2,61	-0,15	-0,13	-2,39	0,50		
1.00G+1.00Q	6,01				-17,05	2,23	2,45	-22,28	-23,63	2,23	-0,18	1,96	
1.00G+1.00Q	6,01				-17,05	2,23	2,45	-22,28	-23,63	2,23	-0,18	1,96	
1.35G+1.50Q	8,32				-23,65	3,08	3,38	-30,90	-32,77	3,08	-0,25	2,70	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32				-23,77	0,93	1,02	-31,04	-32,89	0,93	0,20	0,82	
1.00G+1.00Q	6,01				-17,05	2,23	2,45	-22,28	-23,63	2,23	-0,18	1,96	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01				-17,13	0,80	0,88	-22,37	-23,71	0,80	0,12	0,70	
1.35G+1.05Q	7,70				-21,73	2,88	3,15	-28,43	-30,17	2,88	-0,23	2,52	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70				-21,94	-0,70	-0,77	-28,65	-30,37	-0,70	0,52		
1.00G+0.70Q	5,60				-15,77	2,10	2,30	-20,63	-21,90	2,10	-0,17	1,84	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60				-15,90	-0,29	-0,32	-20,78	-22,03	-0,29	0,33		

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	\delta2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 561	Μέλος: 1057	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00
			β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[561] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,81		-20,58	-16,78	8,06	3,60	-16,98	-10,63	4,25	3,60	-0,29	-16,98	-16,78
Q	1,05		-4,59	-5,50	2,86	0,79	-3,80	-3,17	1,80	0,79	-0,08	-3,80	-5,50
1.35G+1.50Q	6,72		-34,67	-30,90	15,17	6,05	-28,62	-19,10	8,45	6,05	-0,51	-28,62	-30,90
ΣΣ:+x	4,33		65,41	-19,88	35,20	18,94	-96,35	13,60	-20,55	-10,96	218,24	63,96	-38,02
ΣΣ:+x	4,33		-111,10	-19,18	-16,22	-10,96	58,64	-38,02	30,86	18,94	-218,90	-96,35	13,60
ΣΣ:+z	4,33		140,85	-19,98	37,28	21,24	-167,80	15,69	-22,63	-13,26	249,96	138,66	-40,11
ΣΣ:+z	4,33		-186,53	-19,08	-18,30	-13,26	130,09	-40,11	32,95	21,24	-250,62	-167,80	15,69
ΣΣ:-x	4,33		181,96	-20,03	35,68	27,71	-202,03	14,09	-21,03	-19,74	206,22	178,40	-38,51
ΣΣ:-x	4,33		-227,64	-19,04	-16,70	-19,74	164,33	-38,51	31,35	27,71	-206,88	-202,03	14,09
ΣΣ:-z	4,33		120,86	-19,97	32,81	23,77	-145,96	11,22	-18,16	-15,79	142,49	118,28	-35,64
ΣΣ:-z	4,33		-166,55	-19,09	-13,83	-15,79	108,25	-35,64	28,47	23,77	-143,15	-145,96	11,22
			-30,29	0,18	9,13	3,52	-26,77	9,31	9,13	3,52	-0,94	-26,77	9,31
			25,24	-0,15	-7,61	-2,93	22,31	-7,76	-7,61	-2,93	0,79	24,66	-7,76
1.00G+1.00Q	4,86		-25,17	-22,28	10,92	4,39	-20,78	-13,79	6,06	4,39	-0,37	-20,78	-22,28
1.00G+1.00Q	4,86		-25,17	-22,28	10,92	4,39	-20,78	-13,79	6,06	4,39	-0,37	-20,78	-22,28
1.35G+1.50Q	6,72		-34,67	-30,90	15,17	6,05	-28,62	-19,10	8,45	6,05	-0,51	-28,62	-30,90
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,72		-11,95	-31,04	8,32	3,41	-8,54	-26,08	1,60	3,41	0,20	-8,54	-31,04
1.00G+1.00Q	4,86		-25,17	-22,28	10,92	4,39	-20,78	-13,79	6,06	4,39	-0,37	-20,78	-22,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,86		-10,02	-22,37	6,35	2,63	-7,39	-18,45	1,49	2,63	0,10	-7,39	-22,37
1.35G+1.05Q	6,25		-32,60	-28,43	13,88	5,69	-26,91	-17,67	7,64	5,69	-0,47	-26,91	-28,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,25		5,26	-28,65	2,47	1,29	6,56	-29,31	-3,78	1,29	0,71	6,56	-29,31
1.00G+0.70Q	4,54		-23,79	-20,63	10,06	4,15	-19,64	-12,84	5,52	4,15	-0,34	-19,64	-20,63
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,54		1,45	-20,78	2,45	1,22	2,68	-20,60	-2,09	1,22	0,44	2,68	-20,78

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 561	Τέλος: 562	Μέλος: 1058	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[561] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[562] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-16,98	-10,63	-25,92	5,21	-11,77	-38,65	-30,13	5,21	-0,29	-11,77	-38,65
Q	1,00		-3,80	-3,17	-9,42	1,15	-2,65	-13,09	-10,42	1,15	-0,08	-2,65	-13,09
1.35G+1.50Q	7,19		-28,62	-19,10	-49,13	8,75	-19,87	-71,81	-56,31	8,75	-0,51	-19,87	-71,81
ΣΣ: +x	4,71		58,64	-38,02	-4,87	26,64	-72,18	6,37	-61,10	-15,10	195,55	58,64	-96,76
ΣΣ: +x	4,71		-96,35	13,60	-56,39	-15,10	46,02	-96,76	-9,58	26,64	-196,21	-72,18	13,60
ΣΣ: +z	4,71		130,09	-40,11	-2,77	39,44	-129,38	10,56	-63,20	-27,89	216,86	130,09	-100,95
ΣΣ: +z	4,71		-167,80	15,69	-58,49	-27,89	103,21	-100,95	-7,48	39,44	-217,51	-129,38	15,69
ΣΣ: -x	4,71		164,33	-38,51	-4,38	49,76	-153,22	7,35	-61,59	-38,22	171,91	164,33	-97,74
ΣΣ: -x	4,71		-202,03	14,09	-56,88	-38,22	127,05	-97,74	-9,09	49,76	-172,57	-153,22	14,09
ΣΣ: -z	4,71		108,25	-35,64	-7,28	38,10	-109,45	1,59	-58,70	-26,56	121,81	108,25	-91,98
ΣΣ: -z	4,71		-145,96	11,22	-53,99	-26,56	83,29	-91,98	-11,99	38,10	-122,47	-109,45	11,22
			-26,77	9,31	9,16	6,78	-19,99	18,46	9,16	6,78	-0,94	-19,99	18,46
			22,31	-7,76	-7,63	-5,65	16,66	-15,39	-7,63	-5,65	0,79	22,31	-15,39
1.00G+1.00Q	5,21		-20,78	-13,79	-35,34	6,36	-14,42	-51,74	-40,55	6,36	-0,37	-14,42	-51,74
1.00G+1.00Q	5,21		-20,78	-13,79	-35,34	6,36	-14,42	-51,74	-40,55	6,36	-0,37	-14,42	-51,74
1.35G+1.50Q	7,19		-28,62	-19,10	-49,13	8,75	-19,87	-71,81	-56,31	8,75	-0,51	-19,87	-71,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		-8,54	-26,08	-55,99	3,67	-4,87	-85,66	-63,18	3,67	0,20	-4,87	-85,66
1.00G+1.00Q	5,21		-20,78	-13,79	-35,34	6,36	-14,42	-51,74	-40,55	6,36	-0,37	-14,42	-51,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		-7,39	-18,45	-39,92	2,96	-4,43	-60,97	-45,13	2,96	0,10	-4,43	-60,97
1.35G+1.05Q	6,74		-26,91	-17,67	-44,89	8,24	-18,67	-65,92	-51,62	8,24	-0,47	-18,67	-65,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		6,56	-29,31	-56,33	-0,24	6,32	-89,01	-63,07	-0,24	0,71	6,56	-89,01
1.00G+0.70Q	4,91		-19,64	-12,84	-32,52	6,01	-13,63	-47,82	-37,43	6,01	-0,34	-13,63	-47,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		2,68	-20,60	-40,15	0,36	3,03	-63,20	-45,06	0,36	0,44	3,03	-63,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 562	Τέλος: 563	Μέλος: 1059	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[562] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[563] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-11,77	-38,65	-59,59	5,92	-5,85	-100,34	-63,80	5,92	-0,29	-5,85	-100,34
Q	1,00		-2,65	-13,09	-21,36	1,33	-1,32	-34,95	-22,36	1,33	-0,08	-1,32	-34,95
1.35G+1.50Q	7,19		-19,87	-71,82	-112,48	9,99	-9,88	-187,89	-119,67	9,99	-0,51	-9,88	-187,89
ΣΣ: +x	4,71		46,02	-96,76	-44,47	33,59	-39,13	-40,46	-100,77	-20,44	173,09	46,02	-195,18
ΣΣ: +x	4,71		-72,18	6,37	-96,06	-20,44	26,13	-195,18	-49,18	33,59	-173,74	-39,13	6,37
ΣΣ: +z	4,71		103,22	-100,96	-42,35	58,38	-71,19	-34,15	-102,89	-45,23	184,10	103,22	-201,49
ΣΣ: +z	4,71		-129,38	10,56	-98,18	-45,23	58,19	-201,49	-47,06	58,38	-184,76	-71,19	10,56
ΣΣ: -x	4,71		127,05	-97,74	-43,98	70,70	-82,71	-38,98	-101,27	-57,54	138,12	127,05	-196,66

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[562] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[563] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,71		-153,22	7,35	-96,56	-57,54	69,70	-196,66	-48,69	70,70	-138,78	-82,71	7,35
ΣΣ:-z	4,71		83,29	-91,98	-46,89	51,31	-58,46	-47,66	-98,36	-38,16	101,50	83,29	-187,98
ΣΣ:-z	4,71		-109,45	1,59	-93,64	-38,16	45,46	-187,98	-51,60	51,31	-102,16	-58,46	1,59
			-19,99	18,46	9,17	9,55	-10,44	27,64	9,17	9,55	-0,94	-10,44	27,64
			16,66	-15,39	-7,64	-7,96	8,70	-23,03	-7,64	-7,96	0,79	16,66	-23,03
1.00G+1.00Q	5,21		-14,42	-51,74	-80,95	7,25	-7,17	-135,29	-86,16	7,25	-0,37	-7,17	-135,29
1.00G+1.00Q	5,21		-14,42	-51,74	-80,95	7,25	-7,17	-135,29	-86,16	7,25	-0,37	-7,17	-135,29
1.35G+1.50Q	7,19		-19,87	-71,82	-112,48	9,99	-9,88	-187,89	-119,67	9,99	-0,51	-9,88	-187,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		-4,87	-85,66	-119,36	2,82	-2,05	-208,62	-126,55	2,82	0,20	-2,05	-208,62
1.00G+1.00Q	5,21		-14,42	-51,74	-80,95	7,25	-7,17	-135,29	-86,16	7,25	-0,37	-7,17	-135,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		-4,43	-60,97	-85,53	2,47	-1,95	-149,11	-90,74	2,47	0,10	-1,95	-149,11
1.35G+1.05Q	6,74		-18,67	-65,93	-102,87	9,39	-9,28	-172,16	-109,60	9,39	-0,47	-9,28	-172,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		6,32	-89,01	-114,33	-2,55	3,77	-206,71	-121,07	-2,55	0,71	6,32	-206,71
1.00G+0.70Q	4,91		-13,63	-47,82	-74,54	6,85	-6,77	-124,81	-79,45	6,85	-0,34	-6,77	-124,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		3,03	-63,20	-82,18	-1,11	1,93	-147,84	-87,09	-1,11	0,44	3,03	-147,84

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 563	Τέλος: 31	Μέλος: 1060	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[563] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[31] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-5,85	-100,35	-93,29	5,85		-195,95	-97,91	5,85	-0,29	-1,17	-195,95
Q	1,00		-1,32	-34,95	-33,32	1,32		-68,77	-34,32	1,32	-0,08	-0,26	-68,77
1.35G+1.50Q	7,74		-9,88	-187,89	-175,93	9,88		-367,69	-183,66	9,88	-0,51	-1,98	-367,69
ΣΣ:+x	5,12		26,13	-195,18	-84,12	39,13		-127,14	-140,91	-26,13	150,43	26,13	-333,53
ΣΣ:+x	5,12		-39,13	-40,46	-135,79	-26,13		-333,53	-89,24	39,13	-151,09	-7,83	-127,14
ΣΣ:+z	5,12		58,19	-201,49	-81,99	71,19		-118,69	-143,04	-58,19	151,10	58,19	-341,97
ΣΣ:+z	5,12		-71,19	-34,15	-137,92	-58,19		-341,97	-87,11	71,19	-151,76	-14,24	-118,69
ΣΣ:-x	5,12		69,70	-196,66	-83,62	82,71		-125,16	-141,41	-69,70	104,40	69,70	-335,51
ΣΣ:-x	5,12		-82,71	-38,98	-136,29	-69,70		-335,51	-88,74	82,71	-105,05	-16,54	-125,16
ΣΣ:-z	5,12		45,46	-187,98	-86,54	58,46		-136,76	-138,49	-45,46	81,28	45,46	-323,91
ΣΣ:-z	5,12		-58,46	-47,66	-133,37	-45,46		-323,91	-91,66	58,46	-81,93	-11,69	-136,76
			-10,44	27,64	9,19	10,44		36,82	9,19	10,44	-0,94	-2,09	36,82
			8,70	-23,03	-7,66	-8,70		-30,69	-7,66	-8,70	0,79	8,70	-30,69
1.00G+1.00Q	5,62		-7,17	-135,30	-126,61	7,17		-264,72	-132,23	7,17	-0,37	-1,43	-264,72
1.00G+1.00Q	5,62		-7,17	-135,30	-126,61	7,17		-264,72	-132,23	7,17	-0,37	-1,43	-264,72
1.35G+1.50Q	7,74		-9,88	-187,89	-175,93	9,88		-367,69	-183,66	9,88	-0,51	-1,98	-367,69
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-2,05	-208,62	-182,82	2,05		-395,30	-190,55	2,05	0,20	-0,41	-395,30
1.00G+1.00Q	5,62		-7,17	-135,30	-126,61	7,17		-264,72	-132,23	7,17	-0,37	-1,43	-264,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-1,95	-149,11	-131,21	1,95		-283,13	-136,83	1,95	0,10	-0,39	-283,13
1.35G+1.05Q	7,29		-9,28	-172,16	-160,93	9,28		-336,74	-168,22	9,28	-0,47	-1,86	-336,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		3,77	-206,71	-172,42	-3,77		-382,77	-179,70	-3,77	0,71	3,77	-382,77
1.00G+0.70Q	5,32		-6,77	-124,81	-116,62	6,77		-244,09	-121,94	6,77	-0,34	-1,35	-244,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		1,93	-147,84	-124,27	-1,93		-274,77	-129,59	-1,93	0,44	1,93	-274,77

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 564	Μέλος: 1061		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[31] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[564] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-360,13	190,06	3,74	3,74	-172,38	185,44	3,74	-36,37	3,74	-360,13
Q	1,00			-126,15	66,22	0,86	0,86	-60,43	65,22	0,86	-12,73	0,86	-126,15
1.35G+1.50Q	7,74			-675,39	355,91	6,34	6,34	-323,36	348,17	6,34	-68,19	6,34	-675,39
ΣΣ:+x	5,12		0,01	-552,16	244,70	21,50	-13,16	-95,17	196,52	-13,16	152,05	-2,63	-294,25
ΣΣ:+x	5,12		-0,01	-294,25	201,64	-13,16	21,50	-310,02	239,58	21,50	-237,53	21,50	-552,16
ΣΣ:+z	5,12		0,01	-561,90	246,28	42,59	-34,26	-87,01	194,93	-34,26	145,75	-6,86	-284,50
ΣΣ:+z	5,12		-0,01	-284,50	200,05	-34,26	42,60	-318,18	241,16	42,59	-231,23	42,60	-561,90
ΣΣ:-x	5,12		0,02	-553,33	244,78	43,57	-35,24	-94,08	196,44	-35,23	88,16	-7,06	-293,07
ΣΣ:-x	5,12		-0,02	-293,07	201,56	-35,23	43,58	-311,11	239,66	43,57	-173,64	43,58	-553,33
ΣΣ:-z	5,12		0,01	-539,69	242,54	31,43	-23,10	-105,49	198,67	-23,10	75,91	-4,63	-306,72
ΣΣ:-z	5,12		-0,01	-306,72	203,79	-23,10	31,44	-299,70	237,42	31,43	-161,39	31,44	-539,69
				-13,52	-0,12	11,93	11,93	-13,64	-0,12	11,93	-20,61	11,93	-13,64
				11,26	0,10	-9,94	-9,94	11,37	0,10	-9,94	17,18	-1,99	11,37
1.00G+1.00Q	5,62			-486,28	256,28	4,60	4,60	-232,81	250,66	4,60	-49,10	4,60	-486,28
1.00G+1.00Q	5,62			-486,28	256,28	4,60	4,60	-232,81	250,66	4,60	-49,10	4,60	-486,28
1.35G+1.50Q	7,74			-675,39	355,91	6,34	6,34	-323,36	348,17	6,34	-68,19	6,34	-675,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74			-665,26	356,00	-2,60	-2,61	-313,13	348,26	-2,60	-52,74	-0,52	-665,26
1.00G+1.00Q	5,62			-486,28	256,28	4,60	4,60	-232,81	250,66	4,60	-49,10	4,60	-486,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62			-479,52	256,34	-1,36	-1,36	-225,99	250,72	-1,36	-38,79	-0,27	-479,52
1.35G+1.05Q	7,29			-618,63	326,11	5,96	5,96	-296,16	318,82	5,96	-62,47	5,96	-618,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29			-601,73	326,26	-8,96	-8,96	-279,11	318,97	-8,96	-36,70	-1,79	-601,73
1.00G+0.70Q	5,32			-448,43	236,41	4,34	4,35	-214,68	231,09	4,34	-45,28	4,35	-448,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32			-437,17	236,51	-5,60	-5,60	-203,31	231,19	-5,60	-28,11	-1,12	-437,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 564	Τέλος: 565	Μέλος: 1062		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[564] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[565] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		3,74	-172,38	157,50	3,03	6,77	-17,19	152,88	3,03	-36,37	6,77	-172,38
Q	1,00		0,86	-60,43	54,85	0,67	1,53	-6,08	53,85	0,67	-12,73	1,53	-60,43
1.35G+1.50Q	7,74		6,34	-323,36	294,90	5,09	11,44	-32,33	287,16	5,09	-68,19	11,44	-323,36
ΣΣ:+x	5,12		21,50	-310,02	206,48	19,80	-26,20	65,64	158,25	-13,08	128,73	-13,16	65,64
ΣΣ:+x	5,12		-13,16	-95,17	163,38	-13,08	41,26	-106,11	201,35	19,80	-214,21	41,26	-310,02
ΣΣ:+z	5,12		42,60	-318,18	208,05	35,12	-62,62	72,23	156,68	-28,40	111,91	-34,26	72,23
ΣΣ:+z	5,12		-34,26	-87,01	161,80	-28,40	77,68	-112,69	202,93	35,12	-197,38	77,68	-318,18
ΣΣ:-x	5,12		43,58	-311,11	206,56	35,51	-63,97	66,66	158,17	-28,79	52,94	-35,25	66,66
ΣΣ:-x	5,12		-35,25	-94,08	163,29	-28,79	79,03	-107,12	201,44	35,51	-138,42	79,03	-311,11
ΣΣ:-z	5,12		31,44	-299,70	204,33	27,41	-43,74	57,48	160,40	-20,68	54,58	-23,10	57,48
ΣΣ:-z	5,12		-23,10	-105,49	165,52	-20,68	58,80	-97,94	199,21	27,41	-140,05	58,80	-299,70
			11,93	-13,64	-0,03	11,58	23,51	-13,67	-0,03	11,58	-20,61	23,51	-13,67
			-9,94	11,37	0,03	-9,65	-19,60	11,39	0,03	-9,65	17,18	-9,94	11,39
1.00G+1.00Q	5,62		4,60	-232,81	212,35	3,70	8,30	-23,27	206,73	3,70	-49,10	8,30	-232,81
1.00G+1.00Q	5,62		4,60	-232,81	212,35	3,70	8,30	-23,27	206,73	3,70	-49,10	8,30	-232,81
1.35G+1.50Q	7,74		6,34	-323,36	294,90	5,09	11,44	-32,33	287,16	5,09	-68,19	11,44	-323,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-2,61	-313,13	294,92	-3,59	-6,20	-22,07	287,18	-3,59	-52,74	-2,61	-313,13
1.00G+1.00Q	5,62		4,60	-232,81	212,35	3,70	8,30	-23,27	206,73	3,70	-49,10	8,30	-232,81
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-1,36	-225,99	212,36	-2,09	-3,46	-16,43	206,74	-2,09	-38,79	-1,36	-225,99

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[564] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[565] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		5,96	-296,16	270,22	4,79	10,75	-29,59	262,93	4,79	-62,47	10,75	-296,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-8,96	-279,11	270,26	-9,69	-18,64	-12,50	262,97	-9,69	-36,70	-8,96	-279,11
1.00G+0.70Q	5,32		4,35	-214,68	195,89	3,50	7,84	-21,45	190,57	3,50	-45,28	7,84	-214,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-5,60	-203,31	195,92	-6,15	-11,75	-10,05	190,60	-6,15	-28,11	-5,60	-203,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 565	Τέλος: 566	Μέλος: 1063		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[565] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[566] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		6,77	-17,19	124,66	2,09	8,86	105,16	120,04	2,09	-36,37	8,86	105,16
Q	1,00		1,53	-6,08	43,38	0,42	1,95	36,80	42,38	0,42	-12,73	1,95	36,80
1.35G+1.50Q	7,74		11,44	-32,33	233,35	3,45	14,89	197,16	225,62	3,45	-68,19	14,89	197,16
ΣΣ:+x	5,12		41,26	-106,11	167,90	20,24	-41,67	187,88	119,67	-15,64	105,31	-26,20	187,88
ΣΣ:+x	5,12		-26,20	65,64	124,79	-15,64	61,34	59,24	162,78	20,24	-190,78	61,34	59,24
ΣΣ:+z	5,12		77,69	-112,69	169,47	27,80	-85,68	192,89	118,10	-23,20	77,94	-62,62	192,89
ΣΣ:+z	5,12		-62,62	72,23	123,22	-23,20	105,34	54,22	164,35	27,80	-163,42	105,34	54,22
ΣΣ:-x	5,12		79,03	-107,12	167,99	25,28	-84,33	188,81	119,59	-20,67	17,66	-63,97	188,81
ΣΣ:-x	5,12		-63,97	66,66	124,71	-20,67	104,00	58,31	162,87	25,28	-103,13	104,00	58,31
ΣΣ:-z	5,12		58,81	-97,94	165,77	22,13	-61,11	181,85	121,81	-17,52	33,18	-43,74	181,85
ΣΣ:-z	5,12		-43,74	57,48	126,93	-17,52	80,77	65,27	160,65	22,13	-118,66	80,77	65,27
			23,51	-13,67	0,05	10,56	34,08	-13,62	0,05	10,56	-20,61	34,08	-13,67
			-19,60	11,39	-0,05	-8,80	-28,40	11,35	-0,05	-8,80	17,18	-19,60	11,39
1.00G+1.00Q	5,62		8,30	-23,27	168,04	2,51	10,81	141,96	162,42	2,51	-49,10	10,81	141,96
1.00G+1.00Q	5,62		8,30	-23,27	168,04	2,51	10,81	141,96	162,42	2,51	-49,10	10,81	141,96
1.35G+1.50Q	7,74		11,44	-32,33	233,35	3,45	14,89	197,16	225,62	3,45	-68,19	14,89	197,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-6,20	-22,07	233,31	-4,47	-10,67	207,37	225,58	-4,47	-52,74	-6,20	207,37
1.00G+1.00Q	5,62		8,30	-23,27	168,04	2,51	10,81	141,96	162,42	2,51	-49,10	10,81	141,96
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-3,46	-16,43	168,01	-2,77	-6,23	148,76	162,39	-2,77	-38,79	-3,46	148,76
1.35G+1.05Q	7,29		10,75	-29,59	213,83	3,26	14,01	180,60	206,55	3,26	-62,47	14,01	180,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-18,64	-12,50	213,77	-9,94	-28,58	197,62	206,48	-9,94	-36,70	-18,64	197,62
1.00G+0.70Q	5,32		7,84	-21,45	155,02	2,38	10,23	130,92	149,70	2,38	-45,28	10,23	130,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-11,75	-10,05	154,98	-6,42	-18,17	142,27	149,66	-6,42	-28,11	-11,75	142,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	7		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 566	Τέλος: 567	Μέλος: 1064		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[566] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[567] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,86	105,16	89,42	1,17	10,03	192,27	84,80	1,17	-36,37	10,03	192,27
Q	1,00		1,95	36,80	31,05	0,19	2,13	67,35	30,05	0,19	-12,73	2,13	67,35
1.35G+1.50Q	7,74		14,89	197,16	167,30	1,85	16,74	360,59	159,57	1,85	-68,19	16,74	360,59
ΣΣ:+x	5,12		61,34	59,24	126,53	20,99	-59,63	268,70	78,26	-18,47	81,80	-41,67	268,70
ΣΣ:+x	5,12		-41,67	187,88	83,38	-18,47	81,81	183,20	121,41	20,99	-167,27	81,81	183,20
ΣΣ:+z	5,12		105,34	54,22	128,09	19,88	-102,53	272,15	76,69	-17,36	43,89	-85,68	272,15
ΣΣ:+z	5,12		-85,68	192,89	81,81	-17,36	124,72	179,75	122,97	19,88	-129,37	124,72	179,75
ΣΣ:-x	5,12		104,00	58,31	126,61	14,54	-94,78	269,54	78,17	-12,02	-17,54	-84,33	269,54
ΣΣ:-x	5,12		-84,33	188,81	83,29	-12,02	116,97	182,36	121,49	14,54	-67,93	116,97	182,36
ΣΣ:-z	5,12		80,77	65,27	124,40	15,92	-73,87	264,80	80,38	-13,40	11,74	-61,11	264,80
ΣΣ:-z	5,12		-61,11	181,85	85,50	-13,40	96,06	187,10	119,28	15,92	-97,22	96,06	187,10
			34,08	-13,62	0,04	8,39	42,46	-13,58	0,04	8,39	-20,61	42,46	-13,62
			-28,40	11,35	-0,03	-6,99	-35,39	11,32	-0,03	-6,99	17,18	-28,40	11,35
1.00G+1.00Q	5,62		10,81	141,96	120,48	1,35	12,16	259,62	114,86	1,35	-49,10	12,16	259,62
1.00G+1.00Q	5,62		10,81	141,96	120,48	1,35	12,16	259,62	114,86	1,35	-49,10	12,16	259,62
1.35G+1.50Q	7,74		14,89	197,16	167,30	1,85	16,74	360,59	159,57	1,85	-68,19	16,74	360,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-10,67	207,37	167,28	-4,44	-15,11	370,78	159,54	-4,44	-52,74	-10,67	370,78
1.00G+1.00Q	5,62		10,81	141,96	120,48	1,35	12,16	259,62	114,86	1,35	-49,10	12,16	259,62
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-6,23	148,76	120,46	-2,84	-9,07	266,41	114,84	-2,84	-38,79	-6,23	266,41
1.35G+1.05Q	7,29		14,01	180,60	153,33	1,77	15,78	330,29	146,04	1,77	-62,47	15,78	330,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-28,58	197,62	153,28	-8,72	-37,30	347,26	146,00	-8,72	-36,70	-28,58	347,26
1.00G+0.70Q	5,32		10,23	130,92	111,16	1,30	11,52	239,42	105,84	1,30	-45,28	11,52	239,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-18,17	142,27	111,13	-5,69	-23,86	250,74	105,81	-5,69	-28,11	-18,17	250,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 567	Τέλος: 568	Μέλος: 1065	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[567] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[568] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		10,03	192,27	54,38	0,41	10,44	244,34	49,76	0,41	-36,37	10,44	244,34
Q	1,00		2,13	67,35	18,77	0,01	2,15	85,62	17,77	0,01	-12,73	2,15	85,62
1.35G+1.50Q	7,74		16,74	360,59	101,57	0,57	17,31	458,29	93,83	0,57	-68,19	17,31	458,29
ΣΣ:+x	5,12		81,81	183,20	85,36	19,58	-77,64	308,31	37,05	-18,76	58,21	-59,63	308,31
ΣΣ:+x	5,12		-59,63	268,70	42,17	-18,76	100,65	266,00	80,24	19,58	-143,69	100,65	266,00
ΣΣ:+z	5,12		124,72	179,75	86,92	11,28	-111,45	310,20	35,49	-10,45	9,80	-102,53	310,20
ΣΣ:+z	5,12		-102,53	272,15	40,61	-10,45	134,46	264,11	81,80	11,28	-95,28	134,46	264,11
ΣΣ:-x	5,12		116,97	182,36	85,45	8,99	-94,48	309,07	36,96	-8,16	-31,45	-94,48	309,07
ΣΣ:-x	5,12		-94,78	269,54	42,08	-8,16	117,49	265,24	80,33	8,99	-54,02	117,49	265,24
ΣΣ:-z	5,12		96,06	187,10	83,24	9,17	-80,35	306,53	39,17	-8,34	-9,72	-73,87	306,53
ΣΣ:-z	5,12		-73,87	264,80	44,29	-8,34	103,36	267,78	78,12	9,17	-75,76	103,36	267,78
			42,46	-13,58	0,05	5,60	48,06	-13,53	0,05	5,60	-20,61	48,06	-13,58
			-35,39	11,32	-0,04	-4,66	-40,05	11,28	-0,04	-4,66	17,18	-35,39	11,32
1.00G+1.00Q	5,62		12,16	259,62	73,15	0,42	12,58	329,96	67,53	0,42	-49,10	12,58	329,96
1.00G+1.00Q	5,62		12,16	259,62	73,15	0,42	12,58	329,96	67,53	0,42	-49,10	12,58	329,96
1.35G+1.50Q	7,74		16,74	360,59	101,57	0,57	17,31	458,29	93,83	0,57	-68,19	17,31	458,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-15,11	370,78	101,53	-3,63	-18,74	468,44	93,80	-3,63	-52,74	-15,11	468,44
1.00G+1.00Q	5,62		12,16	259,62	73,15	0,42	12,58	329,96	67,53	0,42	-49,10	12,58	329,96
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-9,07	266,41	73,13	-2,38	-11,45	336,73	67,51	-2,38	-38,79	-9,07	336,73
1.35G+1.05Q	7,29		15,78	330,29	93,12	0,56	16,34	419,76	85,84	0,56	-62,47	16,34	419,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-37,30	347,26	93,06	-6,43	-43,73	436,68	85,77	-6,43	-36,70	-37,30	436,68
1.00G+0.70Q	5,32		11,52	239,42	67,52	0,41	11,94	304,28	62,20	0,41	-45,28	11,94	304,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-23,86	250,74	67,48	-4,25	-28,11	315,56	62,16	-4,25	-28,11	-23,86	315,56

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 568	Τέλος: 569	Μέλος: 1066		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[568] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[569] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		10,44	244,34	19,43	-0,18	10,25	261,47	14,81	-0,18	-36,37	10,44	261,47
Q	1,00		2,15	85,62	6,52	-0,10	2,04	91,63	5,52	-0,10	-12,73	2,15	91,63
1.35G+1.50Q	7,74		17,31	458,29	36,01	-0,40	16,91	490,43	28,27	-0,40	-68,19	17,31	490,43
ΣΣ:+x	5,12		100,65	266,00	44,30	15,89	-93,12	308,16	-4,04	-16,36	34,58	-77,64	308,43
ΣΣ:+x	5,12		-77,64	308,31	1,08	-16,36	115,67	306,41	39,18	15,89	-120,06	115,67	308,16
ΣΣ:+z	5,12		134,46	264,11	45,86	6,08	-111,43	308,11	-5,60	-6,54	-24,16	134,46	310,20
ΣΣ:+z	5,12		-111,45	310,20	-0,48	-6,54	133,98	306,46	40,74	6,08	-61,31	-111,40	308,11
ΣΣ:-x	5,12		117,49	265,24	44,39	15,08	-83,87	308,05	-4,13	-15,54	3,38	117,49	309,17
ΣΣ:-x	5,12		-94,48	309,07	0,99	-15,54	106,42	306,52	39,27	15,08	-88,86	-83,87	306,52
ΣΣ:-z	5,12		103,36	267,78	42,19	5,87	-79,63	307,98	-1,92	-6,33	-31,11	103,36	307,55
ΣΣ:-z	5,12		-80,35	306,53	3,19	-6,33	102,18	306,59	37,07	5,87	-54,36	-79,63	307,98
			48,06	-13,53	0,09	2,49	50,55	-13,45	0,09	2,49	-20,61	50,55	-13,53
			-40,05	11,28	-0,07	-2,08	-42,13	11,20	-0,07	-2,08	17,18	-40,05	11,28
1.00G+1.00Q	5,62		12,58	329,96	25,95	-0,29	12,30	353,10	20,33	-0,29	-49,10	12,58	353,10
1.00G+1.00Q	5,62		12,58	329,96	25,95	-0,29	12,30	353,10	20,33	-0,29	-49,10	12,58	353,10
1.35G+1.50Q	7,74		17,31	458,29	36,01	-0,40	16,91	490,43	28,27	-0,40	-68,19	17,31	490,43
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-18,74	468,44	35,94	-2,27	-21,01	500,51	28,20	-2,27	-52,74	-18,74	500,51
1.00G+1.00Q	5,62		12,58	329,96	25,95	-0,29	12,30	353,10	20,33	-0,29	-49,10	12,58	353,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-11,45	336,73	25,90	-1,53	-12,98	359,82	20,28	-1,53	-38,79	-11,45	359,82
1.35G+1.05Q	7,29		16,34	419,76	33,07	-0,36	15,99	449,20	25,79	-0,36	-62,47	16,34	449,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-43,73	436,68	32,96	-3,47	-47,21	466,00	25,68	-3,47	-36,70	-43,73	466,00
1.00G+0.70Q	5,32		11,94	304,28	23,99	-0,26	11,68	325,61	18,67	-0,26	-45,28	11,94	325,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-28,11	315,56	23,92	-2,33	-30,45	336,81	18,60	-2,33	-28,11	-28,11	336,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 569	Τέλος: 570	Μέλος: 1067		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[569] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[570] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		10,25	261,47	-15,50	-0,65	9,60	243,66	-20,12	-0,65	-36,37	10,25	261,47
Q	1,00		2,04	91,63	-5,73	-0,18	1,87	85,40	-6,73	-0,18	-12,73	2,04	91,63
1.35G+1.50Q	7,74		16,90	490,43	-29,52	-1,14	15,76	457,05	-37,25	-1,14	-68,19	16,90	490,43
ΣΣ:+x	5,12		115,67	306,41	3,25	10,91	-104,47	308,45	-45,09	-12,38	10,92	-93,12	306,41
ΣΣ:+x	5,12		-93,12	308,16	-39,97	-12,38	125,55	264,28	-1,87	10,91	-96,40	125,55	308,80
ΣΣ:+z	5,12		133,98	306,46	4,81	10,71	-102,82	309,68	-46,65	-12,18	-26,42	133,98	306,46
ΣΣ:+z	5,12		-111,43	308,11	-41,53	-12,18	123,90	263,05	-0,31	10,71	-59,06	-102,82	309,69
ΣΣ:-x	5,12		106,42	306,52	3,34	23,06	-64,95	307,87	-45,18	-24,52	38,67	106,42	308,05

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[569] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[570] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-83,87	308,05	-40,06	-24,52	86,03	264,86	-1,78	23,06	-124,15	-64,95	308,18
ΣΣ:-z	5,12		102,18	306,59	1,13	9,66	-72,11	306,00	-42,98	-11,13	-32,47	102,18	306,59
ΣΣ:-z	5,12		-79,63	307,98	-37,86	-11,13	93,19	266,73	-3,99	9,66	-53,00	-72,11	307,98
			50,55	-13,45	0,15	-0,74	49,81	-13,30	0,15	-0,74	-20,61	50,55	-13,45
			-42,13	11,20	-0,12	0,62	-41,51	11,08	-0,12	0,62	17,18	-41,51	11,20
1.00G+1.00Q	5,62		12,30	353,10	-21,23	-0,83	11,47	329,06	-26,85	-0,83	-49,10	12,30	353,10
1.00G+1.00Q	5,62		12,30	353,10	-21,23	-0,83	11,47	329,06	-26,85	-0,83	-49,10	12,30	353,10
1.35G+1.50Q	7,74		16,90	490,43	-29,52	-1,14	15,76	457,05	-37,25	-1,14	-68,19	16,90	490,43
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-21,01	500,52	-29,63	-0,59	-21,60	467,02	-37,36	-0,59	-52,74	-21,01	500,52
1.00G+1.00Q	5,62		12,30	353,10	-21,23	-0,83	11,47	329,06	-26,85	-0,83	-49,10	12,30	353,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-12,98	359,82	-21,30	-0,46	-13,44	335,71	-26,92	-0,46	-38,79	-12,98	359,82
1.35G+1.05Q	7,29		15,99	449,20	-26,94	-1,06	14,92	418,61	-34,22	-1,06	-62,47	15,99	449,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-47,21	466,00	-27,12	-0,14	-47,34	435,24	-34,41	-0,14	-36,70	-47,21	466,00
1.00G+0.70Q	5,32		11,68	325,61	-19,51	-0,77	10,91	303,44	-24,83	-0,77	-45,28	11,68	325,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-30,45	336,81	-19,63	-0,16	-30,60	314,52	-24,95	-0,16	-28,11	-30,45	336,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 570	Τέλος: 571	Μέλος: 1068	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[570] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[571] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,60	243,66	-50,45	-1,05	8,55	190,90	-55,07	-1,05	-36,37	9,60	243,66
Q	1,00		1,87	85,40	-17,99	-0,23	1,64	66,92	-18,99	-0,23	-12,73	1,87	85,40
1.35G+1.50Q	7,74		15,76	457,05	-95,08	-1,76	14,00	358,10	-102,82	-1,76	-68,19	15,76	457,05
ΣΣ:+x	5,12		125,54	264,28	-37,85	3,49	-102,74	268,04	-86,16	-5,81	-24,51	125,54	264,28
ΣΣ:+x	5,12		-104,47	308,45	-81,04	-5,81	121,50	180,69	-42,96	3,49	-60,96	-102,74	308,45
ΣΣ:+z	5,12		123,90	263,05	-36,28	16,66	-87,35	270,83	-87,72	-18,99	7,51	123,90	263,05
ΣΣ:+z	5,12		-102,82	309,68	-82,60	-18,99	106,11	177,90	-41,40	16,66	-92,98	-87,35	309,68
ΣΣ:-x	5,12		86,03	264,86	-37,75	22,13	-47,56	267,55	-86,25	-24,46	61,93	86,03	264,86
ΣΣ:-x	5,12		-64,95	307,87	-81,13	-24,46	66,32	181,18	-42,87	22,13	-147,41	-47,56	307,87
ΣΣ:-z	5,12		93,19	266,73	-39,96	13,93	-59,52	263,47	-84,04	-16,26	-11,10	93,19	266,73
ΣΣ:-z	5,12		-72,11	306,00	-78,92	-16,26	78,28	185,26	-45,08	13,93	-74,37	-59,52	306,00
			49,81	-13,30	0,21	-3,99	45,83	-13,09	0,21	-3,99	-20,61	49,81	-13,30
			-41,51	11,08	-0,17	3,32	-38,19	10,91	-0,17	3,32	17,18	-38,19	11,08
1.00G+1.00Q	5,62		11,47	329,06	-68,43	-1,28	10,19	257,82	-74,05	-1,28	-49,10	11,47	329,06
1.00G+1.00Q	5,62		11,47	329,06	-68,43	-1,28	10,19	257,82	-74,05	-1,28	-49,10	11,47	329,06
1.35G+1.50Q	7,74		15,76	457,05	-95,08	-1,76	14,00	358,10	-102,82	-1,76	-68,19	15,76	457,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-21,60	467,02	-95,24	1,23	-20,37	367,91	-102,97	1,23	-52,74	-20,37	467,02
1.00G+1.00Q	5,62		11,47	329,06	-68,43	-1,28	10,19	257,82	-74,05	-1,28	-49,10	11,47	329,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-13,44	335,71	-68,54	0,72	-12,72	264,37	-74,16	0,72	-38,79	-12,72	335,71
1.35G+1.05Q	7,29		14,92	418,61	-86,99	-1,66	13,27	327,98	-94,28	-1,66	-62,47	14,92	418,61
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-47,34	435,24	-87,25	3,33	-44,02	344,35	-94,53	3,33	-36,70	-44,02	435,24
1.00G+0.70Q	5,32		10,91	303,44	-63,04	-1,21	9,70	237,75	-68,36	-1,21	-45,28	10,91	303,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-30,60	314,52	-63,21	2,11	-28,49	248,66	-68,53	2,11	-28,11	-28,49	314,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 571	Τέλος: 572	Μέλος: 1069		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[571] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[572] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		8,55	190,90	-85,50	-1,44	7,11	103,09	-90,12	-1,44	-36,37	8,55	190,90
Q	1,00		1,64	66,92	-30,27	-0,28	1,36	36,15	-31,27	-0,28	-12,73	1,64	66,92
1.35G+1.50Q	7,74		14,00	358,10	-160,83	-2,36	11,64	193,40	-168,57	-2,36	-68,19	14,00	358,10
ΣΣ: +x	5,12		121,50	180,69	-79,06	13,74	-89,25	186,42	-127,33	-16,90	-24,16	121,50	180,69
ΣΣ: +x	5,12		-102,74	268,04	-122,21	-16,90	104,84	55,92	-84,18	13,74	-61,31	-89,25	268,04
ΣΣ: +z	5,12		106,11	177,90	-77,49	20,23	-67,79	190,78	-128,90	-23,39	41,60	106,11	177,90
ΣΣ: +z	5,12		-87,35	270,83	-123,78	-23,39	83,39	51,56	-82,61	20,23	-127,08	-67,79	270,83
ΣΣ: -x	5,12		66,32	181,18	-78,97	18,09	-33,82	186,02	-127,42	-21,25	85,14	66,32	181,18
ΣΣ: -x	5,12		-47,56	267,55	-122,30	-21,25	49,42	56,32	-84,09	18,09	-170,61	-33,82	267,55
ΣΣ: -z	5,12		78,28	185,26	-81,19	15,81	-44,57	179,72	-125,20	-18,97	10,36	78,28	185,26
ΣΣ: -z	5,12		-59,53	263,47	-120,08	-18,97	60,16	62,62	-86,31	15,81	-95,83	-44,57	263,47
			45,83	-13,09	0,25	-7,15	38,68	-12,84	0,25	-7,15	-20,61	45,83	-13,09
			-38,19	10,91	-0,21	5,96	-32,23	10,70	-0,21	5,96	17,18	-32,23	10,91
1.00G+1.00Q	5,62		10,19	257,82	-115,77	-1,72	8,47	139,24	-121,39	-1,72	-49,10	10,19	257,82
1.00G+1.00Q	5,62		10,19	257,82	-115,77	-1,72	8,47	139,24	-121,39	-1,72	-49,10	10,19	257,82
1.35G+1.50Q	7,74		14,00	358,10	-160,83	-2,36	11,64	193,40	-168,57	-2,36	-68,19	14,00	358,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-20,37	367,91	-161,02	3,00	-17,37	203,03	-168,76	3,00	-52,74	-17,37	367,91
1.00G+1.00Q	5,62		10,19	257,82	-115,77	-1,72	8,47	139,24	-121,39	-1,72	-49,10	10,19	257,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-12,72	264,37	-115,90	1,86	-10,87	145,66	-121,52	1,86	-38,79	-10,87	264,37
1.35G+1.05Q	7,29		13,27	327,98	-147,21	-2,24	11,03	177,13	-154,49	-2,24	-62,47	13,27	327,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-44,02	344,35	-147,52	6,70	-37,32	193,18	-154,81	6,70	-36,70	-37,32	344,35
1.00G+0.70Q	5,32		9,70	237,75	-106,69	-1,64	8,06	128,40	-112,01	-1,64	-45,28	9,70	237,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-28,49	248,66	-106,90	4,32	-24,17	139,10	-112,22	4,32	-28,11	-24,17	248,66

Ελεγχoι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 572	Τέλος: 573	Μέλος: 1070		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[572] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[573] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,11	103,09	-120,74	-1,87	5,24	-19,95	-125,36	-1,87	-36,37	7,11	103,09
Q	1,00		1,36	36,15	-42,59	-0,34	1,02	-6,95	-43,59	-0,34	-12,73	1,36	36,15
1.35G+1.50Q	7,74		11,64	193,40	-226,89	-3,04	8,60	-37,36	-234,62	-3,04	-68,19	11,64	193,40
ΣΣ: +x	5,12		104,84	55,92	-120,48	22,90	-66,42	63,37	-168,71	-26,98	11,27	104,84	55,92
ΣΣ: +x	5,12		-89,25	186,42	-163,59	-26,98	77,93	-110,22	-125,60	22,90	-96,75	-66,42	186,42
ΣΣ: +z	5,12		83,39	51,56	-118,91	21,12	-46,91	69,31	-170,28	-25,20	75,65	83,39	51,56
ΣΣ: +z	5,12		-67,79	190,78	-165,16	-25,20	58,42	-116,16	-124,03	21,12	-161,13	-67,79	190,78
ΣΣ: -x	5,12		49,42	56,32	-120,39	12,61	-23,04	63,07	-168,80	-16,69	108,27	49,42	56,32
ΣΣ: -x	5,12		-33,82	186,02	-163,68	-16,69	34,55	-109,92	-125,51	12,61	-193,74	-33,82	186,02
ΣΣ: -z	5,12		60,16	62,62	-122,62	15,09	-29,81	54,55	-166,57	-19,17	31,80	60,16	62,62
ΣΣ: -z	5,12		-44,57	179,72	-161,45	-19,17	41,32	-101,40	-127,74	15,09	-117,27	-29,81	179,72
			38,68	-12,84	0,28	-10,11	28,57	-12,56	0,28	-10,11	-20,61	38,68	-12,84
			-32,23	10,70	-0,23	8,42	-23,81	10,47	-0,23	8,42	17,18	-23,81	10,70
1.00G+1.00Q	5,62		8,47	139,24	-163,33	-2,21	6,26	-26,90	-168,95	-2,21	-49,10	8,47	139,24
1.00G+1.00Q	5,62		8,47	139,24	-163,33	-2,21	6,26	-26,90	-168,95	-2,21	-49,10	8,47	139,24
1.35G+1.50Q	7,74		11,64	193,40	-226,89	-3,04	8,60	-37,36	-234,62	-3,04	-68,19	11,64	193,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-17,37	203,03	-227,10	4,54	-12,82	-27,94	-234,83	4,54	-52,74	-12,82	203,03
1.00G+1.00Q	5,62		8,47	139,24	-163,33	-2,21	6,26	-26,90	-168,95	-2,21	-49,10	8,47	139,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-10,87	145,66	-163,47	2,84	-8,02	-20,62	-169,09	2,84	-38,79	-8,02	145,66
1.35G+1.05Q	7,29		11,03	177,13	-207,72	-2,88	8,15	-34,23	-215,00	-2,88	-62,47	11,03	177,13

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[572] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[573] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,29		-37,32	193,18	-208,07	9,75	-27,56	-18,53	-215,36	9,75	-36,70	-27,56	193,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		8,06	128,40	-150,55	-2,11	5,96	-24,82	-155,87	-2,11	-45,28	8,06	128,40
	5,32		-24,17	139,10	-150,79	6,32	-17,85	-14,35	-156,11	6,32	-28,11	-17,85	139,10

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	5			0		
1.00G+1.00Q	7		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 573	Τέλος: 574	Μέλος: 1071	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[573] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[574] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		5,24	-19,95	-153,54	-2,35	2,90	-175,80	-158,16	-2,35	-36,37	5,24	-175,80
Q	1,00		1,02	-6,95	-54,05	-0,44	0,57	-61,49	-55,05	-0,44	-12,73	1,02	-61,49
1.35G+1.50Q	7,74		8,60	-37,36	-288,35	-3,83	4,77	-329,57	-296,08	-3,83	-68,19	8,60	-329,57
ΣΣ: +x	5,12		77,93	-110,22	-159,01	30,14	-36,31	-98,20	-207,23	-35,28	46,92	77,93	-314,90
ΣΣ: +x	5,12		-66,42	63,37	-202,11	-35,28	42,68	-314,90	-164,13	30,14	-132,40	-36,31	63,37
ΣΣ: +z	5,12		58,42	-116,16	-157,43	21,86	-25,08	-90,68	-208,82	-27,00	109,62	58,42	-322,42
ΣΣ: +z	5,12		-46,91	69,31	-203,70	-27,00	31,46	-322,42	-162,55	21,86	-195,10	-25,08	69,31
ΣΣ: -x	5,12		34,55	-109,92	-158,92	10,87	-12,28	-98,41	-207,33	-16,00	131,31	34,55	-314,68
ΣΣ: -x	5,12		-23,04	63,07	-202,21	-16,00	18,65	-314,68	-164,04	10,87	-216,79	-12,28	63,07
ΣΣ: -z	5,12		41,32	-101,40	-161,15	14,32	-15,54	-109,17	-205,09	-19,45	53,20	41,32	-303,93
ΣΣ: -z	5,12		-29,81	54,55	-199,97	-19,45	21,91	-303,93	-166,27	14,32	-138,67	-15,54	54,55
			28,57	-12,56	0,43	-12,75	15,82	-12,13	0,43	-12,75	-20,61	28,57	-12,56
			-23,81	10,47	-0,36	10,63	-13,18	10,11	-0,36	10,63	17,18	-13,18	10,47
1.00G+1.00Q	5,62		6,26	-26,90	-207,58	-2,79	3,47	-237,29	-213,21	-2,79	-49,10	6,26	-237,29
1.00G+1.00Q	5,62		6,26	-26,90	-207,58	-2,79	3,47	-237,29	-213,21	-2,79	-49,10	6,26	-237,29
1.35G+1.50Q	7,74		8,60	-37,36	-288,35	-3,83	4,77	-329,57	-296,08	-3,83	-68,19	8,60	-329,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-12,82	-27,94	-288,67	5,73	-7,09	-320,47	-296,40	5,73	-52,74	-7,09	-320,47
1.00G+1.00Q	5,62		6,26	-26,90	-207,58	-2,79	3,47	-237,29	-213,21	-2,79	-49,10	6,26	-237,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-8,02	-20,62	-207,80	3,59	-4,44	-231,23	-213,42	3,59	-38,79	-4,44	-231,23
1.35G+1.05Q	7,29		8,15	-34,23	-264,03	-3,63	4,52	-301,90	-271,31	-3,63	-62,47	8,15	-301,90
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-27,57	-18,53	-264,56	12,31	-15,26	-286,74	-271,85	12,31	-36,70	-15,26	-286,74
1.00G+0.70Q	5,32		5,96	-24,82	-191,37	-2,66	3,30	-218,85	-196,69	-2,66	-45,28	5,96	-218,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-17,85	-14,35	-191,73	7,97	-9,88	-208,74	-197,05	7,97	-28,11	-9,88	-208,74

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 574	Τέλος: 32	Μέλος: 1072	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[574] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[32] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		2,90	-175,80	-186,06	-2,90		-364,18	-190,68	-2,90	-36,37	2,90	-364,18
Q	1,00		0,57	-61,49	-65,40	-0,57		-127,39	-66,40	-0,57	-12,73	0,57	-127,39
1.35G+1.50Q	7,73		4,77	-329,57	-349,29	-4,77		-682,73	-357,02	-4,77	-68,19	4,77	-682,73
ΣΣ:+x	5,12		42,68	-314,90	-197,23	36,30	-0,01	-297,98	-245,42	-42,68	82,52	42,68	-557,76
ΣΣ:+x	5,12		-36,31	-98,20	-240,31	-42,68	0,01	-557,76	-202,34	36,30	-168,00	-7,26	-297,98
ΣΣ:+z	5,12		31,46	-322,42	-195,64	25,09	-0,01	-288,87	-247,01	31,46	143,47	31,46	-566,87
ΣΣ:+z	5,12		-25,08	-90,68	-241,90	-31,46	0,01	-566,87	-200,75	25,09	-228,95	-5,01	-288,87
ΣΣ:-x	5,12		18,65	-314,68	-197,13	12,28	-0,02	-298,10	-245,52	-18,65	154,25	18,65	-557,64
ΣΣ:-x	5,12		-12,28	-98,41	-240,40	-18,65	0,02	-557,64	-202,25	12,28	-239,73	-2,46	-298,10
ΣΣ:-z	5,12		21,91	-303,93	-199,37	15,54	-0,01	-311,10	-243,28	-21,92	74,53	21,91	-544,64
ΣΣ:-z	5,12		-15,54	-109,17	-238,16	-21,92	0,01	-544,64	-204,49	15,54	-160,01	-3,10	-311,10
			15,82	-12,13	0,59	-15,82		-11,54	0,59	-15,82	-20,61	15,82	-12,13
			-13,18	10,11	-0,49	13,18		9,62	-0,49	13,18	17,18	-2,63	10,11
1.00G+1.00Q	5,62		3,47	-237,30	-251,47	-3,47		-491,57	-257,08	-3,47	-49,10	3,47	-491,57
1.00G+1.00Q	5,62		3,47	-237,30	-251,47	-3,47		-491,57	-257,08	-3,47	-49,10	3,47	-491,57
1.35G+1.50Q	7,73		4,77	-329,57	-349,29	-4,77		-682,73	-357,02	-4,77	-68,19	4,77	-682,73
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,73		-7,09	-320,47	-349,73	7,09		-674,07	-357,46	7,09	-52,74	-1,42	-674,07
1.00G+1.00Q	5,62		3,47	-237,30	-251,47	-3,47		-491,57	-257,08	-3,47	-49,10	3,47	-491,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-4,44	-231,23	-251,76	4,44		-485,80	-257,38	4,44	-38,79	-0,89	-485,80
1.35G+1.05Q	7,29		4,52	-301,90	-319,86	-4,52		-625,40	-327,14	-4,52	-62,47	4,52	-625,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-15,26	-286,74	-320,59	15,26		-610,97	-327,88	15,26	-36,70	-3,05	-610,97
1.00G+0.70Q	5,32		3,30	-218,85	-231,85	-3,30		-453,35	-237,16	-3,30	-45,28	3,30	-453,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-9,88	-208,74	-232,33	9,88		-443,73	-237,65	9,88	-28,11	-1,97	-443,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 575	Μέλος: 1073	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00
					β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[32] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[575] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-200,77	99,14	-6,48	-6,48	-103,93	94,52	-6,48	-0,12	-1,30	-200,77
Q	1,00			-69,88	34,60	-1,48	-1,48	-35,78	33,60	-1,48	0,09	-0,30	-69,88
1.35G+1.50Q	7,74			-375,85	185,75	-10,96	-10,96	-193,97	178,01	-10,96	-0,03	-2,19	-375,85
ΣΣ:+x	5,12			-339,39	142,40	48,85	-63,28	-44,07	85,36	-63,28	100,40	-12,66	-131,99
ΣΣ:+x	5,12			-131,99	90,48	-63,28	48,85	-199,55	137,28	48,85	-100,56	48,85	-339,39
ΣΣ:+z	5,12			-346,08	144,08	29,55	-43,98	-39,07	83,68	-43,98	149,29	-8,80	-125,31
ΣΣ:+z	5,12			-125,31	88,80	-43,98	29,55	-204,56	138,96	29,55	-149,44	29,55	-346,08
ΣΣ:-x	5,12			-338,00	142,04	23,06	-37,49	-45,11	85,72	-37,49	152,19	-7,50	-133,39
ΣΣ:-x	5,12			-133,39	90,84	-37,49	23,06	-198,51	136,93	23,06	-152,34	23,06	-338,00
ΣΣ:-z	5,12			-328,05	139,54	24,70	-39,13	-52,56	88,22	-39,13	80,34	-7,83	-143,34
ΣΣ:-z	5,12			-143,34	93,34	-39,13	24,70	-191,07	134,42	24,70	-80,50	24,70	-328,05
				44,62	-11,29	-39,62	-39,62	33,33	-11,29	-39,62	0,78	-7,92	44,62
				-37,18	9,41	33,02	33,02	-27,77	9,41	33,02	-0,65	33,02	-37,18
1.00G+1.00Q	5,62			-270,65	133,75	-7,95	-7,95	-139,71	128,13	-7,95	-0,03	-1,59	-270,65
1.00G+1.00Q	5,62			-270,65	133,75	-7,95	-7,95	-139,71	128,13	-7,95	-0,03	-1,59	-270,65
1.35G+1.50Q	7,74			-375,85	185,75	-10,96	-10,96	-193,97	178,01	-10,96	-0,03	-2,19	-375,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74			-409,32	194,21	18,75	18,75	-218,97	186,48	18,75	-0,61	18,75	-409,32
1.00G+1.00Q	5,62			-270,65	133,75	-7,95	-7,95	-139,71	128,13	-7,95	-0,03	-1,59	-270,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62			-292,96	139,39	11,85	11,85	-156,37	133,77	11,85	-0,42	11,85	-292,96
1.35G+1.05Q	7,29			-344,41	170,18	-10,30	-10,30	-177,87	162,89	-10,30	-0,07	-2,06	-344,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29			-400,18	184,29	39,23	39,23	-219,53	177,00	39,23	-1,04	39,23	-400,18
1.00G+0.70Q	5,32			-249,68	123,36	-7,51	-7,51	-128,98	118,05	-7,51	-0,06	-1,50	-249,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32			-286,86	132,77	25,50	25,50	-156,75	127,45	25,50	-0,71	25,50	-286,86

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 575	Τέλος: 576	Μέλος: 1074	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[575] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[576] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-6,48	-103,93	65,02	-7,08	-13,56	-41,02	60,81	-7,08	-0,12	-6,48	-103,93
Q	1,00		-1,48	-35,78	22,64	-1,66	-3,14	-13,63	21,64	-1,66	0,09	-1,48	-35,78
1.35G+1.50Q	7,19		-10,96	-193,97	121,75	-12,04	-23,00	-75,82	114,56	-12,04	-0,03	-10,96	-193,97
ΣΣ:+x	4,71		48,85	-199,55	102,28	36,20	-114,79	3,98	45,69	-52,01	134,34	-63,28	3,98
ΣΣ:+x	4,71		-63,28	-44,07	50,41	-52,01	84,56	-99,63	97,57	36,20	-134,49	84,56	-199,55
ΣΣ:+z	4,71		29,55	-204,56	103,95	21,20	-80,12	7,31	44,02	-37,01	182,27	-43,98	7,31
ΣΣ:+z	4,71		-43,98	-39,07	48,73	-37,01	49,89	-102,96	99,24	21,20	-182,43	49,89	-204,56
ΣΣ:-x	4,71		23,06	-198,51	101,93	22,55	-75,16	3,29	46,05	-38,36	174,45	-37,49	3,29
ΣΣ:-x	4,71		-37,49	-45,11	50,76	-38,36	44,92	-98,94	97,21	22,55	-174,61	44,92	-198,51
ΣΣ:-z	4,71		24,70	-191,07	99,43	22,77	-76,86	-1,66	48,54	-38,58	100,50	-39,13	-52,56
ΣΣ:-z	4,71		-39,13	-52,56	53,25	-38,58	46,62	-93,99	94,72	22,77	-100,66	46,62	-191,07
			-39,62	33,33	-11,19	-42,62	-82,24	22,14	-11,19	-42,62	0,78	-39,62	33,33
			33,01	-27,77	9,32	35,52	68,53	-18,45	9,32	35,52	-0,65	68,53	-27,77
1.00G+1.00Q	5,21		-7,95	-139,71	87,67	-8,74	-16,69	-54,65	82,45	-8,74	-0,03	-7,95	-139,71
1.00G+1.00Q	5,21		-7,95	-139,71	87,67	-8,74	-16,69	-54,65	82,45	-8,74	-0,03	-7,95	-139,71
1.35G+1.50Q	7,19		-10,96	-193,97	121,75	-12,04	-23,00	-75,82	114,56	-12,04	-0,03	-10,96	-193,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		18,75	-218,97	130,13	19,92	38,67	-92,43	122,95	19,92	-0,61	38,67	-218,97
1.00G+1.00Q	5,21		-7,95	-139,71	87,67	-8,74	-16,69	-54,65	82,45	-8,74	-0,03	-7,95	-139,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		11,85	-156,37	93,26	12,57	24,43	-65,72	88,05	12,57	-0,42	24,43	-156,37
1.35G+1.05Q	6,74		-10,30	-177,87	111,56	-11,30	-21,59	-69,69	104,82	-11,30	-0,07	-10,30	-177,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		39,23	-219,54	125,54	41,97	81,20	-97,37	118,80	41,97	-1,04	81,20	-219,54
1.00G+0.70Q	4,91		-7,51	-128,98	80,87	-8,24	-15,75	-50,56	75,96	-8,24	-0,06	-7,51	-128,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		25,50	-156,75	90,19	27,28	52,78	-69,01	85,28	27,28	-0,71	52,78	-156,75

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 576	Τέλος: 577	Μέλος: 1075	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[576] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[577] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,21		-13,56	-41,02	31,36	-7,20	-20,76	-11,76	27,15	-7,20	-0,12	-13,56	-41,02
Q	1,00		-3,14	-13,63	10,71	-1,75	-4,89	-3,43	9,71	-1,75	0,09	-3,14	-13,63
1.35G+1.50Q	7,19		-23,00	-75,82	58,40	-12,35	-35,36	-21,02	51,21	-12,35	-0,03	-23,00	-75,82
ΣΣ:+x	4,71		84,56	-99,63	62,63	20,17	-145,57	12,42	6,08	-36,31	168,42	-114,79	12,42
ΣΣ:+x	4,71		-114,79	3,98	10,79	-36,31	99,20	-39,36	57,92	20,17	-168,58	99,20	-99,63
ΣΣ:+z	4,71		49,89	-102,96	64,29	16,03	-105,52	14,08	4,41	-32,17	215,02	-80,12	14,08
ΣΣ:+z	4,71		-80,12	7,31	9,13	-32,17	59,14	-41,02	59,58	16,03	-215,17	59,14	-102,96
ΣΣ:-x	4,71		44,92	-98,94	62,28	23,22	-111,39	12,08	6,43	-39,36	196,52	-75,16	12,08

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[576] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[577] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,71		-75,16	3,29	11,14	-39,36	65,01	-39,02	57,57	23,22	-196,68	65,01	-98,94
ΣΣ:-z	4,71		46,62	-93,99	59,80	23,57	-111,90	9,61	8,91	-39,71	120,77	-76,86	9,61
ΣΣ:-z	4,71		-76,86	-1,66	13,62	-39,71	65,52	-36,55	55,09	23,57	-120,93	65,52	-93,99
			-82,24	22,14	-11,09	-41,51	-123,74	11,05	-11,09	-41,51	0,78	-82,24	22,14
			68,53	-18,45	9,24	34,59	103,12	-9,21	9,24	34,59	-0,65	103,12	-18,45
1.00G+1.00Q	5,21		-16,69	-54,65	42,07	-8,96	-25,65	-15,19	36,85	-8,96	-0,03	-16,69	-54,65
1.00G+1.00Q	5,21		-16,69	-54,65	42,07	-8,96	-25,65	-15,19	36,85	-8,96	-0,03	-16,69	-54,65
1.35G+1.50Q	7,19		-23,00	-75,82	58,40	-12,35	-35,36	-21,02	51,21	-12,35	-0,03	-23,00	-75,82
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,19		38,67	-92,43	66,71	18,78	57,45	-29,31	59,53	18,78	-0,61	57,45	-92,43
1.00G+1.00Q	5,21		-16,69	-54,65	42,07	-8,96	-25,65	-15,19	36,85	-8,96	-0,03	-16,69	-54,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,21		24,43	-65,72	47,61	11,80	36,22	-20,71	42,40	11,80	-0,42	36,22	-65,72
1.35G+1.05Q	6,74		-21,59	-69,69	53,58	-11,56	-33,16	-19,48	46,84	-11,56	-0,07	-21,59	-69,69
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,74		81,20	-97,37	67,44	40,32	121,52	-33,29	60,71	40,32	-1,04	121,52	-97,37
1.00G+0.70Q	4,91		-15,75	-50,56	38,85	-8,43	-24,18	-14,16	33,94	-8,43	-0,06	-15,75	-50,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,91		52,78	-69,01	48,10	26,16	78,94	-23,37	43,19	26,16	-0,71	78,94	-69,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 577	Τέλος: 83	Μέλος: 1076	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[577] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,81		-20,76	-11,76	-3,06	-6,70	-27,46	-16,73	-6,87	-6,70	-0,12	-20,76	-16,73
Q	1,05		-4,89	-3,43	-1,53	-1,74	-6,63	-5,49	-2,59	-1,74	0,09	-4,89	-5,49
1.35G+1.50Q	6,72		-35,36	-21,02	-6,44	-11,66	-47,02	-30,81	-13,16	-11,66	-0,03	-35,36	-30,81
ΣΣ:+x	4,33		99,20	-39,36	22,02	27,25	-155,13	-19,35	-34,03	-42,36	203,07	-145,57	12,42
ΣΣ:+x	4,33		-145,57	12,42	-29,69	-42,36	93,64	-19,60	17,69	27,25	-203,23	99,20	-39,36
ΣΣ:+z	4,33		59,14	-41,02	23,68	25,82	-124,58	-19,37	-35,68	-40,93	248,12	-105,52	14,08
ΣΣ:+z	4,33		-105,52	14,08	-31,35	-40,93	63,09	-19,58	19,35	25,82	-248,28	61,44	-41,02
ΣΣ:-x	4,33		65,01	-39,02	21,68	28,05	-146,88	-19,39	-33,68	-43,16	218,83	-111,39	12,08
ΣΣ:-x	4,33		-111,39	12,08	-29,35	-43,16	85,39	-19,56	17,34	28,05	-218,99	80,96	-39,02
ΣΣ:-z	4,33		65,52	-36,55	19,22	32,04	-147,58	-19,37	-31,22	-47,15	141,43	-111,90	9,61
ΣΣ:-z	4,33		-111,90	9,61	-26,88	-47,15	86,09	-19,57	14,88	32,04	-141,58	81,41	-36,55
			-123,74	11,05	-11,00	-36,51	-160,26	0,06	-11,00	-36,51	0,78	-123,74	11,05
			103,12	-9,21	9,16	30,43	133,55	-0,05	9,16	30,43	-0,65	127,46	-9,21
1.00G+1.00Q	4,86		-25,65	-15,19	-4,60	-8,44	-34,09	-22,22	-9,46	-8,44	-0,03	-25,65	-22,22
1.00G+1.00Q	4,86		-25,65	-15,19	-4,60	-8,44	-34,09	-22,22	-9,46	-8,44	-0,03	-25,65	-22,22
1.35G+1.50Q	6,72		-35,36	-21,02	-6,44	-11,66	-47,02	-30,81	-13,16	-11,66	-0,03	-35,36	-30,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,72		57,45	-29,31	1,81	15,72	73,17	-30,86	-4,91	15,72	-0,61	70,03	-30,86
1.00G+1.00Q	4,86		-25,65	-15,19	-4,60	-8,44	-34,09	-22,22	-9,46	-8,44	-0,03	-25,65	-22,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,86		36,22	-20,71	0,90	9,81	46,04	-22,24	-3,96	9,81	-0,42	44,07	-22,24
1.35G+1.05Q	6,25		-33,16	-19,48	-5,75	-10,88	-44,04	-28,35	-11,99	-10,88	-0,07	-33,16	-28,35
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,25		121,52	-33,29	8,00	34,76	156,29	-28,41	1,75	34,76	-1,04	149,33	-33,29
1.00G+0.70Q	4,54		-24,18	-14,16	-4,14	-7,92	-32,10	-20,57	-8,68	-7,92	-0,06	-24,18	-20,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,54		78,94	-23,37	5,03	22,51	101,44	-20,62	0,48	22,51	-0,71	96,94	-23,37

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 65, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 579(Προ)	Μέλος: 1077		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[579] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,63		0,06	-16,73	17,81	-0,06			12,74	-0,06	-0,07	0,05	
Q	1,38		-0,09	-5,49	5,77	0,08			4,25	0,08	0,05		
1.35G+1.50Q	8,32		-0,05	-30,82	32,69	0,05			23,57	0,05	-0,02		
ΣΣ: +x	5,32		20,50	-19,60	20,80	18,65			14,75	-18,72	114,37	16,40	
ΣΣ: +x	5,32		-20,44	-19,35	20,58	-18,72			14,98	18,65	-114,45		-19,60
ΣΣ: +z	5,32		12,22	-19,58	20,78	11,09			14,77	-11,15	136,00	9,77	
ΣΣ: +z	5,32		-12,15	-19,37	20,60	-11,15			14,96	11,09	-136,08		-19,58
ΣΣ: -x	5,32		9,02	-19,56	20,77	8,17			14,78	-8,23	117,19	7,21	
ΣΣ: -x	5,32		-8,95	-19,39	20,61	-8,23			14,94	8,17	-117,27		-19,56
ΣΣ: -z	5,32		12,79	-19,57	20,78	11,62			14,77	-11,68	78,71	10,23	
ΣΣ: -z	5,32		-12,73	-19,37	20,60	-11,68			14,95	11,62	-78,79		-19,57
			3,72	0,06	-0,05	-3,40			-0,05	-3,40	0,20	2,98	0,06
			-3,10	-0,05	0,04	2,83			0,04	2,83	-0,16		
1.00G+1.00Q	6,01		-0,03	-22,22	23,57	0,03			16,99	0,03	-0,02		
1.00G+1.00Q	6,01		-0,03	-22,22	23,57	0,03			16,99	0,03	-0,02		
1.35G+1.50Q	8,32		-0,05	-30,82	32,69	0,05			23,57	0,05	-0,02		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,32		-2,84	-30,86	32,73	2,60			23,61	2,60	-0,17		
1.00G+1.00Q	6,01		-0,03	-22,22	23,57	0,03			16,99	0,03	-0,02		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,01		-1,89	-22,24	23,60	1,72			17,01	1,72	-0,12		
1.35G+1.05Q	7,70		-0,01	-28,35	30,09	0,01			21,66	0,01	-0,04		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,70		-4,66	-28,42	30,16	4,26			21,72	4,26	-0,29		
1.00G+0.70Q	5,60			-20,57	21,84				15,71		-0,03		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,60		-3,10	-20,62	21,89	2,83			15,76	2,83	-0,20		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 580(Προ)	Τέλος: 34	Μέλος: 1078		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[580] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86				-12,51	1,23	1,35	-16,62	-17,84	1,23	0,37	1,08	
Q	1,38				-4,17	0,63	0,70	-5,40	-5,69	0,63	0,22	0,56	
1.35G+1.50Q	8,64				-23,15	2,61	2,86	-30,54	-32,61	2,61	0,83	2,29	
ΣΣ: +x	5,56				-13,63	30,03	-29,49	-18,26	-21,65	-26,92	94,91		
ΣΣ: +x	5,56				-15,57	-26,92	32,90	-20,39	-19,71	30,03	-93,94	26,32	
ΣΣ: +z	5,56				-13,36	39,01	-39,32	-17,96	-21,92	-35,89	119,55		-20,68
ΣΣ: +z	5,56			0,01	-15,84	-35,89	42,73	-20,68	-19,44	39,01	-118,58	34,19	0,01
ΣΣ: -x	5,56				-13,24	46,55	-47,58	-17,83	-22,04	-43,44	93,93		-20,81
ΣΣ: -x	5,56			0,01	-15,96	-43,44	51,00	-20,81	-19,32	46,55	-92,97	40,80	0,01
ΣΣ: -z	5,56				-13,38	42,12	-42,73	-17,99	-21,90	-39,00	63,22		-20,65
ΣΣ: -z	5,56			0,01	-15,81	-39,00	46,14	-20,65	-19,47	42,12	-62,25	36,91	0,01
					-0,21	13,97	15,30	-0,23	-0,21	13,97	0,43	12,24	-0,23
					0,18	-11,64	-12,75	0,19	0,18	-11,64	-0,36		0,19
1.00G+1.00Q	6,25				-16,68	1,86	2,04	-22,02	-23,53	1,86	0,59	1,63	
1.00G+1.00Q	6,25				-16,68	1,86	2,04	-22,02	-23,53	1,86	0,59	1,63	
1.35G+1.50Q	8,64				-23,15	2,61	2,86	-30,54	-32,61	2,61	0,83	2,29	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,64				-22,99	-7,86	-8,61	-30,36	-32,45	-7,86	0,51		
1.00G+1.00Q	6,25				-16,68	1,86	2,04	-22,02	-23,53	1,86	0,59	1,63	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,25				-16,58	-5,12	-5,61	-21,91	-23,42	-5,12	0,38		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[580] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,02				-21,27	2,33	2,55	-28,11	-30,05	2,33	0,73	2,04	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,02				-21,00	-15,13	-16,58	-27,82	-29,79	-15,13	0,20		
1.00G+0.70Q	5,83				-15,43	1,67	1,83	-20,40	-21,82	1,67	0,52	1,47	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,83				-15,25	-9,97	-10,92	-20,21	-21,64	-9,97	0,17		

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 581	Μέλος: 1079		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[581] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-15,45	-16,62	16,66	3,29	-12,15	-1,98	12,62	3,29	0,76	-12,15	-16,62
Q	1,05		-1,82	-5,40	5,66	0,14	-1,68	-0,27	4,60	0,14	0,46	-1,68	-5,40
1.35G+1.50Q	7,04		-23,59	-30,54	30,98	4,66	-18,93	-3,08	23,94	4,66	1,71	-18,93	-30,54
ΣΣ: +x	4,57		68,74	-20,39	36,59	58,23	-68,42	14,53	-2,18	-51,53	179,21	61,29	-18,94
ΣΣ: +x	4,57		-101,44	-18,25	2,38	-51,53	42,41	-18,75	32,03	58,23	-177,23	-68,42	14,53
ΣΣ: +z	4,57		64,84	-20,68	39,30	62,20	-104,55	17,07	-4,89	-55,50	221,79	-95,35	-21,30
ΣΣ: +z	4,57		-97,54	-17,95	-0,32	-55,50	78,55	-21,30	34,73	62,20	-219,80	78,55	17,07
ΣΣ: -x	4,57		87,70	-20,81	37,84	65,98	-127,72	15,48	-3,43	-59,28	170,38	-118,80	-19,71
ΣΣ: -x	4,57		-120,40	-17,82	1,14	-59,28	101,71	-19,71	33,27	65,98	-168,40	101,71	15,48
ΣΣ: -z	4,57		84,89	-20,65	34,88	66,18	-99,40	12,58	-0,46	-59,47	116,85	79,51	-18,77
ΣΣ: -z	4,57		-117,59	-17,99	4,10	-59,47	73,39	-16,81	30,31	66,18	-114,87	-99,29	12,58
			-41,38	-0,23	7,38	-3,16	-44,53	7,14	7,38	-3,16	1,17	-42,01	7,14
			34,48	0,19	-6,15	2,63	37,11	-5,95	-6,15	2,63	-0,98	37,11	-5,95
1.00G+1.00Q	5,10		-17,27	-22,02	22,32	3,44	-13,83	-2,25	17,22	3,44	1,22	-13,83	-22,02
1.00G+1.00Q	5,10		-17,27	-22,02	22,32	3,44	-13,83	-2,25	17,22	3,44	1,22	-13,83	-22,02
1.35G+1.50Q	7,04		-23,59	-30,54	30,98	4,66	-18,93	-3,08	23,94	4,66	1,71	-18,93	-30,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		7,44	-30,36	25,44	7,03	14,47	-8,43	18,41	7,03	0,83	14,47	-30,36
1.00G+1.00Q	5,10		-17,27	-22,02	22,32	3,44	-13,83	-2,25	17,22	3,44	1,22	-13,83	-22,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		3,42	-21,90	18,63	5,01	8,43	-5,82	13,53	5,01	0,63	8,43	-21,90
1.35G+1.05Q	6,56		-22,77	-28,11	28,43	4,60	-18,17	-2,96	21,87	4,60	1,51	-18,17	-28,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		28,95	-27,81	19,21	8,54	37,49	-11,88	12,65	8,54	0,04	37,49	-27,81
1.00G+0.70Q	4,78		-16,72	-20,40	20,62	3,39	-13,33	-2,17	15,84	3,39	1,08	-13,33	-20,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		17,76	-20,20	14,47	6,02	23,78	-8,12	9,69	6,02	0,10	23,78	-20,20

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 581	Τέλος: 582	Μέλος: 1080		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[581] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[582] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-12,15	-1,98	-18,02	4,17	-7,98	-22,08	-22,18	4,17	0,76	-7,98	-22,08
Q	1,00		-1,68	-0,27	-6,78	0,60	-1,08	-7,55	-7,78	0,60	0,46	-1,08	-7,55
1.35G+1.50Q	7,11		-18,93	-3,07	-34,49	6,54	-12,39	-41,12	-41,60	6,54	1,71	-12,39	-41,12
ΣΣ:+x	4,66		42,41	-18,75	-4,41	29,74	-54,48	7,78	-43,06	-20,80	161,10	42,41	-59,48
ΣΣ:+x	4,66		-68,42	14,53	-38,40	-20,80	37,42	-59,48	-9,07	29,74	-159,11	-54,48	14,53
ΣΣ:+z	4,66		78,55	-21,30	-1,76	25,18	-95,40	12,98	-45,71	-16,24	193,48	78,55	-64,67
ΣΣ:+z	4,66		-104,55	17,07	-41,05	-16,24	78,34	-64,67	-6,42	25,18	-191,50	-95,40	17,07
ΣΣ:-x	4,66		101,71	-19,71	-3,30	29,08	-112,80	9,85	-44,18	-20,14	142,87	101,71	-61,55
ΣΣ:-x	4,66		-127,72	15,48	-39,52	-20,14	95,74	-61,55	-7,95	29,08	-140,88	-112,80	15,48
ΣΣ:-z	4,66		73,39	-16,80	-6,25	31,99	-84,03	4,00	-41,22	-23,05	101,06	73,39	-55,69
ΣΣ:-z	4,66		-99,40	12,58	-36,57	-23,05	66,96	-55,69	-10,90	31,99	-99,08	-84,03	12,58
			-44,53	7,14	7,37	8,92	-35,62	14,51	7,37	8,92	1,17	-35,62	14,51
			37,11	-5,95	-6,14	-7,43	29,68	-12,09	-6,14	-7,43	-0,98	37,11	-12,09
1.00G+1.00Q	5,16		-13,83	-2,25	-24,80	4,78	-9,06	-29,62	-29,95	4,78	1,22	-9,06	-29,62
1.00G+1.00Q	5,16		-13,83	-2,25	-24,80	4,78	-9,06	-29,62	-29,95	4,78	1,22	-9,06	-29,62
1.35G+1.50Q	7,11		-18,93	-3,07	-34,49	6,54	-12,39	-41,12	-41,60	6,54	1,71	-12,39	-41,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		14,47	-8,43	-40,02	-0,15	14,32	-52,01	-47,13	-0,15	0,83	14,47	-52,01
1.00G+1.00Q	5,16		-13,83	-2,25	-24,80	4,78	-9,06	-29,62	-29,95	4,78	1,22	-9,06	-29,62
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		8,43	-5,82	-28,48	0,32	8,75	-36,88	-33,64	0,32	0,63	8,75	-36,88
1.35G+1.05Q	6,66		-18,17	-2,95	-31,44	6,27	-11,91	-37,73	-38,10	6,27	1,51	-11,91	-37,73
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		37,49	-11,88	-40,66	-4,88	32,61	-55,87	-47,32	-4,88	0,04	37,49	-55,87
1.00G+0.70Q	4,86		-13,33	-2,17	-22,76	4,59	-8,74	-27,36	-27,62	4,59	1,08	-8,74	-27,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		23,78	-8,12	-28,91	-2,84	20,94	-39,45	-33,76	-2,84	0,10	23,78	-39,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 582	Τέλος: 583	Μέλος: 1081		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[582] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[583] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-7,98	-22,08	-52,26	4,07	-3,91	-76,41	-56,42	4,07	0,76	-3,91	-76,41
Q	1,00		-1,08	-7,55	-18,92	0,58	-0,49	-26,97	-19,92	0,58	0,46	-0,49	-26,97
1.35G+1.50Q	7,11		-12,39	-41,12	-98,93	6,37	-6,02	-143,61	-106,05	6,37	1,71	-6,02	-143,61
ΣΣ:+x	4,66		37,42	-59,48	-44,72	23,04	-33,23	-39,27	-83,38	-14,31	143,22	37,42	-140,53
ΣΣ:+x	4,66		-54,48	7,78	-78,72	-14,31	24,90	-140,53	-49,37	23,04	-141,23	-33,23	7,78
ΣΣ:+z	4,66		78,34	-64,67	-42,08	37,46	-58,60	-31,43	-86,02	-28,73	165,55	78,34	-148,36
ΣΣ:+z	4,66		-95,40	12,98	-81,36	-28,73	50,26	-148,36	-46,74	37,46	-163,57	-58,60	12,98
ΣΣ:-x	4,66		95,74	-61,55	-43,65	45,95	-67,50	-36,13	-84,44	-37,22	115,85	95,74	-143,66
ΣΣ:-x	4,66		-112,80	9,85	-79,79	-37,22	59,17	-143,66	-48,31	45,95	-113,86	-67,50	9,85
ΣΣ:-z	4,66		66,96	-55,69	-46,61	35,12	-50,02	-44,94	-81,49	-26,39	85,59	66,96	-134,85
ΣΣ:-z	4,66		-84,03	4,00	-76,83	-26,39	41,69	-134,85	-51,27	35,12	-83,61	-50,02	4,00
			-35,62	14,51	7,43	15,94	-19,67	21,95	7,43	15,94	1,17	-19,67	21,95
			29,68	-12,09	-6,19	-13,28	16,40	-18,29	-6,19	-13,28	-0,98	29,68	-18,29
1.00G+1.00Q	5,16		-9,06	-29,62	-71,18	4,65	-4,40	-103,38	-76,34	4,65	1,22	-4,40	-103,38
1.00G+1.00Q	5,16		-9,06	-29,62	-71,18	4,65	-4,40	-103,38	-76,34	4,65	1,22	-4,40	-103,38
1.35G+1.50Q	7,11		-12,39	-41,12	-98,93	6,37	-6,02	-143,61	-106,05	6,37	1,71	-6,02	-143,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		14,32	-52,01	-104,51	-5,59	8,74	-160,07	-111,62	-5,59	0,83	14,32	-160,07
1.00G+1.00Q	5,16		-9,06	-29,62	-71,18	4,65	-4,40	-103,38	-76,34	4,65	1,22	-4,40	-103,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		8,75	-36,88	-74,90	-3,32	5,43	-114,36	-80,05	-3,32	0,63	8,75	-114,36
1.35G+1.05Q	6,66		-11,91	-37,73	-90,42	6,11	-5,80	-131,48	-97,08	6,11	1,51	-5,80	-131,48
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		32,61	-55,87	-99,71	-13,82	18,79	-158,91	-106,37	-13,82	0,04	32,61	-158,91
1.00G+0.70Q	4,86		-8,74	-27,36	-65,51	4,48	-4,26	-95,29	-70,36	4,48	1,08	-4,26	-95,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		20,94	-39,45	-71,70	-8,81	12,14	-113,58	-76,56	-8,81	0,10	20,94	-113,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 583	Τέλος: 35	Μέλος: 1082	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Υ	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[583] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[35] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-3,91	-76,42	-86,43	3,91		-165,27	-91,29	3,91	0,76	-0,78	-165,27
Q	1,00		-0,49	-26,97	-31,03	0,49		-58,50	-32,03	0,49	0,46	-0,10	-58,50
1.35G+1.50Q	8,05		-6,02	-143,62	-163,23	6,02		-310,87	-171,28	6,02	1,71	-1,20	-310,87
ΣΣ:+x	5,36		24,90	-140,53	-84,90	33,23		-126,85	-124,34	-24,90	125,10	24,90	-262,19
ΣΣ:+x	5,36		-33,23	-39,27	-118,99	-24,90		-262,19	-90,26	33,23	-123,12	-6,65	-126,85
ΣΣ:+z	5,36		50,26	-148,36	-82,26	58,60		-116,37	-126,99	-50,26	137,29	50,26	-272,67
ΣΣ:+z	5,36		-58,60	-31,44	-121,63	-50,26		-272,67	-87,61	58,60	-135,30	-11,72	-116,37
ΣΣ:-x	5,36		59,17	-143,66	-83,83	67,50		-122,64	-125,41	-59,17	88,77	59,17	-266,40
ΣΣ:-x	5,36		-67,50	-36,13	-120,06	-59,17		-266,40	-89,19	67,50	-86,78	-13,50	-122,64
ΣΣ:-z	5,36		41,69	-134,85	-86,80	50,02		-134,42	-122,45	-41,69	70,11	41,69	-254,62
ΣΣ:-z	5,36		-50,02	-44,95	-117,09	-41,69		-254,62	-92,15	50,02	-68,13	-10,00	-134,42
			-19,67	21,95	7,53	19,67		29,47	7,53	19,67	1,17	-3,93	29,47
			16,40	-18,29	-6,27	-16,40		-24,56	-6,27	-16,40	-0,98	16,40	-24,56
1.00G+1.00Q	5,86		-4,40	-103,39	-117,46	4,40		-223,77	-123,31	4,40	1,22	-0,88	-223,77
1.00G+1.00Q	5,86		-4,40	-103,39	-117,46	4,40		-223,77	-123,31	4,40	1,22	-0,88	-223,77
1.35G+1.50Q	8,05		-6,02	-143,62	-163,23	6,02		-310,87	-171,28	6,02	1,71	-1,20	-310,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05		8,74	-160,07	-168,87	-8,74		-332,97	-176,92	-8,74	0,83	8,74	-332,97
1.00G+1.00Q	5,86		-4,40	-103,39	-117,46	4,40		-223,77	-123,31	4,40	1,22	-0,88	-223,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86		5,43	-114,36	-121,22	-5,43		-238,51	-127,08	-5,43	0,63	5,43	-238,51
1.35G+1.05Q	7,60		-5,80	-131,48	-149,26	5,80		-284,54	-156,87	5,80	1,51	-1,16	-284,54
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60		18,79	-158,91	-158,67	-18,79		-321,38	-166,28	-18,79	0,04	18,79	-321,38
1.00G+0.70Q	5,56		-4,26	-95,29	-108,15	4,26		-206,22	-113,71	4,26	1,08	-0,85	-206,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56		12,14	-113,58	-114,42	-12,14		-230,78	-119,98	-12,14	0,10	12,14	-230,78

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 584	Μέλος: 1083	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[35] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[584] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62			-347,40	192,28	4,07	4,07	-157,43	187,66	4,07	-39,46	4,07	-347,40
Q	1,00			-121,90	67,23	0,66	0,66	-55,16	66,23	0,66	-13,52	0,66	-121,90
1.35G+1.50Q	7,74			-651,83	360,43	6,47	6,47	-295,27	352,69	6,47	-73,55	6,47	-651,83
ΣΣ:+x	5,12		0,01	-515,20	243,92	19,68	-10,89	-96,16	202,75	-10,88	109,67	-2,18	-301,49
ΣΣ:+x	5,12		-0,01	-301,49	207,87	-10,88	19,68	-273,85	238,80	19,68	-202,10	19,68	-515,20
ΣΣ:+z	5,12		0,01	-529,36	246,22	42,08	-33,30	-84,31	200,46	-33,29	115,28	-6,66	-287,33
ΣΣ:+z	5,12		-0,01	-287,33	205,58	-33,29	42,09	-285,71	241,10	42,08	-207,71	42,09	-529,36
ΣΣ:-x	5,12		0,01	-515,93	243,92	47,85	-39,07	-95,44	202,76	-39,06	58,60	-7,82	-300,76

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[35] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[584] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-0,01	-300,76	207,88	-39,06	47,86	-274,57	238,80	47,85	-151,03	47,86	-515,93
ΣΣ:-z	5,12		0,01	-497,64	240,94	29,13	-20,35	-110,74	205,74	-20,34	45,27	-4,07	-319,05
ΣΣ:-z	5,12		-0,01	-319,05	210,86	-20,34	29,14	-259,27	235,82	29,13	-137,70	29,14	-497,64
				-12,64	-0,66	27,16	27,17	-13,30	-0,66	27,16	-15,97	27,17	-13,30
				10,53	0,55	-22,64	-22,64	11,08	0,55	-22,64	13,31	-4,53	11,08
1.00G+1.00Q	5,62			-469,29	259,51	4,72	4,72	-212,59	253,89	4,72	-52,98	4,72	-469,29
1.00G+1.00Q	5,62			-469,29	259,51	4,72	4,72	-212,59	253,89	4,72	-52,98	4,72	-469,29
1.35G+1.50Q	7,74			-651,83	360,43	6,47	6,47	-295,27	352,69	6,47	-73,55	6,47	-651,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74			-642,35	360,92	-13,90	-13,90	-285,30	353,19	-13,90	-61,57	-2,78	-642,35
1.00G+1.00Q	5,62			-469,29	259,51	4,72	4,72	-212,59	253,89	4,72	-52,98	4,72	-469,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62			-462,97	259,84	-8,86	-8,86	-205,94	254,22	-8,86	-44,99	-1,77	-462,97
1.35G+1.05Q	7,29			-596,98	330,17	6,18	6,18	-270,45	322,89	6,18	-67,46	6,18	-596,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29			-581,18	331,00	-27,78	-27,78	-253,83	323,71	-27,78	-47,50	-5,56	-581,18
1.00G+0.70Q	5,32			-432,72	239,34	4,52	4,52	-196,04	234,02	4,52	-48,92	4,52	-432,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32			-422,19	239,89	-18,11	-18,11	-184,96	234,57	-18,11	-35,61	-3,62	-422,19

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 584	Τέλος: 585	Μέλος: 1084		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[584] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[585] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		4,07	-157,43	154,09	3,56	7,62	-5,64	149,47	3,56	-39,46	7,62	-157,43
Q	1,00		0,66	-55,16	53,77	0,62	1,28	-1,89	52,77	0,62	-13,52	1,28	-55,16
1.35G+1.50Q	7,74		6,47	-295,27	288,68	5,73	12,20	-10,46	280,95	5,73	-73,55	12,20	-295,27
ΣΣ:+x	5,12		19,68	-273,85	198,97	17,04	-20,08	64,27	157,86	-9,30	91,09	-10,89	64,27
ΣΣ:+x	5,12		-10,89	-96,16	162,98	-9,30	36,61	-77,45	193,85	17,04	-183,52	36,61	-273,85
ΣΣ:+z	5,12		42,09	-285,71	201,26	35,29	-60,82	73,83	155,57	-27,55	86,30	-33,30	73,83
ΣΣ:+z	5,12		-33,30	-84,31	160,69	-27,55	77,35	-87,01	196,15	35,29	-178,73	77,35	-285,71
ΣΣ:-x	5,12		47,86	-274,57	198,97	39,89	-71,18	64,99	157,87	-32,15	30,41	-39,07	64,99
ΣΣ:-x	5,12		-39,07	-95,44	162,98	-32,15	87,71	-78,17	193,85	39,89	-122,84	87,71	-274,57
ΣΣ:-z	5,12		29,14	-259,27	195,99	25,85	-38,41	52,67	160,84	-18,11	28,94	-20,35	52,67
ΣΣ:-z	5,12		-20,35	-110,74	165,96	-18,11	54,94	-65,85	190,87	25,85	-121,37	54,94	-259,27
			27,17	-13,30	-0,73	23,30	50,47	-14,03	-0,73	23,30	-15,97	50,47	-14,03
			-22,64	11,08	0,61	-19,42	-42,06	11,69	0,61	-19,42	13,31	-22,64	11,69
1.00G+1.00Q	5,62		4,72	-212,59	207,86	4,18	8,90	-7,54	202,24	4,18	-52,98	8,90	-212,59
1.00G+1.00Q	5,62		4,72	-212,59	207,86	4,18	8,90	-7,54	202,24	4,18	-52,98	8,90	-212,59
1.35G+1.50Q	7,74		6,47	-295,27	288,68	5,73	12,20	-10,46	280,95	5,73	-73,55	12,20	-295,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-13,90	-285,30	289,23	-11,74	-25,65	0,06	281,49	-11,74	-61,57	-13,90	0,06
1.00G+1.00Q	5,62		4,72	-212,59	207,86	4,18	8,90	-7,54	202,24	4,18	-52,98	8,90	-212,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-8,86	-205,94	208,23	-7,47	-16,33	-0,52	202,61	-7,47	-44,99	-8,86	-205,94
1.35G+1.05Q	7,29		6,18	-270,45	264,48	5,45	11,63	-9,61	257,20	5,45	-67,46	11,63	-270,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-27,78	-253,83	265,40	-23,67	-51,45	7,93	258,11	-23,67	-47,50	-27,78	7,93
1.00G+0.70Q	5,32		4,52	-196,04	191,73	3,99	8,52	-6,97	186,41	3,99	-48,92	8,52	-196,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-18,11	-184,96	192,34	-15,43	-33,54	4,72	187,02	-15,43	-35,61	-18,11	4,72

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 585	Τέλος: 586	Μέλος: 1085		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[585] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[586] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,62	-5,65	116,12	2,66	10,29	108,17	111,50	2,66	-39,46	10,29	108,17
Q	1,00		1,28	-1,89	40,39	0,59	1,87	38,00	39,39	0,59	-13,52	1,87	38,00
1.35G+1.50Q	7,74		12,20	-10,46	217,35	4,48	16,68	203,02	209,61	4,48	-73,55	16,68	203,02
ΣΣ:+x	5,12		36,61	-77,45	154,29	19,20	-27,37	180,07	113,22	-13,29	72,44	-20,08	180,07
ΣΣ:+x	5,12		-20,08	64,27	118,34	-13,29	49,82	74,26	149,17	19,20	-164,87	49,82	74,26
ΣΣ:+z	5,12		77,35	-87,01	156,58	30,26	-84,18	187,35	110,94	-24,35	57,22	-60,82	187,35
ΣΣ:+z	5,12		-60,82	73,83	116,06	-24,35	106,62	66,98	151,46	30,26	-149,65	106,62	66,98
ΣΣ:-x	5,12		87,71	-78,17	154,28	29,44	-93,95	180,79	113,23	-23,53	2,24	-71,18	180,79
ΣΣ:-x	5,12		-71,18	64,99	118,35	-23,53	116,39	73,54	149,16	29,44	-94,67	116,39	73,54
ΣΣ:-z	5,12		54,94	-65,85	151,31	23,86	-55,27	171,45	116,20	-17,95	12,57	-38,41	171,45
ΣΣ:-z	5,12		-38,41	52,67	121,32	-17,95	77,72	82,88	146,19	23,86	-105,00	77,72	82,88
			50,47	-14,03	-0,80	11,96	62,43	-14,83	-0,80	11,96	-15,98	62,43	-14,83
			-42,06	11,69	0,67	-9,97	-52,02	12,36	0,67	-9,97	13,32	-42,06	12,36
1.00G+1.00Q	5,62		8,90	-7,54	156,51	3,25	12,15	146,16	150,89	3,25	-52,98	12,15	146,16
1.00G+1.00Q	5,62		8,90	-7,54	156,51	3,25	12,15	146,16	150,89	3,25	-52,98	12,15	146,16
1.35G+1.50Q	7,74		12,20	-10,46	217,35	4,48	16,68	203,02	209,61	4,48	-73,55	16,68	203,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-25,65	0,06	217,95	-4,49	-30,13	214,14	210,21	-4,49	-61,56	-25,65	214,14
1.00G+1.00Q	5,62		8,90	-7,54	156,51	3,25	12,15	146,16	150,89	3,25	-52,98	12,15	146,16
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-16,33	-0,52	156,91	-2,73	-19,06	153,58	151,29	-2,73	-44,99	-16,33	153,58
1.35G+1.05Q	7,29		11,63	-9,61	199,17	4,21	15,85	185,92	191,88	4,21	-67,46	15,85	185,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-51,45	7,93	200,17	-10,73	-62,19	204,45	192,88	-10,73	-47,49	-51,45	204,45
1.00G+0.70Q	5,32		8,52	-6,97	144,39	3,08	11,59	134,76	139,07	3,08	-48,92	11,59	134,76
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-33,54	4,72	145,06	-6,89	-40,43	147,12	139,74	-6,89	-35,60	-33,54	147,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 586	Τέλος: 587	Μέλος: 1086		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[586] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[587] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		10,29	108,16	84,68	1,56	11,85	190,54	80,06	1,56	-39,46	11,85	190,54
Q	1,00		1,87	38,00	29,28	0,53	2,39	66,78	28,28	0,53	-13,52	2,39	66,78
1.35G+1.50Q	7,74		16,68	203,02	158,24	2,90	19,58	357,39	150,51	2,90	-73,55	19,58	357,39
ΣΣ:+x	5,12		49,82	74,26	117,21	32,89	-44,43	258,97	76,32	-29,26	53,70	-27,38	258,97
ΣΣ:+x	5,12		-27,38	180,07	81,44	-29,26	70,50	188,88	112,09	32,89	-146,13	70,50	188,88
ΣΣ:+z	5,12		106,62	66,98	119,49	28,11	-103,14	263,95	74,03	-24,48	28,06	-84,18	263,95
ΣΣ:+z	5,12		-84,18	187,34	79,15	-24,48	129,21	183,90	114,37	28,11	-120,49	129,21	183,90
ΣΣ:-x	5,12		116,39	73,54	117,21	20,05	-103,87	259,68	76,32	-16,41	-25,59	-93,95	259,68
ΣΣ:-x	5,12		-93,95	180,79	81,44	-16,41	129,94	188,17	112,09	20,05	-66,84	129,94	188,17
ΣΣ:-z	5,12		77,72	82,88	114,23	23,12	-70,33	253,32	79,30	-19,49	-3,82	-55,28	253,32
ΣΣ:-z	5,12		-55,28	171,45	84,42	-19,49	96,41	194,53	109,11	23,12	-88,61	96,41	194,53
			62,43	-14,83	-0,66	-3,05	59,38	-15,48	-0,66	-3,05	-15,98	62,43	-15,48
			-52,02	12,36	0,55	2,54	-49,48	12,90	0,55	2,54	13,32	-49,48	12,90
1.00G+1.00Q	5,62		12,15	146,16	113,96	2,09	14,24	257,32	108,35	2,09	-52,98	14,24	257,32
1.00G+1.00Q	5,62		12,15	146,16	113,96	2,09	14,24	257,32	108,35	2,09	-52,98	14,24	257,32
1.35G+1.50Q	7,74		16,68	203,02	158,24	2,90	19,58	357,39	150,51	2,90	-73,55	19,58	357,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-30,13	214,14	158,74	5,18	-24,95	369,01	151,00	5,18	-61,56	-24,95	369,01
1.00G+1.00Q	5,62		12,15	146,16	113,96	2,09	14,24	257,32	108,35	2,09	-52,98	14,24	257,32
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-19,06	153,57	114,29	3,61	-15,45	265,06	108,67	3,61	-44,99	-15,45	265,06

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[586] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[587] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		15,85	185,92	145,07	2,66	18,51	327,34	137,78	2,66	-67,46	18,51	327,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,29		-62,19	204,45	145,89	6,47	-55,72	346,70	138,60	6,47	-47,49	-55,72	346,70
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		11,59	134,76	105,18	1,93	13,52	237,28	99,86	1,93	-48,92	13,52	237,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-40,43	147,12	105,73	4,47	-35,96	250,18	100,41	4,47	-35,60	-35,96	250,18

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 587	Τέλος: 588	Μέλος: 1087	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
				β0γ =1,00
				β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[587] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[588] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		11,85	190,54	51,88	0,77	12,61	240,10	47,26	0,77	-39,46	12,61	240,10
Q	1,00		2,39	66,78	17,81	0,35	2,74	84,09	16,81	0,35	-13,52	2,74	84,09
1.35G+1.50Q	7,74		19,58	357,39	96,75	1,55	21,14	450,28	89,02	1,55	-73,55	21,14	450,28
ΣΣ:+x	5,12		70,50	188,88	78,59	33,09	-68,37	299,43	37,86	-31,22	34,91	-44,43	299,43
ΣΣ:+x	5,12		-44,43	258,97	42,98	-31,22	96,31	264,87	73,47	33,09	-127,34	96,31	264,87
ΣΣ:+z	5,12		129,21	183,90	80,88	21,02	-112,10	302,10	35,57	-19,15	-1,06	-103,14	302,10
ΣΣ:+z	5,12		-103,14	263,95	40,69	-19,15	140,04	262,20	75,76	21,02	-91,37	140,04	262,20
ΣΣ:-x	5,12		129,94	188,17	78,60	18,62	-98,49	300,10	37,85	-16,75	-35,40	129,94	300,10
ΣΣ:-x	5,12		-103,87	259,68	42,97	-16,75	126,43	264,19	73,48	18,62	-57,03	-98,49	264,19
ΣΣ:-z	5,12		96,41	194,53	75,62	16,39	-77,12	296,74	40,83	-14,52	-20,11	-70,34	296,74
ΣΣ:-z	5,12		-70,34	253,32	45,95	-14,52	105,06	267,56	70,50	16,39	-72,32	105,06	267,56
			59,38	-15,48	-0,54	-7,52	51,86	-16,03	-0,54	-7,52	-15,98	59,38	-16,03
			-49,48	12,90	0,45	6,27	-43,21	13,36	0,45	6,27	13,32	-43,21	13,36
1.00G+1.00Q	5,62		14,24	257,31	69,69	1,11	15,35	324,19	64,07	1,11	-52,98	15,35	324,19
1.00G+1.00Q	5,62		14,24	257,31	69,69	1,11	15,35	324,19	64,07	1,11	-52,98	15,35	324,19
1.35G+1.50Q	7,74		19,58	357,39	96,75	1,55	21,14	450,28	89,02	1,55	-73,55	21,14	450,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	7,74		-24,95	369,00	97,16	7,20	-17,76	462,30	89,42	7,20	-61,56	-17,76	462,30
1.00G+1.00Q	5,62		14,24	257,31	69,69	1,11	15,35	324,19	64,07	1,11	-52,98	15,35	324,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	5,62		-15,45	265,06	69,96	4,87	-10,58	332,21	64,34	4,87	-44,99	-10,58	332,21
1.35G+1.05Q	7,29		18,51	327,34	88,74	1,40	19,90	412,44	81,45	1,40	-67,46	19,90	412,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,29		-55,72	346,69	89,42	10,80	-44,92	432,47	82,13	10,80	-47,49	-44,92	432,47
1.00G+0.70Q	5,32		13,52	237,28	64,35	1,01	14,53	298,97	59,03	1,01	-48,92	14,53	298,97
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-35,96	250,18	64,80	7,28	-28,68	312,32	59,48	7,28	-35,60	-28,68	312,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 588	Τέλος: 589	Μέλος: 1088	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
				β0γ =1,00
				β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[588] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[589] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		12,61	240,10	18,88	0,15	12,76	256,68	14,26	0,15	-39,46	12,76	256,68
Q	1,00		2,74	84,09	6,28	0,12	2,85	89,87	5,28	0,12	-13,52	2,85	89,87
1.35G+1.50Q	7,74		21,14	450,27	34,90	0,37	21,50	481,31	27,17	0,37	-73,55	21,50	481,31
ΣΣ:+x	5,12		96,31	264,87	39,78	26,21	-88,82	303,23	-0,86	-25,81	16,11	-68,37	301,85
ΣΣ:+x	5,12		-68,37	299,43	4,26	-25,81	117,16	299,99	34,66	26,21	-108,54	117,16	303,23
ΣΣ:+z	5,12		140,04	262,20	42,07	18,67	-108,40	302,78	-3,16	-18,27	-29,51	140,04	302,50
ΣΣ:+z	5,12		-112,10	302,10	1,96	-18,27	136,74	300,43	36,95	18,67	-62,92	-108,40	302,78
ΣΣ:-x	5,12		126,44	264,19	39,80	29,00	-78,92	302,72	-0,88	-28,60	-8,48	126,44	302,72
ΣΣ:-x	5,12		-98,49	300,10	4,24	-28,60	107,27	300,50	34,68	29,00	-83,95	-78,92	300,50
ΣΣ:-z	5,12		105,06	267,56	36,80	14,83	-72,67	302,83	2,12	-14,43	-35,72	105,06	301,62
ΣΣ:-z	5,12		-77,12	296,74	7,24	-14,43	101,02	300,39	31,68	14,83	-56,71	-72,67	302,83
			51,86	-16,03	-0,45	-6,54	45,32	-16,48	-0,45	-6,54	-15,98	51,86	-16,48
			-43,21	13,36	0,38	5,45	-37,76	13,74	0,38	5,45	13,32	-37,76	13,74
1.00G+1.00Q	5,62		15,35	324,19	25,16	0,26	15,61	346,54	19,54	0,26	-52,98	15,61	346,54
1.00G+1.00Q	5,62		15,35	324,19	25,16	0,26	15,61	346,54	19,54	0,26	-52,98	15,61	346,54
1.35G+1.50Q	7,74		21,14	450,27	34,90	0,37	21,50	481,31	27,17	0,37	-73,55	21,50	481,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-17,76	462,29	35,24	5,27	-12,48	493,67	27,51	5,27	-61,56	-12,48	493,67
1.00G+1.00Q	5,62		15,35	324,19	25,16	0,26	15,61	346,54	19,54	0,26	-52,98	15,61	346,54
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-10,58	332,21	25,38	3,53	-7,05	354,78	19,76	3,53	-44,99	-7,05	354,78
1.35G+1.05Q	7,29		19,90	412,43	32,08	0,32	20,22	440,87	24,79	0,32	-67,46	20,22	440,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-44,92	432,47	32,65	8,49	-36,43	461,47	25,36	8,49	-47,49	-36,43	461,47
1.00G+0.70Q	5,32		14,53	298,97	23,27	0,23	14,76	319,58	17,95	0,23	-48,92	14,76	319,58
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-28,68	312,32	23,65	5,67	-23,01	333,32	18,33	5,67	-35,60	-23,01	333,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 589	Τέλος: 590	Μέλος: 1089		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[589] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[590] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		12,76	256,68	-14,13	-0,40	12,35	240,23	-18,75	-0,40	-39,46	12,76	256,68
Q	1,00		2,85	89,87	-5,26	-0,12	2,73	84,10	-6,26	-0,12	-13,52	2,85	89,87
1.35G+1.50Q	7,74		21,50	481,31	-26,98	-0,73	20,78	450,47	-34,71	-0,73	-73,55	21,50	481,31
ΣΣ:+x	5,12		117,16	299,99	0,97	17,44	-101,12	300,61	-39,62	-18,36	-2,67	-88,82	299,99
ΣΣ:+x	5,12		-88,82	303,23	-34,50	-18,36	128,53	263,96	-4,15	17,44	-89,76	128,53	303,23
ΣΣ:+z	5,12		136,74	300,44	3,28	25,27	-92,93	302,49	-41,93	-26,20	-30,58	136,74	300,44
ΣΣ:+z	5,12		-108,40	302,78	-36,81	-26,20	120,35	262,07	-1,83	25,27	-61,85	-92,93	302,84
ΣΣ:-x	5,12		107,27	300,50	1,01	40,68	-51,71	299,94	-39,66	-41,60	19,68	107,27	302,72
ΣΣ:-x	5,12		-78,92	302,72	-34,54	-41,60	79,12	264,62	-4,11	40,68	-112,12	-51,71	301,87
ΣΣ:-z	5,12		101,02	300,39	-2,00	22,05	-58,16	297,33	-36,65	-22,97	-36,93	101,02	300,39
ΣΣ:-z	5,12		-72,67	302,83	-31,53	-22,97	85,57	267,24	-7,12	22,05	-55,50	-58,16	302,83
			45,32	-16,48	-0,37	-3,30	42,02	-16,85	-0,37	-3,30	-15,98	45,32	-16,85
			-37,76	13,74	0,31	2,75	-35,01	14,05	0,31	2,75	13,32	-35,01	14,05
1.00G+1.00Q	5,62		15,61	346,54	-19,40	-0,53	15,09	324,33	-25,02	-0,53	-52,98	15,61	346,54
1.00G+1.00Q	5,62		15,61	346,54	-19,40	-0,53	15,09	324,33	-25,02	-0,53	-52,98	15,61	346,54
1.35G+1.50Q	7,74		21,50	481,31	-26,98	-0,73	20,78	450,47	-34,71	-0,73	-73,55	21,50	481,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-12,48	493,67	-26,70	1,75	-10,74	463,11	-34,43	1,75	-61,56	-10,74	493,67
1.00G+1.00Q	5,62		15,61	346,54	-19,40	-0,53	15,09	324,33	-25,02	-0,53	-52,98	15,61	346,54
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-7,05	354,78	-19,21	1,12	-5,92	332,76	-24,83	1,12	-44,99	-5,92	354,78
1.35G+1.05Q	7,29		20,22	440,87	-24,61	-0,67	19,55	412,62	-31,89	-0,67	-67,46	20,22	440,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-36,43	461,47	-24,14	3,45	-32,98	433,69	-31,43	3,45	-47,49	-32,98	461,47
1.00G+0.70Q	5,32		14,76	319,58	-17,82	-0,49	14,27	299,10	-23,14	-0,49	-48,92	14,76	319,58
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-23,01	333,32	-17,51	2,26	-20,75	313,15	-22,83	2,26	-35,60	-20,75	333,32

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 590	Τέλος: 591	Μέλος: 1090		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[590] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[591] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		12,35	240,23	-47,12	-0,96	11,39	190,80	-51,74	-0,96	-39,46	12,35	240,23
Q	1,00		2,73	84,10	-16,80	-0,34	2,39	66,80	-17,80	-0,34	-13,52	2,73	84,10
1.35G+1.50Q	7,74		20,78	450,47	-88,82	-1,82	18,96	357,78	-96,55	-1,82	-73,55	20,78	450,47
ΣΣ:+x	5,12		128,53	263,96	-37,78	13,18	-96,93	260,24	-78,39	-15,44	-30,27	128,53	263,96
ΣΣ:+x	5,12		-101,12	300,61	-73,27	-15,44	122,09	188,17	-42,90	13,18	-62,16	-96,93	300,61
ΣΣ:+z	5,12		120,35	262,08	-35,44	32,31	-70,69	264,47	-80,72	-34,57	-2,23	120,35	262,08
ΣΣ:+z	5,12		-92,94	302,49	-75,60	-34,57	95,84	183,93	-40,56	32,31	-90,20	-70,69	302,49
ΣΣ:-x	5,12		79,12	264,63	-37,73	41,64	-39,71	259,64	-78,44	-43,90	38,31	79,12	264,63
ΣΣ:-x	5,12		-51,71	299,94	-73,32	-43,90	64,87	188,76	-42,85	41,64	-130,74	-39,50	299,94
ΣΣ:-z	5,12		85,57	267,24	-40,75	28,56	-39,78	253,99	-75,41	-30,82	-21,52	85,57	267,24
ΣΣ:-z	5,12		-58,16	297,33	-70,30	-30,82	64,93	194,42	-45,87	28,56	-70,91	-39,78	297,33
			42,02	-16,85	-0,29	-0,33	41,68	-17,14	-0,29	-0,33	-15,98	42,02	-17,14
			-35,01	14,05	0,24	0,28	-34,74	14,28	0,24	0,28	13,32	-34,74	14,28
1.00G+1.00Q	5,62		15,09	324,33	-63,92	-1,31	13,78	257,60	-69,54	-1,31	-52,98	15,09	324,33
1.00G+1.00Q	5,62		15,09	324,33	-63,92	-1,31	13,78	257,60	-69,54	-1,31	-52,98	15,09	324,33
1.35G+1.50Q	7,74		20,78	450,47	-88,82	-1,82	18,96	357,78	-96,55	-1,82	-73,55	20,78	450,47
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-10,74	463,11	-88,60	-1,57	-12,31	370,64	-96,34	-1,57	-61,56	-10,74	463,11
1.00G+1.00Q	5,62		15,09	324,33	-63,92	-1,31	13,78	257,60	-69,54	-1,31	-52,98	15,09	324,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-5,92	332,76	-63,78	-1,14	-7,06	266,17	-69,40	-1,14	-44,99	-5,92	332,76
1.35G+1.05Q	7,29		19,55	412,62	-81,26	-1,66	17,88	327,72	-88,54	-1,66	-67,46	19,55	412,62
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-32,98	433,69	-80,90	-1,25	-34,22	349,15	-88,19	-1,25	-47,49	-32,98	433,69
1.00G+0.70Q	5,32		14,27	299,10	-58,88	-1,21	13,06	237,56	-64,20	-1,21	-48,92	14,27	299,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-20,75	313,15	-58,65	-0,93	-21,68	251,84	-63,97	-0,93	-35,60	-20,75	313,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 591	Τέλος: 592	Μέλος: 1091		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[591] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[592] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		11,39	190,80	-79,92	-1,64	9,75	108,57	-84,54	-1,64	-39,46	11,39	190,80
Q	1,00		2,39	66,80	-28,27	-0,52	1,87	38,03	-29,27	-0,52	-13,52	2,39	66,80
1.35G+1.50Q	7,74		18,96	357,78	-150,29	-2,99	15,97	203,62	-158,03	-2,99	-73,55	18,96	357,78
ΣΣ:+x	5,12		122,09	188,17	-76,27	20,97	-80,00	181,38	-116,96	-24,75	-30,55	122,09	188,17
ΣΣ:+x	5,12		-96,93	260,24	-111,84	-24,75	101,38	73,79	-81,39	20,97	-61,88	-80,00	260,24
ΣΣ:+z	5,12		95,84	183,93	-73,91	32,12	-50,35	187,98	-119,31	-35,90	26,90	95,84	183,93
ΣΣ:+z	5,12		-70,68	264,47	-114,19	-35,90	71,73	67,20	-79,03	32,12	-119,33	-50,35	264,47
ΣΣ:-x	5,12		64,87	188,76	-76,21	32,19	-48,57	180,86	-117,02	-35,97	56,90	-39,65	188,76

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[591] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[592] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-39,71	259,64	-111,90	-35,97	69,95	74,31	-81,33	32,19	-149,33	69,95	259,64
ΣΣ:-z	5,12		64,93	194,42	-79,25	27,24	-29,01	172,16	-113,97	-31,02	-5,25	64,93	194,42
ΣΣ:-z	5,12		-39,78	253,99	-108,85	-31,02	50,39	83,02	-84,37	27,24	-87,18	-29,01	253,99
			41,68	-17,14	-0,18	-0,44	41,24	-17,32	-0,18	-0,44	-15,98	41,68	-17,32
			-34,74	14,28	0,15	0,37	-34,37	14,43	0,15	0,37	13,32	-34,37	14,43
1.00G+1.00Q	5,62		13,78	257,60	-108,19	-2,15	11,62	146,60	-113,81	-2,15	-52,98	13,78	257,60
1.00G+1.00Q	5,62		13,78	257,60	-108,19	-2,15	11,62	146,60	-113,81	-2,15	-52,98	13,78	257,60
1.35G+1.50Q	7,74		18,96	357,78	-150,29	-2,99	15,97	203,62	-158,03	-2,99	-73,55	18,96	357,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-12,31	370,64	-150,16	-2,65	-14,96	216,61	-157,90	-2,65	-61,56	-12,31	370,64
1.00G+1.00Q	5,62		13,78	257,60	-108,19	-2,15	11,62	146,60	-113,81	-2,15	-52,98	13,78	257,60
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-7,06	266,17	-108,10	-1,93	-9,00	155,26	-113,72	-1,93	-44,99	-7,06	266,17
1.35G+1.05Q	7,29		17,88	327,72	-137,57	-2,75	15,13	186,51	-144,86	-2,75	-67,46	17,88	327,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-34,22	349,15	-137,35	-2,20	-36,42	208,15	-144,64	-2,20	-47,49	-34,22	349,15
1.00G+0.70Q	5,32		13,06	237,56	-99,71	-2,00	11,06	135,19	-105,03	-2,00	-48,92	13,06	237,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-21,68	251,84	-99,56	-1,63	-23,30	149,63	-104,88	-1,63	-35,60	-21,68	251,84

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	7			0		
1.00G+1.00Q	10		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 592	Τέλος: 593	Μέλος: 1092	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[593] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[593] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		9,75	108,57	-111,35	-2,57	7,19	-5,09	-115,97	-2,57	-39,46	9,75	108,57
Q	1,00		1,87	38,03	-39,38	-0,58	1,29	-1,85	-40,38	-0,58	-13,52	1,87	38,03
1.35G+1.50Q	7,74		15,97	203,62	-209,39	-4,33	11,64	-9,64	-217,13	-4,33	-73,55	15,97	203,62
ΣΣ:+x	5,12		101,38	73,79	-113,21	23,11	-57,61	65,59	-153,99	-28,82	-2,98	101,38	73,79
ΣΣ:+x	5,12		-80,00	181,39	-148,87	-28,82	73,27	-77,61	-118,33	23,11	-89,45	-57,61	181,39
ΣΣ:+z	5,12		71,73	67,20	-110,83	18,60	-35,78	74,58	-156,37	-24,30	56,08	71,73	67,20
ΣΣ:+z	5,12		-50,35	187,98	-151,25	-24,30	51,45	-86,60	-115,95	18,60	-148,51	-35,78	187,98
ΣΣ:-x	5,12		69,94	74,31	-113,14	9,75	-46,03	65,16	-154,06	-15,46	75,44	69,94	74,31
ΣΣ:-x	5,12		-48,57	180,86	-148,95	-15,46	61,70	-77,18	-118,25	9,75	-167,87	-46,03	180,86
ΣΣ:-z	5,12		50,39	83,02	-116,20	11,74	-23,96	53,38	-151,00	-17,45	11,14	50,39	83,02
ΣΣ:-z	5,12		-29,01	172,16	-145,88	-17,45	39,62	-65,40	-121,32	11,74	-103,57	-23,96	172,16
			41,24	-17,32	-0,04	-7,81	33,43	-17,36	-0,04	-7,81	-15,98	41,24	-17,36
			-34,37	14,43	0,03	6,51	-27,86	14,46	0,03	6,51	13,32	-27,86	14,46
1.00G+1.00Q	5,62		11,62	146,61	-150,73	-3,15	8,48	-6,93	-156,35	-3,15	-52,98	11,62	146,61
1.00G+1.00Q	5,62		11,62	146,61	-150,73	-3,15	8,48	-6,93	-156,35	-3,15	-52,98	11,62	146,61
1.35G+1.50Q	7,74		15,97	203,62	-209,39	-4,33	11,64	-9,64	-217,13	-4,33	-73,55	15,97	203,62
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-14,96	216,61	-209,36	1,52	-13,43	3,38	-217,10	1,52	-61,56	-13,43	216,61
1.00G+1.00Q	5,62		11,62	146,61	-150,73	-3,15	8,48	-6,93	-156,35	-3,15	-52,98	11,62	146,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-9,00	155,26	-150,71	0,76	-8,24	1,74	-156,33	0,76	-44,99	-8,24	155,26
1.35G+1.05Q	7,29		15,13	186,51	-191,67	-4,07	11,06	-8,81	-198,96	-4,07	-67,46	15,13	186,51
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-36,42	208,16	-191,62	5,69	-30,73	12,89	-198,91	5,69	-47,49	-30,73	208,16
1.00G+0.70Q	5,32		11,06	135,20	-138,92	-2,97	8,09	-6,38	-144,24	-2,97	-48,92	11,06	135,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-23,30	149,63	-138,88	3,54	-19,77	8,08	-144,20	3,54	-35,60	-19,77	149,63

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	6			0		
1.00G+1.00Q	8		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 593	Τέλος: 594	Μέλος: 1093		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[593] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[594] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		7,19	-5,09	-149,49	-3,33	3,86	-156,89	-154,11	-3,33	-39,46	7,19	-156,89
Q	1,00		1,29	-1,85	-52,83	-0,62	0,68	-55,17	-53,83	-0,62	-13,52	1,29	-55,17
1.35G+1.50Q	7,74		11,64	-9,64	-281,05	-5,42	6,22	-294,55	-288,78	-5,42	-73,55	11,64	-294,55
ΣΣ:+x	5,12		73,27	-77,61	-158,06	26,48	-31,15	-95,04	-198,87	-33,76	25,40	73,27	-273,91
ΣΣ:+x	5,12		-57,61	65,59	-193,75	-33,76	39,54	-273,91	-163,18	26,48	-117,84	-31,15	65,59
ΣΣ:+z	5,12		51,45	-86,60	-155,67	16,45	-19,39	-83,66	-201,25	-23,72	85,28	51,45	-285,28
ΣΣ:+z	5,12		-35,78	74,58	-196,13	-23,72	27,78	-285,28	-160,79	16,45	-177,71	-19,39	74,58
ΣΣ:-x	5,12		61,70	-77,18	-157,98	20,18	-25,89	-95,38	-198,95	-27,46	93,95	61,70	-273,56
ΣΣ:-x	5,12		-46,03	65,16	-193,83	-27,46	34,28	-273,56	-163,10	20,18	-186,38	-25,89	65,16
ΣΣ:-z	5,12		39,62	-65,40	-161,05	10,60	-13,46	-110,24	-195,87	-17,88	27,57	39,62	-258,70
ΣΣ:-z	5,12		-23,96	53,38	-190,75	-17,88	21,86	-258,70	-166,17	10,60	-120,00	-13,46	53,38
			33,43	-17,36	-0,14	-14,63	18,80	-17,49	-0,14	-14,63	-15,98	33,43	-17,49
			-27,86	14,46	0,11	12,19	-15,67	14,58	0,11	12,19	13,32	-15,67	14,58
1.00G+1.00Q	5,62		8,48	-6,93	-202,31	-3,94	4,53	-212,06	-207,93	-3,94	-52,98	8,48	-212,06
1.00G+1.00Q	5,62		8,48	-6,93	-202,31	-3,94	4,53	-212,06	-207,93	-3,94	-52,98	8,48	-212,06
1.35G+1.50Q	7,74		11,64	-9,64	-281,05	-5,42	6,22	-294,55	-288,78	-5,42	-73,55	11,64	-294,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-13,44	3,38	-280,95	5,55	-7,88	-281,44	-288,68	5,55	-61,56	-7,88	3,38
1.00G+1.00Q	5,62		8,48	-6,93	-202,31	-3,94	4,53	-212,06	-207,93	-3,94	-52,98	8,48	-212,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-8,24	1,74	-202,25	3,37	-4,87	-203,31	-207,87	3,37	-44,99	-4,87	1,74
1.35G+1.05Q	7,29		11,06	-8,81	-257,28	-5,14	5,92	-269,73	-264,56	-5,14	-67,46	11,06	-269,73
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-30,73	12,89	-257,11	13,14	-17,59	-247,86	-264,39	13,14	-47,49	-17,59	12,89
1.00G+0.70Q	5,32		8,09	-6,38	-186,47	-3,76	4,33	-195,51	-191,79	-3,76	-48,92	8,09	-195,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-19,77	8,08	-186,35	8,43	-11,34	-180,93	-191,67	8,43	-35,60	-11,34	8,08

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 594	Τέλος: 36	Μέλος: 1094		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[594] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[36] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		3,86	-156,88	-187,81	-3,86		-347,01	-192,43	-3,86	-39,46	3,86	-347,01
Q	1,00		0,68	-55,17	-66,34	-0,68		-122,01	-67,34	-0,68	-13,52	0,68	-122,01
1.35G+1.50Q	7,74		6,22	-294,55	-353,05	-6,22		-651,47	-360,79	-6,22	-73,55	6,22	-651,47
ΣΣ:+x	5,12		39,54	-273,91	-203,11	31,14	-0,01	-300,72	-243,97	-39,53	53,82	39,54	-515,31
ΣΣ:+x	5,12		-31,14	-95,04	-238,85	-39,53	0,01	-515,31	-208,23	31,14	-146,25	-6,23	-300,72
ΣΣ:+z	5,12		27,78	-285,28	-200,72	19,39	-0,01	-286,95	-246,36	-27,78	114,36	27,78	-529,08
ΣΣ:+z	5,12		-19,39	-83,66	-241,24	-27,78	0,01	-529,08	-205,84	19,39	-206,79	-3,88	-286,95
ΣΣ:-x	5,12		34,28	-273,56	-203,04	25,88	-0,01	-300,98	-244,05	-34,27	112,38	34,28	-515,04
ΣΣ:-x	5,12		-25,89	-95,38	-238,93	-34,27	0,01	-515,04	-208,16	25,88	-204,81	-5,19	-300,98
ΣΣ:-z	5,12		21,86	-258,70	-206,12	13,46	-0,01	-318,93	-240,97	-21,85	43,96	21,86	-497,10
ΣΣ:-z	5,12		-13,46	-110,24	-235,85	-21,85	0,01	-497,10	-211,24	13,46	-136,39	-2,70	-318,93
			18,80	-17,49	-0,24	-18,81		-17,73	-0,24	-18,81	-15,98	18,80	-17,73
			-15,67	14,58	0,20	15,67		14,78	0,20	15,67	13,32	-3,13	14,78
1.00G+1.00Q	5,62		4,53	-212,06	-254,15	-4,53		-469,02	-259,77	-4,53	-52,98	4,53	-469,02
1.00G+1.00Q	5,62		4,53	-212,06	-254,15	-4,53		-469,02	-259,77	-4,53	-52,98	4,53	-469,02
1.35G+1.50Q	7,74		6,22	-294,55	-353,05	-6,22		-651,47	-360,79	-6,22	-73,55	6,22	-651,47
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		-7,88	-281,43	-352,87	7,88		-638,17	-360,61	7,88	-61,56	-1,58	-638,17
1.00G+1.00Q	5,62		4,53	-212,06	-254,15	-4,53		-469,02	-259,77	-4,53	-52,98	4,53	-469,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		-4,87	-203,31	-254,03	4,87		-460,15	-259,65	4,87	-44,99	-0,97	-460,15

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[594] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[36] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		5,92	-269,72	-323,20	-5,92		-596,57	-330,49	-5,92	-67,46	5,92	-596,57
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		-17,59	-247,86	-322,90	17,59		-574,40	-330,19	17,59	-47,49	-3,52	-574,40
1.00G+0.70Q	5,32		4,33	-195,50	-234,25	-4,33		-432,41	-239,57	-4,33	-48,92	4,33	-432,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		-11,34	-180,93	-234,05	11,34		-417,64	-239,37	11,34	-35,60	-2,27	-417,64

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 40 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 595	Μέλος: 1095	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[36] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[595] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86			-162,52	90,60	-4,71	-4,71	-74,34	85,75	-4,71	1,48	-0,94	-162,52
Q	1,00			-57,73	31,84	-0,76	-0,76	-26,38	30,84	-0,76	0,74	-0,15	-57,73
1.35G+1.50Q	8,05			-305,99	170,08	-7,50	-7,50	-139,94	162,03	-7,50	3,10	-1,50	-305,99
ΣΣ: +x	5,36			-256,16	122,82	50,99	-61,18	-39,07	84,88	-61,18	84,55	-12,24	-126,63
ΣΣ: +x	5,36			-126,63	90,23	-61,18	50,99	-136,01	117,47	50,99	-80,85	50,99	-256,16
ΣΣ: +z	5,36			-264,43	124,90	31,05	-41,24	-32,87	82,80	-41,24	136,85	-8,25	-118,35
ΣΣ: +z	5,36			-118,35	88,15	-41,24	31,05	-142,21	119,55	31,05	-133,15	31,05	-264,43
ΣΣ: -x	5,36			-255,55	122,67	19,80	-29,99	-39,53	85,03	-29,99	127,72	-6,00	-127,24
ΣΣ: -x	5,36			-127,24	90,39	-29,99	19,80	-135,56	117,32	19,80	-124,02	19,80	-255,55
ΣΣ: -z	5,36			-244,94	120,01	24,76	-34,95	-47,47	87,70	-34,95	68,34	-6,99	-137,84
ΣΣ: -z	5,36			-137,84	93,05	-34,95	24,76	-127,61	114,65	24,76	-64,65	24,76	-244,94
				20,81	-5,27	-44,79	-44,79	15,54	-5,27	-44,79	0,07	-8,96	20,81
				-17,34	4,39	37,32	37,32	-12,95	4,39	37,32	-0,06	37,32	-17,34
1.00G+1.00Q	5,86			-220,25	122,45	-5,47	-5,47	-100,73	116,59	-5,47	2,22	-1,09	-220,25
1.00G+1.00Q	5,86			-220,25	122,45	-5,47	-5,47	-100,73	116,59	-5,47	2,22	-1,09	-220,25
1.35G+1.50Q	8,05			-305,99	170,08	-7,50	-7,50	-139,94	162,03	-7,50	3,10	-1,50	-305,99
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,05			-321,60	174,03	26,09	26,09	-151,60	165,98	26,09	3,05	26,09	-321,60
1.00G+1.00Q	5,86			-220,25	122,45	-5,47	-5,47	-100,73	116,59	-5,47	2,22	-1,09	-220,25
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,86			-230,65	125,08	16,92	16,92	-108,50	119,23	16,92	2,18	16,92	-230,65
1.35G+1.05Q	7,60			-280,02	155,75	-7,16	-7,16	-128,07	148,15	-7,16	2,77	-1,43	-280,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,60			-306,03	162,33	48,83	48,83	-147,50	154,73	48,83	2,68	48,83	-306,03
1.00G+0.70Q	5,56			-202,93	112,90	-5,24	-5,24	-92,81	107,34	-5,24	1,99	-1,05	-202,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,56			-220,27	117,28	32,08	32,08	-105,77	111,73	32,08	1,94	32,08	-220,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 595	Τέλος: 596	Μέλος: 1096	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[595] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[596] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-4,71	-74,34	55,72	-5,25	-9,96	-20,70	51,56	-5,25	1,48	-4,71	-74,34
Q	1,00		-0,76	-26,38	19,73	-0,98	-1,74	-7,15	18,73	-0,98	0,74	-0,76	-26,38
1.35G+1.50Q	7,11		-7,50	-139,94	104,81	-8,56	-16,05	-38,68	97,70	-8,56	3,10	-7,50	-139,94
ΣΣ:+x	4,66		50,99	-136,01	81,84	33,89	-106,38	7,93	44,67	-45,38	111,95	-61,18	7,93
ΣΣ:+x	4,66		-61,18	-39,07	49,33	-45,38	84,70	-56,49	77,19	33,89	-108,26	84,70	-136,01
ΣΣ:+z	4,66		31,05	-142,21	83,92	18,14	-70,43	12,05	42,59	-29,62	165,21	-41,24	12,05
ΣΣ:+z	4,66		-41,24	-32,87	47,25	-29,62	48,76	-60,61	79,26	18,14	-161,51	48,76	-142,21
ΣΣ:-x	4,66		19,80	-135,55	81,69	14,32	-55,05	7,63	44,82	-25,80	145,68	-29,99	7,63
ΣΣ:-x	4,66		-29,99	-39,52	49,48	-25,80	33,38	-56,19	77,03	14,32	-141,99	33,38	-135,55
ΣΣ:-z	4,66		24,76	-127,61	79,03	16,08	-61,97	2,34	47,48	-27,56	84,01	-34,95	2,34
ΣΣ:-z	4,66		-34,95	-47,47	52,14	-27,56	40,30	-50,91	74,37	16,08	-80,32	40,30	-127,61
			-44,79	15,54	-5,23	-40,75	-85,54	10,32	-5,23	-40,75	0,07	-44,79	15,54
			37,32	-12,95	4,36	33,96	71,28	-8,60	4,36	33,96	-0,06	71,28	-12,95
1.00G+1.00Q	5,16		-5,47	-100,72	75,45	-6,23	-11,70	-27,86	70,29	-6,23	2,22	-5,47	-100,72
1.00G+1.00Q	5,16		-5,47	-100,72	75,45	-6,23	-11,70	-27,86	70,29	-6,23	2,22	-5,47	-100,72
1.35G+1.50Q	7,11		-7,50	-139,94	104,81	-8,56	-16,05	-38,68	97,70	-8,56	3,10	-7,50	-139,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		26,09	-151,59	108,73	22,01	48,10	-46,42	101,62	22,01	3,05	48,10	-151,59
1.00G+1.00Q	5,16		-5,47	-100,72	75,45	-6,23	-11,70	-27,86	70,29	-6,23	2,22	-5,47	-100,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		16,92	-108,50	78,06	14,15	31,07	-33,01	72,90	14,15	2,18	31,07	-108,50
1.35G+1.05Q	6,66		-7,16	-128,06	95,94	-8,12	-15,27	-35,46	89,27	-8,12	2,77	-7,16	-128,06
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		48,83	-147,49	102,47	42,82	91,65	-48,36	95,81	42,82	2,68	91,65	-147,49
1.00G+0.70Q	4,86		-5,24	-92,81	69,53	-5,94	-11,18	-25,71	64,67	-5,94	1,99	-5,24	-92,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		32,08	-105,76	73,88	28,02	60,10	-34,31	69,03	28,02	1,94	60,10	-105,76

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 596	Τέλος: 597	Μέλος: 1097		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[596] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[597] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-9,96	-20,70	21,44	-6,29	-16,25	-1,34	17,29	-6,29	1,48	-9,96	-20,70
Q	1,00		-1,74	-7,15	7,57	-1,28	-3,02	-0,08	6,57	-1,28	0,74	-1,74	-7,15
1.35G+1.50Q	7,11		-16,05	-38,68	40,31	-10,41	-26,46	-1,93	33,19	-10,41	3,10	-16,05	-38,68
ΣΣ:+x	4,66		84,70	-56,49	41,42	14,18	-132,46	14,65	4,39	-28,01	139,25	-106,38	14,65
ΣΣ:+x	4,66		-106,38	7,93	9,04	-28,01	96,95	-17,40	36,76	14,18	-135,56	96,95	-56,49
ΣΣ:+z	4,66		48,76	-60,61	43,49	7,20	-87,46	16,70	2,32	-21,03	193,20	-70,43	16,70
ΣΣ:+z	4,66		-70,43	12,05	6,98	-21,03	51,95	-19,46	38,83	7,20	-189,51	51,95	-60,61
ΣΣ:-x	4,66		33,38	-56,19	41,27	10,82	-76,41	14,49	4,54	-24,66	163,40	-55,05	14,49
ΣΣ:-x	4,66		-55,05	7,63	9,20	-24,66	40,90	-17,25	36,61	10,82	-159,70	40,90	-56,19
ΣΣ:-z	4,66		40,30	-50,91	38,62	9,94	-81,89	11,86	7,19	-23,77	99,62	-61,97	11,86
ΣΣ:-z	4,66		-61,97	2,34	11,85	-23,77	46,38	-14,62	33,96	9,94	-95,92	46,38	-50,91
			-85,54	10,32	-5,19	-34,64	-120,18	5,12	-5,19	-34,64	0,07	-85,54	10,32
			71,28	-8,60	4,33	28,87	100,15	-4,27	4,33	28,87	-0,06	100,15	-8,60
1.00G+1.00Q	5,16		-11,70	-27,86	29,02	-7,57	-19,27	-1,42	23,86	-7,57	2,22	-11,70	-27,86
1.00G+1.00Q	5,16		-11,70	-27,86	29,02	-7,57	-19,27	-1,42	23,86	-7,57	2,22	-11,70	-27,86
1.35G+1.50Q	7,11		-16,05	-38,68	40,31	-10,41	-26,46	-1,93	33,19	-10,41	3,10	-16,05	-38,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		48,10	-46,42	44,20	15,57	63,67	-5,77	37,09	15,57	3,05	63,67	-46,42
1.00G+1.00Q	5,16		-11,70	-27,86	29,02	-7,57	-19,27	-1,42	23,86	-7,57	2,22	-11,70	-27,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		31,07	-33,02	31,61	9,75	40,82	-3,98	26,46	9,75	2,18	40,82	-33,02
1.35G+1.05Q	6,66		-15,27	-35,46	36,90	-9,83	-25,10	-1,89	30,24	-9,83	2,77	-15,27	-35,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		91,65	-48,36	43,39	33,47	125,12	-8,30	36,73	33,47	2,68	125,12	-48,36
1.00G+0.70Q	4,86		-11,18	-25,71	26,74	-7,18	-18,36	-1,39	21,89	-7,18	1,99	-11,18	-25,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		60,10	-34,31	31,07	21,68	81,79	-5,66	26,22	21,68	1,94	81,79	-34,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 597	Τέλος: 85	Μέλος: 1098		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[597] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,04		-16,25	-1,34	-13,40	-7,49	-23,74	-16,76	-17,44	-7,49	1,48	-16,25	-16,76
Q	1,05		-3,02	-0,08	-4,82	-1,43	-4,46	-5,44	-5,88	-1,43	0,74	-3,02	-5,44
1.35G+1.50Q	7,04		-26,46	-1,93	-25,33	-12,26	-38,73	-30,78	-32,36	-12,26	3,10	-26,46	-30,78
ΣΣ:+x	4,57		96,95	-17,41	0,34	8,52	-139,29	-19,13	-36,53	-24,88	167,03	96,95	14,65
ΣΣ:+x	4,57		-132,46	14,65	-31,97	-24,88	87,43	-19,82	-4,23	8,52	-163,34	-132,46	-19,13
ΣΣ:+z	4,57		51,95	-19,46	2,40	10,45	-94,45	-19,19	-38,59	-26,81	221,56	51,95	16,70
ΣΣ:+z	4,57		-87,46	16,70	-34,02	-26,81	42,59	-19,76	-2,17	10,45	-217,87	-87,46	-19,46
ΣΣ:-x	4,57		40,90	-17,25	0,19	11,74	-96,32	-19,24	-36,38	-28,10	181,33	-76,41	14,49
ΣΣ:-x	4,57		-76,41	14,49	-31,82	-28,10	44,45	-19,71	-4,38	11,74	-177,64	43,43	-19,24
ΣΣ:-z	4,57		46,39	-14,62	-2,45	11,58	-98,04	-19,21	-33,74	-27,94	115,52	-81,89	11,86
ΣΣ:-z	4,57		-81,89	11,86	-29,18	-27,94	46,18	-19,74	-7,02	11,58	-111,82	46,39	-19,21
			-120,18	5,12	-5,19	-30,42	-150,60	-0,07	-5,19	-30,42	0,07	-120,18	5,12
			100,15	-4,27	4,33	25,35	125,50	0,06	4,33	25,35	-0,06	120,43	-4,27
1.00G+1.00Q	5,10		-19,27	-1,42	-18,22	-8,92	-28,19	-22,19	-23,32	-8,92	2,22	-19,27	-22,19
1.00G+1.00Q	5,10		-19,27	-1,42	-18,22	-8,92	-28,19	-22,19	-23,32	-8,92	2,22	-19,27	-22,19
1.35G+1.50Q	7,04		-26,46	-1,93	-25,33	-12,26	-38,73	-30,78	-32,36	-12,26	3,10	-26,46	-30,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,04		63,67	-5,77	-21,43	10,55	74,22	-30,73	-28,47	10,55	3,05	72,11	-30,73
1.00G+1.00Q	5,10		-19,27	-1,42	-18,22	-8,92	-28,19	-22,19	-23,32	-8,92	2,22	-19,27	-22,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,10		40,82	-3,98	-15,63	6,28	47,11	-22,16	-20,73	6,28	2,18	45,85	-22,16
1.35G+1.05Q	6,56		-25,10	-1,89	-23,16	-11,62	-36,72	-28,33	-29,72	-11,62	2,77	-25,10	-28,33
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,56		125,12	-8,30	-16,67	26,40	151,53	-28,25	-23,23	26,40	2,68	146,24	-28,25
1.00G+0.70Q	4,78		-18,36	-1,40	-16,78	-8,49	-26,85	-20,56	-21,56	-8,49	1,99	-18,36	-20,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78		81,79	-5,67	-12,45	16,85	98,64	-20,51	-17,23	16,85	1,94	95,27	-20,51

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 66, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 599(Προ)	Μέλος: 1099		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[599] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,86		-1,33	-16,76	17,96	1,21			12,64	1,21	0,72		
Q	1,38		-0,09	-5,44	5,72	0,08			4,20	0,08	0,36		
1.35G+1.50Q	8,64		-1,93	-30,78	32,83	1,76			23,37	1,76	1,52		
ΣΣ:+x	5,56		9,14	-19,82	21,14	10,81			14,43	-8,34	93,15	7,31	
ΣΣ:+x	5,56		-11,85	-19,14	20,51	-8,34			15,05	10,81	-91,34		
ΣΣ:+z	5,56		4,24	-19,76	21,09	6,34			14,48	-3,87	120,26	3,40	
ΣΣ:+z	5,56		-6,95	-19,19	20,57	-3,87			15,00	6,34	-118,45		
ΣΣ:-x	5,56		3,65	-19,71	21,04	5,80			14,53	-3,33	96,35	2,92	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[599] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,56		-6,36	-19,24	20,61	-3,33			14,95	5,80	-94,54		
ΣΣ:-z	5,56		4,68	-19,74	21,07	6,74			14,50	-4,27	63,04	3,74	
ΣΣ:-z	5,56		-7,38	-19,21	20,58	-4,27			14,98	6,74	-61,23		
			5,96	-0,07	0,06	-5,44			0,06	-5,44	-0,15	4,76	-0,07
			-4,96	0,06	-0,05	4,53			-0,05	4,53	0,13		0,06
1.00G+1.00Q	6,25		-1,42	-22,20	23,69	1,30			16,84	1,30	1,09		
1.00G+1.00Q	6,25		-1,42	-22,20	23,69	1,30			16,84	1,30	1,09		
1.35G+1.50Q	8,64		-1,93	-30,78	32,83	1,76			23,37	1,76	1,52		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,64		-6,40	-30,73	32,79	5,84			23,32	5,84	1,64		
1.00G+1.00Q	6,25		-1,42	-22,20	23,69	1,30			16,84	1,30	1,09		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,25		-4,40	-22,16	23,65	4,01			16,81	4,01	1,16		
1.35G+1.05Q	8,02		-1,89	-28,33	30,26	1,72			21,47	1,72	1,36		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,02		-9,33	-28,25	30,18	8,52			21,40	8,52	1,55		
1.00G+0.70Q	5,83		-1,39	-20,57	21,97	1,27			15,58	1,27	0,98		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,83		-6,35	-20,51	21,92	5,80			15,53	5,80	1,10		

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 67, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 600(Προ)	Τέλος: 38	Μέλος: 1100		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[600] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,95				-12,04	-8,87	-9,72	-16,16	-17,46	-8,87	-0,99		-16,16
Q	1,42				-4,06	-2,78	-3,05	-5,30	-5,61	-2,78	-0,33		-5,30
1.35G+1.50Q	8,81			-0,01	-22,34	-16,15	-17,69	-29,76	-31,99	-16,15	-1,84		-29,76
ΣΣ:+x	5,66			-0,01	-12,89	13,83	-37,62	-17,52	-21,45	-34,34	136,24		-20,10
ΣΣ:+x	5,66				-15,25	-34,34	15,15	-20,10	-19,09	13,83	-138,57	12,12	-17,52
ΣΣ:+z	5,66			-0,01	-12,56	25,88	-50,81	-17,15	-21,78	-46,38	154,43		-20,47
ΣΣ:+z	5,66				-15,58	-46,38	28,35	-20,47	-18,76	25,88	-156,75	22,68	-17,15
ΣΣ:-x	5,66			-0,01	-12,44	33,61	-59,28	-17,02	-21,90	-54,11	144,75		-20,60
ΣΣ:-x	5,66				-15,70	-54,11	36,82	-20,60	-18,64	33,61	-147,08	29,46	
ΣΣ:-z	5,66			-0,01	-12,61	27,09	-52,14	-17,21	-21,72	-47,60	119,74		-20,41
ΣΣ:-z	5,66				-15,52	-47,60	29,68	-20,41	-18,81	27,09	-122,06	23,75	-17,21
					0,27	2,08	2,28	0,29	0,27	2,08	-5,89	1,82	0,29
					-0,22	-1,73	-1,90	-0,24	-0,22	-1,73	4,91		-0,24
1.00G+1.00Q	6,37				-16,10	-11,66	-12,77	-21,46	-23,07	-11,66	-1,32		-21,46
1.00G+1.00Q	6,37				-16,10	-11,66	-12,77	-21,46	-23,07	-11,66	-1,32		-21,46
1.35G+1.50Q	8,81			-0,01	-22,34	-16,15	-17,69	-29,76	-31,99	-16,15	-1,84		-29,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,81			-0,01	-22,54	-17,71	-19,40	-29,98	-32,19	-17,71	2,58		-29,98
1.00G+1.00Q	6,37				-16,10	-11,66	-12,77	-21,46	-23,07	-11,66	-1,32		-21,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,37				-16,23	-12,70	-13,91	-21,60	-23,21	-12,70	1,62		-21,60
1.35G+1.05Q	8,17			-0,01	-20,51	-14,90	-16,32	-27,38	-29,46	-14,90	-1,69		-27,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,17			-0,01	-20,84	-17,50	-19,17	-27,75	-29,80	-17,50	5,68		-27,75
1.00G+0.70Q	5,94				-14,88	-10,82	-11,85	-19,87	-21,39	-10,82	-1,22		-19,87
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,94				-15,10	-12,55	-13,75	-20,11	-21,61	-12,55	3,69		-20,11

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 67, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 601	Μέλος: 1101		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[601] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,97		-35,34	-16,17	55,62	15,92	-19,42	37,47	51,65	15,92	-2,04	-19,42	37,47
Q	1,03		-7,12	-5,30	19,56	4,37	-2,75	13,75	18,53	4,37	-0,68	-2,75	13,75
1.35G+1.50Q	6,90		-58,39	-29,77	104,43	28,04	-30,35	71,21	97,52	28,04	-3,77	-30,35	71,21
ΣΣ:+x	4,49		64,12	-20,11	66,06	70,11	-130,48	45,06	60,25	-33,92	281,25	-130,48	45,06
ΣΣ:+x	4,49		-142,03	-17,52	64,74	-33,92	88,77	43,63	61,58	70,11	-286,03	88,77	43,63
ΣΣ:+z	4,49		144,33	-20,47	66,24	69,23	-231,11	45,24	60,08	-33,03	321,14	-223,21	45,24
ΣΣ:+z	4,49		-222,24	-17,15	64,57	-33,03	189,40	43,45	61,75	69,23	-325,92	189,40	43,45
ΣΣ:-x	4,49		206,75	-20,61	66,34	71,30	-289,54	45,25	59,98	-35,10	300,74	-284,90	45,25
ΣΣ:-x	4,49		-284,66	-17,02	64,46	-35,10	247,83	43,43	61,85	71,30	-305,51	247,83	43,43
ΣΣ:-z	4,49		153,14	-20,41	66,24	74,29	-227,80	45,16	60,08	-38,10	246,78	-227,24	45,16
ΣΣ:-z	4,49		-231,04	-17,21	64,56	-38,10	186,08	43,53	61,75	74,29	-251,56	186,08	43,53
			-132,93	0,29	0,21	24,32	-108,61	0,51	0,21	24,32	-11,40	-108,61	0,51
			110,77	-0,24	-0,18	-20,26	90,51	-0,42	-0,18	-20,26	9,50	106,72	-0,42
1.00G+1.00Q	5,00		-42,46	-21,46	75,18	20,29	-22,17	51,22	70,18	20,29	-2,72	-22,17	51,22
1.00G+1.00Q	5,00		-42,46	-21,46	75,18	20,29	-22,17	51,22	70,18	20,29	-2,72	-22,17	51,22
1.35G+1.50Q	6,90		-58,39	-29,77	104,43	28,04	-30,35	71,21	97,52	28,04	-3,77	-30,35	71,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,90		41,31	-29,99	104,27	9,80	51,11	70,83	97,36	9,80	4,78	51,11	70,83
1.00G+1.00Q	5,00		-42,46	-21,46	75,18	20,29	-22,17	51,22	70,18	20,29	-2,72	-22,17	51,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,00		24,00	-21,61	75,07	8,13	32,13	50,96	70,07	8,13	2,98	32,13	50,96
1.35G+1.05Q	6,44		-55,18	-27,39	95,63	26,08	-29,11	65,02	89,18	26,08	-3,47	-29,11	65,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,44		110,97	-27,75	95,36	-4,32	106,65	64,39	88,92	-4,32	10,78	110,11	64,39
1.00G+0.70Q	4,69		-40,32	-19,87	69,31	18,98	-21,35	47,09	64,62	18,98	-2,52	-21,35	47,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,69		70,45	-20,12	69,14	-1,29	69,16	46,67	64,44	-1,29	6,98	70,19	46,67

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 67, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 601	Τέλος: 602	Μέλος: 1102		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[601] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[602] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-19,42	37,47	22,57	8,87	-10,55	57,96	18,42	8,87	-2,04	-10,55	57,96
Q	1,00		-2,75	13,75	7,65	2,04	-0,72	20,90	6,65	2,04	-0,68	-0,72	20,90
1.35G+1.50Q	7,11		-30,35	71,20	41,95	15,03	-15,32	109,59	34,84	15,03	-3,77	-15,32	109,59
ΣΣ:+x	4,66		88,77	43,63	26,61	35,53	-116,36	68,99	21,53	-15,75	285,97	94,43	68,99
ΣΣ:+x	4,66		-130,48	45,06	26,19	-15,75	94,43	67,83	21,95	35,53	-290,74	-116,36	67,83
ΣΣ:+z	4,66		189,40	43,45	26,66	36,64	-204,69	69,11	21,48	-16,86	328,83	189,40	69,11
ΣΣ:+z	4,66		-231,12	45,24	26,14	-16,86	182,76	67,71	22,00	36,64	-333,60	-204,69	67,71
ΣΣ:-x	4,66		247,83	43,43	26,70	46,21	-252,77	69,08	21,44	-26,43	307,35	247,83	69,08
ΣΣ:-x	4,66		-289,54	45,26	26,10	-26,43	230,84	67,74	22,04	46,21	-312,13	-252,77	67,74
ΣΣ:-z	4,66		186,08	43,53	26,67	43,07	-199,84	69,01	21,47	-23,29	250,82	186,08	69,01
ΣΣ:-z	4,66		-227,80	45,16	26,13	-23,29	177,91	67,81	22,01	43,07	-255,60	-199,84	67,81
			-108,61	0,51	0,12	28,71	-79,90	0,63	0,12	28,71	-11,40	-79,90	0,63
			90,51	-0,42	-0,10	-23,92	66,59	-0,53	-0,10	-23,92	9,50	90,51	-0,53
1.00G+1.00Q	5,16		-22,17	51,22	30,22	10,91	-11,27	78,86	25,07	10,91	-2,72	-11,27	78,86
1.00G+1.00Q	5,16		-22,17	51,22	30,22	10,91	-11,27	78,86	25,07	10,91	-2,72	-11,27	78,86
1.35G+1.50Q	7,11		-30,35	71,20	41,95	15,03	-15,32	109,59	34,84	15,03	-3,77	-15,32	109,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		51,11	70,82	41,86	-6,50	44,61	109,12	34,75	-6,50	4,78	51,11	109,12
1.00G+1.00Q	5,16		-22,17	51,22	30,22	10,91	-11,27	78,86	25,07	10,91	-2,72	-11,27	78,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		32,13	50,96	30,16	-3,45	28,68	78,54	25,00	-3,45	2,98	32,13	78,54

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[601] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[602] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,66		-29,11	65,02	38,51	14,11	-15,00	100,19	31,84	14,11	-3,47	-15,00	100,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	6,66		106,65	64,38	38,35	-21,77	84,88	99,40	31,69	-21,77	10,78	106,65	99,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		-21,35	47,09	27,93	10,29	-11,05	72,59	23,07	10,29	-2,52	-11,05	72,59
	4,86		69,16	46,67	27,83	-13,63	55,53	72,07	22,97	-13,63	6,98	69,16	72,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 67, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 602	Τέλος: 603	Μέλος: 1103	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[602] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[603] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-10,55	57,96	-10,47	5,88	-4,67	45,41	-14,63	5,88	-2,04	-4,67	57,96
Q	1,00		-0,72	20,90	-4,16	0,83	0,11	16,24	-5,16	0,83	-0,68	0,11	20,90
1.35G+1.50Q	7,11		-15,32	109,59	-20,37	9,18	-6,14	85,66	-27,49	9,18	-3,77	-6,14	109,59
ΣΣ:+x	4,66		94,43	67,83	-12,41	40,01	-78,40	53,98	-17,35	-27,39	290,67	94,43	69,00
ΣΣ:+x	4,66		-116,36	69,00	-12,70	-27,39	69,09	53,08	-17,06	40,01	-295,44	-78,40	67,83
ΣΣ:+z	4,66		182,76	67,71	-12,38	72,13	-133,34	54,06	-17,38	-59,51	336,71	182,76	69,12
ΣΣ:+z	4,66		-204,69	69,12	-12,73	-59,51	124,03	53,00	-17,03	72,13	-341,48	-133,34	67,71
ΣΣ:-x	4,66		230,84	67,74	-12,38	90,03	-163,62	54,04	-17,38	-77,41	314,15	230,84	69,09
ΣΣ:-x	4,66		-252,77	69,09	-12,72	-77,41	154,31	53,02	-17,04	90,03	-318,93	-163,62	67,74
ΣΣ:-z	4,66		177,91	67,81	-12,40	69,92	-131,38	53,99	-17,36	-57,30	254,96	177,91	69,02
ΣΣ:-z	4,66		-199,84	69,02	-12,70	-57,30	122,07	53,07	-17,06	69,92	-259,73	-131,38	67,81
			-79,90	0,63	-0,13	36,91	-42,99	0,50	-0,13	36,91	-11,40	-42,99	0,63
			66,59	-0,53	0,11	-30,76	35,82	-0,42	0,11	-30,76	9,50	66,59	-0,53
1.00G+1.00Q	5,16		-11,27	78,86	-14,63	6,71	-4,56	61,65	-19,79	6,71	-2,72	-4,56	78,86
1.00G+1.00Q	5,16		-11,27	78,86	-14,63	6,71	-4,56	61,65	-19,79	6,71	-2,72	-4,56	78,86
1.35G+1.50Q	7,11		-15,32	109,59	-20,37	9,18	-6,14	85,66	-27,49	9,18	-3,77	-6,14	109,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		44,61	109,12	-20,28	-18,51	26,10	85,29	-27,39	-18,51	4,78	44,61	109,12
1.00G+1.00Q	5,16		-11,27	78,86	-14,63	6,71	-4,56	61,65	-19,79	6,71	-2,72	-4,56	78,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		28,68	78,54	-14,57	-11,75	16,93	61,40	-19,72	-11,75	2,98	28,68	78,54
1.35G+1.05Q	6,66		-15,00	100,19	-18,50	8,80	-6,19	78,36	-25,17	8,80	-3,47	-6,19	100,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		84,88	99,40	-18,35	-37,34	47,54	77,72	-25,01	-37,34	10,78	84,88	99,40
1.00G+0.70Q	4,86		-11,05	72,59	-13,38	6,46	-4,60	56,78	-18,24	6,46	-2,52	-4,60	72,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		55,53	72,06	-13,28	-24,30	31,23	56,36	-18,13	-24,30	6,98	55,53	72,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 67, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 603	Τέλος: 317	Μέλος: 1104	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00
			β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[603] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[317] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72		-4,67	45,41	-43,05	4,67			-47,77	4,67	-2,04	-0,93	45,41
Q	0,95		0,11	16,24	-15,77	-0,11			-16,71	-0,11	-0,68	0,11	16,24
1.35G+1.50Q	7,79		-6,14	85,67	-81,77	6,14			-89,56	6,14	-3,77	-1,23	85,67
ΣΣ:+x	5,19		69,09	53,08	-50,49	78,40			-56,58	-69,09	295,31	69,09	53,98
ΣΣ:+x	5,19		-78,40	53,98	-51,39	-69,09			-55,68	78,40	-300,08	-15,68	53,08
ΣΣ:+z	5,19		124,03	53,00	-50,40	133,34			-56,66	-124,03	344,67	124,03	54,07
ΣΣ:+z	5,19		-133,34	54,07	-51,47	-124,03			-55,59	133,34	-349,45	-26,67	53,00
ΣΣ:-x	5,19		154,31	53,02	-50,43	163,62			-56,64	-154,31	321,06	154,31	54,04
ΣΣ:-x	5,19		-163,62	54,04	-51,45	-154,31			-55,62	163,62	-325,83	-32,72	53,02
ΣΣ:-z	5,19		122,07	53,07	-50,47	131,38			-56,59	-122,07	259,14	122,07	53,99
ΣΣ:-z	5,19		-131,38	53,99	-51,40	-122,07			-55,66	131,38	-263,92	-26,28	53,07
			-42,99	0,51	-0,51	42,99			-0,51	42,99	-11,40	-8,60	0,51
			35,82	-0,42	0,42	-35,82			0,42	-35,82	9,50	35,82	-0,42
1.00G+1.00Q	5,66		-4,56	61,65	-58,82	4,56			-64,48	4,56	-2,72	-0,91	61,65
1.00G+1.00Q	5,66		-4,56	61,65	-58,82	4,56			-64,48	4,56	-2,72	-0,91	61,65
1.35G+1.50Q	7,79		-6,14	85,67	-81,77	6,14			-89,56	6,14	-3,77	-1,23	85,67
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79		26,10	85,29	-81,39	-26,10			-89,18	-26,10	4,78	26,10	85,29
1.00G+1.00Q	5,66		-4,56	61,65	-58,82	4,56			-64,48	4,56	-2,72	-0,91	61,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66		16,93	61,40	-58,57	-16,93			-64,23	-16,93	2,98	16,93	61,40
1.35G+1.05Q	7,36		-6,19	78,36	-74,68	6,19			-82,04	6,19	-3,47	-1,24	78,36
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36		47,54	77,73	-74,05	-47,54			-81,41	-47,54	10,78	47,54	77,73
1.00G+0.70Q	5,38		-4,60	56,78	-54,09	4,60			-59,47	4,60	-2,52	-0,92	56,78
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38		31,23	56,36	-53,67	-31,23			-59,05	-31,23	6,98	31,23	56,36

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 316	Τέλος: 604	Μέλος: 1105	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,07	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[316] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[604] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76				138,79	-0,88	-0,23	35,92	137,55	-0,88	-43,58	-0,05	35,92
Q	1,06				48,06	2,77	0,72	12,46	47,79	2,77	-9,32	0,72	12,46
1.35G+1.50Q	8,00				259,46	2,97	0,77	67,19	257,38	2,97	-72,82	0,77	67,19
ΣΣ:+x	5,28		0,02		164,52	225,20	-58,32	42,60	159,76	-224,37	162,12	-11,65	41,72
ΣΣ:+x	5,28		-0,02		161,13	-224,37	58,54	41,72	163,14	225,20	-258,47	58,54	42,60
ΣΣ:+z	5,28		0,02		164,80	233,26	-60,43	42,67	159,47	-232,42	166,43	-12,09	41,64
ΣΣ:+z	5,28		-0,02		160,85	-232,42	60,65	41,64	163,43	233,26	-262,77	60,65	42,67
ΣΣ:-x	5,28		0,03		164,74	221,41	-57,36	42,66	159,53	-220,57	152,20	-11,48	41,66
ΣΣ:-x	5,28		-0,02		160,90	-220,57	57,58	41,66	163,37	221,41	-248,54	57,58	42,66
ΣΣ:-z	5,28		0,02		164,62	227,62	-58,97	42,62	159,65	-226,78	152,91	-11,80	41,69
ΣΣ:-z	5,28		-0,01		161,02	-226,78	59,19	41,69	163,25	227,62	-249,25	59,19	42,62
			0,01		1,23	-116,22	-30,21	0,32	1,23	-116,22	273,93	-6,03	0,32
			-0,01		-1,02	96,85	25,17	-0,27	-1,02	96,85	-228,28	25,17	-0,27
1.00G+1.00Q	5,81				186,85	1,89	0,49	48,39	185,34	1,89	-52,90	0,49	48,39
1.00G+1.00Q	5,81				186,85	1,89	0,49	48,39	185,34	1,89	-52,90	0,49	48,39
1.35G+1.50Q	8,00				259,46	2,97	0,77	67,19	257,38	2,97	-72,82	0,77	67,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		-0,01		258,54	90,14	23,43	66,95	256,46	90,14	-278,26	23,43	66,95
1.00G+1.00Q	5,81				186,85	1,89	0,49	48,39	185,34	1,89	-52,90	0,49	48,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81				186,24	60,00	15,60	48,23	184,73	60,00	-189,87	15,60	48,23
1.35G+1.05Q	7,53				237,83	1,73	0,45	61,58	235,88	1,73	-68,62	0,45	61,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		-0,01		236,30	147,00	38,21	61,18	234,34	147,00	-411,04	38,21	61,18
1.00G+0.70Q	5,50				172,44	1,06	0,28	44,65	171,01	1,06	-50,11	0,28	44,65
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		-0,01		171,41	97,91	25,45	44,38	169,98	97,91	-278,38	25,45	44,38

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 604	Τέλος: 605	Μέλος: 1106	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[604] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[605] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76		-0,23	35,93	93,60	-0,32	-0,55	127,15	88,84	-0,32	-43,58	-0,23	127,15
Q	1,06		0,72	12,46	32,64	1,71	2,43	44,57	31,58	1,71	-9,32	2,43	44,57
1.35G+1.50Q	8,00		0,77	67,19	175,32	2,13	2,90	238,50	167,31	2,13	-72,82	2,90	238,50
ΣΣ:+x	5,28		58,54	41,72	111,10	135,42	-192,75	151,05	103,46	-134,46	158,57	-58,32	147,82
ΣΣ:+x	5,28		-58,32	42,60	108,74	-134,46	193,92	147,82	105,81	135,42	-254,91	193,92	151,05
ΣΣ:+z	5,28		60,65	41,64	111,22	140,58	-200,02	151,25	103,33	-139,63	164,59	-60,43	147,61
ΣΣ:+z	5,28		-60,43	42,67	108,61	-139,63	201,20	147,61	105,94	140,58	-260,93	201,20	151,25
ΣΣ:-x	5,28		57,58	41,66	111,14	133,03	-189,41	151,15	103,41	-132,08	153,90	-57,36	147,71
ΣΣ:-x	5,28		-57,36	42,65	108,70	-132,08	190,58	147,71	105,86	133,03	-250,24	190,58	151,15
ΣΣ:-z	5,28		59,19	41,69	111,10	136,92	-194,91	151,08	103,45	-135,97	151,86	-58,97	147,78
ΣΣ:-z	5,28		-58,97	42,62	108,74	-135,97	196,08	147,78	105,82	136,92	-248,20	196,08	151,08
			-30,21	0,32	0,86	-78,11	-108,32	1,17	0,86	-78,11	273,93	-30,21	1,17
			25,17	-0,27	-0,71	65,09	90,27	-0,98	-0,71	65,09	-228,28	90,27	-0,98
1.00G+1.00Q	5,81		0,49	48,39	126,24	1,39	1,88	171,72	120,43	1,39	-52,90	1,88	171,72
1.00G+1.00Q	5,81		0,49	48,39	126,24	1,39	1,88	171,72	120,43	1,39	-52,90	1,88	171,72
1.35G+1.50Q	8,00		0,77	67,19	175,32	2,13	2,90	238,50	167,31	2,13	-72,82	2,90	238,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		23,43	66,95	174,67	60,71	84,14	237,62	166,67	60,71	-278,26	84,14	237,62
1.00G+1.00Q	5,81		0,49	48,39	126,24	1,39	1,88	171,72	120,43	1,39	-52,90	1,88	171,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81		15,60	48,23	125,81	40,44	56,04	171,13	120,00	40,44	-189,87	56,04	171,13
1.35G+1.05Q	7,53		0,45	61,58	160,63	1,36	1,81	218,45	153,10	1,36	-68,62	1,81	218,45
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		38,21	61,18	159,56	99,00	137,21	216,98	152,03	99,00	-411,04	137,21	216,98
1.00G+0.70Q	5,50		0,28	44,65	116,45	0,87	1,15	158,35	110,95	0,87	-50,11	1,15	158,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		25,45	44,38	115,73	65,97	91,42	157,37	110,24	65,97	-278,38	91,42	157,37

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 605	Τέλος: 606	Μέλος: 1107	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[605] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[606] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,55	127,15	56,52	-0,06	-0,62	181,36	51,90	-0,06	-43,58	-0,55	181,36
Q	1,00		2,43	44,57	19,56	0,93	3,37	63,64	18,56	0,93	-9,32	3,37	63,64
1.35G+1.50Q	7,74		2,90	238,50	105,65	1,31	4,22	340,29	97,91	1,31	-72,82	4,22	340,29
ΣΣ:+x	5,12		193,92	147,82	67,00	73,35	-265,20	215,49	60,49	-72,60	155,98	-192,75	210,87
ΣΣ:+x	5,12		-192,75	151,05	65,61	-72,60	267,11	210,87	61,88	73,35	-252,32	267,11	215,49
ΣΣ:+z	5,12		201,20	147,62	67,02	76,14	-275,23	215,71	60,47	-75,40	164,18	-200,02	210,65
ΣΣ:+z	5,12		-200,02	151,25	65,58	-75,40	277,15	210,65	61,90	76,14	-260,52	277,15	215,71
ΣΣ:-x	5,12		190,58	147,71	66,94	71,19	-259,68	215,53	60,55	-70,44	156,23	-189,41	210,83

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[605] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[606] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,12		-189,41	151,15	65,67	-70,44	261,60	210,83	61,82	71,19	-252,57	261,60	215,53
ΣΣ:-z	5,12		196,09	147,79	66,95	73,51	-267,57	215,46	60,54	-72,76	151,42	-194,91	210,89
ΣΣ:-z	5,12		-194,91	151,08	65,66	-72,76	269,49	210,89	61,83	73,51	-247,76	269,49	215,46
			-108,32	1,17	0,51	-45,30	-153,63	1,68	0,51	-45,30	273,93	-108,32	1,68
			90,27	-0,98	-0,42	37,75	128,02	-1,40	-0,42	37,75	-228,28	128,02	-1,40
1.00G+1.00Q	5,62		1,88	171,72	76,09	0,87	2,75	244,99	70,47	0,87	-52,90	2,75	244,99
1.00G+1.00Q	5,62		1,88	171,72	76,09	0,87	2,75	244,99	70,47	0,87	-52,90	2,75	244,99
1.35G+1.50Q	7,74		2,90	238,50	105,65	1,31	4,22	340,29	97,91	1,31	-72,82	4,22	340,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		84,14	237,62	105,27	35,29	119,44	339,02	97,53	35,29	-278,26	119,44	339,02
1.00G+1.00Q	5,62		1,88	171,72	76,09	0,87	2,75	244,99	70,47	0,87	-52,90	2,75	244,99
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		56,04	171,13	75,83	23,52	79,56	244,15	70,21	23,52	-189,87	79,56	244,15
1.35G+1.05Q	7,29		1,81	218,45	96,85	0,89	2,70	311,65	89,56	0,89	-68,62	2,70	311,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		137,21	216,98	96,21	57,52	194,73	309,55	88,92	57,52	-411,04	194,73	309,55
1.00G+0.70Q	5,32		1,15	158,35	70,22	0,59	1,74	225,90	64,90	0,59	-50,11	1,74	225,90
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		91,42	157,37	69,79	38,34	129,76	224,50	64,47	38,34	-278,38	129,76	224,50

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 606	Τέλος: 607	Μέλος: 1108	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[606] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[607] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,62	181,36	20,38	0,03	-0,59	199,43	15,76	0,03	-43,58	-0,59	199,43
Q	1,00		3,37	63,64	6,85	0,30	3,66	69,99	5,85	0,30	-9,32	3,66	69,99
1.35G+1.50Q	7,74		4,22	340,29	37,79	0,49	4,70	374,21	30,05	0,49	-72,82	4,70	374,21
ΣΣ:+x	5,12		267,11	210,87	24,05	24,71	-288,85	236,97	18,43	-24,37	153,66	-265,20	231,88
ΣΣ:+x	5,12		-265,20	215,49	23,55	-24,37	291,11	231,88	18,93	24,71	-250,00	291,11	236,97
ΣΣ:+z	5,12		277,15	210,65	24,02	24,02	-298,05	237,14	18,47	-23,68	164,66	-275,23	231,70
ΣΣ:+z	5,12		-275,23	215,71	23,59	-23,68	300,30	231,70	18,90	24,02	-261,00	300,30	237,14
ΣΣ:-x	5,12		261,60	210,83	23,96	20,89	-279,42	236,89	18,53	-20,56	159,29	-259,68	231,95
ΣΣ:-x	5,12		-259,68	215,53	23,65	-20,56	281,68	231,95	18,84	20,89	-255,63	281,68	236,89
ΣΣ:-z	5,12		269,49	210,89	23,98	22,80	-289,51	236,87	18,50	-22,46	151,31	-267,57	231,97
ΣΣ:-z	5,12		-267,57	215,46	23,62	-22,46	291,77	231,97	18,86	22,80	-247,65	291,77	236,87
			-153,63	1,68	0,18	-15,51	-169,14	1,86	0,18	-15,51	273,93	-153,63	1,86
			128,02	-1,40	-0,15	12,93	140,95	-1,55	-0,15	12,93	-228,28	140,95	-1,55
1.00G+1.00Q	5,62		2,75	244,99	27,23	0,33	3,08	269,41	21,61	0,33	-52,90	3,08	269,41
1.00G+1.00Q	5,62		2,75	244,99	27,23	0,33	3,08	269,41	21,61	0,33	-52,90	3,08	269,41
1.35G+1.50Q	7,74		4,22	340,29	37,79	0,49	4,70	374,21	30,05	0,49	-72,82	4,70	374,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		119,44	339,03	37,65	12,12	131,56	372,81	29,92	12,12	-278,26	131,56	372,81
1.00G+1.00Q	5,62		2,75	244,99	27,23	0,33	3,08	269,41	21,61	0,33	-52,90	3,08	269,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		79,56	244,15	27,14	8,08	87,65	268,48	21,52	8,08	-189,87	87,65	268,48
1.35G+1.05Q	7,29		2,70	311,65	34,70	0,35	3,05	342,71	27,42	0,35	-68,62	3,05	342,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		194,73	309,55	34,48	19,74	214,48	340,39	27,20	19,74	-411,04	214,48	340,39
1.00G+0.70Q	5,32		1,74	225,90	25,17	0,24	1,98	248,42	19,85	0,24	-50,11	1,98	248,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		129,76	224,50	25,03	13,17	142,93	246,87	19,71	13,17	-278,38	142,93	246,87

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 607	Τέλος: 608	Μέλος: 1109		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[607] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[608] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,59	199,43	-15,75	0,06	-0,53	181,37	-20,37	0,06	-43,58	-0,53	199,43
Q	1,00		3,66	69,99	-5,85	-0,30	3,37	63,64	-6,85	-0,30	-9,32	3,66	69,99
1.35G+1.50Q	7,74		4,70	374,21	-30,04	-0,37	4,34	340,30	-37,77	-0,37	-72,82	4,70	374,21
ΣΣ:+x	5,12		291,11	231,88	-18,43	21,10	-268,58	215,51	-24,04	-21,26	151,57	291,11	236,97
ΣΣ:+x	5,12		-288,85	236,97	-18,92	-21,26	270,67	210,86	-23,55	21,10	-247,91	-268,58	231,88
ΣΣ:+z	5,12		300,30	231,70	-18,36	26,36	-272,46	215,60	-24,11	-26,52	166,02	300,30	237,14
ΣΣ:+z	5,12		-298,05	237,14	-18,99	-26,52	274,55	210,77	-23,47	26,36	-262,36	-272,46	231,70
ΣΣ:-x	5,12		281,68	231,95	-18,34	27,89	-252,12	215,34	-24,13	-28,05	163,07	281,68	236,89
ΣΣ:-x	5,12		-279,42	236,89	-19,01	-28,05	254,22	211,03	-23,46	27,89	-259,41	-252,12	231,95
ΣΣ:-z	5,12		291,77	231,98	-18,38	25,02	-264,95	215,35	-24,09	-25,18	151,52	291,77	236,87
ΣΣ:-z	5,12		-289,51	236,87	-18,97	-25,18	267,05	211,02	-23,50	25,02	-247,86	-264,95	231,98
			-169,14	1,86	-0,15	13,59	-155,54	1,71	-0,15	13,59	273,93	-155,54	1,86
			140,95	-1,55	0,13	-11,33	129,62	-1,42	0,13	-11,33	-228,28	140,95	-1,55
1.00G+1.00Q	5,62		3,08	269,41	-21,60	-0,24	2,84	245,00	-27,22	-0,24	-52,90	3,08	269,41
1.00G+1.00Q	5,62		3,08	269,41	-21,60	-0,24	2,84	245,00	-27,22	-0,24	-52,90	3,08	269,41
1.35G+1.50Q	7,74		4,70	374,21	-30,04	-0,37	4,34	340,30	-37,77	-0,37	-72,82	4,70	374,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		131,56	372,81	-29,92	-10,56	120,99	339,02	-37,66	-10,56	-278,26	131,56	372,81
1.00G+1.00Q	5,62		3,08	269,41	-21,60	-0,24	2,84	245,00	-27,22	-0,24	-52,90	3,08	269,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		87,65	268,48	-21,52	-7,04	80,61	244,15	-27,14	-7,04	-189,87	87,65	268,48
1.35G+1.05Q	7,29		3,05	342,71	-27,40	-0,23	2,82	311,66	-34,69	-0,23	-68,62	3,05	342,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		214,48	340,39	-27,21	-17,23	197,25	309,53	-34,50	-17,23	-411,04	214,48	340,39
1.00G+0.70Q	5,32		1,98	248,42	-19,84	-0,15	1,83	225,91	-25,16	-0,15	-50,11	1,98	248,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		142,93	246,87	-19,72	-11,48	131,45	224,49	-25,04	-11,48	-278,38	142,93	246,87

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 608	Τέλος: 609	Μέλος: 1110		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[608] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[609] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,53	181,37	-51,90	0,11	-0,42	127,16	-56,52	0,11	-43,58	-0,42	181,37
Q	1,00		3,37	63,64	-18,56	-0,93	2,43	44,57	-19,56	-0,93	-9,32	3,37	63,64
1.35G+1.50Q	7,74		4,34	340,30	-97,91	-1,26	3,08	238,53	-105,64	-1,26	-72,82	4,34	340,30
ΣΣ:+x	5,12		270,67	210,86	-60,49	73,70	-195,03	151,08	-66,99	-74,37	148,95	270,67	215,51
ΣΣ:+x	5,12		-268,58	215,51	-61,87	-74,37	196,46	147,81	-65,61	73,70	-245,29	-195,03	210,86
ΣΣ:+z	5,12		274,55	210,77	-60,41	76,66	-195,98	151,10	-67,07	-77,32	168,23	274,55	215,60
ΣΣ:+z	5,12		-272,46	215,60	-61,95	-77,32	197,42	147,79	-65,53	76,66	-264,57	-195,98	210,77
ΣΣ:-x	5,12		254,22	211,04	-60,46	71,65	-180,63	150,89	-67,02	-72,31	165,90	254,22	215,34
ΣΣ:-x	5,12		-252,12	215,34	-61,90	-72,31	182,07	148,01	-65,58	71,65	-262,24	-180,63	211,04
ΣΣ:-z	5,12		267,05	211,02	-60,49	73,95	-191,11	150,92	-66,99	-74,61	152,06	267,05	215,35
ΣΣ:-z	5,12		-264,96	215,35	-61,87	-74,61	192,54	147,97	-65,60	73,95	-248,40	-191,11	211,02
			-155,54	1,71	-0,50	44,38	-111,16	1,21	-0,50	44,38	273,93	-111,16	1,71
			129,62	-1,42	0,42	-36,98	92,64	-1,01	0,42	-36,98	-228,28	129,62	-1,42
1.00G+1.00Q	5,62		2,84	245,00	-70,46	-0,83	2,01	171,73	-76,08	-0,83	-52,90	2,84	245,00
1.00G+1.00Q	5,62		2,84	245,00	-70,46	-0,83	2,01	171,73	-76,08	-0,83	-52,90	2,84	245,00
1.35G+1.50Q	7,74		4,34	340,30	-97,91	-1,26	3,08	238,53	-105,64	-1,26	-72,82	4,34	340,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		120,99	339,02	-97,53	-34,54	86,45	237,62	-105,27	-34,54	-278,26	120,99	339,02
1.00G+1.00Q	5,62		2,84	245,00	-70,46	-0,83	2,01	171,73	-76,08	-0,83	-52,90	2,84	245,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		80,61	244,15	-70,21	-23,02	57,59	171,13	-75,83	-23,02	-189,87	80,61	244,15

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[608] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[609] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		2,82	311,66	-89,55	-0,84	1,98	218,47	-96,84	-0,84	-68,62	2,82	311,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		197,25	309,53	-88,93	-56,31	140,94	216,96	-96,22	-56,31	-411,04	197,25	309,53
1.00G+0.70Q	5,32		1,83	225,91	-64,89	-0,55	1,28	158,36	-70,21	-0,55	-50,11	1,83	225,91
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		131,45	224,49	-64,48	-37,53	93,92	157,36	-69,80	-37,53	-278,38	131,45	224,49

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 609	Τέλος: 673	Μέλος: 1111		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[609] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[673] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76		-0,42	127,16	-88,85	0,26	-0,16	35,93	-93,60	0,26	-43,58	-0,16	127,16
Q	1,06		2,43	44,57	-31,58	-1,71	0,72	12,46	-32,64	-1,71	-9,32	2,43	44,57
1.35G+1.50Q	8,00		3,08	238,53	-167,32	-2,21	0,86	67,21	-175,32	-2,21	-72,82	3,08	238,53
ΣΣ: +x	5,28		196,46	147,81	-103,45	136,61	-58,45	42,62	-111,11	-137,69	147,03	196,46	151,08
ΣΣ: +x	5,28		-195,03	151,08	-105,82	-137,69	58,80	41,72	-108,74	136,61	-243,37	-58,45	147,81
ΣΣ: +z	5,28		197,42	147,79	-103,42	137,75	-58,27	42,60	-111,14	-138,83	171,34	197,42	151,10
ΣΣ: +z	5,28		-195,98	151,10	-105,86	-138,83	58,63	41,73	-108,70	137,75	-267,68	-58,27	147,79
ΣΣ: -x	5,28		182,07	148,01	-103,57	126,99	-53,68	42,53	-111,00	-128,07	169,01	182,07	150,88
ΣΣ: -x	5,28		-180,64	150,88	-105,71	-128,07	54,03	41,80	-108,85	126,99	-265,35	-53,68	148,01
ΣΣ: -z	5,28		192,55	147,97	-103,55	134,16	-56,97	42,55	-111,01	-135,24	152,93	192,55	150,92
ΣΣ: -z	5,28		-191,11	150,92	-105,73	-135,24	57,33	41,78	-108,83	134,16	-249,27	-56,97	147,97
			-111,16	1,21	-0,87	79,46	-31,70	0,34	-0,87	79,46	273,93	-31,70	1,21
			92,64	-1,01	0,73	-66,22	26,42	-0,28	0,73	-66,22	-228,28	92,64	-1,01
1.00G+1.00Q	5,81		2,01	171,73	-120,43	-1,45	0,56	48,40	-126,24	-1,45	-52,90	2,01	171,73
1.00G+1.00Q	5,81		2,01	171,73	-120,43	-1,45	0,56	48,40	-126,24	-1,45	-52,90	2,01	171,73
1.35G+1.50Q	8,00		3,08	238,53	-167,32	-2,21	0,86	67,21	-175,32	-2,21	-72,82	3,08	238,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		86,45	237,62	-166,66	-61,81	24,64	66,95	-174,67	-61,81	-278,26	86,45	237,62
1.00G+1.00Q	5,81		2,01	171,73	-120,43	-1,45	0,56	48,40	-126,24	-1,45	-52,90	2,01	171,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81		57,59	171,13	-119,99	-41,18	16,41	48,23	-125,81	-41,18	-189,87	57,59	171,13
1.35G+1.05Q	7,53		1,98	218,47	-153,10	-1,44	0,54	61,60	-160,63	-1,44	-68,62	1,98	218,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		140,94	216,96	-152,01	-100,77	40,16	61,18	-159,54	-100,77	-411,04	140,94	216,96
1.00G+0.70Q	5,50		1,28	158,36	-110,95	-0,94	0,34	44,66	-116,45	-0,94	-50,11	1,28	158,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		93,92	157,35	-110,23	-67,16	26,76	44,38	-115,72	-67,16	-278,38	93,92	157,35

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 68, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 673	Τέλος: 322	Μέλος: 1112		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[673] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[322] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76		-0,16	35,93	-137,59	0,62			-138,82	0,62	-43,58	-0,03	35,93
Q	1,05		0,72	12,46	-47,80	-2,78			-48,07	-2,78	-9,32	0,72	12,46
1.35G+1.50Q	8,00		0,86	67,20	-257,44	-3,32			-259,52	-3,32	-72,82	0,86	67,20
ΣΣ:+x	5,28		58,80	41,72	-159,76	224,78	-0,02		-164,59	-226,14	145,78	58,80	42,62
ΣΣ:+x	5,28		-58,45	42,62	-163,22	-226,14	0,02		-161,13	224,78	-242,12	-11,69	41,72
ΣΣ:+z	5,28		58,63	41,73	-159,81	224,19	-0,02		-164,54	-225,54	176,40	58,63	42,60
ΣΣ:+z	5,28		-58,28	42,60	-163,17	-225,54	0,02		-161,18	224,19	-272,75	-11,64	41,73
ΣΣ:-x	5,28		54,03	41,80	-160,08	206,57	-0,03		-164,27	-207,92	173,22	54,03	42,53
ΣΣ:-x	5,28		-53,68	42,53	-162,89	-207,92	0,03		-161,46	206,57	-269,56	-10,71	41,80
ΣΣ:-z	5,28		57,33	41,78	-160,00	219,20	-0,02		-164,34	-220,55	154,51	57,33	42,55
ΣΣ:-z	5,28		-56,98	42,55	-162,97	-220,55	0,02		-161,38	219,20	-250,85	-11,38	41,78
			-31,70	0,34	-1,29	121,92			-1,29	121,92	273,93	-6,34	0,34
			26,42	-0,28	1,08	-101,60			1,08	-101,60	-228,28	26,42	-0,28
1.00G+1.00Q	5,81		0,56	48,40	-185,38	-2,15			-186,90	-2,15	-52,90	0,56	48,40
1.00G+1.00Q	5,81		0,56	48,40	-185,38	-2,15			-186,90	-2,15	-52,90	0,56	48,40
1.35G+1.50Q	8,00		0,86	67,20	-257,44	-3,32			-259,52	-3,32	-72,82	0,86	67,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		24,64	66,95	-256,47	-94,77			-258,55	-94,77	-278,26	24,64	66,95
1.00G+1.00Q	5,81		0,56	48,40	-185,38	-2,15			-186,90	-2,15	-52,90	0,56	48,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81		16,41	48,23	-184,74	-63,12			-186,25	-63,12	-189,87	16,41	48,23
1.35G+1.05Q	7,53		0,54	61,60	-235,93	-2,07			-237,89	-2,07	-68,62	0,54	61,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		40,16	61,18	-234,32	-154,48			-236,27	-154,48	-411,04	40,16	61,18
1.00G+0.70Q	5,50		0,34	44,66	-171,05	-1,32			-172,47	-1,32	-50,11	0,34	44,66
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		26,76	44,38	-169,97	-102,92			-171,40	-102,92	-278,38	26,76	44,38

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 69, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 323	Τέλος: 610	Μέλος: 1113	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[323] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[610] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72				47,66	-5,00	-5,00	45,30	42,94	-5,00	-1,02	-1,00	45,30
Q	0,95				16,67	-0,03	-0,03	16,19	15,72	-0,03	-0,37	-0,01	16,19
1.35G+1.50Q	7,79				89,34	-6,79	-6,79	85,44	81,55	-6,79	-1,93	-1,36	85,44
ΣΣ:+x	5,19				56,56	120,57	-130,68	53,97	50,23	-130,68	314,47	-26,14	52,82
ΣΣ:+x	5,19				55,42	-130,68	120,57	52,82	51,37	120,57	-316,90	120,57	53,97
ΣΣ:+z	5,19				56,51	68,42	-78,53	53,92	50,28	-78,53	344,65	-15,70	52,87
ΣΣ:+z	5,19				55,47	-78,53	68,42	52,87	51,32	68,42	-347,07	68,42	53,92
ΣΣ:-x	5,19				56,41	45,90	-56,00	53,82	50,38	-56,01	300,12	-11,20	52,97
ΣΣ:-x	5,19				55,57	-56,01	45,90	52,97	51,22	45,90	-302,54	45,90	53,82
ΣΣ:-z	5,19				56,45	62,88	-72,99	53,85	50,34	-72,99	255,42	-14,60	52,93
ΣΣ:-z	5,19				55,53	-72,99	62,88	52,93	51,26	62,88	-257,84	62,88	53,85
					0,51	-101,49	-101,49	0,51	0,51	-101,49	-12,76	-20,30	0,51
					-0,43	84,57	84,57	-0,43	-0,43	84,57	10,64	84,57	-0,43
1.00G+1.00Q	5,66				64,32	-5,03	-5,03	61,49	58,66	-5,03	-1,39	-1,01	61,49
1.00G+1.00Q	5,66				64,32	-5,03	-5,03	61,49	58,66	-5,03	-1,39	-1,01	61,49
1.35G+1.50Q	7,79				89,34	-6,79	-6,79	85,44	81,55	-6,79	-1,93	-1,36	85,44
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79				88,95	69,32	69,32	85,06	81,17	69,32	7,64	69,32	85,06
1.00G+1.00Q	5,66				64,32	-5,03	-5,03	61,49	58,66	-5,03	-1,39	-1,01	61,49
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66				64,07	45,71	45,71	61,24	58,40	45,71	4,99	45,71	61,24
1.35G+1.05Q	7,36				81,84	-6,78	-6,78	78,16	74,47	-6,78	-1,77	-1,36	78,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36				81,20	120,08	120,08	77,52	73,84	120,08	14,19	120,08	77,52
1.00G+0.70Q	5,38				59,32	-5,02	-5,02	56,63	53,94	-5,02	-1,28	-1,00	56,63
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38				58,90	79,55	79,55	56,21	53,52	79,55	9,36	79,55	56,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 69, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 610	Τέλος: 611	Μέλος: 1114		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[610] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[611] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-5,00	45,30	14,62	-6,33	-11,33	57,83	10,46	-6,33	-1,02	-5,00	57,83
Q	1,00		-0,03	16,19	5,15	-1,04	-1,07	20,84	4,15	-1,04	-0,37	-0,03	20,84
1.35G+1.50Q	7,11		-6,79	85,44	27,46	-10,11	-16,90	109,34	20,34	-10,11	-1,93	-6,79	109,34
ΣΣ:+x	4,66		120,57	52,82	17,34	63,52	-207,49	68,96	12,39	-77,25	306,90	-130,68	67,55
ΣΣ:+x	4,66		-130,68	53,96	17,04	-77,25	183,65	67,55	12,68	63,52	-309,32	183,65	68,96
ΣΣ:+z	4,66		68,42	52,87	17,33	32,97	-124,44	68,91	12,39	-46,70	336,31	-78,52	67,60
ΣΣ:+z	4,66		-78,52	53,91	17,05	-46,70	100,60	67,60	12,68	32,97	-338,73	100,60	68,91
ΣΣ:-x	4,66		45,90	52,97	17,31	25,12	-93,26	68,79	12,42	-38,85	295,69	-56,00	67,72
ΣΣ:-x	4,66		-56,00	53,81	17,07	-38,85	69,42	67,72	12,65	25,12	-298,11	69,42	68,79
ΣΣ:-z	4,66		62,88	52,93	17,31	30,09	-115,42	68,83	12,42	-43,83	250,95	-72,99	67,68
ΣΣ:-z	4,66		-72,99	53,85	17,07	-43,83	91,58	67,68	12,65	30,09	-253,37	91,58	68,83
			-101,49	0,51	0,12	-69,90	-171,38	0,63	0,12	-69,90	-12,76	-101,49	0,63
			84,57	-0,43	-0,10	58,25	142,82	-0,53	-0,10	58,25	10,64	142,82	-0,53
1.00G+1.00Q	5,16		-5,03	61,49	19,77	-7,37	-12,40	78,68	14,61	-7,37	-1,39	-5,03	78,68
1.00G+1.00Q	5,16		-5,03	61,49	19,77	-7,37	-12,40	78,68	14,61	-7,37	-1,39	-5,03	78,68
1.35G+1.50Q	7,11		-6,79	85,44	27,46	-10,11	-16,90	109,34	20,34	-10,11	-1,93	-6,79	109,34
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		69,32	85,06	27,37	42,31	111,63	108,87	20,25	42,31	7,64	111,63	108,87
1.00G+1.00Q	5,16		-5,03	61,49	19,77	-7,37	-12,40	78,68	14,61	-7,37	-1,39	-5,03	78,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		45,71	61,23	19,71	27,57	73,29	78,36	14,55	27,57	4,99	73,29	78,36
1.35G+1.05Q	6,66		-6,78	78,15	25,14	-9,64	-16,42	99,96	18,48	-9,64	-1,77	-6,78	99,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		120,08	77,51	24,99	77,73	197,81	99,17	18,33	77,73	14,19	197,81	99,17
1.00G+0.70Q	4,86		-5,02	56,63	18,22	-7,06	-12,08	72,42	13,36	-7,06	-1,28	-5,02	72,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		79,55	56,21	18,12	51,19	130,74	71,90	13,26	51,19	9,36	130,74	71,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 69, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 611	Τέλος: 612	Μέλος: 1115		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[611] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[612] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-11,33	57,84	-18,30	-9,22	-20,55	37,46	-22,46	-9,22	-1,02	-11,33	57,84
Q	1,00		-1,07	20,84	-6,61	-2,28	-3,35	13,74	-7,61	-2,28	-0,37	-1,07	20,84
1.35G+1.50Q	7,11		-16,90	109,34	-34,62	-15,86	-32,77	71,17	-41,73	-15,86	-1,93	-16,90	109,34
ΣΣ:+x	4,66		183,65	67,55	-21,52	23,47	-248,21	44,98	-26,35	-44,19	299,38	-207,49	68,96
ΣΣ:+x	4,66		-207,49	68,96	-21,69	-44,19	203,65	43,67	-26,17	23,47	-301,81	203,65	67,55
ΣΣ:+z	4,66		100,60	67,60	-21,51	10,48	-149,14	44,91	-26,35	-31,20	328,02	-124,44	68,91
ΣΣ:+z	4,66		-124,44	68,91	-21,70	-31,20	104,59	43,74	-26,17	10,48	-330,44	104,59	67,60
ΣΣ:-x	4,66		69,42	67,72	-21,51	15,68	-122,46	44,79	-26,35	-36,39	291,22	-93,26	68,79

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[611] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[612] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,66		-93,26	68,79	-21,70	-36,39	77,90	43,86	-26,17	15,68	-293,64	77,90	67,72
ΣΣ:-z	4,66		91,58	67,69	-21,51	14,36	-141,73	44,83	-26,35	-35,07	246,54	-115,42	68,83
ΣΣ:-z	4,66		-115,42	68,83	-21,69	-35,07	97,17	43,81	-26,17	14,36	-248,96	97,17	67,69
			-171,38	0,63	-0,15	-47,53	-218,91	0,48	-0,15	-47,53	-12,76	-171,38	0,63
			142,82	-0,52	0,12	39,61	182,43	-0,40	0,12	39,61	10,64	182,43	-0,52
1.00G+1.00Q	5,16		-12,40	78,68	-24,91	-11,50	-23,90	51,19	-30,06	-11,50	-1,39	-12,40	78,68
1.00G+1.00Q	5,16		-12,40	78,68	-24,91	-11,50	-23,90	51,19	-30,06	-11,50	-1,39	-12,40	78,68
1.35G+1.50Q	7,11		-16,90	109,34	-34,62	-15,86	-32,77	71,17	-41,73	-15,86	-1,93	-16,90	109,34
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		111,63	108,87	-34,51	19,78	131,42	70,81	-41,62	19,78	7,64	131,42	108,87
1.00G+1.00Q	5,16		-12,40	78,68	-24,91	-11,50	-23,90	51,19	-30,06	-11,50	-1,39	-12,40	78,68
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		73,29	78,36	-24,83	12,27	85,56	50,95	-29,99	12,27	4,99	85,56	78,36
1.35G+1.05Q	6,66		-16,42	99,96	-31,64	-14,84	-31,26	64,99	-38,30	-14,84	-1,77	-16,42	99,96
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		197,81	99,17	-31,46	44,58	242,38	64,38	-38,12	44,58	14,19	242,38	99,17
1.00G+0.70Q	4,86		-12,08	72,42	-22,93	-10,81	-22,89	47,07	-27,78	-10,81	-1,28	-12,08	72,42
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		130,74	71,90	-22,80	28,79	159,53	46,67	-27,66	28,79	9,36	159,53	71,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 69, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 612	Τέλος: 39	Μέλος: 1116	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00 a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[612] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,97		-20,55	37,46	-51,36	-15,52	-36,07	-15,89	-55,34	-15,52	-1,02	-20,55	37,46
Q	1,03		-3,35	13,74	-18,43	-4,48	-7,83	-5,20	-19,45	-4,48	-0,37	-3,35	13,74
1.35G+1.50Q	6,90		-32,77	71,17	-96,98	-27,66	-60,43	-29,26	-103,88	-27,66	-1,93	-32,77	71,17
ΣΣ:+x	4,49		203,65	43,68	-60,36	9,15	-261,85	-17,80	-65,28	-44,64	292,01	203,65	43,68
ΣΣ:+x	4,49		-248,21	44,98	-60,79	-44,64	181,80	-19,18	-64,84	9,15	-294,43	-248,21	44,98
ΣΣ:+z	4,49		104,59	43,74	-60,35	10,22	-161,70	-17,93	-65,29	-45,71	319,91	104,59	44,91
ΣΣ:+z	4,49		-149,14	44,91	-60,80	-45,71	81,65	-19,06	-64,84	10,22	-322,33	-149,14	43,74
ΣΣ:-x	4,49		77,90	43,86	-60,36	13,76	-153,97	-18,06	-65,28	-49,25	286,75	-122,46	44,79
ΣΣ:-x	4,49		-122,46	44,79	-60,79	-49,25	73,92	-18,93	-64,84	13,76	-289,18	77,90	43,86
ΣΣ:-z	4,49		97,17	43,82	-60,37	14,46	-164,12	-17,98	-65,27	-49,95	242,22	-141,73	43,82
ΣΣ:-z	4,49		-141,73	44,84	-60,78	-49,95	84,07	-19,01	-64,86	14,46	-244,64	97,17	44,84
			-218,91	0,48	-0,28	-30,38	-249,29	0,21	-0,28	-30,38	-12,76	-218,91	0,48
			182,43	-0,40	0,23	25,32	207,75	-0,17	0,23	25,32	10,64	202,68	-0,40
1.00G+1.00Q	5,00		-23,90	51,19	-69,79	-19,99	-43,89	-21,09	-74,79	-19,99	-1,39	-23,90	51,19
1.00G+1.00Q	5,00		-23,90	51,19	-69,79	-19,99	-43,89	-21,09	-74,79	-19,99	-1,39	-23,90	51,19
1.35G+1.50Q	6,90		-32,77	71,17	-96,98	-27,66	-60,43	-29,26	-103,88	-27,66	-1,93	-32,77	71,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,90		131,42	70,81	-96,77	-4,88	126,54	-29,41	-103,68	-4,88	7,64	131,42	70,81
1.00G+1.00Q	5,00		-23,90	51,19	-69,79	-19,99	-43,89	-21,09	-74,79	-19,99	-1,39	-23,90	51,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,00		85,56	50,95	-69,65	-4,80	80,75	-21,20	-74,65	-4,80	4,99	85,56	50,95
1.35G+1.05Q	6,44		-31,26	64,99	-88,69	-25,65	-56,91	-26,92	-95,13	-25,65	-1,77	-31,26	64,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,44		242,38	64,39	-88,34	12,33	254,71	-27,17	-94,78	12,33	14,19	252,24	64,39
1.00G+0.70Q	4,69		-22,89	47,07	-64,26	-18,65	-41,55	-19,53	-68,95	-18,65	-1,28	-22,89	47,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,69		159,53	46,67	-64,03	6,67	166,20	-19,71	-68,72	6,67	9,36	164,87	46,67

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 69, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 613(Προ)	Μέλος: 1117		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Όχι	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[613] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,95		-8,65	-15,89	17,21	7,90			11,79	7,90	-0,49		-15,89
Q	1,42		-2,84	-5,20	5,52	2,59			3,97	2,59	-0,18		-5,20
1.35G+1.50Q	8,81		-15,93	-29,25	31,52	14,54		-0,01	21,87	14,54	-0,92		-29,25
ΣΣ:+x	5,66		11,42	-19,18	20,60	28,78			13,15	-10,42	140,19	9,13	-17,80
ΣΣ:+x	5,66		-31,53	-17,80	19,35	-10,42		-0,01	14,40	28,78	-141,35		-19,18
ΣΣ:+z	5,66		1,35	-19,05	20,49	19,59			13,26	-1,23	153,69	1,08	-17,93
ΣΣ:+z	5,66		-21,46	-17,93	19,46	-1,23		-0,01	14,29	19,59	-154,84		-19,05
ΣΣ:-x	5,66		-0,82	-18,92	20,37	17,61			13,38	0,75	139,13		-18,06
ΣΣ:-x	5,66		-19,29	-18,06	19,58	0,75		-0,01	14,17	17,61	-140,28		-18,92
ΣΣ:-z	5,66		1,59	-19,00	20,44	19,81			13,31	-1,45	117,45	1,27	-17,98
ΣΣ:-z	5,66		-21,70	-17,98	19,51	-1,45		-0,01	14,24	19,81	-118,61		-19,00
			14,77	0,21	-0,19	-13,49			-0,19	-13,49	-6,63	11,82	0,21
			-12,31	-0,17	0,16	11,24			0,16	11,24	5,53		-0,17
1.00G+1.00Q	6,37		-11,49	-21,09	22,74	10,48			15,76	10,48	-0,66		-21,09
1.00G+1.00Q	6,37		-11,49	-21,09	22,74	10,48			15,76	10,48	-0,66		-21,09
1.35G+1.50Q	8,81		-15,93	-29,25	31,52	14,54		-0,01	21,87	14,54	-0,92		-29,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,81		-27,01	-29,41	31,66	24,66		-0,01	22,01	24,66	4,05		-29,41
1.00G+1.00Q	6,37		-11,49	-21,09	22,74	10,48			15,76	10,48	-0,66		-21,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,37		-18,87	-21,19	22,83	17,23		-0,01	15,85	17,23	2,65		-21,19
1.35G+1.05Q	8,17		-14,65	-26,91	29,04	13,38		-0,01	20,08	13,38	-0,84		-26,91
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,17		-33,12	-27,17	29,27	30,23		-0,01	20,32	30,23	7,45		-27,17
1.00G+0.70Q	5,94		-10,63	-19,53	21,08	9,71			14,57	9,71	-0,61		-19,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,94		-22,95	-19,70	21,23	20,95		-0,01	14,72	20,95	4,92		-19,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 70, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 614(Προ)	Τέλος: 42	Μέλος: 1118		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[614] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[42] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,04			-0,01	-20,05	-1,12	-1,22	-24,99	-25,56	-1,12	2,45		-24,99
Q	1,45				-6,32	-0,35	-0,38	-7,80	-7,91	-0,35	0,26		-7,80
1.35G+1.50Q	8,98			-0,02	-36,54	-2,03	-2,23	-45,44	-46,38	-2,03	3,70		-45,44
ΣΣ:+x	5,76			-0,01	-22,69	22,53	-27,50	-28,33	-30,03	-25,10	188,03		-29,45
ΣΣ:+x	5,76			-0,01	-23,72	-25,10	24,68	-29,45	-29,01	22,53	-182,85	19,74	-28,33
ΣΣ:+z	5,76			-0,01	-22,52	18,74	-23,34	-28,14	-30,21	-21,31	221,24		-29,65
ΣΣ:+z	5,76			-0,01	-23,89	-21,31	20,52	-29,65	-28,83	18,74	-216,06	16,42	-28,14
ΣΣ:-x	5,76			-0,01	-22,46	23,84	-28,94	-28,08	-30,26	-26,41	192,52		-29,70
ΣΣ:-x	5,76			-0,01	-23,95	-26,41	26,12	-29,70	-28,78	23,84	-187,34	20,89	-28,08
ΣΣ:-z	5,76			-0,01	-22,56	25,48	-30,73	-28,18	-30,16	-28,05	159,04		-29,60
ΣΣ:-z	5,76			-0,01	-23,85	-28,05	27,91	-29,60	-28,87	25,48	-153,86	22,33	-28,18
					-0,36	8,37	9,17	-0,40	-0,36	8,37	20,81	7,33	-0,40
					0,30	-6,97	-7,64	0,33	0,30	-6,97	-17,34		0,33
1.00G+1.00Q	6,49			-0,01	-26,36	-1,47	-1,61	-32,79	-33,47	-1,47	2,71		-32,79
1.00G+1.00Q	6,49			-0,01	-26,36	-1,47	-1,61	-32,79	-33,47	-1,47	2,71		-32,79
1.35G+1.50Q	8,98			-0,02	-36,54	-2,03	-2,23	-45,44	-46,38	-2,03	3,70		-45,44
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,98			-0,02	-36,27	-8,31	-9,10	-45,14	-46,11	-8,31	-11,91		-45,14
1.00G+1.00Q	6,49			-0,01	-26,36	-1,47	-1,61	-32,79	-33,47	-1,47	2,71		-32,79
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,49			-0,01	-26,19	-5,65	-6,19	-32,59	-33,29	-5,65	-7,69		-32,59

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[614] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[42] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,32			-0,02	-33,70	-1,88	-2,06	-41,93	-42,82	-1,88	3,58		-41,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,32			-0,02	-33,25	-12,33	-13,51	-41,43	-42,37	-12,33	-22,43		-41,43
1.00G+0.70Q	6,05			-0,01	-24,47	-1,36	-1,49	-30,45	-31,10	-1,36	2,63		-30,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05			-0,01	-24,17	-8,34	-9,13	-30,12	-30,80	-8,34	-14,71		-30,12

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 70, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 615	Μέλος: 1119		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[42] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[615] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		-10,88	-25,00	52,54	1,78	-9,10	25,58	48,63	1,78	-0,61	-9,10	25,58
Q	1,00		-1,42	-7,80	17,89	0,36	-1,06	9,58	16,89	0,36	-0,55	-1,06	9,58
1.35G+1.50Q	6,77		-16,82	-45,46	97,76	2,95	-13,87	48,91	90,98	2,95	-1,64	-13,87	48,91
ΣΣ: +x	4,41		92,26	-29,47	61,85	32,18	-96,61	30,76	56,71	-28,23	236,11	88,77	30,76
ΣΣ: +x	4,41		-115,55	-28,34	61,12	-28,23	77,26	29,99	57,44	32,18	-237,85	-96,61	29,99
ΣΣ: +z	4,41		196,48	-29,66	61,94	31,21	-197,86	30,84	56,62	-27,27	262,28	192,71	30,84
ΣΣ: +z	4,41		-219,77	-28,15	61,02	-27,27	178,52	29,90	57,54	31,21	-264,01	-197,86	29,90
ΣΣ: -x	4,41		250,66	-29,72	62,00	40,77	-241,48	30,81	56,56	-36,82	245,73	244,78	30,81
ΣΣ: -x	4,41		-273,95	-28,09	60,97	-36,82	222,13	29,94	57,59	40,77	-247,46	-241,48	29,94
ΣΣ: -z	4,41		179,86	-29,61	61,93	39,26	-175,20	30,76	56,63	-35,32	221,80	174,75	30,76
ΣΣ: -z	4,41		-203,15	-28,20	61,03	-35,32	155,86	29,99	57,53	39,26	-223,53	-175,20	29,99
			-241,13	-0,40	-0,22	23,15	-217,98	-0,62	-0,22	23,15	23,67	-217,98	-0,62
			200,94	0,33	0,18	-19,29	181,65	0,51	0,18	-19,29	-19,73	197,08	0,51
1.00G+1.00Q	4,91		-12,30	-32,81	70,42	2,15	-10,16	35,17	65,52	2,15	-1,16	-10,16	35,17
1.00G+1.00Q	4,91		-12,30	-32,81	70,42	2,15	-10,16	35,17	65,52	2,15	-1,16	-10,16	35,17
1.35G+1.50Q	6,77		-16,82	-45,46	97,76	2,95	-13,87	48,91	90,98	2,95	-1,64	-13,87	48,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		164,03	-45,16	97,92	-14,41	149,61	49,37	91,15	-14,41	-19,40	161,14	49,37
1.00G+1.00Q	4,91		-12,30	-32,81	70,42	2,15	-10,16	35,17	65,52	2,15	-1,16	-10,16	35,17
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		108,26	-32,61	70,53	-9,43	98,83	35,47	65,63	-9,43	-12,99	106,38	35,47
1.35G+1.05Q	6,32		-16,18	-41,95	89,71	2,79	-13,40	44,60	83,38	2,79	-1,40	-13,40	44,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		285,23	-41,45	89,98	-26,15	259,08	45,37	83,66	-26,15	-30,99	280,00	45,37
1.00G+0.70Q	4,61		-11,88	-30,47	65,06	2,04	-9,84	32,29	60,45	2,04	-0,99	-9,84	32,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		189,07	-30,13	65,24	-17,26	171,81	32,80	60,64	-17,26	-20,72	185,61	32,80

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 70, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 615	Τέλος: 616	Μέλος: 1120		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[615] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[616] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-9,10	25,57	21,24	2,66	-6,44	44,73	17,09	2,66	-0,61	-6,44	44,73
Q	1,00		-1,06	9,58	6,98	0,45	-0,60	16,06	5,98	0,45	-0,55	-0,60	16,06
1.35G+1.50Q	7,11		-13,87	48,89	39,14	4,27	-9,60	84,48	32,03	4,27	-1,64	-9,60	84,48
ΣΣ:+x	4,66		77,26	29,98	24,88	29,44	-76,19	53,20	19,93	-23,64	241,01	77,26	52,33
ΣΣ:+x	4,66		-96,61	30,74	24,58	-23,64	62,64	52,33	20,22	29,44	-242,75	-76,19	53,20
ΣΣ:+z	4,66		178,52	29,89	24,91	40,98	-160,62	53,26	19,90	-35,19	270,71	178,52	52,26
ΣΣ:+z	4,66		-197,86	30,83	24,56	-35,19	147,07	52,26	20,25	40,98	-272,45	-160,62	53,26
ΣΣ:-x	4,66		222,13	29,93	24,92	52,94	-192,23	53,19	19,89	-47,14	253,50	222,13	53,19
ΣΣ:-x	4,66		-241,48	30,79	24,54	-47,14	178,68	52,33	20,26	52,94	-255,24	-192,23	52,33
ΣΣ:-z	4,66		155,86	29,97	24,90	43,38	-137,92	53,15	19,91	-37,58	226,46	155,86	52,38
ΣΣ:-z	4,66		-175,20	30,74	24,57	-37,58	124,37	52,38	20,24	43,38	-228,19	-137,92	53,15
			-217,98	-0,62	-0,17	38,37	-179,60	-0,78	-0,17	38,37	23,67	-179,60	-0,78
			181,65	0,51	0,14	-31,98	149,67	0,65	0,14	-31,98	-19,73	181,65	0,65
1.00G+1.00Q	5,16		-10,16	35,15	28,22	3,11	-7,04	60,79	23,06	3,11	-1,16	-7,04	60,79
1.00G+1.00Q	5,16		-10,16	35,15	28,22	3,11	-7,04	60,79	23,06	3,11	-1,16	-7,04	60,79
1.35G+1.50Q	7,11		-13,87	48,89	39,14	4,27	-9,60	84,48	32,03	4,27	-1,64	-9,60	84,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		149,61	49,35	39,27	-24,51	125,10	85,07	32,16	-24,51	-19,40	149,61	85,07
1.00G+1.00Q	5,16		-10,16	35,15	28,22	3,11	-7,04	60,79	23,06	3,11	-1,16	-7,04	60,79
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		98,83	35,46	28,30	-16,07	82,76	61,18	23,15	-16,07	-12,99	98,83	61,18
1.35G+1.05Q	6,66		-13,40	44,58	36,00	4,07	-9,33	77,25	29,34	4,07	-1,40	-9,33	77,25
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		259,08	45,35	36,21	-43,90	215,18	78,23	29,55	-43,90	-30,99	259,08	78,23
1.00G+0.70Q	4,86		-9,84	32,28	26,13	2,98	-6,86	55,97	21,27	2,98	-0,99	-6,86	55,97
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		171,81	32,79	26,27	-29,00	142,81	56,63	21,41	-29,00	-20,72	171,81	56,63

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 70, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 616	Τέλος: 617	Μέλος: 1121	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS450X250X16			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος L=1,00		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Αρχή		
Συντελεστές	Ky =1,00			Οχι		
	Kz = 1,00			Οχι		
	α0y =1,00			β0y =1,00		
	α0z =1,00			β0z =1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[616] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[617] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-6,44	44,72	-7,32	2,90	-3,53	35,32	-11,48	2,90	-0,61	-3,53	44,72
Q	1,00		-0,61	16,06	-3,02	0,33	-0,28	12,54	-4,02	0,33	-0,55	-0,28	16,06
1.35G+1.50Q	7,11		-9,60	84,46	-14,41	4,41	-5,18	66,50	-21,52	4,41	-1,64	-5,18	84,46
ΣΣ:+x	4,66		62,64	52,31	-8,76	31,88	-47,14	41,96	-13,55	-25,71	245,87	62,64	53,18
ΣΣ:+x	4,66		-76,19	53,18	-8,90	-25,71	39,76	41,22	-13,42	31,88	-247,60	-47,14	52,31
ΣΣ:+z	4,66		147,07	52,25	-8,75	62,81	-98,73	42,02	-13,56	-56,64	279,12	147,07	53,25
ΣΣ:+z	4,66		-160,62	53,25	-8,91	-56,64	91,35	41,17	-13,41	62,81	-280,85	-98,73	52,25
ΣΣ:-x	4,66		178,68	52,32	-8,76	77,19	-116,05	41,96	-13,55	-71,02	261,27	178,68	53,18
ΣΣ:-x	4,66		-192,23	53,18	-8,90	-71,02	108,66	41,23	-13,42	77,19	-263,00	-116,05	52,32
ΣΣ:-z	4,66		124,37	52,36	-8,77	56,78	-82,93	41,92	-13,55	-50,61	231,13	124,37	53,14
ΣΣ:-z	4,66		-137,92	53,14	-8,89	-50,61	75,55	41,26	-13,42	56,78	-232,86	-82,93	52,36
			-179,60	-0,78	0,11	63,74	-115,86	-0,67	0,11	63,74	23,67	-115,86	-0,78
			149,67	0,65	-0,09	-53,12	96,55	0,56	-0,09	-53,12	-19,73	149,67	0,65
1.00G+1.00Q	5,16		-7,04	60,78	-10,34	3,23	-3,81	47,86	-15,49	3,23	-1,16	-3,81	60,78
1.00G+1.00Q	5,16		-7,04	60,78	-10,34	3,23	-3,81	47,86	-15,49	3,23	-1,16	-3,81	60,78
1.35G+1.50Q	7,11		-9,60	84,46	-14,41	4,41	-5,18	66,50	-21,52	4,41	-1,64	-5,18	84,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		125,10	85,05	-14,49	-43,39	81,71	67,00	-21,60	-43,39	-19,40	125,10	85,05
1.00G+1.00Q	5,16		-7,04	60,78	-10,34	3,23	-3,81	47,86	-15,49	3,23	-1,16	-3,81	60,78
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		82,76	61,17	-10,39	-28,64	54,12	48,20	-15,55	-28,64	-12,99	82,76	61,17
1.35G+1.05Q	6,66		-9,33	77,23	-13,05	4,27	-5,06	60,85	-19,71	4,27	-1,39	-5,06	77,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		215,18	78,21	-13,19	-75,41	139,77	61,69	-19,85	-75,41	-30,99	215,18	78,21
1.00G+0.70Q	4,86		-6,86	55,96	-9,43	3,13	-3,73	44,10	-14,29	3,13	-0,99	-3,73	55,96
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		142,81	56,61	-9,53	-49,98	92,83	44,66	-14,38	-49,98	-20,72	142,81	56,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 70, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 617	Τέλος: 314	Μέλος: 1122	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHS500X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Υ + Ζ	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[617] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[314] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72		-3,53	35,31	-32,96	3,53			-37,67	3,53	-0,61	-0,71	35,31
Q	0,95		-0,28	12,54	-12,07	0,28			-13,01	0,28	-0,55	-0,06	12,54
1.35G+1.50Q	7,79		-5,18	66,48	-62,59	5,19			-70,37	5,19	-1,64	-1,04	66,48
ΣΣ:+x	5,19		39,76	41,21	-38,62	47,14			-44,55	-39,76	250,56	39,76	41,95
ΣΣ:+x	5,19		-47,14	41,95	-39,36	-39,76			-43,81	47,14	-252,30	-9,43	41,21
ΣΣ:+z	5,19		91,35	41,16	-38,56	98,73			-44,60	-91,35	287,27	91,35	42,01
ΣΣ:+z	5,19		-98,73	42,01	-39,41	-91,35			-43,75	98,73	-289,00	-19,75	41,16
ΣΣ:-x	5,19		108,66	41,22	-38,62	116,05			-44,54	-108,66	268,82	108,66	41,95
ΣΣ:-x	5,19		-116,05	41,95	-39,35	-108,66			-43,81	116,05	-270,55	-23,21	41,22
ΣΣ:-z	5,19		75,55	41,25	-38,66	82,93			-44,51	-75,55	235,68	75,55	41,91
ΣΣ:-z	5,19		-82,93	41,91	-39,32	-75,55			-43,85	82,93	-237,41	-16,59	41,25
			-115,87	-0,67	0,67	115,87			0,67	115,87	23,67	-23,17	-0,67
			96,55	0,56	-0,56	-96,55			-0,56	-96,55	-19,73	96,55	0,56
1.00G+1.00Q	5,66		-3,81	47,85	-45,02	3,81			-50,68	3,81	-1,16	-0,76	47,85
1.00G+1.00Q	5,66		-3,81	47,85	-45,02	3,81			-50,68	3,81	-1,16	-0,76	47,85
1.35G+1.50Q	7,79		-5,18	66,48	-62,59	5,19			-70,37	5,19	-1,64	-1,04	66,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79		81,71	66,99	-63,09	-81,71			-70,88	-81,71	-19,40	81,71	66,99
1.00G+1.00Q	5,66		-3,81	47,85	-45,02	3,81			-50,68	3,81	-1,16	-0,76	47,85
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66		54,12	48,19	-45,36	-54,12			-51,02	-54,12	-12,99	54,12	48,19
1.35G+1.05Q	7,36		-5,06	60,84	-57,16	5,06			-64,52	5,06	-1,39	-1,01	60,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36		139,77	61,68	-58,00	-139,77			-65,36	-139,77	-30,99	139,77	61,68
1.00G+0.70Q	5,38		-3,73	44,09	-41,40	3,73			-46,78	3,73	-0,99	-0,75	44,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38		92,83	44,65	-41,96	-92,83			-47,34	-92,83	-20,72	92,83	44,65

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 315	Τέλος: 618	Μέλος: 1123	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ + Ζ	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[315] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[618] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76				113,99	-1,25	-0,33	29,48	112,75	-1,25	-57,35	-0,06	29,48
Q	1,06				38,55	0,88	0,23	9,99	38,28	0,88	-8,51	0,23	9,99
1.35G+1.50Q	8,00				211,71	-0,38	-0,10	54,78	209,63	-0,38	-90,18	-0,02	54,78
ΣΣ:+x	5,28		0,02		134,85	124,62	-32,82	34,88	130,30	-126,31	28,81	-6,55	34,06
ΣΣ:+x	5,28		-0,02		131,68	-126,31	32,39	34,06	133,48	124,62	-152,07	32,39	34,88
ΣΣ:+z	5,28		0,02		135,18	128,98	-33,97	34,97	129,97	-130,67	29,77	-6,79	33,97
ΣΣ:+z	5,28		-0,02		131,35	-130,67	33,54	33,97	133,81	128,98	-153,03	33,54	34,97
ΣΣ:-x	5,28		0,03		135,17	97,18	-25,72	34,97	129,98	-98,87	28,13	-5,15	33,97

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[315] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[618] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,28		-0,02		131,36	-98,87	25,28	33,97	133,80	97,18	-151,39	25,28	34,97
ΣΣ:-z	5,28		0,02		135,01	95,44	-25,26	34,92	130,15	-97,13	26,65	-5,05	34,02
ΣΣ:-z	5,28		-0,02		131,52	-97,13	24,82	34,02	133,63	95,44	-149,91	24,82	34,92
			0,01		-1,19	-189,25	-49,20	-0,31	-1,19	-189,25	-19,02	-9,83	-0,31
			-0,01		0,99	157,71	41,00	0,26	0,99	157,71	15,85	41,00	0,26
1.00G+1.00Q	5,81				152,54	-0,38	-0,10	39,46	151,03	-0,38	-65,86	-0,02	39,46
1.00G+1.00Q	5,81				152,54	-0,38	-0,10	39,46	151,03	-0,38	-65,86	-0,02	39,46
1.35G+1.50Q	8,00				211,71	-0,38	-0,10	54,78	209,63	-0,38	-90,18	-0,02	54,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		-0,01		212,61	141,56	36,80	55,01	210,53	141,56	-75,91	36,80	55,01
1.00G+1.00Q	5,81				152,54	-0,38	-0,10	39,46	151,03	-0,38	-65,86	-0,02	39,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81				153,14	94,25	24,50	39,62	151,63	94,25	-56,34	24,50	39,62
1.35G+1.05Q	7,53				194,36	-0,77	-0,20	50,28	192,41	-0,77	-86,35	-0,04	50,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		-0,01		195,86	235,79	61,29	50,67	193,90	235,79	-62,57	61,29	50,67
1.00G+0.70Q	5,50				140,98	-0,64	-0,17	36,47	139,55	-0,64	-63,30	-0,03	36,47
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		-0,01		141,97	157,07	40,83	36,73	140,54	157,07	-47,45	40,83	36,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 618	Τέλος: 619	Μέλος: 1124	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[618] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[619] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76		-0,33	29,48	73,30	-0,29	-0,61	100,40	68,55	-0,29	-57,35	-0,33	100,40
Q	1,06		0,23	9,99	25,11	0,70	0,93	34,57	24,05	0,70	-8,51	0,93	34,57
1.35G+1.50Q	8,00		-0,10	54,78	136,62	0,66	0,57	187,40	128,62	0,66	-90,18	0,57	187,40
ΣΣ:+x	5,28		32,38	34,06	86,85	75,39	-107,97	119,08	79,58	-75,30	24,91	-32,82	116,29
ΣΣ:+x	5,28		-32,82	34,88	84,87	-75,30	107,62	116,29	81,56	75,39	-148,17	107,62	119,08
ΣΣ:+z	5,28		33,54	33,97	86,97	83,72	-117,39	119,29	79,46	-83,64	26,55	-33,97	116,08
ΣΣ:+z	5,28		-33,97	34,97	84,75	-83,64	117,04	116,08	81,68	83,72	-149,81	117,04	119,29
ΣΣ:-x	5,28		25,28	33,98	86,91	70,07	-95,39	119,23	79,52	-69,98	30,74	-25,72	116,14
ΣΣ:-x	5,28		-25,72	34,96	84,81	-69,98	95,04	116,14	81,62	70,07	-154,00	95,04	119,23
ΣΣ:-z	5,28		24,82	34,02	86,86	67,01	-92,00	119,14	79,57	-66,92	26,05	-25,26	116,23
ΣΣ:-z	5,28		-25,26	34,92	84,85	-66,92	91,65	116,23	81,58	67,01	-149,31	91,65	119,14
			-49,20	-0,31	-0,87	-109,10	-158,30	-1,18	-0,87	-109,10	-19,02	-49,20	-1,18
			41,00	0,26	0,72	90,92	131,91	0,98	0,72	90,92	15,85	131,91	0,98
1.00G+1.00Q	5,81		-0,10	39,46	98,41	0,41	0,32	134,97	92,60	0,41	-65,86	0,32	134,97
1.00G+1.00Q	5,81		-0,10	39,46	98,41	0,41	0,32	134,97	92,60	0,41	-65,86	0,32	134,97
1.35G+1.50Q	8,00		-0,10	54,78	136,62	0,66	0,57	187,40	128,62	0,66	-90,18	0,57	187,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		36,80	55,01	137,28	82,49	119,29	188,28	129,27	82,49	-75,91	119,29	188,28
1.00G+1.00Q	5,81		-0,10	39,46	98,41	0,41	0,32	134,97	92,60	0,41	-65,86	0,32	134,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81		24,50	39,62	98,85	54,96	79,46	135,56	93,04	54,96	-56,34	79,46	135,56
1.35G+1.05Q	7,53		-0,20	50,28	125,32	0,35	0,15	171,84	117,79	0,35	-86,35	0,15	171,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		61,29	50,67	126,41	136,73	198,02	173,32	118,88	136,73	-62,57	198,02	173,32
1.00G+0.70Q	5,50		-0,17	36,47	90,88	0,20	0,04	124,60	85,38	0,20	-63,30	0,04	124,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		40,83	36,73	91,60	91,12	131,95	125,58	86,11	91,12	-47,45	131,95	125,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 619	Τέλος: 620	Μέλος: 1125		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[619] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[620] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,61	100,40	44,24	0,03	-0,58	142,33	39,62	0,03	-57,35	-0,58	142,33
Q	1,00		0,93	34,57	15,00	0,44	1,37	49,07	14,00	0,44	-8,51	1,37	49,07
1.35G+1.50Q	7,74		0,57	187,40	82,21	0,71	1,27	265,74	74,48	0,71	-90,18	1,27	265,74
ΣΣ:+x	5,12		107,62	116,29	52,29	42,21	-149,23	168,79	46,06	-41,73	22,44	-107,97	164,93
ΣΣ:+x	5,12		-107,97	119,08	51,18	-41,73	149,36	164,93	47,17	42,21	-145,70	149,36	168,79
ΣΣ:+z	5,12		117,04	116,09	52,29	50,10	-166,45	168,99	46,06	-49,62	25,66	-117,39	164,73
ΣΣ:+z	5,12		-117,39	119,29	51,18	-49,62	166,59	164,73	47,17	50,10	-148,92	166,59	168,99
ΣΣ:-x	5,12		95,04	116,15	52,21	45,13	-139,42	168,86	46,14	-44,64	33,97	-95,39	164,87
ΣΣ:-x	5,12		-95,39	119,23	51,26	-44,64	139,55	164,87	47,09	45,13	-157,23	139,55	168,86
ΣΣ:-z	5,12		91,65	116,23	52,23	41,94	-133,07	168,79	46,12	-41,46	26,22	-92,00	164,93
ΣΣ:-z	5,12		-92,00	119,14	51,24	-41,46	133,21	164,93	47,11	41,94	-149,48	133,21	168,79
			-158,30	-1,18	-0,53	-56,59	-214,88	-1,71	-0,53	-56,59	-19,02	-158,30	-1,71
			131,91	0,98	0,44	47,16	179,07	1,43	0,44	47,16	15,85	179,07	1,43
1.00G+1.00Q	5,62		0,32	134,97	59,23	0,47	0,79	191,40	53,61	0,47	-65,86	0,79	191,40
1.00G+1.00Q	5,62		0,32	134,97	59,23	0,47	0,79	191,40	53,61	0,47	-65,86	0,79	191,40
1.35G+1.50Q	7,74		0,57	187,40	82,21	0,71	1,27	265,74	74,48	0,71	-90,18	1,27	265,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		119,29	188,28	82,61	43,15	162,44	267,03	74,88	43,15	-75,91	162,44	267,03
1.00G+1.00Q	5,62		0,32	134,97	59,23	0,47	0,79	191,40	53,61	0,47	-65,86	0,79	191,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		79,46	135,56	59,50	28,77	108,23	192,25	53,88	28,77	-56,34	108,23	192,25
1.35G+1.05Q	7,29		0,15	171,84	75,47	0,51	0,66	243,66	68,18	0,51	-86,35	0,66	243,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		198,02	173,32	76,13	71,24	269,26	245,81	68,85	71,24	-62,57	269,26	245,81
1.00G+0.70Q	5,32		0,04	124,60	54,73	0,34	0,38	176,68	49,41	0,34	-63,30	0,38	176,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		131,95	125,58	55,18	47,50	179,45	178,10	49,86	47,50	-47,45	179,45	178,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 620	Τέλος: 621	Μέλος: 1126		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[620] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[621] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,58	142,33	16,31	0,07	-0,50	156,33	11,69	0,07	-57,35	-0,50	156,33
Q	1,00		1,37	49,07	5,34	0,15	1,52	53,91	4,34	0,15	-8,51	1,52	53,91
1.35G+1.50Q	7,74		1,27	265,75	30,03	0,32	1,60	291,91	22,29	0,32	-90,18	1,60	291,91
ΣΣ:+x	5,12		149,36	164,93	19,24	15,20	-162,55	185,38	13,61	-14,91	20,44	-149,23	181,19
ΣΣ:+x	5,12		-149,23	168,79	18,72	-14,91	162,97	181,19	14,12	15,20	-143,70	162,97	185,38
ΣΣ:+z	5,12		166,59	164,73	19,23	19,52	-184,06	185,52	13,62	-19,23	26,09	-166,45	181,05
ΣΣ:+z	5,12		-166,45	168,99	18,74	-19,23	184,49	181,05	14,11	19,52	-149,35	184,49	185,52
ΣΣ:-x	5,12		139,55	164,87	19,17	19,11	-156,70	185,31	13,67	-18,82	38,01	-139,42	181,26
ΣΣ:-x	5,12		-139,42	168,86	18,79	-18,82	157,13	181,26	14,06	19,11	-161,27	157,13	185,31
ΣΣ:-z	5,12		133,21	164,93	19,17	17,06	-148,83	185,29	13,68	-16,77	26,91	-133,07	181,28
ΣΣ:-z	5,12		-133,07	168,79	18,80	-16,77	149,26	181,28	14,05	17,06	-150,16	149,26	185,29
			-214,88	-1,71	-0,20	-15,94	-230,82	-1,91	-0,20	-15,94	-19,02	-214,88	-1,91
			179,07	1,43	0,16	13,28	192,35	1,59	0,16	13,28	15,85	192,35	1,59
1.00G+1.00Q	5,62		0,79	191,40	21,65	0,22	1,01	210,24	16,03	0,22	-65,86	1,01	210,24
1.00G+1.00Q	5,62		0,79	191,40	21,65	0,22	1,01	210,24	16,03	0,22	-65,86	1,01	210,24
1.35G+1.50Q	7,74		1,27	265,75	30,03	0,32	1,60	291,91	22,29	0,32	-90,18	1,60	291,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		162,44	267,03	30,18	12,28	174,71	293,34	22,44	12,28	-75,91	174,71	293,34
1.00G+1.00Q	5,62		0,79	191,40	21,65	0,22	1,01	210,24	16,03	0,22	-65,86	1,01	210,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		108,23	192,25	21,75	8,19	116,42	211,19	16,13	8,19	-56,34	116,42	211,19

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[620] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[621] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	7,29		0,66	243,67	27,63	0,26	0,91	267,65	20,34	0,26	-86,35	0,91	267,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		269,26	245,81	27,87	20,18	289,44	270,04	20,59	20,18	-62,57	289,44	270,04
1.00G+0.70Q	5,32		0,38	176,68	20,05	0,18	0,56	194,07	14,73	0,18	-63,30	0,56	194,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		179,45	178,11	20,21	13,46	192,91	195,66	14,89	13,46	-47,45	192,91	195,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 621	Τέλος: 622	Μέλος: 1127		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[621] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[622] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,50	156,33	-11,70	0,03	-0,48	142,33	-16,32	0,03	-57,35	-0,48	156,33
Q	1,00		1,52	53,91	-4,34	-0,15	1,36	49,07	-5,34	-0,15	-8,51	1,52	53,91
1.35G+1.50Q	7,74		1,60	291,91	-22,30	-0,19	1,40	265,74	-30,03	-0,19	-90,18	1,60	291,91
ΣΣ:+x	5,12		162,97	181,19	-13,61	14,14	-150,10	168,79	-19,24	-14,23	18,89	162,97	185,38
ΣΣ:+x	5,12		-162,55	185,38	-14,12	-14,23	150,43	164,93	-18,73	14,14	-142,15	-150,10	181,19
ΣΣ:+z	5,12		184,49	181,05	-13,52	15,50	-170,58	168,84	-19,33	-15,59	27,77	184,49	185,51
ΣΣ:+z	5,12		-184,06	185,51	-14,21	-15,59	170,91	164,88	-18,64	15,50	-151,03	-170,58	181,05
ΣΣ:-x	5,12		157,13	181,26	-13,51	13,19	-145,81	168,59	-19,34	-13,28	42,81	157,13	185,31
ΣΣ:-x	5,12		-156,70	185,31	-14,22	-13,28	146,14	165,13	-18,63	13,19	-166,07	-145,81	181,26
ΣΣ:-z	5,12		149,26	181,28	-13,56	11,50	-138,79	168,62	-19,29	-11,59	28,07	149,26	185,29
ΣΣ:-z	5,12		-148,83	185,29	-14,17	-11,59	139,12	165,10	-18,68	11,50	-151,33	-138,79	181,28
			-230,82	-1,91	0,15	20,86	-209,96	-1,76	0,15	20,86	-19,02	-209,96	-1,91
			192,35	1,59	-0,12	-17,39	174,97	1,47	-0,12	-17,39	15,85	192,35	1,59
1.00G+1.00Q	5,62		1,01	210,24	-16,03	-0,13	0,89	191,39	-21,65	-0,13	-65,86	1,01	210,24
1.00G+1.00Q	5,62		1,01	210,24	-16,03	-0,13	0,89	191,39	-21,65	-0,13	-65,86	1,01	210,24
1.35G+1.50Q	7,74		1,60	291,91	-22,30	-0,19	1,40	265,74	-30,03	-0,19	-90,18	1,60	291,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		174,71	293,34	-22,41	-15,84	158,87	267,06	-30,14	-15,84	-75,91	174,71	293,34
1.00G+1.00Q	5,62		1,01	210,24	-16,03	-0,13	0,89	191,39	-21,65	-0,13	-65,86	1,01	210,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		116,42	211,19	-16,11	-10,56	105,87	192,28	-21,73	-10,56	-56,34	116,42	211,19
1.35G+1.05Q	7,29		0,91	267,65	-20,35	-0,13	0,79	243,66	-27,63	-0,13	-86,35	0,91	267,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		289,44	270,04	-20,53	-26,20	263,24	245,86	-27,82	-26,20	-62,57	289,44	270,04
1.00G+0.70Q	5,32		0,56	194,07	-14,73	-0,08	0,48	176,67	-20,05	-0,08	-63,30	0,56	194,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		192,91	195,66	-14,86	-17,47	175,44	178,14	-20,18	-17,47	-47,45	192,91	195,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 622	Τέλος: 623	Μέλος: 1128		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[622] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[623] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,62		-0,48	142,33	-39,62	0,02	-0,46	100,39	-44,24	0,02	-57,35	-0,46	142,33
Q	1,00		1,36	49,07	-14,00	-0,45	0,92	34,57	-15,00	-0,45	-8,51	1,36	49,07
1.35G+1.50Q	7,74		1,40	265,74	-74,48	-0,64	0,76	187,39	-82,22	-0,64	-90,18	1,40	265,74
ΣΣ:+x	5,12		150,43	164,93	-46,06	43,83	-106,73	119,08	-52,30	-44,21	17,46	150,43	168,79
ΣΣ:+x	5,12		-150,10	168,79	-47,18	-44,21	106,68	116,28	-51,18	43,83	-140,72	-106,73	164,93
ΣΣ:+z	5,12		170,91	164,88	-45,99	46,94	-124,16	119,06	-52,37	-47,33	30,63	170,91	168,84
ΣΣ:+z	5,12		-170,58	168,84	-47,25	-47,33	124,12	116,30	-51,11	46,94	-153,89	-124,16	164,88
ΣΣ:-x	5,12		146,14	165,13	-46,02	38,38	-108,04	118,84	-52,34	-38,76	46,33	146,14	168,59
ΣΣ:-x	5,12		-145,81	168,59	-47,22	-38,76	107,99	116,52	-51,14	38,38	-169,59	-108,04	165,13
ΣΣ:-z	5,12		139,12	165,10	-46,05	37,94	-101,21	118,89	-52,31	-38,32	29,71	139,12	168,62
ΣΣ:-z	5,12		-138,79	168,62	-47,19	-38,32	101,16	116,47	-51,17	37,94	-152,97	-101,21	165,10
			-209,96	-1,76	0,51	59,32	-150,64	-1,25	0,51	59,32	-19,02	-150,64	-1,76
			174,97	1,47	-0,43	-49,43	125,53	1,04	-0,43	-49,43	15,85	174,97	1,47
1.00G+1.00Q	5,62		0,89	191,39	-53,62	-0,43	0,46	134,96	-59,24	-0,43	-65,86	0,89	191,39
1.00G+1.00Q	5,62		0,89	191,39	-53,62	-0,43	0,46	134,96	-59,24	-0,43	-65,86	0,89	191,39
1.35G+1.50Q	7,74		1,40	265,74	-74,48	-0,64	0,76	187,39	-82,22	-0,64	-90,18	1,40	265,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,74		158,87	267,06	-74,87	-45,13	113,74	188,33	-82,60	-45,13	-75,91	158,87	267,06
1.00G+1.00Q	5,62		0,89	191,39	-53,62	-0,43	0,46	134,96	-59,24	-0,43	-65,86	0,89	191,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,62		105,87	192,27	-53,87	-30,08	75,78	135,59	-59,49	-30,08	-56,34	105,87	192,27
1.35G+1.05Q	7,29		0,79	243,66	-68,18	-0,44	0,35	171,83	-75,47	-0,44	-86,35	0,79	243,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,29		263,24	245,86	-68,82	-74,59	188,65	173,40	-76,11	-74,59	-62,57	263,24	245,86
1.00G+0.70Q	5,32		0,48	176,67	-49,42	-0,29	0,19	124,59	-54,74	-0,29	-63,30	0,48	176,67
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,32		175,44	178,14	-49,84	-49,72	125,72	125,64	-55,16	-49,72	-47,45	175,44	178,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 623	Τέλος: 624	Μέλος: 1129	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[623] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[624] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76		-0,46	100,39	-68,54	0,22	-0,24	29,47	-73,30	0,22	-57,35	-0,24	100,39
Q	1,06		0,92	34,57	-24,06	-0,70	0,22	9,99	-25,11	-0,70	-8,51	0,92	34,57
1.35G+1.50Q	8,00		0,76	187,39	-128,62	-0,75	0,01	54,76	-136,62	-0,75	-90,18	0,76	187,39
ΣΣ:+x	5,28		106,68	116,28	-79,58	76,09	-30,82	34,88	-86,85	-76,31	17,23	106,68	119,08
ΣΣ:+x	5,28		-106,73	119,08	-81,56	-76,31	30,55	34,05	-84,87	76,09	-140,49	-30,82	116,28
ΣΣ:+z	5,28		124,12	116,30	-79,57	86,13	-38,21	34,85	-86,85	-86,36	34,68	124,12	119,06
ΣΣ:+z	5,28		-124,17	119,06	-81,57	-86,36	37,93	34,07	-84,86	86,13	-157,94	-38,21	116,30
ΣΣ:-x	5,28		107,99	116,52	-79,71	73,66	-34,56	34,77	-86,72	-73,88	50,19	107,99	118,84
ΣΣ:-x	5,28		-108,04	118,84	-81,43	-73,88	34,29	34,15	-85,00	73,66	-173,45	-34,56	116,52
ΣΣ:-z	5,28		101,16	116,47	-79,69	70,45	-30,89	34,80	-86,74	-70,67	31,85	101,16	118,89
ΣΣ:-z	5,28		-101,21	118,89	-81,46	-70,67	30,61	34,13	-84,97	70,45	-155,11	-30,89	116,47
			-150,64	-1,25	0,90	105,88	-44,76	-0,35	0,90	105,88	-19,02	-44,76	-1,25
			125,53	1,04	-0,75	-88,23	37,30	0,29	-0,75	-88,23	15,85	125,53	1,04
1.00G+1.00Q	5,81		0,46	134,96	-92,60	-0,48	-0,02	39,46	-98,41	-0,48	-65,86	0,46	134,96
1.00G+1.00Q	5,81		0,46	134,96	-92,60	-0,48	-0,02	39,46	-98,41	-0,48	-65,86	0,46	134,96
1.35G+1.50Q	8,00		0,76	187,39	-128,62	-0,75	0,01	54,76	-136,62	-0,75	-90,18	0,76	187,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		113,74	188,33	-129,30	-80,16	33,58	55,03	-137,30	-80,16	-75,91	113,74	188,33
1.00G+1.00Q	5,81		0,46	134,96	-92,60	-0,48	-0,02	39,46	-98,41	-0,48	-65,86	0,46	134,96
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81		75,78	135,59	-93,05	-53,42	22,36	39,63	-98,86	-53,42	-56,34	75,78	135,59
1.35G+1.05Q	7,53		0,35	171,83	-117,79	-0,44	-0,09	50,27	-125,32	-0,44	-86,35	0,35	171,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		188,65	173,39	-118,93	-132,79	55,86	50,71	-126,45	-132,79	-62,57	188,65	173,39
1.00G+0.70Q	5,50		0,19	124,59	-85,38	-0,27	-0,09	36,46	-90,88	-0,27	-63,30	0,19	124,59
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		125,72	125,64	-86,14	-88,51	37,21	36,75	-91,63	-88,51	-47,45	125,72	125,64

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 71, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 624	Τέλος: 324	Μέλος: 1130	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Y + Z	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[624] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[324] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,76		-0,24	29,47	-112,73	0,93			-113,96	0,93	-57,35	-0,05	29,47
Q	1,06		0,22	9,99	-38,27	-0,85			-38,55	-0,85	-8,51	0,22	9,99
1.35G+1.50Q	8,00		0,01	54,76	-209,59	-0,03			-211,67	-0,03	-90,18	0,01	54,76
ΣΣ:+x	5,28		30,55	34,05	-130,27	118,55	-0,02		-134,83	-117,49	18,93	30,55	34,88
ΣΣ:+x	5,28		-30,82	34,88	-133,46	-117,49	0,02		-131,64	118,55	-142,19	-6,17	34,05
ΣΣ:+z	5,28		37,93	34,07	-130,36	147,01	-0,02		-134,74	-145,96	41,57	37,93	34,85
ΣΣ:+z	5,28		-38,21	34,85	-133,37	-145,96	0,02		-131,73	147,01	-164,83	-7,63	34,07
ΣΣ:-x	5,28		34,29	34,15	-130,67	133,04	-0,03		-134,43	-131,99	55,64	34,29	34,77
ΣΣ:-x	5,28		-34,56	34,77	-133,06	-131,99	0,03		-132,04	133,04	-178,90	-6,89	34,15
ΣΣ:-z	5,28		30,61	34,13	-130,58	118,87	-0,02		-134,52	-117,81	35,36	30,61	34,80
ΣΣ:-z	5,28		-30,89	34,80	-133,15	-117,81	0,02		-131,96	118,87	-158,62	-6,16	34,13
			-44,76	-0,35	1,34	172,15			1,34	172,15	-19,02	-8,95	-0,35
			37,30	0,29	-1,11	-143,46			-1,11	-143,46	15,85	37,30	0,29
1.00G+1.00Q	5,81		-0,02	39,46	-151,00	0,07			-152,51	0,07	-65,86		39,46
1.00G+1.00Q	5,81		-0,02	39,46	-151,00	0,07			-152,51	0,07	-65,86		39,46
1.35G+1.50Q	8,00		0,01	54,76	-209,59	-0,03			-211,67	-0,03	-90,18	0,01	54,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,00		33,58	55,03	-210,60	-129,14			-212,68	-129,14	-75,91	33,58	55,03
1.00G+1.00Q	5,81		-0,02	39,46	-151,00	0,07			-152,51	0,07	-65,86		39,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,81		22,36	39,63	-151,67	-86,00			-153,18	-86,00	-56,34	22,36	39,63
1.35G+1.05Q	7,53		-0,09	50,27	-192,37	0,36			-194,33	0,36	-86,35	-0,02	50,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,53		55,86	50,71	-194,04	-214,83			-196,00	-214,83	-62,57	55,86	50,71
1.00G+0.70Q	5,50		-0,09	36,46	-139,52	0,33			-140,95	0,33	-63,30	-0,02	36,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,50		37,21	36,75	-140,63	-143,12			-142,06	-143,12	-47,45	37,21	36,75

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 22 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 72, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 329	Τέλος: 625	Μέλος: 1131	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	RHSS00X300X20		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[329] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[625] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,72				36,81	-3,72	-3,72	34,45	32,09	-3,72	0,03	-0,74	34,45
Q	0,95				12,66	-0,44	-0,44	12,19	11,71	-0,44	-0,08	-0,09	12,19
1.35G+1.50Q	7,79				68,68	-5,69	-5,69	64,79	60,90	-5,69	-0,08	-1,14	64,79
ΣΣ:+x	5,19				43,73	86,33	-94,26	41,14	37,36	-94,26	271,53	-18,85	39,95
ΣΣ:+x	5,19				42,55	-94,26	86,33	39,95	38,54	86,33	-271,56	86,33	41,14
ΣΣ:+z	5,19				43,71	50,70	-58,63	41,11	37,39	-58,63	291,61	-11,72	39,98
ΣΣ:+z	5,19				42,58	-58,63	50,70	39,98	38,52	50,70	-291,64	50,70	41,11
ΣΣ:-x	5,19				43,60	34,95	-42,88	41,01	37,49	-42,87	257,04	-8,58	40,09

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[329] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[625] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,19				42,68	-42,87	34,95	40,09	38,41	34,95	-257,07	34,95	41,01
ΣΣ:-z	5,19				43,62	37,88	-45,80	41,03	37,47	-45,80	240,80	-9,16	40,06
ΣΣ:-z	5,19				42,66	-45,80	37,88	40,06	38,43	37,88	-240,83	37,88	41,03
					-0,73	-125,42	-125,42	-0,73	-0,73	-125,42	0,16	-25,08	-0,73
					0,61	104,52	104,52	0,61	0,61	104,52	-0,13	104,52	0,61
1.00G+1.00Q	5,66				49,47	-4,16	-4,16	46,64	43,81	-4,16	-0,05	-0,83	46,64
1.00G+1.00Q	5,66				49,47	-4,16	-4,16	46,64	43,81	-4,16	-0,05	-0,83	46,64
1.35G+1.50Q	7,79				68,68	-5,69	-5,69	64,79	60,90	-5,69	-0,08	-1,14	64,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,79				69,23	88,38	88,38	65,34	61,44	88,38	-0,20	88,38	65,34
1.00G+1.00Q	5,66				49,47	-4,16	-4,16	46,64	43,81	-4,16	-0,05	-0,83	46,64
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,66				49,83	58,55	58,54	47,00	44,17	58,55	-0,13	58,54	47,00
1.35G+1.05Q	7,36				62,99	-5,49	-5,49	59,31	55,63	-5,49	-0,05	-1,10	59,31
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,36				63,90	151,29	151,28	60,22	56,54	151,29	-0,24	151,28	60,22
1.00G+0.70Q	5,38				45,67	-4,03	-4,03	42,98	40,29	-4,03	-0,03	-0,81	42,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,38				46,28	100,48	100,48	43,59	40,90	100,48	-0,16	100,48	43,59

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 72, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 625	Τέλος: 626	Μέλος: 1132		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[625] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[626] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-3,72	34,46	10,73	-3,22	-6,94	43,11	6,57	-3,22	0,03	-3,72	43,11
Q	1,00		-0,44	12,19	3,71	-0,54	-0,98	15,40	2,71	-0,54	-0,08	-0,44	15,40
1.35G+1.50Q	7,11		-5,69	64,81	20,05	-5,15	-10,84	81,30	12,94	-5,15	-0,08	-5,69	81,30
ΣΣ:+x	4,66		86,33	39,96	12,69	53,44	-153,53	51,51	7,82	-60,43	264,16	-94,26	50,11
ΣΣ:+x	4,66		-94,26	41,15	12,48	-60,43	138,62	50,11	8,03	53,44	-264,19	138,62	51,51
ΣΣ:+z	4,66		50,70	39,99	12,68	29,70	-93,46	51,47	7,83	-36,69	283,59	-58,63	50,15
ΣΣ:+z	4,66		-58,63	41,12	12,48	-36,69	78,54	50,15	8,03	29,70	-283,61	78,54	51,47
ΣΣ:-x	4,66		34,95	40,10	12,66	29,77	-77,33	51,35	7,84	-36,76	252,42	-42,88	50,27
ΣΣ:-x	4,66		-42,88	41,01	12,50	-36,76	62,41	50,27	8,01	29,77	-252,45	62,41	51,35
ΣΣ:-z	4,66		37,88	40,07	12,67	28,49	-78,27	51,38	7,84	-35,49	236,35	-45,80	50,24
ΣΣ:-z	4,66		-45,80	41,04	12,50	-35,49	63,35	50,24	8,01	28,49	-236,37	63,35	51,38
			-125,42	-0,73	-0,12	-74,44	-199,85	-0,85	-0,12	-74,44	0,16	-125,42	-0,85
			104,52	0,61	0,10	62,03	166,55	0,71	0,10	62,03	-0,13	166,55	0,71
1.00G+1.00Q	5,16		-4,16	46,65	14,44	-3,75	-7,92	58,51	9,28	-3,75	-0,05	-4,16	58,51
1.00G+1.00Q	5,16		-4,16	46,65	14,44	-3,75	-7,92	58,51	9,28	-3,75	-0,05	-4,16	58,51
1.35G+1.50Q	7,11		-5,69	64,81	20,05	-5,15	-10,84	81,30	12,94	-5,15	-0,08	-5,69	81,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		88,38	65,35	20,14	50,68	139,05	81,94	13,03	50,68	-0,20	139,05	81,94
1.00G+1.00Q	5,16		-4,16	46,65	14,44	-3,75	-7,92	58,51	9,28	-3,75	-0,05	-4,16	58,51
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		58,55	47,01	14,50	33,46	92,01	58,93	9,34	33,46	-0,13	92,01	58,93
1.35G+1.05Q	6,66		-5,49	59,32	18,38	-4,91	-10,40	74,37	11,72	-4,91	-0,05	-5,49	74,37
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		151,28	60,23	18,53	88,14	239,42	75,43	11,87	88,14	-0,24	239,42	75,43
1.00G+0.70Q	4,86		-4,03	42,99	13,32	-3,59	-7,63	53,89	8,47	-3,59	-0,03	-4,03	53,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		100,48	43,60	13,43	58,44	158,92	54,60	8,57	58,44	-0,16	158,92	54,60

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 72, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 626	Τέλος: 627	Μέλος: 1133		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	RHS450X250X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[626] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[627] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,16		-6,94	43,12	-17,95	-3,00	-9,94	23,09	-22,11	-3,00	0,03	-6,94	43,12
Q	1,00		-0,98	15,41	-6,32	-0,68	-1,65	8,58	-7,32	-0,68	-0,08	-0,98	15,41
1.35G+1.50Q	7,11		-10,84	81,32	-33,72	-5,07	-15,90	44,04	-40,83	-5,07	-0,08	-10,84	81,32
ΣΣ:+x	4,66		138,62	50,13	-20,98	34,32	-190,31	27,96	-25,90	-41,01	256,58	-153,53	51,52
ΣΣ:+x	4,66		-153,53	51,52	-21,25	-41,01	168,70	26,80	-25,64	34,32	-256,60	168,70	50,13
ΣΣ:+z	4,66		78,54	50,16	-20,97	21,85	-115,01	27,91	-25,92	-28,54	275,31	-93,46	51,49
ΣΣ:+z	4,66		-93,46	51,49	-21,26	-28,54	93,41	26,85	-25,63	21,85	-275,34	93,41	50,16
ΣΣ:-x	4,66		62,41	50,28	-20,98	30,55	-109,97	27,80	-25,90	-37,24	247,63	-77,33	51,36
ΣΣ:-x	4,66		-77,33	51,36	-21,25	-37,24	88,36	26,96	-25,64	30,55	-247,66	88,36	50,28
ΣΣ:-z	4,66		63,35	50,26	-20,99	28,11	-105,91	27,83	-25,90	-34,80	231,77	-78,27	51,39
ΣΣ:-z	4,66		-78,27	51,39	-21,24	-34,80	84,31	26,93	-25,65	28,11	-231,80	84,31	50,26
			-199,85	-0,85	0,18	-46,57	-246,43	-0,66	0,18	-46,57	0,16	-199,85	-0,85
			166,55	0,71	-0,15	38,81	205,36	0,55	-0,15	38,81	-0,13	205,36	0,71
1.00G+1.00Q	5,16		-7,92	58,53	-24,28	-3,68	-11,60	31,67	-29,43	-3,68	-0,05	-7,92	58,53
1.00G+1.00Q	5,16		-7,92	58,53	-24,28	-3,68	-11,60	31,67	-29,43	-3,68	-0,05	-7,92	58,53
1.35G+1.50Q	7,11		-10,84	81,32	-33,72	-5,07	-15,90	44,04	-40,83	-5,07	-0,08	-10,84	81,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,11		139,05	81,96	-33,86	29,86	168,92	44,54	-40,97	29,86	-0,20	168,92	81,96
1.00G+1.00Q	5,16		-7,92	58,53	-24,28	-3,68	-11,60	31,67	-29,43	-3,68	-0,05	-7,92	58,53
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,16		92,01	58,95	-24,37	19,61	111,62	32,00	-29,53	19,61	-0,13	111,62	58,95
1.35G+1.05Q	6,66		-10,40	74,39	-30,88	-4,76	-15,16	40,18	-37,54	-4,76	-0,05	-10,40	74,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,66		239,42	75,45	-31,11	53,46	292,88	41,01	-37,77	53,46	-0,24	292,88	75,45
1.00G+0.70Q	4,86		-7,63	53,90	-22,38	-3,47	-11,10	29,10	-27,24	-3,47	-0,03	-7,63	53,90
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,86		158,92	54,61	-22,53	35,34	194,26	29,65	-27,39	35,34	-0,16	194,26	54,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 72, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 627	Τέλος: 43	Μέλος: 1134		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[627] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[43] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		-9,94	23,10	-49,91	-2,11	-12,05	-28,77	-53,82	-2,11	0,03	-9,94	23,10
Q	1,00		-1,65	8,59	-17,39	-0,59	-2,24	-9,30	-18,39	-0,59	-0,08	-1,65	8,59
1.35G+1.50Q	6,77		-15,90	44,07	-93,47	-3,73	-19,63	-52,79	-100,25	-3,73	-0,08	-15,90	44,07
ΣΣ:+x	4,41		168,70	26,82	-58,41	27,97	-212,23	-32,92	-63,22	-32,78	248,98	-190,30	27,97
ΣΣ:+x	4,41		-190,30	27,97	-58,81	-32,78	185,82	-33,92	-62,82	27,97	-249,00	182,17	26,82
ΣΣ:+z	4,41		93,41	26,87	-58,38	24,29	-129,85	-33,02	-63,25	-29,10	266,99	-115,01	27,92
ΣΣ:+z	4,41		-115,01	27,92	-58,84	-29,10	103,44	-33,81	-62,78	24,29	-267,01	101,04	26,87
ΣΣ:-x	4,41		88,36	26,98	-58,39	34,46	-143,33	-33,14	-63,24	-39,27	242,79	-109,97	27,81
ΣΣ:-x	4,41		-109,97	27,81	-58,83	-39,27	116,92	-33,70	-62,79	34,46	-242,82	110,95	26,98
ΣΣ:-z	4,41		84,31	26,94	-58,41	32,68	-133,49	-33,07	-63,22	-37,49	227,20	-105,91	27,85
ΣΣ:-z	4,41		-105,91	27,85	-58,81	-37,49	107,08	-33,76	-62,82	32,68	-227,23	102,11	26,94
			-246,43	-0,66	0,25	-28,11	-274,54	-0,41	0,25	-28,11	0,16	-246,43	-0,66
			205,36	0,55	-0,21	23,43	228,78	0,34	-0,21	23,43	-0,13	224,10	0,55
1.00G+1.00Q	4,91		-11,60	31,69	-67,31	-2,69	-14,29	-38,07	-72,21	-2,69	-0,05	-11,60	31,69
1.00G+1.00Q	4,91		-11,60	31,69	-67,31	-2,69	-14,29	-38,07	-72,21	-2,69	-0,05	-11,60	31,69
1.35G+1.50Q	6,77		-15,90	44,07	-93,47	-3,73	-19,63	-52,79	-100,25	-3,73	-0,08	-15,90	44,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		168,92	44,56	-93,66	17,36	186,28	-52,48	-100,43	17,36	-0,20	182,80	44,56
1.00G+1.00Q	4,91		-11,60	31,69	-67,31	-2,69	-14,29	-38,07	-72,21	-2,69	-0,05	-11,60	31,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		111,62	32,02	-67,43	11,36	122,98	-37,87	-72,34	11,36	-0,13	120,71	32,02

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[627] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[43] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,32		-15,16	40,20	-85,65	-3,46	-18,62	-48,60	-91,97	-3,46	-0,05	-15,16	40,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		292,87	41,03	-85,96	31,68	324,55	-48,09	-92,28	31,68	-0,24	318,22	41,03
1.00G+0.70Q	4,61		-11,10	29,11	-62,09	-2,52	-13,62	-35,28	-66,69	-2,52	-0,03	-11,10	29,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		194,26	29,66	-62,30	20,91	215,16	-34,94	-66,90	20,91	-0,16	210,98	29,66

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 13 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 72, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 628(Προ)	Μέλος: 1135	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Οχι	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[43] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[628] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,04		-0,83	-28,75	29,00	0,76		-0,01	23,48	0,76	2,63		-28,75
Q	1,45		-0,19	-9,30	9,28	0,17			7,69	0,17	0,40		-9,30
1.35G+1.50Q	8,98		-1,40	-52,77	53,07	1,28		-0,02	43,23	1,28	4,15		-52,77
ΣΣ:+x	5,76		25,33	-33,90	34,09	24,81		-0,01	26,87	-23,13	194,18	20,27	-32,91
ΣΣ:+x	5,76		-27,18	-32,91	33,19	-23,13		-0,01	27,78	24,81	-188,52		-33,90
ΣΣ:+z	5,76		26,19	-33,80	33,99	25,59		-0,01	26,97	-23,91	224,93	20,95	-33,01
ΣΣ:+z	5,76		-28,04	-33,01	33,28	-23,91		-0,01	27,68	25,59	-219,26		-33,80
ΣΣ:-x	5,76		32,07	-33,68	33,89	30,96		-0,01	27,07	-29,28	193,83	25,66	-33,12
ΣΣ:-x	5,76		-33,92	-33,12	33,38	-29,28		-0,01	27,58	30,96	-188,16		-33,68
ΣΣ:-z	5,76		31,33	-33,75	33,95	30,28		-0,01	27,01	-28,60	163,20	25,06	-33,06
ΣΣ:-z	5,76		-33,17	-33,06	33,32	-28,60		-0,01	27,64	30,28	-157,53		-33,75
			12,07	-0,41	0,37	-11,02			0,37	-11,02	11,75	9,66	-0,41
			-10,06	0,34	-0,31	9,19			-0,31	9,19	-9,79		0,34
1.00G+1.00Q	6,49		-1,02	-38,05	38,28	0,93		-0,01	31,17	0,93	3,03		-38,05
1.00G+1.00Q	6,49		-1,02	-38,05	38,28	0,93		-0,01	31,17	0,93	3,03		-38,05
1.35G+1.50Q	8,98		-1,40	-52,77	53,07	1,28		-0,02	43,23	1,28	4,15		-52,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,98		-10,46	-52,46	52,79	9,54		-0,02	42,95	9,54	-4,66		-52,46
1.00G+1.00Q	6,49		-1,02	-38,05	38,28	0,93		-0,01	31,17	0,93	3,03		-38,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,49		-7,05	-37,85	38,09	6,44		-0,01	30,98	6,44	-2,84		-37,85
1.35G+1.05Q	8,32		-1,32	-48,58	48,89	1,20		-0,02	39,77	1,20	3,97		-48,58
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,32		-16,41	-48,07	48,43	14,98		-0,02	39,31	14,98	-10,71		-48,07
1.00G+0.70Q	6,05		-0,96	-35,26	35,49	0,88		-0,01	28,86	0,88	2,91		-35,26
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05		-11,02	-34,92	35,18	10,06		-0,01	28,55	10,06	-6,88		-34,92

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 629	Τέλος: 630	Μέλος: 1136	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,97	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[629] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[630] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,04				7,79	4,54	4,98	5,52	2,28	4,54	-1,97	4,98	5,52
Q	1,45				2,70	0,93	1,01	2,08	1,11	0,93	-0,31	1,01	2,08
1.35G+1.50Q	8,98			0,01	14,57	7,52	8,24	10,58	4,73	7,52	-3,11	8,24	10,58
ΣΣ:+x	5,76				9,22	63,83	-58,97	6,64	2,76	-53,83	136,93	-11,80	6,48
ΣΣ:+x	5,76				9,07	-53,83	69,93	6,48	2,90	63,83	-141,18	69,93	6,64
ΣΣ:+z	5,76				9,25	53,70	-47,87	6,68	2,72	-43,69	167,99	-9,57	6,44
ΣΣ:+z	5,76				9,03	-43,69	58,83	6,44	2,94	53,70	-172,23	58,83	6,68
ΣΣ:-x	5,76				9,26	61,97	-56,93	6,69	2,72	-51,96	138,77	-11,39	6,44
ΣΣ:-x	5,76				9,03	-51,96	67,89	6,44	2,94	61,97	-143,02	67,89	6,69
ΣΣ:-z	5,76				9,23	68,60	-64,19	6,66	2,74	-58,59	105,16	-12,84	6,46
ΣΣ:-z	5,76				9,05	-58,59	75,15	6,46	2,92	68,60	-109,40	75,15	6,66
					0,19	26,17	28,67	0,21	0,19	26,17	-8,49	28,67	0,21
					-0,16	-21,81	-23,89	-0,17	-0,16	-21,81	7,08	-4,78	-0,17
1.00G+1.00Q	6,49			0,01	10,49	5,47	5,99	7,60	3,38	5,47	-2,27	5,99	7,60
1.00G+1.00Q	6,49			0,01	10,49	5,47	5,99	7,60	3,38	5,47	-2,27	5,99	7,60
1.35G+1.50Q	8,98			0,01	14,57	7,52	8,24	10,58	4,73	7,52	-3,11	8,24	10,58
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,98			0,01	14,43	-12,11	-13,26	10,42	4,59	-12,11	3,26	-2,65	10,42
1.00G+1.00Q	6,49			0,01	10,49	5,47	5,99	7,60	3,38	5,47	-2,27	5,99	7,60
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,49			0,01	10,40	-7,62	-8,34	7,50	3,29	-7,62	1,97	-1,67	7,50
1.35G+1.05Q	8,32			0,01	13,35	7,10	7,78	9,64	4,23	7,10	-2,98	7,78	9,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,32			0,01	13,12	-25,61	-28,05	9,38	4,00	-25,61	7,64	-5,61	9,38
1.00G+0.70Q	6,05				9,68	5,19	5,69	6,98	3,05	5,19	-2,18	5,69	6,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05				9,52	-16,62	-18,20	6,81	2,89	-16,62	4,90	-3,64	6,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 630	Τέλος: 631	Μέλος: 1137		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[631] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[631] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		4,98	5,52	-1,31	7,64	12,62	2,26	-5,22	7,64	-1,97	12,62	5,52
Q	1,00		1,01	2,09	-0,53	1,55	2,56	1,05	-1,53	1,55	-0,31	2,56	2,09
1.35G+1.50Q	6,77		8,24	10,59	-2,57	12,64	20,88	4,63	-9,34	12,64	-3,11	20,88	10,59
ΣΣ:+x	4,41		69,93	6,49	-1,46	87,20	-129,09	2,98	-6,10	-70,37	127,13	-58,97	6,49
ΣΣ:+x	4,41		-58,97	6,65	-1,69	-70,37	156,88	2,59	-5,87	87,20	-131,38	156,88	6,65
ΣΣ:+z	4,41		58,83	6,45	-1,40	75,52	-105,45	3,09	-6,16	-58,69	152,72	-47,87	6,45
ΣΣ:+z	4,41		-47,87	6,69	-1,76	-58,69	133,24	2,49	-5,81	75,52	-156,96	133,24	6,69
ΣΣ:-x	4,41		67,89	6,44	-1,39	82,92	-121,79	3,10	-6,17	-66,09	123,71	-56,93	6,44
ΣΣ:-x	4,41		-56,93	6,69	-1,76	-66,09	149,59	2,48	-5,80	82,92	-127,95	149,59	6,69
ΣΣ:-z	4,41		75,15	6,47	-1,43	91,68	-138,50	3,03	-6,13	-74,85	95,82	-64,19	6,47
ΣΣ:-z	4,41		-64,19	6,66	-1,72	-74,85	166,29	2,54	-5,84	91,68	-100,07	166,29	6,66
			28,67	0,21	0,33	47,85	76,51	0,54	0,33	47,85	-8,49	76,51	0,54
			-23,89	-0,17	-0,28	-39,87	-63,76	-0,45	-0,28	-39,87	7,08	-23,89	-0,45
1.00G+1.00Q	4,91		5,99	7,61	-1,84	9,19	15,18	3,31	-6,75	9,19	-2,27	15,18	7,61
1.00G+1.00Q	4,91		5,99	7,61	-1,84	9,19	15,18	3,31	-6,75	9,19	-2,27	15,18	7,61
1.35G+1.50Q	6,77		8,24	10,59	-2,57	12,64	20,88	4,63	-9,34	12,64	-3,11	20,88	10,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-13,26	10,43	-2,82	-23,24	-36,51	4,23	-9,59	-23,24	3,26	-13,26	10,43
1.00G+1.00Q	4,91		5,99	7,61	-1,84	9,19	15,18	3,31	-6,75	9,19	-2,27	15,18	7,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-8,34	7,51	-2,01	-14,73	-23,08	3,04	-6,92	-14,73	1,97	-8,34	7,51
1.35G+1.05Q	6,32		7,78	9,65	-2,33	11,94	19,73	4,16	-8,65	11,94	-2,98	19,73	9,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-28,05	9,39	-2,74	-47,87	-75,92	3,48	-9,07	-47,87	7,64	-28,05	9,39
1.00G+0.70Q	4,61		5,69	6,98	-1,68	8,73	14,41	3,00	-6,29	8,73	-2,18	14,41	6,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-18,20	6,81	-1,96	-31,15	-49,35	2,55	-6,57	-31,15	4,90	-18,20	6,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 631	Τέλος: 632	Μέλος: 1138	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[631] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[632] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		12,62	2,26	-10,38	9,57	22,19	-10,07	-14,28	9,57	-1,97	22,19	2,26
Q	1,00		2,56	1,05	-3,54	1,88	4,45	-2,98	-4,54	1,88	-0,31	4,45	1,05
1.35G+1.50Q	6,77		20,88	4,64	-19,31	15,75	36,63	-18,06	-26,08	15,75	-3,11	36,63	4,64
ΣΣ:+x	4,41		156,88	2,59	-12,00	99,74	-207,08	-11,22	-16,70	118,57	-129,09	2,59	
ΣΣ:+x	4,41		-129,09	2,99	-12,29	-78,70	255,90	-11,89	-16,40	99,74	-122,81	255,90	2,99
ΣΣ:+z	4,41		133,25	2,49	-11,91	91,30	-173,01	-11,02	-16,79	-70,27	139,37	-105,46	2,49
ΣΣ:+z	4,41		-105,46	3,09	-12,38	-70,27	221,84	-12,09	-16,31	91,30	-143,61	221,84	3,09
ΣΣ:-x	4,41		149,59	2,48	-11,88	96,92	-194,28	-10,98	-16,82	-75,89	110,57	-121,80	2,48
ΣΣ:-x	4,41		-121,80	3,10	-12,41	-75,89	243,11	-12,13	-16,28	96,92	-114,81	243,11	3,10
ΣΣ:-z	4,41		166,30	2,55	-11,94	104,21	-220,07	-11,11	-16,76	-83,18	87,69	-138,51	2,55
ΣΣ:-z	4,41		-138,51	3,03	-12,35	-83,18	268,89	-12,01	-16,34	104,21	-91,93	268,89	3,03
			76,51	0,54	0,37	69,31	145,82	0,91	0,37	69,31	-8,49	145,82	0,91
			-63,76	-0,45	-0,31	-57,76	-121,52	-0,76	-0,31	-57,76	7,08	-63,76	-0,76
1.00G+1.00Q	4,91		15,18	3,32	-13,91	11,46	26,64	-13,05	-18,82	11,46	-2,27	26,64	3,32
1.00G+1.00Q	4,91		15,18	3,32	-13,91	11,46	26,64	-13,05	-18,82	11,46	-2,27	26,64	3,32
1.35G+1.50Q	6,77		20,88	4,64	-19,31	15,75	36,63	-18,06	-26,08	15,75	-3,11	36,63	4,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-36,51	4,23	-19,59	-36,23	-72,74	-18,75	-26,36	-36,23	3,26	-36,51	4,23
1.00G+1.00Q	4,91		15,18	3,32	-13,91	11,46	26,64	-13,05	-18,82	11,46	-2,27	26,64	3,32
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-23,08	3,05	-14,10	-23,20	-46,27	-13,50	-19,00	-23,20	1,97	-23,08	3,05
1.35G+1.05Q	6,32		19,73	4,16	-17,72	14,90	34,63	-16,72	-24,04	14,90	-2,98	34,63	4,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-75,92	3,49	-18,19	-71,73	-147,65	-17,86	-24,51	-71,73	7,64	-75,92	3,49
1.00G+0.70Q	4,61		14,41	3,00	-12,85	10,89	25,30	-12,15	-17,46	10,89	-2,18	25,30	3,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-49,35	2,55	-13,16	-46,86	-96,21	-12,91	-17,77	-46,86	4,90	-49,35	2,55

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 632	Τέλος: 633	Μέλος: 1139	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[632] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[633] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		22,19	-10,06	-21,95	10,28	32,47	-33,97	-25,86	10,28	-1,97	32,47	-33,97
Q	1,00		4,45	-2,98	-7,30	1,94	6,39	-10,78	-8,30	1,94	-0,31	6,39	-10,78
1.35G+1.50Q	6,77		36,63	-18,06	-40,59	16,78	53,41	-62,03	-47,36	16,78	-3,11	53,41	-62,03
ΣΣ:+x	4,41		255,91	-11,89	-25,42	108,16	-291,53	-38,86	-30,19	-85,65	109,93	-207,08	-39,86
ΣΣ:+x	4,41		-207,08	-11,22	-25,78	-85,65	362,86	-39,86	-29,83	108,16	-114,18	362,86	-38,86
ΣΣ:+z	4,41		221,84	-12,09	-25,31	104,18	-250,89	-38,56	-30,30	-81,67	125,91	-173,02	-40,16
ΣΣ:+z	4,41		-173,02	-11,02	-25,89	-81,67	322,22	-40,16	-29,72	104,18	-130,16	322,22	-38,56
ΣΣ:-x	4,41		243,11	-12,13	-25,27	108,39	-275,22	-38,47	-30,34	-85,89	97,36	-194,28	-40,26

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[632] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[633] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,41		-194,28	-10,98	-25,94	-85,89	346,55	-40,26	-29,67	108,39	-101,61	346,55	-38,47
ΣΣ:-z	4,41		268,89	-12,00	-25,33	112,91	-307,90	-38,65	-30,28	-90,40	79,52	-220,07	-40,07
ΣΣ:-z	4,41		-220,07	-11,11	-25,87	-90,40	379,23	-40,07	-29,74	112,91	-83,76	379,23	-38,65
			145,82	0,91	0,30	86,28	232,11	1,21	0,30	86,28	-8,49	232,11	1,21
			-121,52	-0,76	-0,25	-71,90	-193,42	-1,01	-0,25	-71,90	7,08	-121,52	-1,01
1.00G+1.00Q	4,91		26,64	-13,05	-29,25	12,22	38,86	-44,75	-34,16	12,22	-2,27	38,86	-44,75
1.00G+1.00Q	4,91		26,64	-13,05	-29,25	12,22	38,86	-44,75	-34,16	12,22	-2,27	38,86	-44,75
1.35G+1.50Q	6,77		36,63	-18,06	-40,59	16,78	53,41	-62,03	-47,36	16,78	-3,11	53,41	-62,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-72,74	-18,74	-40,81	-47,93	-120,67	-62,94	-47,59	-47,93	3,26	-72,74	-62,94
1.00G+1.00Q	4,91		26,64	-13,05	-29,25	12,22	38,86	-44,75	-34,16	12,22	-2,27	38,86	-44,75
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-46,27	-13,50	-29,40	-30,92	-77,20	-45,36	-34,31	-30,92	1,97	-46,27	-45,36
1.35G+1.05Q	6,32		34,63	-16,72	-37,30	15,91	50,54	-57,18	-43,62	15,91	-2,98	50,54	-57,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-147,65	-17,86	-37,68	-91,94	-239,59	-58,70	-44,00	-91,94	7,64	-147,65	-58,70
1.00G+0.70Q	4,61		25,30	-12,15	-27,06	11,64	36,94	-41,52	-31,67	11,64	-2,18	36,94	-41,52
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-96,21	-12,91	-27,32	-60,27	-156,48	-42,53	-31,92	-60,27	4,90	-96,21	-42,53

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 633	Τέλος: 44	Μέλος: 1140	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00 α0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[633] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[44] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		32,47	-33,97	-35,32	9,92	42,39	-71,24	-39,22	9,92	-1,97	40,40	-71,24
Q	1,00		6,39	-10,78	-11,59	1,81	8,20	-22,87	-12,59	1,81	-0,31	7,84	-22,87
1.35G+1.50Q	6,77		53,41	-62,04	-65,06	16,10	69,52	-130,48	-71,83	16,10	-3,11	66,30	-130,48
ΣΣ:+x	4,41		362,86	-39,86	-40,85	107,05	-375,35	-81,99	-45,78	-85,39	101,24	-291,53	-83,35
ΣΣ:+x	4,41		-291,53	-38,86	-41,37	-85,39	468,33	-83,35	-45,25	107,05	-105,48	447,18	-81,99
ΣΣ:+z	4,41		322,22	-40,16	-40,75	105,10	-330,71	-81,58	-45,88	-83,45	112,37	-250,89	-83,77
ΣΣ:+z	4,41		-250,89	-38,56	-41,47	-83,45	423,69	-83,77	-45,15	105,10	-116,61	403,24	-81,58
ΣΣ:-x	4,41		346,56	-40,26	-40,69	107,08	-356,30	-81,41	-45,93	-85,43	84,12	-275,23	-83,94
ΣΣ:-x	4,41		-275,23	-38,47	-41,53	-85,43	449,29	-83,94	-45,10	107,08	-88,36	428,57	-81,41
ΣΣ:-z	4,41		379,23	-40,07	-40,76	110,03	-393,71	-81,66	-45,87	-88,38	71,33	-307,90	-83,69
ΣΣ:-z	4,41		-307,90	-38,66	-41,46	-88,38	486,69	-83,69	-45,16	110,03	-75,58	465,10	-81,66
			232,11	1,21	0,05	91,14	323,24	1,27	0,05	91,14	-8,49	305,01	1,27
			-193,42	-1,01	-0,05	-75,95	-269,37	-1,06	-0,05	-75,95	7,08	-193,42	-1,06
1.00G+1.00Q	4,91		38,86	-44,75	-46,90	11,73	50,58	-94,11	-51,81	11,73	-2,27	48,24	-94,11
1.00G+1.00Q	4,91		38,86	-44,75	-46,90	11,73	50,58	-94,11	-51,81	11,73	-2,27	48,24	-94,11
1.35G+1.50Q	6,77		53,41	-62,04	-65,06	16,10	69,52	-130,48	-71,83	16,10	-3,11	66,30	-130,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-120,67	-62,95	-65,10	-52,25	-172,91	-131,43	-71,87	-52,25	3,26	-120,67	-131,43
1.00G+1.00Q	4,91		38,86	-44,75	-46,90	11,73	50,58	-94,11	-51,81	11,73	-2,27	48,24	-94,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-77,20	-45,36	-46,93	-33,84	-111,04	-94,74	-51,83	-33,84	1,97	-77,20	-94,74
1.35G+1.05Q	6,32		50,54	-57,18	-59,84	15,29	65,83	-120,19	-66,16	15,29	-2,98	62,77	-120,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-239,59	-58,70	-59,91	-98,63	-338,22	-121,77	-66,23	-98,63	7,64	-239,59	-121,77
1.00G+0.70Q	4,61		36,94	-41,52	-43,43	11,18	48,12	-87,25	-48,03	11,18	-2,18	45,89	-87,25
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-156,48	-42,53	-43,47	-64,76	-221,24	-88,31	-48,08	-64,76	4,90	-156,48	-88,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 639	Μέλος: 1141		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[44] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[639] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		42,24	-71,30	32,52	3,65	45,89	-40,73	28,62	3,65	-1,84	45,89	-71,30
Q	1,00		8,18	-22,89	10,51	0,42	8,59	-12,88	9,51	0,42	-0,29	8,59	-22,89
1.35G+1.50Q	6,77		69,29	-130,59	59,67	5,56	74,85	-74,30	52,90	5,56	-2,91	74,85	-130,59
ΣΣ:+x	4,41		485,93	-83,42	38,23	67,64	-373,10	-46,37	32,91	-59,90	72,95	482,75	-83,42
ΣΣ:+x	4,41		-393,26	-82,06	37,32	-59,90	473,52	-47,97	33,83	67,64	-76,91	-373,10	-82,06
ΣΣ:+z	4,41		437,32	-83,84	38,33	55,75	-316,13	-45,82	32,82	-48,01	76,30	432,73	-83,84
ΣΣ:+z	4,41		-344,65	-81,65	37,22	-48,01	416,55	-48,52	33,93	55,75	-80,27	-316,13	-81,65
ΣΣ:-x	4,41		465,17	-84,01	38,35	57,32	-327,02	-45,49	32,80	-49,58	50,31	457,40	-84,01
ΣΣ:-x	4,41		-372,49	-81,48	37,20	-49,58	427,43	-48,85	33,95	57,32	-54,27	-327,02	-81,48
ΣΣ:-z	4,41		504,58	-83,76	38,23	63,47	-367,02	-45,87	32,92	-55,72	46,12	496,82	-83,76
ΣΣ:-z	4,41		-411,91	-81,73	37,33	-55,72	467,44	-48,47	33,82	63,47	-50,08	-367,02	-81,73
			323,13	1,27	-0,84	30,79	353,92	0,43	-0,84	30,79	-8,39	353,92	1,27
			-269,27	-1,06	0,70	-25,66	-294,93	-0,36	0,70	-25,66	6,99	-274,41	-1,06
1.00G+1.00Q	4,91		50,42	-94,19	43,03	4,07	54,49	-53,61	38,13	4,07	-2,12	54,49	-94,19
1.00G+1.00Q	4,91		50,42	-94,19	43,03	4,07	54,49	-53,61	38,13	4,07	-2,12	54,49	-94,19
1.35G+1.50Q	6,77		69,29	-130,59	59,67	5,56	74,85	-74,30	52,90	5,56	-2,91	74,85	-130,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-173,05	-131,54	60,31	-17,53	-190,59	-74,62	53,53	-17,53	3,39	-176,56	-131,54
1.00G+1.00Q	4,91		50,42	-94,19	43,03	4,07	54,49	-53,61	38,13	4,07	-2,12	54,49	-94,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-111,15	-94,82	43,46	-11,32	-122,47	-53,82	38,55	-11,32	2,07	-113,41	-94,82
1.35G+1.05Q	6,32		65,61	-120,29	54,94	5,37	70,98	-68,51	48,62	5,37	-2,78	70,98	-120,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-338,30	-121,88	56,00	-33,11	-371,41	-69,04	49,67	-33,11	7,71	-344,92	-121,88
1.00G+0.70Q	4,61		47,97	-87,32	39,88	3,94	51,91	-49,74	35,27	3,94	-2,04	51,91	-87,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-221,31	-88,38	40,58	-21,71	-243,02	-50,10	35,98	-21,71	4,96	-225,65	-88,38

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 9 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 639	Τέλος: 640	Μέλος: 1142		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[639] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[640] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		45,89	-40,73	15,99	2,76	48,66	-26,69	12,08	2,76	-1,84	48,66	-40,73
Q	1,00		8,59	-12,88	4,95	0,28	8,87	-8,42	3,95	0,28	-0,29	8,87	-12,88
1.35G+1.50Q	6,77		74,85	-74,30	29,01	4,15	79,00	-48,67	22,24	4,15	-2,91	79,00	-74,30
ΣΣ:+x	4,41		473,52	-47,97	18,84	71,66	-350,60	-29,83	13,69	-65,84	64,04	473,52	-47,97
ΣΣ:+x	4,41		-373,10	-46,37	18,09	-65,84	456,84	-31,98	14,43	71,66	-68,00	-350,60	-46,37
ΣΣ:+z	4,41		416,55	-48,52	18,95	61,33	-285,55	-29,16	13,58	-55,51	62,48	416,55	-48,52
ΣΣ:+z	4,41		-316,13	-45,82	17,98	-55,51	391,79	-32,65	14,54	61,33	-66,44	-285,55	-45,82
ΣΣ:-x	4,41		427,43	-48,85	19,02	65,83	-275,94	-28,72	13,51	-60,01	36,66	427,43	-48,85
ΣΣ:-x	4,41		-327,02	-45,49	17,91	-60,01	382,18	-33,09	14,61	65,83	-40,62	-275,94	-45,49
ΣΣ:-z	4,41		467,44	-48,47	18,89	73,01	-316,10	-29,23	13,64	-67,19	37,59	467,44	-48,47
ΣΣ:-z	4,41		-367,02	-45,87	18,05	-67,19	422,34	-32,58	14,48	73,01	-41,55	-316,10	-45,87
			353,92	0,43	-0,71	19,59	373,51	-0,28	-0,71	19,59	-8,39	373,51	0,43
			-294,93	-0,36	0,59	-16,32	-311,26	0,23	0,59	-16,32	6,99	-294,93	0,23
1.00G+1.00Q	4,91		54,49	-53,61	20,94	3,04	57,53	-35,12	16,04	3,04	-2,12	57,53	-53,61
1.00G+1.00Q	4,91		54,49	-53,61	20,94	3,04	57,53	-35,12	16,04	3,04	-2,12	57,53	-53,61
1.35G+1.50Q	6,77		74,85	-74,30	29,01	4,15	79,00	-48,67	22,24	4,15	-2,91	79,00	-74,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-190,59	-74,62	29,54	-10,54	-201,13	-48,46	22,77	-10,54	3,39	-190,59	-74,62
1.00G+1.00Q	4,91		54,49	-53,61	20,94	3,04	57,53	-35,12	16,04	3,04	-2,12	57,53	-53,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-122,47	-53,82	21,29	-6,75	-129,22	-34,98	16,39	-6,75	2,07	-122,47	-53,82
1.35G+1.05Q	6,32		70,98	-68,51	26,79	4,02	75,01	-44,88	20,46	4,02	-2,78	75,01	-68,51

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[639] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[640] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	6,32		-371,41	-69,04	27,67	-20,46	-391,88	-44,53	21,35	-20,46	7,71	-371,41	-69,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		51,91	-49,74	19,46	2,96	54,87	-32,59	14,85	2,96	-2,04	54,87	-49,74
	4,61		-243,02	-50,10	20,04	-13,37	-256,39	-32,36	15,44	-13,37	4,96	-243,02	-50,10

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	\delta2y < 9 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 640	Τέλος: 45	Μέλος: 1143	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,68	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[640] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[45] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		48,66	-26,69	-1,67	1,78	50,05	-29,18	-4,71	1,78	-1,84	49,77	-29,18
Q	1,00		8,87	-8,42	-0,96	0,21	9,04	-9,48	-1,74	0,21	-0,29	9,01	-9,48
1.35G+1.50Q	6,77		79,00	-48,67	-3,70	2,73	81,12	-53,61	-8,98	2,73	-2,91	80,70	-53,61
ΣΣ:+x	4,41		456,84	-31,98	-1,88	68,05	-328,83	-32,64	-5,85	-64,26	55,39	456,84	-35,19
ΣΣ:+x	4,41		-350,60	-29,82	-2,42	-64,26	438,02	-35,19	-5,32	68,05	-59,35	-332,72	-32,64
ΣΣ:+z	4,41		391,79	-32,65	-1,73	59,78	-262,32	-31,85	-6,01	-56,00	49,09	391,79	-35,99
ΣΣ:+z	4,41		-285,56	-29,16	-2,57	-56,00	371,51	-35,99	-5,16	59,78	-53,05	-266,58	-31,85
ΣΣ:-x	4,41		382,18	-33,09	-1,59	66,90	-238,67	-31,30	-6,14	-63,11	23,46	382,18	-36,54
ΣΣ:-x	4,41		-275,94	-28,71	-2,71	-63,11	347,86	-36,54	-5,03	66,90	-27,42	-245,78	-31,30
ΣΣ:-z	4,41		422,34	-32,58	-1,75	74,77	-277,51	-31,93	-5,99	-70,98	29,33	422,34	-35,91
ΣΣ:-z	4,41		-316,10	-29,22	-2,55	-70,98	386,70	-35,91	-5,18	74,77	-33,29	-284,79	-31,93
			373,51	-0,28	-0,54	2,36	375,35	-0,70	-0,54	2,36	-8,40	374,98	-0,70
			-311,26	0,23	0,45	-1,97	-312,79	0,58	0,45	-1,97	7,00	-311,26	0,58
1.00G+1.00Q	4,91		57,53	-35,11	-2,63	1,99	59,09	-38,66	-6,46	1,99	-2,12	58,78	-38,66
1.00G+1.00Q	4,91		57,53	-35,11	-2,63	1,99	59,09	-38,66	-6,46	1,99	-2,12	58,78	-38,66
1.35G+1.50Q	6,77		79,00	-48,67	-3,70	2,73	81,12	-53,61	-8,98	2,73	-2,91	80,70	-53,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-201,13	-48,46	-3,29	0,95	-200,39	-53,09	-8,57	0,95	3,39	-200,54	-53,09
1.00G+1.00Q	4,91		57,53	-35,11	-2,63	1,99	59,09	-38,66	-6,46	1,99	-2,12	58,78	-38,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-129,22	-34,97	-2,36	0,81	-128,59	-38,31	-6,19	0,81	2,08	-128,71	-38,31
1.35G+1.05Q	6,32		75,01	-44,88	-3,26	2,63	77,06	-49,34	-8,19	2,63	-2,78	76,65	-49,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-391,88	-44,53	-2,59	-0,33	-392,13	-48,47	-7,52	-0,33	7,71	-391,88	-48,47
1.00G+0.70Q	4,61		54,87	-32,59	-2,34	1,93	56,38	-35,81	-5,93	1,93	-2,04	56,07	-35,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-256,39	-32,35	-1,89	-0,04	-256,42	-35,23	-5,48	-0,04	4,96	-256,39	-35,23

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	\delta2y < 9 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 45	Τέλος: 641	Μέλος: 1144	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[45] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[641] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		50,05	-29,18	37,32	1,78	50,44	-21,06	36,46	1,78	-1,84	50,44	-29,18
Q	1,00		9,04	-9,48	12,20	0,21	9,09	-6,82	11,98	0,21	-0,29	9,09	-9,48
1.35G+1.50Q	6,77		81,12	-53,61	68,68	2,73	81,72	-38,66	67,19	2,73	-2,91	81,72	-53,61
ΣΣ:+x	4,41		438,02	-35,19	44,14	68,18	-323,98	-23,14	41,73	-64,39	53,36	437,18	-35,19
ΣΣ:+x	4,41		-328,83	-32,64	42,70	-64,39	434,01	-25,81	43,17	68,18	-57,32	-323,98	-32,64
ΣΣ:+z	4,41		371,51	-35,99	43,98	60,01	-257,03	-22,31	41,89	-56,22	45,95	370,59	-35,99
ΣΣ:+z	4,41		-262,32	-31,85	42,86	-56,22	367,06	-26,63	43,01	60,01	-49,91	-257,03	-31,85
ΣΣ:-x	4,41		347,86	-36,54	43,82	67,04	-229,22	-21,81	42,05	-63,25	20,37	346,10	-36,54
ΣΣ:-x	4,41		-238,67	-31,30	43,02	-63,25	339,25	-27,14	42,85	67,04	-24,34	-229,22	-31,30
ΣΣ:-z	4,41		386,70	-35,91	43,90	74,85	-267,84	-22,42	41,97	-71,07	27,40	384,89	-35,91
ΣΣ:-z	4,41		-277,51	-31,93	42,94	-71,07	377,87	-26,53	42,93	74,85	-31,36	-267,84	-31,93
			375,35	-0,70	0,53	2,36	375,87	-0,58	0,53	2,36	-8,40	375,87	-0,70
			-312,79	0,58	-0,44	-1,97	-313,22	0,49	-0,44	-1,97	7,00	-312,88	0,58
1.00G+1.00Q	4,91		59,09	-38,66	49,52	1,99	59,53	-27,88	48,44	1,99	-2,12	59,53	-38,66
1.00G+1.00Q	4,91		59,09	-38,66	49,52	1,99	59,53	-27,88	48,44	1,99	-2,12	59,53	-38,66
1.35G+1.50Q	6,77		81,12	-53,61	68,68	2,73	81,72	-38,66	67,19	2,73	-2,91	81,72	-53,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-200,39	-53,09	68,29	0,95	-200,18	-38,23	66,80	0,95	3,39	-200,18	-53,09
1.00G+1.00Q	4,91		59,09	-38,66	49,52	1,99	59,53	-27,88	48,44	1,99	-2,12	59,53	-38,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-128,59	-38,31	49,26	0,81	-128,41	-27,59	48,18	0,81	2,08	-128,41	-38,31
1.35G+1.05Q	6,32		77,06	-49,34	63,19	2,63	77,63	-35,60	61,80	2,63	-2,78	77,63	-49,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-392,13	-48,47	62,53	-0,33	-392,20	-34,87	61,14	-0,33	7,71	-392,14	-48,47
1.00G+0.70Q	4,61		56,38	-35,81	45,86	1,93	56,80	-25,84	44,85	1,93	-2,04	56,80	-35,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-256,42	-35,23	45,42	-0,04	-256,42	-25,35	44,41	-0,04	4,96	-256,42	-35,23

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 641	Τέλος: 634	Μέλος: 1145	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Τέλος
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[641] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[634] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		50,44	-21,06	31,90	0,72	51,16	8,89	28,00	0,72	-1,84	51,16	8,89
Q	1,00		9,09	-6,82	10,10	0,17	9,25	2,78	9,10	0,17	-0,29	9,25	2,78
1.35G+1.50Q	6,77		81,72	-38,66	58,22	1,22	82,94	16,17	51,44	1,22	-2,91	82,94	16,17
ΣΣ:+x	4,41		434,01	-25,81	37,46	65,94	-290,35	11,66	32,04	-64,33	45,45	434,01	8,90
ΣΣ:+x	4,41		-323,98	-23,13	36,45	-64,33	401,98	8,90	33,05	65,94	-49,41	-290,35	11,66
ΣΣ:+z	4,41		367,06	-26,63	37,28	57,99	-233,91	12,37	32,22	-56,39	33,74	367,06	12,37
ΣΣ:+z	4,41		-257,03	-22,31	36,63	-56,39	345,54	8,18	32,87	57,99	-37,70	-233,91	8,18
ΣΣ:-x	4,41		339,25	-27,14	37,31	67,98	-197,29	12,69	32,19	-66,37	8,50	339,25	12,69
ΣΣ:-x	4,41		-229,23	-21,80	36,59	-66,37	308,92	7,87	32,91	67,98	-12,47	-197,29	7,87
ΣΣ:-z	4,41		377,87	-26,52	37,27	73,48	-229,48	12,24	32,23	-71,88	19,87	377,87	12,24
ΣΣ:-z	4,41		-267,84	-22,42	36,63	-71,88	341,12	8,32	32,87	73,48	-23,83	-229,48	8,32
			375,87	-0,58	0,41	-14,71	361,16	-0,17	0,41	-14,71	-8,40	375,87	-0,58
			-313,22	0,49	-0,34	12,25	-300,97	0,14	-0,34	12,25	7,00	-300,97	0,49
1.00G+1.00Q	4,91		59,53	-27,88	42,00	0,89	60,41	11,67	37,10	0,89	-2,12	60,41	11,67
1.00G+1.00Q	4,91		59,53	-27,88	42,00	0,89	60,41	11,67	37,10	0,89	-2,12	60,41	11,67
1.35G+1.50Q	6,77		81,72	-38,66	58,22	1,22	82,94	16,17	51,44	1,22	-2,91	82,94	16,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-200,18	-38,22	57,91	12,25	-187,93	16,30	51,14	12,25	3,39	-187,93	16,30
1.00G+1.00Q	4,91		59,53	-27,88	42,00	0,89	60,41	11,67	37,10	0,89	-2,12	60,41	11,67
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-128,41	-27,59	41,80	8,24	-120,17	11,75	36,89	8,24	2,07	-120,17	11,75
1.35G+1.05Q	6,32		77,63	-35,59	53,67	1,15	78,78	14,92	47,35	1,15	-2,78	78,78	14,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-392,20	-34,86	53,16	19,53	-372,67	15,13	46,84	19,53	7,71	-372,67	15,13
1.00G+0.70Q	4,61		56,80	-25,83	38,97	0,84	57,64	10,83	34,37	0,84	-2,04	57,64	10,83
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-256,42	-25,35	38,63	13,09	-243,33	10,98	34,02	13,09	4,96	-243,33	10,98

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 634	Τέλος: 635	Μέλος: 1146	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[634] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[635] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		51,16	8,89	19,80	0,16	51,32	26,73	15,89	0,16	-1,84	51,32	26,73
Q	1,00		9,25	2,78	6,24	0,08	9,33	8,51	5,24	0,08	-0,29	9,33	8,51
1.35G+1.50Q	6,77		82,94	16,17	36,08	0,33	83,28	48,86	29,30	0,33	-2,91	83,28	48,86
ΣΣ:+x	4,41		401,99	8,90	23,39	66,25	-263,63	32,37	18,03	-65,84	36,48	401,99	32,37
ΣΣ:+x	4,41		-290,35	11,66	22,43	-65,84	375,67	29,61	18,99	66,25	-40,44	-263,63	29,61
ΣΣ:+z	4,41		345,54	8,18	23,38	59,21	-225,59	32,81	18,04	-58,81	20,00	345,54	32,81
ΣΣ:+z	4,41		-233,91	12,37	22,45	-58,81	337,62	29,17	18,97	59,21	-23,97	-225,59	29,17
ΣΣ:-x	4,41		308,92	7,87	23,49	71,60	-189,67	32,90	17,93	-71,20	2,83	308,92	32,90
ΣΣ:-x	4,41		-197,29	12,69	22,33	-71,20	301,71	29,07	19,09	71,60	-6,79	-189,51	29,07
ΣΣ:-z	4,41		341,12	8,32	23,35	73,83	-210,51	32,66	18,07	-73,42	11,40	341,12	32,66
ΣΣ:-z	4,41		-229,48	12,24	22,47	-73,42	322,55	29,31	18,95	73,83	-15,36	-210,51	29,31
			361,16	-0,17	0,28	-13,86	347,31	0,11	0,28	-13,86	-8,40	361,16	0,11
			-300,97	0,14	-0,23	11,55	-289,42	-0,09	-0,23	11,55	7,00	-289,42	0,14
1.00G+1.00Q	4,91		60,41	11,67	26,03	0,24	60,65	35,24	21,13	0,24	-2,12	60,65	35,24
1.00G+1.00Q	4,91		60,41	11,67	26,03	0,24	60,65	35,24	21,13	0,24	-2,12	60,65	35,24
1.35G+1.50Q	6,77		82,94	16,17	36,08	0,33	83,28	48,86	29,30	0,33	-2,91	83,28	48,86
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-187,93	16,29	35,87	10,73	-177,20	48,78	29,10	10,73	3,39	-177,20	48,78
1.00G+1.00Q	4,91		60,41	11,67	26,03	0,24	60,65	35,24	21,13	0,24	-2,12	60,65	35,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-120,17	11,75	25,89	7,17	-113,00	35,19	20,99	7,17	2,07	-113,00	35,19
1.35G+1.05Q	6,32		78,78	14,92	33,27	0,30	79,08	45,03	26,95	0,30	-2,78	79,08	45,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-372,67	15,13	32,92	17,62	-355,05	44,89	26,60	17,62	7,71	-355,05	44,89
1.00G+0.70Q	4,61		57,64	10,83	24,16	0,22	57,85	32,69	19,55	0,22	-2,04	57,85	32,69
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-243,33	10,98	23,93	11,76	-231,57	32,60	19,32	11,76	4,96	-231,57	32,60

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 635	Τέλος: 636	Μέλος: 1147	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[635] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[636] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		51,32	26,73	7,86	-0,19	51,13	32,64	3,95	-0,19	-1,84	51,32	32,64
Q	1,00		9,33	8,51	2,40	-0,04	9,30	10,42	1,40	-0,04	-0,29	9,33	10,42
1.35G+1.50Q	6,77		83,28	48,85	14,22	-0,31	82,97	59,68	7,44	-0,31	-2,91	83,28	59,68
ΣΣ:+x	4,41		375,67	29,61	9,55	65,38	-252,68	39,27	4,17	-65,80	27,51	375,67	36,42
ΣΣ:+x	4,41		-263,63	32,37	8,57	-65,80	364,30	36,42	5,15	65,38	-31,48	-252,68	39,27
ΣΣ:+z	4,41		337,62	29,17	9,63	61,16	-237,48	39,35	4,08	-61,58	6,90	-225,59	39,35
ΣΣ:+z	4,41		-225,59	32,81	8,49	-61,58	349,10	36,34	5,23	61,16	-10,86	349,10	36,34
ΣΣ:-x	4,41		301,71	29,07	9,77	75,39	-211,75	39,20	3,95	-75,81	15,70	-189,68	39,20

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[635] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[636] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,41		-189,68	32,90	8,35	-75,81	323,37	36,49	5,36	75,39	-19,66	323,37	36,49
ΣΣ:-z	4,41		322,55	29,31	9,59	74,67	-217,79	39,19	4,12	-75,08	3,31	-210,30	39,19
ΣΣ:-z	4,41		-210,51	32,66	8,53	-75,08	329,41	36,50	5,19	74,67	-7,27	329,41	36,50
			347,31	0,11	0,15	-6,06	341,25	0,26	0,15	-6,06	-8,40	347,31	0,26
			-289,42	-0,09	-0,13	5,05	-284,37	-0,22	-0,13	5,05	7,00	-284,37	-0,22
1.00G+1.00Q	4,91		60,65	35,24	10,26	-0,23	60,42	43,05	5,36	-0,23	-2,12	60,65	43,05
1.00G+1.00Q	4,91		60,65	35,24	10,26	-0,23	60,42	43,05	5,36	-0,23	-2,12	60,65	43,05
1.35G+1.50Q	6,77		83,28	48,85	14,22	-0,31	82,97	59,68	7,44	-0,31	-2,91	83,28	59,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-177,20	48,77	14,10	4,23	-172,97	59,49	7,33	4,23	3,39	-172,97	59,49
1.00G+1.00Q	4,91		60,65	35,24	10,26	-0,23	60,42	43,05	5,36	-0,23	-2,12	60,65	43,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-113,00	35,19	10,19	2,80	-110,20	42,92	5,28	2,80	2,07	-110,20	42,92
1.35G+1.05Q	6,32		79,08	45,02	13,13	-0,30	78,78	55,00	6,81	-0,30	-2,78	79,08	55,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-355,05	44,89	12,94	7,28	-347,78	54,67	6,62	7,28	7,71	-347,78	54,67
1.00G+0.70Q	4,61		57,85	32,69	9,54	-0,22	57,63	39,93	4,94	-0,22	-2,04	57,85	39,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-231,57	32,60	9,41	4,83	-226,74	39,71	4,81	4,83	4,96	-226,74	39,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 636	Τέλος: 637	Μέλος: 1148		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[636] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[637] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		51,13	32,64	-3,82	-0,49	50,64	26,86	-7,73	-0,49	-1,84	51,13	32,64
Q	1,00		9,30	10,42	-1,35	-0,16	9,14	8,56	-2,35	-0,16	-0,29	9,30	10,42
1.35G+1.50Q	6,77		82,97	59,68	-7,19	-0,89	82,07	49,11	-13,96	-0,89	-2,91	82,97	59,68
ΣΣ:+x	4,41		364,30	36,42	-4,02	64,27	-261,17	32,69	-9,38	-65,39	18,58	-252,68	36,42
ΣΣ:+x	4,41		-252,68	39,27	-4,97	-65,39	371,67	29,60	-8,43	64,27	-22,54	371,67	39,27
ΣΣ:+z	4,41		349,10	36,34	-3,88	63,40	-268,82	32,42	-9,53	-64,53	5,99	-237,48	39,35
ΣΣ:+z	4,41		-237,48	39,35	-5,12	-64,53	379,32	29,87	-8,28	63,40	-9,96	379,32	36,34
ΣΣ:-x	4,41		323,37	36,49	-3,73	78,27	-258,47	32,07	-9,68	-79,40	29,27	-211,75	39,20
ΣΣ:-x	4,41		-211,75	39,20	-5,27	-79,40	368,97	30,22	-8,13	78,27	-33,24	368,97	36,49
ΣΣ:-z	4,41		329,41	36,50	-3,92	75,69	-250,22	32,25	-9,49	-76,81	3,01	-217,79	39,19
ΣΣ:-z	4,41		-217,79	39,19	-5,08	-76,81	360,71	30,04	-8,32	75,69	-6,97	360,71	36,50
			341,25	0,26	0,03	3,87	345,12	0,29	0,03	3,87	-8,40	345,12	0,29
			-284,37	-0,22	-0,03	-3,23	-287,60	-0,24	-0,03	-3,23	7,00	-284,37	-0,24
1.00G+1.00Q	4,91		60,42	43,05	-5,18	-0,65	59,78	35,43	-10,08	-0,65	-2,12	60,42	43,05
1.00G+1.00Q	4,91		60,42	43,05	-5,18	-0,65	59,78	35,43	-10,08	-0,65	-2,12	60,42	43,05
1.35G+1.50Q	6,77		82,97	59,68	-7,19	-0,89	82,07	49,11	-13,96	-0,89	-2,91	82,97	59,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-172,97	59,49	-7,21	-3,80	-176,77	48,89	-13,99	-3,80	3,39	-172,97	59,49
1.00G+1.00Q	4,91		60,42	43,05	-5,18	-0,65	59,78	35,43	-10,08	-0,65	-2,12	60,42	43,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-110,20	42,92	-5,19	-2,58	-112,78	35,28	-10,10	-2,58	2,07	-110,20	42,92
1.35G+1.05Q	6,32		78,78	55,00	-6,58	-0,82	77,96	45,26	-12,90	-0,82	-2,78	78,78	55,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-347,78	54,67	-6,62	-5,67	-353,44	44,89	-12,94	-5,67	7,71	-347,78	54,67
1.00G+0.70Q	4,61		57,63	39,93	-4,77	-0,60	57,04	32,86	-9,37	-0,60	-2,04	57,63	39,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-226,74	39,71	-4,80	-3,83	-230,57	32,61	-9,40	-3,83	4,96	-226,74	39,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 637	Τέλος: 638	Μέλος: 1149		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[637] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[638] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		50,64	26,86	-15,75	-0,83	49,81	9,17	-19,65	-0,83	-1,84	50,64	26,86
Q	1,00		9,14	8,56	-5,18	-0,27	8,87	2,89	-6,18	-0,27	-0,29	9,14	8,56
1.35G+1.50Q	6,77		82,07	49,11	-29,02	-1,52	80,55	16,70	-35,79	-1,52	-2,91	82,07	49,11
ΣΣ:+x	4,41		371,67	29,60	-17,91	63,65	-289,48	12,27	-23,17	-65,56	5,64	-261,17	29,60
ΣΣ:+x	4,41		-261,17	32,69	-18,76	-65,56	398,07	8,94	-22,31	63,65	-9,60	398,07	32,69
ΣΣ:+z	4,41		379,32	29,87	-17,70	64,47	-313,43	11,83	-23,37	-66,38	18,94	-268,82	32,42
ΣΣ:+z	4,41		-268,82	32,42	-18,97	-66,38	422,01	9,39	-22,11	64,47	-22,91	422,01	29,87
ΣΣ:-x	4,41		368,97	30,22	-17,53	77,38	-316,66	11,59	-23,54	-79,29	38,26	-258,47	30,22
ΣΣ:-x	4,41		-258,47	32,07	-19,14	-79,29	425,24	9,63	-21,94	77,38	-42,22	425,24	32,07
ΣΣ:-z	4,41		360,71	30,04	-17,73	75,97	-299,52	11,66	-23,35	-77,88	11,04	-250,22	32,25
ΣΣ:-z	4,41		-250,22	32,25	-18,94	-77,88	408,11	9,56	-22,13	75,97	-15,01	408,11	30,04
			345,12	0,29	-0,11	12,78	357,90	0,19	-0,11	12,78	-8,40	357,90	0,29
			-287,60	-0,24	0,09	-10,65	-298,25	-0,16	0,09	-10,65	7,00	-287,60	-0,24
1.00G+1.00Q	4,91		59,78	35,43	-20,92	-1,10	58,68	12,05	-25,83	-1,10	-2,12	59,78	35,43
1.00G+1.00Q	4,91		59,78	35,43	-20,92	-1,10	58,68	12,05	-25,83	-1,10	-2,12	59,78	35,43
1.35G+1.50Q	6,77		82,07	49,11	-29,02	-1,52	80,55	16,70	-35,79	-1,52	-2,91	82,07	49,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-176,77	48,89	-28,94	-11,11	-187,88	16,56	-35,72	-11,11	3,39	-176,77	48,89
1.00G+1.00Q	4,91		59,78	35,43	-20,92	-1,10	58,68	12,05	-25,83	-1,10	-2,12	59,78	35,43
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-112,78	35,28	-20,87	-7,49	-120,27	11,96	-25,78	-7,49	2,07	-112,78	35,28
1.35G+1.05Q	6,32		77,96	45,26	-26,69	-1,40	76,56	15,40	-33,02	-1,40	-2,78	77,96	45,26
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-353,44	44,89	-26,56	-17,38	-370,82	15,17	-32,88	-17,38	7,71	-353,44	44,89
1.00G+0.70Q	4,61		57,04	32,86	-19,37	-1,02	56,02	11,19	-23,98	-1,02	-2,04	57,04	32,86
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-230,57	32,61	-19,28	-11,67	-242,23	11,03	-23,89	-11,67	4,96	-230,57	32,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 638	Τέλος: 642	Μέλος: 1150		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[638] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[642] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		49,81	9,17	-27,82	-1,32	48,49	-20,60	-31,72	-1,32	-1,84	49,81	9,17
Q	1,00		8,87	2,89	-9,02	-0,37	8,50	-6,63	-10,02	-0,37	-0,29	8,87	2,89
1.35G+1.50Q	6,77		80,55	16,70	-51,08	-2,35	78,20	-37,76	-57,85	-2,35	-2,91	80,55	16,70
ΣΣ:+x	4,41		398,07	8,95	-31,95	63,58	-331,26	-22,24	-37,11	-66,59	6,20	-289,48	8,95
ΣΣ:+x	4,41		-289,48	12,27	-32,70	-66,59	436,84	-25,60	-36,35	63,58	-10,16	436,84	12,27
ΣΣ:+z	4,41		422,01	9,39	-31,68	61,89	-361,14	-22,62	-37,38	-64,90	32,66	-313,43	9,39
ΣΣ:+z	4,41		-313,43	11,83	-32,98	-64,90	466,72	-25,22	-36,08	61,89	-36,63	466,72	11,83
ΣΣ:-x	4,41		425,24	9,63	-31,50	71,43	-372,80	-22,46	-37,55	-74,43	47,22	-316,66	9,63
ΣΣ:-x	4,41		-316,66	11,59	-33,15	-74,43	478,38	-25,37	-35,91	71,43	-51,19	478,38	11,59
ΣΣ:-z	4,41		408,11	9,56	-31,70	74,12	-354,58	-22,71	-37,36	-77,12	19,51	-299,52	9,56
ΣΣ:-z	4,41		-299,52	11,66	-32,96	-77,12	460,16	-25,12	-36,10	74,12	-23,47	460,16	11,66
			357,91	0,19	-0,27	16,72	374,63	-0,08	-0,27	16,72	-8,40	374,63	0,19
			-298,25	-0,16	0,23	-13,93	-312,19	0,07	0,23	-13,93	7,00	-298,25	0,07
1.00G+1.00Q	4,91		58,68	12,05	-36,84	-1,70	56,99	-27,24	-41,74	-1,70	-2,12	58,68	12,05
1.00G+1.00Q	4,91		58,68	12,05	-36,84	-1,70	56,99	-27,24	-41,74	-1,70	-2,12	58,68	12,05
1.35G+1.50Q	6,77		80,55	16,70	-51,08	-2,35	78,20	-37,76	-57,85	-2,35	-2,91	80,55	16,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-187,88	16,56	-50,88	-14,89	-202,76	-37,70	-57,65	-14,89	3,39	-187,88	16,56
1.00G+1.00Q	4,91		58,68	12,05	-36,84	-1,70	56,99	-27,24	-41,74	-1,70	-2,12	58,68	12,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-120,27	11,96	-36,70	-10,06	-130,33	-27,19	-41,61	-10,06	2,07	-120,27	11,96

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[638] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[642] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	6,32		76,56	15,41	-47,02	-2,18	74,38	-34,78	-53,34	-2,18	-2,78	76,56	15,41
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-370,82	15,17	-46,68	-23,08	-393,90	-34,68	-53,01	-23,08	7,71	-370,82	15,17
1.00G+0.70Q	4,61		56,02	11,19	-34,13	-1,58	54,44	-25,25	-38,73	-1,58	-2,04	56,02	11,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-242,23	11,03	-33,90	-15,52	-257,75	-25,18	-38,51	-15,52	4,96	-242,23	11,03

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 642	Τέλος: 46	Μέλος: 1151		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[642] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[46] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		48,49	-20,60	-36,21	-2,24	47,99	-28,66	-37,07	-2,24	-1,84	48,49	-28,66
Q	1,00		8,50	-6,63	-11,87	-0,44	8,40	-9,27	-12,09	-0,44	-0,29	8,50	-9,27
1.35G+1.50Q	6,77		78,20	-37,77	-66,68	-3,69	77,39	-52,60	-68,17	-3,69	-2,91	78,20	-52,60
ΣΣ:+x	4,41		436,84	-25,60	-41,62	64,37	-340,88	-31,68	-43,64	-69,29	17,66	-331,26	-31,68
ΣΣ:+x	4,41		-331,26	-22,24	-42,67	-69,29	445,37	-34,92	-42,59	64,37	-21,62	443,64	-34,92
ΣΣ:+z	4,41		466,72	-25,22	-41,34	57,01	-368,12	-32,01	-43,91	-61,93	44,88	-361,14	-32,01
ΣΣ:+z	4,41		-361,14	-22,62	-42,95	-61,93	472,61	-34,59	-42,31	57,01	-48,84	471,41	-34,59
ΣΣ:-x	4,41		478,38	-25,37	-41,26	64,84	-379,70	-31,74	-44,00	-69,76	55,13	-372,80	-34,86
ΣΣ:-x	4,41		-372,80	-22,46	-43,03	-69,76	484,20	-34,86	-42,23	64,84	-59,09	483,00	-31,74
ΣΣ:-z	4,41		460,16	-25,13	-41,42	72,13	-364,14	-32,06	-43,83	-77,05	27,04	-354,58	-34,53
ΣΣ:-z	4,41		-354,58	-22,71	-42,86	-77,05	468,64	-34,53	-42,39	72,13	-31,00	466,90	-32,06
			374,63	-0,08	-0,46	7,46	376,27	-0,18	-0,46	7,46	-8,40	375,94	-0,18
			-312,19	0,07	0,38	-6,21	-313,56	0,15	0,38	-6,21	7,00	-312,19	0,15
1.00G+1.00Q	4,91		56,99	-27,24	-48,08	-2,68	56,39	-37,93	-49,16	-2,68	-2,12	56,99	-37,93
1.00G+1.00Q	4,91		56,99	-27,24	-48,08	-2,68	56,39	-37,93	-49,16	-2,68	-2,12	56,99	-37,93
1.35G+1.50Q	6,77		78,20	-37,77	-66,68	-3,69	77,39	-52,60	-68,17	-3,69	-2,91	78,20	-52,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-202,76	-37,70	-66,34	-9,28	-204,81	-52,46	-67,83	-9,28	3,39	-202,76	-52,46
1.00G+1.00Q	4,91		56,99	-27,24	-48,08	-2,68	56,39	-37,93	-49,16	-2,68	-2,12	56,99	-37,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-130,33	-27,20	-47,85	-6,41	-131,74	-37,84	-48,93	-6,41	2,07	-130,33	-37,84
1.35G+1.05Q	6,32		74,38	-34,78	-61,34	-3,49	73,61	-48,43	-62,73	-3,49	-2,78	74,38	-48,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-393,90	-34,68	-60,77	-12,81	-396,72	-48,20	-62,16	-12,81	7,71	-393,90	-48,20
1.00G+0.70Q	4,61		54,44	-25,25	-44,52	-2,55	53,87	-35,15	-45,53	-2,55	-2,04	54,44	-35,15
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-257,75	-25,18	-44,14	-8,77	-259,68	-35,00	-45,15	-8,77	4,96	-257,75	-35,00

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 21 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 46	Τέλος: 643	Μέλος: 1152		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,68		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[46] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[643] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		47,99	-28,66	3,00	-2,24	46,25	-27,51	-0,04	-2,24	-1,84	47,64	-28,66
Q	1,00		8,40	-9,27	1,06	-0,44	8,06	-8,75	0,28	-0,44	-0,29	8,33	-9,27
1.35G+1.50Q	6,77		77,39	-52,60	5,64	-3,69	74,52	-50,26	0,36	-3,69	-2,91	76,82	-52,60
ΣΣ: +x	4,41		445,37	-34,92	3,91	64,64	-378,58	-30,56	-0,28	-69,56	20,71	-348,12	-31,68
ΣΣ: +x	4,41		-340,88	-31,68	3,15	-69,56	479,24	-33,21	0,47	64,64	-24,67	479,24	-34,92
ΣΣ: +z	4,41		472,61	-34,59	3,87	57,28	-396,31	-30,85	-0,24	-62,20	48,02	-373,48	-32,01
ΣΣ: +z	4,41		-368,12	-32,01	3,19	-62,20	496,97	-32,92	0,43	57,28	-51,98	496,97	-34,59
ΣΣ: -x	4,41		484,20	-34,86	3,97	64,91	-407,81	-30,66	-0,34	-69,83	57,16	-384,94	-31,74
ΣΣ: -x	4,41		-379,70	-31,74	3,09	-69,83	508,47	-33,11	0,53	64,91	-61,12	508,47	-34,86
ΣΣ: -z	4,41		468,64	-34,53	3,86	72,19	-401,94	-30,90	-0,23	-77,11	28,98	-371,31	-32,06
ΣΣ: -z	4,41		-364,14	-32,06	3,20	-77,11	502,60	-32,87	0,42	72,19	-32,94	502,60	-34,53
			376,27	-0,18	0,41	7,46	382,08	0,14	0,41	7,46	-8,40	382,08	0,14
			-313,56	0,15	-0,34	-6,21	-318,40	-0,11	-0,34	-6,21	7,00	-314,53	0,15
1.00G+1.00Q	4,91		56,39	-37,93	4,06	-2,68	54,30	-36,26	0,23	-2,68	-2,12	55,98	-37,93
1.00G+1.00Q	4,91		56,39	-37,93	4,06	-2,68	54,30	-36,26	0,23	-2,68	-2,12	55,98	-37,93
1.35G+1.50Q	6,77		77,39	-52,60	5,64	-3,69	74,52	-50,26	0,36	-3,69	-2,91	76,82	-52,60
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-204,81	-52,46	5,33	-9,28	-212,05	-50,36	0,05	-9,28	3,39	-206,25	-52,46
1.00G+1.00Q	4,91		56,39	-37,93	4,06	-2,68	54,30	-36,26	0,23	-2,68	-2,12	55,98	-37,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-131,74	-37,84	3,86	-6,41	-136,74	-36,33	0,03	-6,41	2,07	-132,74	-37,84
1.35G+1.05Q	6,32		73,61	-48,43	5,16	-3,49	70,89	-46,32	0,23	-3,49	-2,78	73,07	-48,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-396,72	-48,20	4,65	-12,81	-406,71	-46,49	-0,28	-12,81	7,71	-398,72	-48,20
1.00G+0.70Q	4,61		53,87	-35,15	3,74	-2,55	51,89	-33,63	0,15	-2,55	-2,04	53,48	-35,15
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-259,68	-35,00	3,40	-8,77	-266,52	-33,75	-0,19	-8,77	4,96	-261,05	-35,00

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 9 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 643	Τέλος: 644	Μέλος: 1153	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[643] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[644] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		46,25	-27,51	-13,77	-3,08	43,16	-43,23	-17,67	-3,08	-1,84	46,25	-43,23
Q	1,00		8,06	-8,75	-4,62	-0,51	7,54	-13,87	-5,62	-0,51	-0,29	8,06	-13,87
1.35G+1.50Q	6,77		74,52	-50,27	-25,52	-4,93	69,59	-79,18	-32,29	-4,93	-2,91	74,52	-79,18
ΣΣ: +x	4,41		479,23	-33,21	-15,66	62,28	-425,90	-49,17	-20,90	-68,96	33,83	-378,58	-49,17
ΣΣ: +x	4,41		-378,58	-30,56	-16,50	-68,96	519,88	-51,16	-20,07	62,28	-37,79	519,88	-51,16
ΣΣ: +z	4,41		496,97	-32,92	-15,60	57,41	-421,66	-49,52	-20,97	-64,09	61,44	-396,31	-49,52
ΣΣ: +z	4,41		-396,31	-30,86	-16,56	-64,09	515,64	-50,82	-20,00	57,41	-65,40	515,64	-50,82
ΣΣ: -x	4,41		508,47	-33,11	-15,54	67,99	-429,52	-49,45	-21,02	-74,67	65,81	-407,81	-49,45
ΣΣ: -x	4,41		-407,81	-30,66	-16,62	-74,67	523,51	-50,89	-19,94	67,99	-69,77	523,51	-50,89
ΣΣ: -z	4,41		502,60	-32,87	-15,66	71,07	-443,18	-49,53	-20,90	-77,75	37,25	-401,94	-49,53
ΣΣ: -z	4,41		-401,94	-30,90	-16,50	-77,75	537,16	-50,81	-20,07	71,07	-41,21	537,16	-50,81
			382,08	0,14	0,56	-4,66	377,42	0,70	0,56	-4,66	-8,39	382,08	0,70
			-318,40	-0,11	-0,47	3,88	-314,52	-0,58	-0,47	3,88	6,99	-314,52	-0,58
1.00G+1.00Q	4,91		54,30	-36,26	-18,39	-3,59	50,71	-57,11	-23,30	-3,59	-2,12	54,30	-57,11
1.00G+1.00Q	4,91		54,30	-36,26	-18,39	-3,59	50,71	-57,11	-23,30	-3,59	-2,12	54,30	-57,11
1.35G+1.50Q	6,77		74,52	-50,27	-25,52	-4,93	69,59	-79,18	-32,29	-4,93	-2,91	74,52	-79,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-212,05	-50,37	-25,94	-1,43	-213,48	-79,70	-32,71	-1,43	3,39	-212,05	-79,70
1.00G+1.00Q	4,91		54,30	-36,26	-18,39	-3,59	50,71	-57,11	-23,30	-3,59	-2,12	54,30	-57,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-136,74	-36,33	-18,67	-1,26	-138,00	-57,46	-23,58	-1,26	2,07	-136,74	-57,46
1.35G+1.05Q	6,32		70,89	-46,33	-23,44	-4,70	66,19	-72,93	-29,76	-4,70	-2,78	70,89	-72,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-406,71	-46,50	-24,14	1,13	-405,59	-73,80	-30,46	1,13	7,71	-405,59	-73,80
1.00G+0.70Q	4,61		51,89	-33,64	-17,00	-3,44	48,44	-52,94	-21,61	-3,44	-2,04	51,89	-52,94
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-266,52	-33,75	-17,47	0,44	-266,07	-53,52	-22,08	0,44	4,96	-266,07	-53,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 9 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 644	Τέλος: 47	Μέλος: 1154	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[644] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[47] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		43,16	-43,23	-30,27	-3,85	39,31	-75,45	-34,18	-3,85	-1,84	43,16	-75,45
Q	1,00		7,54	-13,87	-10,17	-0,61	6,93	-24,55	-11,17	-0,61	-0,29	7,54	-24,55
1.35G+1.50Q	6,77		69,59	-79,17	-56,13	-6,12	63,47	-138,68	-62,90	-6,12	-2,91	69,59	-138,68
ΣΣ:+x	4,41		519,88	-51,16	-34,88	51,55	-465,85	-86,89	-40,24	-59,87	47,40	-425,90	-86,89
ΣΣ:+x	4,41		-425,90	-49,17	-35,84	-59,87	551,51	-88,57	-39,28	51,55	-51,36	544,90	-88,57
ΣΣ:+z	4,41		515,64	-50,81	-34,76	51,95	-440,18	-87,16	-40,36	-60,27	75,25	-421,65	-87,16
ΣΣ:+z	4,41		-421,65	-49,52	-35,95	-60,27	525,84	-88,30	-39,17	51,95	-79,21	523,31	-88,30
ΣΣ:-x	4,41		523,50	-50,89	-34,73	64,29	-445,36	-87,32	-40,39	-72,61	74,70	-429,52	-87,32
ΣΣ:-x	4,41		-429,52	-49,44	-35,99	-72,61	531,02	-88,14	-39,13	64,29	-78,66	528,77	-88,14
ΣΣ:-z	4,41		537,16	-50,80	-34,86	62,19	-477,26	-87,23	-40,26	-70,51	45,77	-443,18	-87,23
ΣΣ:-z	4,41		-443,18	-49,53	-35,86	-70,51	562,93	-88,22	-39,27	62,19	-49,73	557,23	-88,22
			377,42	0,70	0,68	-16,09	361,33	1,38	0,68	-16,09	-8,40	377,42	1,38
			-314,52	-0,58	-0,57	13,41	-301,11	-1,15	-0,57	13,41	7,00	-303,79	-1,15
1.00G+1.00Q	4,91		50,71	-57,10	-40,44	-4,46	46,25	-100,00	-45,35	-4,46	-2,12	50,71	-100,00
1.00G+1.00Q	4,91		50,71	-57,10	-40,44	-4,46	46,25	-100,00	-45,35	-4,46	-2,12	50,71	-100,00
1.35G+1.50Q	6,77		69,59	-79,17	-56,13	-6,12	63,47	-138,68	-62,90	-6,12	-2,91	69,59	-138,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-213,48	-79,69	-56,64	5,95	-207,53	-139,72	-63,41	5,95	3,39	-208,72	-139,72
1.00G+1.00Q	4,91		50,71	-57,10	-40,44	-4,46	46,25	-100,00	-45,35	-4,46	-2,12	50,71	-100,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-138,00	-57,45	-40,79	3,58	-134,42	-100,69	-45,69	3,58	2,08	-135,14	-100,69
1.35G+1.05Q	6,32		66,19	-72,93	-51,55	-5,84	60,35	-127,64	-57,87	-5,84	-2,78	66,19	-127,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-405,59	-73,80	-52,40	14,27	-391,31	-129,36	-58,72	14,27	7,72	-394,17	-129,36
1.00G+0.70Q	4,61		48,44	-52,94	-37,39	-4,28	44,17	-92,64	-42,00	-4,28	-2,04	48,44	-92,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-266,07	-53,52	-37,96	9,13	-256,94	-93,79	-42,57	9,13	4,96	-258,77	-93,79

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 9 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 645	Μέλος: 1155	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[47] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[645] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		39,52	-75,39	39,92	-9,30	30,22	-37,42	36,02	-9,30	-2,03	37,66	-75,39
Q	1,00		6,97	-24,53	12,87	-1,56	5,41	-12,16	11,87	-1,56	-0,32	6,66	-24,53
1.35G+1.50Q	6,77		63,81	-138,57	73,20	-14,90	48,90	-68,75	66,43	-14,90	-3,21	60,83	-138,57
ΣΣ:+x	4,41		538,33	-88,49	46,51	107,73	-346,73	-42,73	41,81	-127,93	81,77	513,11	-86,81
ΣΣ:+x	4,41		-452,22	-86,81	46,21	-127,93	412,64	-44,26	42,10	107,73	-86,14	-346,73	-88,49
ΣΣ:+z	4,41		511,72	-88,22	46,49	99,43	-327,49	-42,93	41,82	-119,63	111,07	488,01	-88,22
ΣΣ:+z	4,41		-425,61	-87,08	46,23	-119,63	393,40	-44,07	42,09	99,43	-115,45	-327,49	-87,08
ΣΣ:-x	4,41		512,53	-88,06	46,49	91,61	-335,72	-43,09	41,82	-111,81	101,96	490,32	-87,24

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[47] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[645] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,41		-426,41	-87,24	46,23	-111,81	401,63	-43,90	42,09	91,61	-106,33	-335,72	-88,06
ΣΣ:-z	4,41		544,77	-88,14	46,48	99,52	-360,35	-43,03	41,83	-119,72	70,82	521,02	-87,16
ΣΣ:-z	4,41		-458,65	-87,16	46,24	-119,72	426,27	-43,97	42,07	99,52	-75,20	-360,35	-88,14
			362,91	1,38	-0,06	-99,34	263,57	1,32	-0,06	-99,34	-9,84	343,04	1,38
			-302,43	-1,15	0,05	82,78	-219,64	-1,10	0,05	82,78	8,20	-219,64	-1,15
1.00G+1.00Q	4,91		46,49	-99,92	52,79	-10,86	35,62	-49,57	47,89	-10,86	-2,35	44,32	-99,92
1.00G+1.00Q	4,91		46,49	-99,92	52,79	-10,86	35,62	-49,57	47,89	-10,86	-2,35	44,32	-99,92
1.35G+1.50Q	6,77		63,81	-138,57	73,20	-14,90	48,90	-68,75	66,43	-14,90	-3,21	60,83	-138,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-208,38	-139,60	73,25	59,60	-148,78	-69,74	66,48	59,60	4,16	-148,78	-139,60
1.00G+1.00Q	4,91		46,49	-99,92	52,79	-10,86	35,62	-49,57	47,89	-10,86	-2,35	44,32	-99,92
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-134,97	-100,60	52,83	38,80	-96,16	-50,23	47,92	38,80	2,57	-96,16	-100,60
1.35G+1.05Q	6,32		60,67	-127,53	67,41	-14,20	46,47	-63,28	61,09	-14,20	-3,07	57,83	-127,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-392,97	-129,25	67,49	109,97	-282,99	-64,92	61,17	109,97	9,23	-282,99	-129,25
1.00G+0.70Q	4,61		44,40	-92,56	48,93	-10,40	34,00	-45,93	44,33	-10,40	-2,25	42,32	-92,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-258,03	-93,71	48,98	72,39	-185,64	-47,02	44,38	72,39	5,95	-185,64	-93,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 645	Τέλος: 646	Μέλος: 1156		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[645] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[646] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		30,22	-37,42	26,36	-9,66	20,56	-13,01	22,46	-9,66	-2,03	30,22	-37,42
Q	1,00		5,41	-12,16	8,50	-1,68	3,73	-4,15	7,50	-1,68	-0,32	5,41	-12,16
1.35G+1.50Q	6,77		48,90	-68,75	48,34	-15,55	33,35	-23,79	41,57	-15,55	-3,21	48,90	-68,75
ΣΣ:+x	4,41		412,64	-44,26	30,82	109,07	-240,02	-14,52	26,00	-130,09	95,03	412,64	-42,73
ΣΣ:+x	4,41		-346,73	-42,73	30,41	-130,09	284,91	-15,65	26,41	109,07	-99,40	-240,02	-44,26
ΣΣ:+z	4,41		393,40	-44,07	30,75	99,65	-228,98	-14,64	26,07	-120,67	124,64	393,40	-42,93
ΣΣ:+z	4,41		-327,48	-42,93	30,48	-120,67	273,88	-15,53	26,34	99,65	-129,01	-228,98	-44,07
ΣΣ:-x	4,41		401,63	-43,90	30,71	93,76	-242,67	-14,76	26,11	-114,78	110,62	401,63	-43,09
ΣΣ:-x	4,41		-335,71	-43,09	30,51	-114,78	287,57	-15,40	26,31	93,76	-114,99	-242,67	-43,90
ΣΣ:-z	4,41		426,27	-43,96	30,73	102,72	-258,61	-14,73	26,09	-123,74	79,03	426,27	-43,03
ΣΣ:-z	4,41		-360,35	-43,03	30,49	-123,74	303,51	-15,44	26,33	102,72	-83,40	-258,61	-43,96
			263,57	1,32	-0,33	-97,14	166,43	0,99	-0,33	-97,14	-9,84	263,57	1,32
			-219,64	-1,10	0,27	80,95	-138,69	-0,82	0,27	80,95	8,20	-138,69	-1,10
1.00G+1.00Q	4,91		35,62	-49,57	34,86	-11,33	24,29	-17,16	29,96	-11,33	-2,35	35,62	-49,57
1.00G+1.00Q	4,91		35,62	-49,57	34,86	-11,33	24,29	-17,16	29,96	-11,33	-2,35	35,62	-49,57
1.35G+1.50Q	6,77		48,90	-68,75	48,34	-15,55	33,35	-23,79	41,57	-15,55	-3,21	48,90	-68,75
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-148,77	-69,73	48,59	57,30	-91,47	-24,53	41,82	57,30	4,16	-91,47	-69,73
1.00G+1.00Q	4,91		35,62	-49,57	34,86	-11,33	24,29	-17,16	29,96	-11,33	-2,35	35,62	-49,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-96,16	-50,23	35,03	37,24	-58,92	-17,65	30,12	37,24	2,57	-58,92	-50,23
1.35G+1.05Q	6,32		46,47	-63,28	44,52	-14,80	31,67	-21,92	38,19	-14,80	-3,07	46,47	-63,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-282,99	-64,92	44,93	106,63	-176,37	-23,16	38,61	106,63	9,22	-176,37	-64,92
1.00G+0.70Q	4,61		34,00	-45,93	32,31	-10,83	23,17	-15,92	27,71	-10,83	-2,25	34,00	-45,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-185,64	-47,02	32,59	70,12	-115,52	-16,74	27,98	70,12	5,95	-115,52	-47,02

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 646	Τέλος: 647	Μέλος: 1157	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[646] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[647] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		20,56	-13,01	14,80	-8,97	11,59	-0,16	10,89	-8,97	-2,03	20,56	-13,01
Q	1,00		3,73	-4,15	4,74	-1,62	2,11	0,09	3,74	-1,62	-0,32	3,73	0,09
1.35G+1.50Q	6,77		33,35	-23,79	27,09	-14,54	18,81	-0,09	20,32	-14,54	-3,21	33,35	-23,79
ΣΣ:-x	4,41		284,91	-15,65	17,40	97,48	-144,31	0,21	12,53	-117,06	108,25	284,91	0,21
ΣΣ:+x	4,41		-240,01	-14,52	16,94	-117,06	169,63	-0,45	13,00	97,48	-112,62	-144,31	-15,65
ΣΣ:+z	4,41		273,88	-15,53	17,34	90,58	-139,20	0,15	12,59	-110,16	138,12	273,88	0,15
ΣΣ:+z	4,41		-228,98	-14,64	17,00	-110,16	164,52	-0,39	12,94	90,58	-142,49	-139,20	-15,53
ΣΣ:-x	4,41		287,57	-15,41	17,29	89,74	-153,40	0,08	12,64	-109,32	119,22	287,57	0,08
ΣΣ:-x	4,41		-242,67	-14,77	17,05	-109,32	178,72	-0,32	12,89	89,74	-123,60	-153,40	-15,41
ΣΣ:-z	4,41		303,51	-15,44	17,31	97,31	-161,92	0,10	12,62	-116,89	87,21	303,51	0,10
ΣΣ:-z	4,41		-258,61	-14,73	17,03	-116,89	187,24	-0,34	12,91	97,31	-91,58	-161,92	-15,44
			166,43	0,99	-0,40	-79,37	87,06	0,58	-0,40	-79,37	-9,84	166,43	0,99
			-138,69	-0,82	0,34	66,14	-72,55	-0,49	0,34	66,14	8,20	-72,55	-0,82
1.00G+1.00Q	4,91		24,29	-17,16	19,54	-10,59	13,70	-0,08	14,63	-10,59	-2,35	24,29	-17,16
1.00G+1.00Q	4,91		24,29	-17,16	19,54	-10,59	13,70	-0,08	14,63	-10,59	-2,35	24,29	-17,16
1.35G+1.50Q	6,77		33,35	-23,79	27,09	-14,54	18,81	-0,09	20,32	-14,54	-3,21	33,35	-23,79
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-91,47	-24,53	27,39	44,99	-46,49	-0,53	20,62	44,99	4,16	-46,49	-24,53
1.00G+1.00Q	4,91		24,29	-17,16	19,54	-10,59	13,70	-0,08	14,63	-10,59	-2,35	24,29	-17,16
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-58,93	-17,66	19,74	29,09	-29,83	-0,37	14,84	29,09	2,57	-29,83	-17,66
1.35G+1.05Q	6,32		31,67	-21,92	24,96	-13,81	17,86	-0,13	18,63	-13,81	-3,07	31,67	-21,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,32		-176,37	-23,16	25,46	85,40	-90,97	-0,86	19,14	85,40	9,22	-90,97	-23,16
1.00G+0.70Q	4,61		23,17	-15,92	18,12	-10,10	13,07	-0,10	13,51	-10,10	-2,25	23,17	-15,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		-115,52	-16,74	18,45	56,04	-59,48	-0,59	13,85	56,04	5,95	-59,48	-16,74

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 23, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 647	Τέλος: 648	Μέλος: 1158	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=1,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[647] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[648] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,91		11,59	-0,17	6,04	-7,07	4,52	3,92	2,13	-7,07	-2,03	11,59	3,92
Q	1,00		2,11	0,09	1,86	-1,30	0,81	1,45	0,86	-1,30	-0,32	2,11	1,45
1.35G+1.50Q	6,77		18,81	-0,10	10,94	-11,50	7,32	7,46	4,17	-11,50	-3,21	18,81	7,46
ΣΣ:-x	4,41		169,63	-0,46	7,17	81,68	-63,41	4,77	2,36	-97,14	121,40	169,63	4,77
ΣΣ:+x	4,41		-144,31	0,21	6,77	-97,14	73,27	4,51	2,76	81,68	-125,77	-63,41	4,51
ΣΣ:+z	4,41		164,52	-0,40	7,13	78,04	-61,52	4,75	2,40	-93,50	151,49	164,52	4,75
ΣΣ:+z	4,41		-139,20	0,15	6,81	-93,50	71,38	4,53	2,72	78,04	-155,86	-61,52	4,53
ΣΣ:-x	4,41		178,71	-0,32	7,08	82,97	-70,60	4,72	2,45	-98,42	127,76	178,71	4,72
ΣΣ:-x	4,41		-153,39	0,07	6,85	-98,42	80,46	4,56	2,68	82,97	-132,13	-70,60	4,56
ΣΣ:-z	4,41		187,24	-0,34	7,10	88,30	-73,85	4,73	2,43	-103,75	95,36	187,24	4,73
ΣΣ:-z	4,41		-161,92	0,09	6,84	-103,75	83,72	4,55	2,69	88,30	-99,73	-73,85	4,55
			87,06	0,58	-0,36	-54,79	32,27	0,23	-0,36	-54,79	-9,84	87,06	0,58
			-72,55	-0,49	0,30	45,66	-26,89	-0,19	0,30	45,66	8,20	-26,89	-0,49
1.00G+1.00Q	4,91		13,70	-0,08	7,90	-8,37	5,33	5,36	2,99	-8,37	-2,35	13,70	5,36
1.00G+1.00Q	4,91		13,70	-0,08	7,90	-8,37	5,33	5,36	2,99	-8,37	-2,35	13,70	5,36
1.35G+1.50Q	6,77		18,81	-0,10	10,94	-11,50	7,32	7,46	4,17	-11,50	-3,21	18,81	7,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,77		-46,49	-0,53	11,21	29,60	-16,89	7,29	4,44	29,60	4,16	-16,89	7,29
1.00G+1.00Q	4,91		13,70	-0,08	7,90	-8,37	5,33	5,36	2,99	-8,37	-2,35	13,70	5,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,91		-29,83	-0,37	8,08	19,03	-10,80	5,25	3,17	19,03	2,57	-10,80	5,25
1.35G+1.05Q	6,32		17,86	-0,14	10,10	-10,91	6,95	6,81	3,78	-10,91	-3,07	17,86	6,81

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[647] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[648] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	6,32		-90,97	-0,86	10,55	57,58	-33,38	6,52	4,23	57,58	9,22	-33,38	6,52
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,61		13,07	-0,11	7,34	-7,98	5,09	4,93	2,73	-7,98	-2,25	13,07	4,93
	4,61		-59,48	-0,59	7,64	37,68	-21,80	4,74	3,03	37,68	5,95	-21,80	4,74

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 3 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 73, Άνοιγμα 24, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 648	Τέλος: 649	Μέλος: 1159	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS300X16		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,97		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[648] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[649] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,04		4,52	3,91	-0,81	-4,13			-6,33	-4,13	-2,03	4,52	3,91
Q	1,45		0,81	1,44	-0,52	-0,74			-2,11	-0,74	-0,32	0,81	1,44
1.35G+1.50Q	8,98		7,32	7,45	-1,87	-6,68		0,01	-11,71	-6,68	-3,21	7,32	7,45
ΣΣ:+x	5,76		73,27	4,50	-0,95	57,88		0,01	-7,50	-66,88	136,46	73,27	4,77
ΣΣ:+x	5,76		-63,41	4,77	-1,19	-66,88		0,01	-7,26	57,88	-140,83	-12,68	4,50
ΣΣ:+z	5,76		71,38	4,52	-0,97	56,15		0,01	-7,48	-65,15	166,79	71,38	4,75
ΣΣ:+z	5,76		-61,51	4,75	-1,17	-65,15		0,01	-7,28	56,15	-171,16	-12,30	4,52
ΣΣ:-x	5,76		80,46	4,55	-0,99	64,44		0,01	-7,46	-73,45	137,53	80,46	4,72
ΣΣ:-x	5,76		-70,60	4,72	-1,15	-73,45		0,01	-7,31	64,44	-141,91	-14,12	4,55
ΣΣ:-z	5,76		83,72	4,55	-0,99	67,41		0,01	-7,46	-76,42	104,71	83,72	4,72
ΣΣ:-z	5,76		-73,85	4,72	-1,15	-76,42		0,01	-7,30	67,41	-109,08	-14,77	4,55
			32,27	0,23	-0,21	-29,46			-0,21	-29,46	-9,84	32,27	0,23
			-26,89	-0,19	0,17	24,55			0,17	24,55	8,20	-5,38	-0,19
1.00G+1.00Q	6,49		5,33	5,36	-1,33	-4,87		0,01	-8,44	-4,87	-2,35	5,33	5,36
1.00G+1.00Q	6,49		5,33	5,36	-1,33	-4,87		0,01	-8,44	-4,87	-2,35	5,33	5,36
1.35G+1.50Q	8,98		7,32	7,45	-1,87	-6,68		0,01	-11,71	-6,68	-3,21	7,32	7,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,98		-16,89	7,28	-1,72	15,41		0,01	-11,55	15,41	4,16	-3,38	7,28
1.00G+1.00Q	6,49		5,33	5,36	-1,33	-4,87		0,01	-8,44	-4,87	-2,35	5,33	5,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,49		-10,80	5,24	-1,23	9,86		0,01	-8,34	9,86	2,57	-2,16	5,24
1.35G+1.05Q	8,32		6,95	6,80	-1,64	-6,35		0,01	-10,76	-6,35	-3,07	6,95	6,80
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,32		-33,38	6,52	-1,38	30,47		0,01	-10,50	30,47	9,22	-6,68	6,52
1.00G+0.70Q	6,05		5,09	4,92	-1,17	-4,64		0,01	-7,81	-4,64	-2,25	5,09	4,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,05		-21,80	4,74	-1,00	19,90		0,01	-7,63	19,90	5,95	-4,36	4,74

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 17 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 74, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 317	Τέλος: 35	Μέλος: 1160	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[317] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[35] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70				15,80			-25,81	-24,40		5,45		18,62
Q	1,83				4,64			-5,14	-6,35		7,82		5,86
1.35G+1.50Q	11,79				28,28			-42,55	-42,47		19,08		33,92
ΣΣ: +x	7,61				20,14			-16,20	-29,61		332,81		16,67
ΣΣ: +x	7,61				16,08			-40,56	-25,54		-314,49		26,42
ΣΣ: +z	7,61				20,54			-13,81	-30,00		415,71		15,90
ΣΣ: +z	7,61				15,69			-42,95	-25,15		-397,39		27,37
ΣΣ: -x	7,61				20,50			-14,04	-29,97		565,22		15,97
ΣΣ: -x	7,61				15,72			-42,72	-25,18		-546,91		27,28
ΣΣ: -z	7,61				20,31			-15,23	-29,77		543,95		16,32
ΣΣ: -z	7,61				15,92			-41,53	-25,38		-525,64		26,80
					-0,63			-3,76	-0,63		-417,29		-3,76
					0,52			3,13	0,52		347,74		3,13
1.00G+1.00Q	8,53				20,43			-30,95	-30,75		13,26		24,47
1.00G+1.00Q	8,53				20,43			-30,95	-30,75		13,26		24,47
1.35G+1.50Q	11,79				28,28			-42,55	-42,47		19,08		33,92
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,79				28,75			-39,73	-42,00		332,05		35,05
1.00G+1.00Q	8,53				20,43			-30,95	-30,75		13,26		24,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,53				20,75			-29,07	-30,44		221,91		25,23
1.35G+1.05Q	10,97				26,19			-40,24	-39,61		15,56		31,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97				26,98			-35,54	-38,82		537,18		33,16
1.00G+0.70Q	7,98				19,04			-29,41	-28,84		10,92		22,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,98				19,56			-26,27	-28,32		358,66		23,97

Ελεγκχο Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 74, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 31	Μέλος: 1161		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[35] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[31] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-24,02	20,06			-24,33	-20,16		6,38		5,99
Q	1,83			-5,20	5,32			-6,28	-5,68		7,84		2,51
1.35G+1.50Q	11,80			-40,23	35,05			-42,27	-35,74		20,39		11,84
ΣΣ: +x	7,62			-34,41	25,67			-16,64	-25,94		293,65		8,80
ΣΣ: +x	7,62			-18,84	19,78			-38,25	-20,05		-273,43		10,49
ΣΣ: +z	7,62			-37,60	26,80			-13,00	-27,07		301,31		9,40
ΣΣ: +z	7,62			-15,65	18,64			-41,89	-18,91		-281,09		11,23
ΣΣ: -x	7,62			-38,10	27,04			-12,41	-27,31		437,47		8,84
ΣΣ: -x	7,62			-15,16	18,40			-42,48	-18,68		-417,25		11,01
ΣΣ: -z	7,62			-36,26	26,43			-14,36	-26,70		467,46		8,32
ΣΣ: -z	7,62			-16,99	19,02			-40,53	-19,29		-447,24		10,40
				-7,99	3,70			14,24	3,70		-426,32		14,24
				6,66	-3,09			-11,86	-3,09		355,27		6,66
1.00G+1.00Q	8,54			-29,22	25,38			-30,61	-25,84		14,23		8,49
1.00G+1.00Q	8,54			-29,22	25,38			-30,61	-25,84		14,23		8,49
1.35G+1.50Q	11,80			-40,23	35,05			-42,27	-35,74		20,39		11,84
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,80			-34,23	32,28			-52,95	-38,51		340,13		9,50
1.00G+1.00Q	8,54			-29,22	25,38			-30,61	-25,84		14,23		8,49
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,54			-25,22	23,52			-37,73	-27,69		227,39		6,93
1.35G+1.05Q	10,97			-37,89	32,66			-39,44	-33,18		16,86		10,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97			-27,90	28,03			-57,24	-37,81		549,76		7,77
1.00G+0.70Q	7,99			-27,66	23,78			-28,73	-24,14		11,88		7,74
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,99			-21,00	20,69			-40,59	-27,22		367,14		5,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 74, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 27	Μέλος: 1162	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[31] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[27] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-22,77	19,13			-28,66	-21,09		8,99		4,45
Q	1,83			-5,77	5,34			-6,76	-5,66		8,47		1,99
1.35G+1.50Q	11,80			-39,39	33,82			-48,82	-36,97		24,84		8,99
ΣΣ:+x	7,62			-30,96	23,43			-23,35	-25,54		251,77		0,24
ΣΣ:+x	7,62			-20,31	20,18			-40,59	-22,29		-225,73		10,73
ΣΣ:+z	7,62			-31,74	23,83			-23,02	-25,94		192,83		0,84
ΣΣ:+z	7,62			-19,53	19,77			-40,92	-21,88		-166,79		10,13
ΣΣ:-x	7,62			-33,03	24,29			-21,44	-26,40		312,68		0,26
ΣΣ:-x	7,62			-18,24	19,32			-42,50	-21,43		-286,64		10,71
ΣΣ:-z	7,62			-32,92	24,13			-21,30	-26,24		391,20		-42,64
ΣΣ:-z	7,62			-18,35	19,47			-42,64	-21,58		-365,16		11,37
				19,12	-3,63			-2,67	-3,63		-426,28		19,12
				-15,93	3,03			2,23	3,03		355,24		-15,93
1.00G+1.00Q	8,54			-28,54	24,46			-35,41	-26,75		17,46		6,44
1.00G+1.00Q	8,54			-28,54	24,46			-35,41	-26,75		17,46		6,44
1.35G+1.50Q	11,80			-39,39	33,82			-48,82	-36,97		24,84		8,99
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,80			-53,73	36,55			-46,82	-34,24		344,55		2,82
1.00G+1.00Q	8,54			-28,54	24,46			-35,41	-26,75		17,46		6,44
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,54			-38,10	26,28			-34,08	-24,94		230,60		2,32
1.35G+1.05Q	10,97			-36,80	31,42			-45,78	-34,42		21,03		8,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97			-60,70	35,96			-42,44	-29,88		553,88		-60,70
1.00G+0.70Q	7,99			-26,81	22,86			-33,39	-25,05		14,92		5,84
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,99			-42,74	25,89			-31,16	-22,03		370,15		-42,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 74, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 304	Μέλος: 1163	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[27] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[304] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-28,94	24,92				-15,27		10,53		17,36
Q	1,83			-6,33	6,55				-4,44		9,35		5,38
1.35G+1.50Q	11,79			-48,55	43,46				-27,27		28,25		31,51
ΣΣ:+x	7,61			-52,24	31,55				-20,87		251,57		28,36
ΣΣ:+x	7,61			-11,80	24,81				-14,13		-221,57		13,11
ΣΣ:+z	7,61			-52,54	31,60				-20,92		179,77		28,51
ΣΣ:+z	7,61			-11,49	24,76				-14,08		-149,77		13,02

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[27] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[304] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	7,61			-54,61	31,94				-21,27		234,00		29,55
ΣΣ:-x	7,61			-9,43	24,41				-13,74		-204,00		12,40
ΣΣ:-z	7,61			-55,52	32,09				-21,42		320,16		30,01
ΣΣ:-z	7,61			-8,51	24,26				-13,59		-290,17		12,12
				13,70	-2,28				-2,28		-426,34		13,70
				-11,42	1,90				1,90		355,28		-11,42
1.00G+1.00Q	8,53			-35,26	31,46				-19,71		19,88		22,74
1.00G+1.00Q	8,53			-35,26	31,46				-19,71		19,88		22,74
1.35G+1.50Q	11,79			-48,55	43,46				-27,27		28,25		31,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,79			-58,83	45,17				-25,56		348,00		27,40
1.00G+1.00Q	8,53			-35,26	31,46				-19,71		19,88		22,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,53			-42,11	32,61				-18,57		233,05		20,00
1.35G+1.05Q	10,96			-45,71	40,51				-25,28		24,04		29,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,96			-62,83	43,37				-22,42		556,96		22,60
1.00G+0.70Q	7,98			-33,36	29,50				-18,38		17,08		21,13
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,98			-44,78	31,40				-16,48		372,36		16,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 75, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 323	Τέλος: 36	Μέλος: 1164	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84	Αρχή Y + Z	Τέλος Y
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[323] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[36] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70				15,96			-24,84	-24,24		7,36		19,00
Q	1,83				4,65			-5,09	-6,34		8,64		5,87
1.35G+1.50Q	11,79				28,51			-41,18	-42,24		22,89		34,46
ΣΣ:+x	7,61				20,42			-14,55	-29,55		373,31		16,80
ΣΣ:+x	7,61				16,14			-40,23	-25,27		-350,40		27,07
ΣΣ:+z	7,61				20,28			-15,36	-29,41		195,50		17,13
ΣΣ:+z	7,61				16,27			-39,42	-25,40		-172,59		26,75
ΣΣ:-x	7,61				19,85			-17,97	-28,98		167,39		18,17
ΣΣ:-x	7,61				16,71			-36,81	-25,84		-144,48		25,70
ΣΣ:-z	7,61				19,96			-17,28	-29,09		266,32		17,89
ΣΣ:-z	7,61				16,59			-37,50	-25,72		-243,41		25,98
					-0,68			-4,07	-0,68		-589,02		-4,07
					0,57			3,39	0,57		490,85		3,39
1.00G+1.00Q	8,53				20,60			-29,94	-30,58		15,99		24,88
1.00G+1.00Q	8,53				20,60			-29,94	-30,58		15,99		24,88
1.35G+1.50Q	11,79				28,51			-41,18	-42,24		22,89		34,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,79				29,02			-38,12	-41,73		464,65		35,69
1.00G+1.00Q	8,53				20,60			-29,94	-30,58		15,99		24,88
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,53				20,94			-27,90	-30,24		310,50		25,69
1.35G+1.05Q	10,97				26,42			-38,89	-39,38		19,00		31,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97				27,27			-33,79	-38,53		755,27		33,86
1.00G+0.70Q	7,98				19,21			-28,41	-28,68		13,40		23,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,98				19,77			-25,01	-28,11		504,25		24,47

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 75, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 32	Μέλος: 1165		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[36] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[32] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-23,16	19,72			-25,47	-20,49		9,25		5,85
Q	1,83			-5,15	5,27			-6,51	-5,73		8,92		2,42
1.35G+1.50Q	11,80			-38,98	34,53			-44,16	-36,26		25,87		11,52
ΣΣ: +x	7,62			-34,49	25,34			-18,84	-26,33		260,49		9,75
ΣΣ: +x	7,62			-16,99	19,39			-38,56	-20,37		-233,51		8,92
ΣΣ: +z	7,62			-33,03	24,72			-20,51	-25,70		126,12		10,27
ΣΣ: +z	7,62			-18,45	20,01			-36,89	-21,00		-99,14		9,10
ΣΣ: -x	7,62			-31,14	23,97			-23,06	-24,95		134,60		9,76
ΣΣ: -x	7,62			-20,34	20,76			-34,34	-21,74		-107,62		8,31
ΣΣ: -z	7,62			-31,78	24,33			-22,05	-25,32		228,43		9,37
ΣΣ: -z	7,62			-19,70	20,39			-35,35	-21,38		-201,45		8,13
				-11,40	5,63			22,39	5,63		-565,36		22,39
				9,50	-4,69			-18,66	-4,69		471,13		9,50
1.00G+1.00Q	8,54			-28,31	24,99			-31,99	-26,22		18,17		8,26
1.00G+1.00Q	8,54			-28,31	24,99			-31,99	-26,22		18,17		8,26
1.35G+1.50Q	11,80			-38,98	34,53			-44,16	-36,26		25,87		11,52
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,80			-30,43	30,31			-60,95	-40,48		449,89		8,32
1.00G+1.00Q	8,54			-28,31	24,99			-31,99	-26,22		18,17		8,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,54			-22,61	22,18			-43,18	-29,04		300,85		6,04
1.35G+1.05Q	10,97			-36,67	32,16			-41,23	-33,68		21,85		10,43
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,97			-22,42	25,12			-69,22	-40,72		728,55		6,27
1.00G+0.70Q	7,99			-26,76	23,41			-30,03	-24,50		15,50		7,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,99			-17,26	18,72			-48,69	-29,20		486,63		4,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 75, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 28	Μέλος: 1166		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[32] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[28] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-24,13	19,52			-27,65	-20,69		13,26		4,27
Q	1,83			-6,04	5,36			-6,86	-5,64		9,97		1,80
1.35G+1.50Q	11,80			-41,64	34,40			-47,62	-36,39		32,86		8,46
ΣΣ: +x	7,62			-35,46	25,32			-19,22	-26,62		154,27		4,62
ΣΣ: +x	7,62			-18,80	19,09			-42,84	-20,39		-118,23		9,33
ΣΣ: +z	7,62			-33,15	24,38			-22,38	-25,68		79,21		8,81
ΣΣ: +z	7,62			-21,10	20,03			-39,68	-21,33		-43,17		7,75
ΣΣ: -x	7,62			-32,54	23,96			-23,53	-25,26		114,96		1,34
ΣΣ: -x	7,62			-21,72	20,45			-38,53	-21,75		-78,92		9,07
ΣΣ: -z	7,62			-34,29	24,64			-21,39	-25,94		191,82		0,86
ΣΣ: -z	7,62			-19,97	19,77			-40,67	-21,07		-155,78		9,55
				25,51	-6,37			-12,74	-6,37		-540,61		25,51
				-21,26	5,31			10,61	5,31		450,51		10,61
1.00G+1.00Q	8,54			-30,17	24,88			-34,51	-26,33		23,23		6,07
1.00G+1.00Q	8,54			-30,17	24,88			-34,51	-26,33		23,23		6,07
1.35G+1.50Q	11,80			-41,64	34,40			-47,62	-36,39		32,86		8,46

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[32] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[28] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	11,80 8,54			-60,77 -30,17	39,18 24,88			-38,07 -34,51	-31,61 -26,33		438,31 23,23		3,82 6,07
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	8,54 10,97			-42,93 -38,92	28,07 31,98			-28,14 -44,53	-23,14 -33,85		293,53 28,37		2,87 7,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	10,97 7,99			-70,81 -28,36	39,95 23,27			-28,61 -32,45	-25,89 -24,64		704,13 20,24		1,91 5,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,99			-49,62	28,59			-21,84	-19,33		470,74		1,55

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 75, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 313	Μέλος: 1167	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB600		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[28] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[313] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	6,70			-28,37	24,82				-15,36		16,43		17,58
Q	1,83			-6,56	6,59				-4,40		11,37		5,28
1.35G+1.50Q	11,79			-48,14	43,39				-27,34		39,24		31,66
ΣΣ: +x	7,61			-43,18	30,03				-19,51		134,05		24,89
ΣΣ: +x	7,61			-19,98	26,17				-15,64		-90,27		15,82
ΣΣ: +z	7,61			-41,51	29,76				-19,23		128,12		24,22
ΣΣ: +z	7,61			-21,65	26,45				-15,92		-84,34		16,32
ΣΣ: -x	7,61			-41,42	29,74				-19,21		152,21		24,19
ΣΣ: -x	7,61			-21,74	26,46				-15,93		-108,43		16,35
ΣΣ: -z	7,61			-43,04	30,01				-19,48		176,50		24,84
ΣΣ: -z	7,61			-20,12	26,19				-15,66		-132,71		15,86
				1,41	-0,23				-0,23		-537,93		1,41
				-1,17	0,20				0,20		448,28		-1,17
1.00G+1.00Q	8,53			-34,93	31,41				-19,76		27,80		22,87
1.00G+1.00Q	8,53			-34,93	31,41				-19,76		27,80		22,87
1.35G+1.50Q	11,79			-48,14	43,39				-27,34		39,24		31,66
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,79			-49,19	43,56				-27,16		442,69		31,24
1.00G+1.00Q	8,53			-34,93	31,41				-19,76		27,80		22,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,53			-35,63	31,52				-19,64		296,77		22,59
1.35G+1.05Q	10,96			-45,19	40,42				-25,36		34,12		29,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,96			-46,94	40,71				-25,07		706,54		28,58
1.00G+0.70Q	7,98			-32,96	29,43				-18,44		24,39		21,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,98			-34,13	29,62				-18,25		472,67		20,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 76, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 655(Προ)	Τέλος: 44	Μέλος: 1168	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[655] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[44] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,45			-0,01	-11,03	-0,13	-0,14	-14,75	-15,90	-0,13	2,13		-14,75
Q	1,31				-3,41	-0,02	-0,02	-4,52	-4,84	-0,02	0,47		-4,52
1.35G+1.50Q	7,97			-0,01	-20,00	-0,21	-0,23	-26,70	-28,73	-0,21	3,59		-26,70
ΣΣ: +x	5,10			-0,01	-12,49	21,98	-24,39	-16,75	-18,56	-22,26	44,43		-17,28
ΣΣ: +x	5,10			-0,01	-12,97	-22,26	24,08	-17,28	-18,08	21,98	-39,70	19,26	-16,75
ΣΣ: +z	5,10			-0,01	-12,43	22,63	-25,10	-16,69	-18,62	-22,91	44,44		-17,34
ΣΣ: +z	5,10			-0,01	-13,03	-22,91	24,79	-17,34	-18,03	22,63	-39,71	19,83	-16,69
ΣΣ: -x	5,10			-0,01	-12,48	22,70	-25,17	-16,74	-18,57	-22,98	49,56		-17,29
ΣΣ: -x	5,10			-0,01	-12,98	-22,98	24,86	-17,29	-18,08	22,70	-44,82	19,89	-16,74
ΣΣ: -z	5,10			-0,01	-12,52	21,55	-23,92	-16,79	-18,53	-21,83	50,60		-17,24
ΣΣ: -z	5,10			-0,01	-12,93	-21,83	23,61	-17,24	-18,12	21,55	-45,86	18,89	-16,79
					-0,24	-0,10	-0,11	-0,27	-0,24	-0,10	20,19		-0,27
					0,20	0,09	0,09	0,22	0,20	0,09	-16,82	0,08	0,22
1.00G+1.00Q	5,76			-0,01	-14,43	-0,15	-0,16	-19,28	-20,74	-0,15	2,61		-19,28
1.00G+1.00Q	5,76			-0,01	-14,43	-0,15	-0,16	-19,28	-20,74	-0,15	2,61		-19,28
1.35G+1.50Q	7,97			-0,01	-20,00	-0,21	-0,23	-26,70	-28,73	-0,21	3,59		-26,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,97			-0,01	-19,81	-0,13	-0,14	-26,50	-28,55	-0,13	-11,55		-26,50
1.00G+1.00Q	5,76			-0,01	-14,43	-0,15	-0,16	-19,28	-20,74	-0,15	2,61		-19,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,76			-0,01	-14,31	-0,10	-0,11	-19,14	-20,62	-0,10	-7,49		-19,14
1.35G+1.05Q	7,38			-0,01	-18,46	-0,20	-0,22	-24,67	-26,55	-0,20	3,38		-24,67
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,38			-0,01	-18,16	-0,07	-0,08	-24,33	-26,25	-0,07	-21,86		-24,33
1.00G+0.70Q	5,37			-0,01	-13,41	-0,14	-0,16	-17,92	-19,29	-0,14	2,46		-17,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,37			-0,01	-13,21	-0,06	-0,06	-17,70	-19,09	-0,06	-14,36		-17,70

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 76, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 314	Μέλος: 1169	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEB450	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=2,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y + Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[44] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[314] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,86			-33,04	19,81				2,22		8,40		-33,04
Q	1,66			-9,84	5,77				0,79		1,87		-9,84
1.35G+1.50Q	10,40			-59,36	35,39				4,18		14,14		-59,36
ΣΣ: +x	6,69			-39,63	23,25				2,05		177,00		-36,28
ΣΣ: +x	6,69			-36,28	22,13				3,17		-158,35		-39,63
ΣΣ: +z	6,69			-39,99	23,37				1,94		179,28		-35,92
ΣΣ: +z	6,69			-35,92	22,01				3,29		-160,63		-39,99
ΣΣ: -x	6,69			-39,64	23,25				2,05		199,66		-36,27
ΣΣ: -x	6,69			-36,27	22,13				3,17		-181,01		-39,64
ΣΣ: -z	6,69			-39,36	23,16				2,14		202,04		-36,55
ΣΣ: -z	6,69			-36,55	22,22				3,08		-183,40		-39,36
				-1,98	0,66				0,66		80,53		-1,98
				1,65	-0,55				-0,55		-67,11		1,65
1.00G+1.00Q	7,52			-42,88	25,58				3,01		10,26		-42,88
1.00G+1.00Q	7,52			-42,88	25,58				3,01		10,26		-42,88
1.35G+1.50Q	10,40			-59,36	35,39				4,18		14,14		-59,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	10,40			-57,87	34,90				3,68		-46,26		-57,87
1.00G+1.00Q	7,52			-42,88	25,58				3,01		10,26		-42,88
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,52			-41,89	25,25				2,68		-30,00		-41,89
1.35G+1.05Q	9,66			-54,93	32,80				3,82		13,30		-54,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	9,66			-52,46	31,97				3,00		-87,37		-52,46
1.00G+0.70Q	7,02			-39,92	23,84				2,77		9,70		-39,92
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,02			-38,27	23,29				2,22		-57,41		-38,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 77, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 667(Προ)	Τέλος: 47	Μέλος: 1170	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Οχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[667] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[47] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,45			-0,01	-11,39	0,19	0,21	-15,15	-16,26	0,19	1,86	0,17	-15,15
Q	1,31				-3,56	0,03	0,04	-4,69	-4,99	0,03	0,32	0,03	-4,69
1.35G+1.50Q	7,97			-0,01	-20,71	0,30	0,33	-27,48	-29,45	0,30	2,99	0,27	-27,48
ΣΣ: +x	5,10			-0,01	-12,90	22,39	-24,08	-17,20	-19,03	-21,98	55,38		-17,79
ΣΣ: +x	5,10			-0,01	-13,44	-21,98	24,53	-17,79	-18,49	22,39	-51,33	19,62	-17,20
ΣΣ: +z	5,10			-0,01	-12,85	22,88	-24,61	-17,15	-19,07	-22,47	47,62		-17,84
ΣΣ: +z	5,10			-0,01	-13,48	-22,47	25,06	-17,84	-18,45	22,88	-43,58	20,05	-17,15
ΣΣ: -x	5,10			-0,01	-12,91	23,00	-24,75	-17,21	-19,02	-22,59	46,32		-17,78
ΣΣ: -x	5,10			-0,01	-13,43	-22,59	25,20	-17,78	-18,50	23,00	-42,27	20,16	-17,21
ΣΣ: -z	5,10			-0,01	-12,94	21,93	-23,58	-17,24	-18,99	-21,52	52,34		-17,75
ΣΣ: -z	5,10			-0,01	-13,40	-21,52	24,03	-17,75	-18,53	21,93	-48,29	19,22	-17,24
					-0,21	1,44	1,58	-0,23	-0,21	1,44	27,79	1,26	-0,23
					0,18	-1,20	-1,31	0,19	0,18	-1,20	-23,16		0,19
1.00G+1.00Q	5,76			-0,01	-14,95	0,22	0,24	-19,84	-21,26	0,22	2,18	0,19	-19,84
1.00G+1.00Q	5,76			-0,01	-14,95	0,22	0,24	-19,84	-21,26	0,22	2,18	0,19	-19,84
1.35G+1.50Q	7,97			-0,01	-20,71	0,30	0,33	-27,48	-29,45	0,30	2,99	0,27	-27,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,97			-0,01	-20,55	-0,78	-0,85	-27,31	-29,29	-0,78	-17,85		-27,31
1.00G+1.00Q	5,76			-0,01	-14,95	0,22	0,24	-19,84	-21,26	0,22	2,18	0,19	-19,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,76			-0,01	-14,84	-0,50	-0,55	-19,72	-21,15	-0,50	-11,71		-19,72
1.35G+1.05Q	7,38			-0,01	-19,11	0,29	0,32	-25,38	-27,20	0,29	2,85	0,25	-25,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,38			-0,01	-18,85	-1,51	-1,65	-25,09	-26,93	-1,51	-31,89		-25,09
1.00G+0.70Q	5,37			-0,01	-13,88	0,21	0,23	-18,43	-19,76	0,21	2,09	0,19	-18,43
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,37			-0,01	-13,70	-0,99	-1,08	-18,24	-19,58	-0,99	-21,07		-18,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 77, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 329	Μέλος: 1171	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEB450		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[47] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[329] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,88			-34,31	20,25				2,62		7,31		-34,31
Q	1,67			-10,39	5,96				0,96		1,27		-10,39
1.35G+1.50Q	10,44			-61,90	36,28				4,98		11,78		-61,90
ΣΣ: +x	6,71			-41,36	23,85				2,48		222,56		-37,65
ΣΣ: +x	6,71			-37,65	22,62				3,72		-206,63		-41,36
ΣΣ: +z	6,71			-41,68	23,96				2,37		190,62		-37,32
ΣΣ: +z	6,71			-37,32	22,51				3,83		-174,69		-41,68

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[47] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[329] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	6,71			-41,35	23,85				2,48		184,09		-37,65
ΣΣ:-x	6,71			-37,65	22,62				3,72		-168,16		-41,35
ΣΣ:-z	6,71			-41,13	23,78				2,56		208,23		-37,88
ΣΣ:-z	6,71			-37,88	22,69				3,64		-192,29		-41,13
				-1,73	0,58				0,58		111,04		-1,73
				1,44	-0,48				-0,48		-92,53		1,44
1.00G+1.00Q	7,54			-44,69	26,21				3,58		8,58		-44,69
1.00G+1.00Q	7,54			-44,69	26,21				3,58		8,58		-44,69
1.35G+1.50Q	10,44			-61,90	36,28				4,98		11,78		-61,90
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	10,44			-60,60	35,85				4,55		-71,50		-60,60
1.00G+1.00Q	7,54			-44,69	26,21				3,58		8,58		-44,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,54			-43,83	25,93				3,29		-46,93		-43,83
1.35G+1.05Q	9,69			-57,22	33,60				4,55		11,21		-57,22
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	9,69			-55,06	32,88				3,82		-127,59		-55,06
1.00G+0.70Q	7,04			-41,58	24,43				3,29		8,20		-41,58
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,04			-40,14	23,95				2,81		-84,33		-40,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 78, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 651	Τέλος: 630	Μέλος: 1172	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[651] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[630] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,81				0,35			-1,90	-3,82		-1,13		-1,90
Q	1,38				0,17			-0,64	-1,34		-0,23		0,01
1.35G+1.50Q	7,22				0,73			-3,53	-7,18		-1,87		-3,53
ΣΣ:+x	4,50				0,45			-2,20	-4,51		3,08		-2,24
ΣΣ:+x	4,50				0,42			-2,24	-4,48		-5,58		-2,20
ΣΣ:+z	4,50				0,46			-2,20	-4,51		4,43		-2,24
ΣΣ:+z	4,50				0,42			-2,24	-4,47		-6,93		-2,20
ΣΣ:-x	4,50				0,46			-2,20	-4,51		5,28		-2,24
ΣΣ:-x	4,50				0,42			-2,24	-4,48		-7,77		-2,20
ΣΣ:-z	4,50				0,45			-2,20	-4,51		4,40		-2,24
ΣΣ:-z	4,50				0,42			-2,24	-4,48		-6,89		-2,20
					0,02			0,02	0,02		-7,96		0,02
					-0,01			-0,02	-0,01		6,64		-0,02
1.00G+1.00Q	5,19				0,52			-2,54	-5,17		-1,36		-2,54
1.00G+1.00Q	5,19				0,52			-2,54	-5,17		-1,36		-2,54
1.35G+1.50Q	7,22				0,73			-3,53	-7,18		-1,87		-3,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,22				0,72			-3,54	-7,19		4,10		-3,54
1.00G+1.00Q	5,19				0,52			-2,54	-5,17		-1,36		-2,54
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,19				0,51			-2,55	-5,17		2,62		-2,55
1.35G+1.05Q	6,59				0,65			-3,24	-6,57		-1,77		-3,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,59				0,63			-3,26	-6,59		8,19		-3,26
1.00G+0.70Q	4,78				0,47			-2,35	-4,76		-1,29		-2,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78				0,46			-2,36	-4,78		5,34		-2,36

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 78, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 630	Τέλος: 42	Μέλος: 1173		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[630] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[42] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,19			4,59	-0,23			-19,47	-15,81		-4,23		4,59
Q	1,93			1,26	0,30			-6,55	-5,51		-0,85		1,27
1.35G+1.50Q	9,91			8,09	0,13			-36,11	-29,60		-6,99		8,09
ΣΣ:+x	6,16			5,09	-0,04			-22,56	-18,60		15,19		5,09
ΣΣ:+x	6,16			5,36	-0,13			-22,94	-18,52		-24,51		5,36
ΣΣ:+z	6,16			5,06	-0,02			-22,49	-18,63		13,13		5,06
ΣΣ:+z	6,16			5,38	-0,16			-23,01	-18,49		-22,45		5,38
ΣΣ:-x	6,16			5,09				-22,46	-18,64		15,38		5,09
ΣΣ:-x	6,16			5,36	-0,17			-23,03	-18,48		-24,70		5,36
ΣΣ:-z	6,16			5,10	-0,02			-22,50	-18,62		17,31		5,10
ΣΣ:-z	6,16			5,34	-0,15			-22,99	-18,50		-26,63		5,34
				0,28	-0,12			-0,09	-0,12		-29,64		0,28
				-0,23	0,10			0,08	0,10		24,70		0,08
1.00G+1.00Q	7,12			5,86	0,06			-26,02	-21,31		-5,08		5,86
1.00G+1.00Q	7,12			5,86	0,06			-26,02	-21,31		-5,08		5,86
1.35G+1.50Q	9,91			8,09	0,13			-36,11	-29,60		-6,99		8,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,91			7,88	0,22			-36,04	-29,50		15,24		7,88
1.00G+1.00Q	7,12			5,86	0,06			-26,02	-21,31		-5,08		5,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12			5,71	0,12			-25,97	-21,25		9,74		5,71
1.35G+1.05Q	9,04			7,53				-33,16	-27,12		-6,61		7,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	9,04			7,17	0,15			-33,05	-26,96		30,45		7,17
1.00G+0.70Q	6,54			5,48	-0,03			-24,06	-19,66		-4,83		5,48
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,54			5,24	0,08			-23,98	-19,56		19,87		5,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 78, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 40	Μέλος: 1174		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,81		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[42] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[40] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,84		9,66	-10,99	11,28	-3,06	0,48	-3,43	-6,24	-3,06	-7,13	7,82	-10,99
Q	2,19		1,04	-3,51	3,98	-0,81	-1,39	-1,44	-2,60	-0,81	-1,57	0,55	0,10
1.35G+1.50Q	11,17		14,59	-20,10	21,19	-5,34	-1,44	-6,79	-12,32	-5,34	-11,98	11,39	-20,10
ΣΣ:+x	6,94		129,50	-13,10	13,75	69,60	-318,44	-3,03	-8,02	-76,51	2,23	-146,63	-12,38
ΣΣ:+x	6,94		-109,04	-12,38	12,78	-76,51	318,18	-5,27	-7,06	69,60	-18,06	278,02	0,52
ΣΣ:+z	6,94		226,75	-13,20	13,90	63,65	-333,45	-2,68	-8,17	-70,56	0,48	-222,58	-12,28
ΣΣ:+z	6,94		-206,28	-12,28	12,64	-70,56	333,19	-5,62	-6,91	63,65	-16,32	304,88	0,73
ΣΣ:-x	6,94		289,64	-13,24	13,96	72,55	-403,23	-2,55	-8,23	-79,46	3,35	-286,17	-12,25
ΣΣ:-x	6,94		-269,17	-12,25	12,58	-79,46	402,97	-5,75	-6,85	72,55	-19,19	372,46	0,81
ΣΣ:-z	6,94		220,70	-13,18	13,88	78,50	-395,20	-2,74	-8,15	-85,41	5,66	-230,55	-12,30
ΣΣ:-z	6,94		-200,24	-12,30	12,66	-85,41	394,94	-5,56	-6,93	78,50	-21,49	354,16	0,69
			250,30	-0,27	0,18	2,86	258,88	0,26	0,18	2,86	-44,43	257,16	0,26
			-208,58	0,22	-0,15	-2,38	-215,73	-0,22	-0,15	-2,38	37,02	-210,01	0,22
1.00G+1.00Q	8,03		10,69	-14,50	15,26	-3,87	-0,91	-4,87	-8,84	-3,87	-8,70	8,37	-14,50
1.00G+1.00Q	8,03		10,69	-14,50	15,26	-3,87	-0,91	-4,87	-8,84	-3,87	-8,70	8,37	-14,50
1.35G+1.50Q	11,17		14,59	-20,10	21,19	-5,34	-1,44	-6,79	-12,32	-5,34	-11,98	11,39	-20,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[42] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[40] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	11,17 8,03		-173,13 10,69	-19,90 -14,50	21,06 15,26	-7,49 -3,87	-195,59 -0,91	-6,99 -4,87	-12,45 -8,84	-7,49 -3,87	21,35 -8,70	-177,62 8,37	-19,90 -14,50
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	8,03 10,18		-114,45 14,13	-14,36 -18,52	15,17 19,40	-5,30 -4,98	-130,35 -0,81	-5,00 -6,14	-8,93 -11,15	-5,30 -4,98	13,52 -11,27	-117,63 11,14	-14,36 -18,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	10,18 7,37		-298,74 10,38	-18,18 -13,44	19,18 14,06	-8,56 -3,63	-324,41 -0,49	-6,47 -4,44	-11,37 -8,06	-8,56 -3,63	44,26 -8,23	-303,88 8,21	-18,18 -13,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,37		-198,20	-13,22	13,92	-6,01	-216,22	-4,66	-8,21	-6,01	28,80	-201,80	-13,22

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 78, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 38	Μέλος: 1175	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,84	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[40] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,84		0,48	-3,43	8,29	-3,06	-8,70	-4,84	-9,23	-3,06	-7,13	-1,36	2,43
Q	2,19		-1,39	-1,44	3,20	-0,81	-3,81	-1,71	-3,38	-0,81	-1,57	-1,87	0,90
1.35G+1.50Q	11,17		-1,44	-6,79	15,99	-5,34	-17,46	-9,09	-17,52	-5,34	-11,98	-4,64	4,63
ΣΣ:+x	6,94		318,18	-5,27	10,97	68,12	-539,75	-3,56	-12,00	-75,03	-2,47	-362,35	2,54
ΣΣ:+x	6,94		-318,44	-3,03	8,80	-75,03	518,76	-7,82	-9,83	68,12	-13,37	478,38	3,38
ΣΣ:+z	6,94		333,19	-5,62	11,30	60,96	-508,85	-2,94	-12,32	-67,87	7,05	-366,32	2,50
ΣΣ:+z	6,94		-333,45	-2,68	8,48	-67,87	487,86	-8,44	-9,51	60,96	-22,88	455,19	3,52
ΣΣ:-x	6,94		402,97	-5,75	11,42	70,18	-596,33	-2,69	-12,45	-77,09	3,17	-439,04	2,49
ΣΣ:-x	6,94		-403,23	-2,55	8,36	-77,09	575,34	-8,69	-9,38	70,18	-19,00	538,62	3,58
ΣΣ:-z	6,94		394,94	-5,56	11,25	77,32	-630,81	-3,03	-12,27	-84,23	-0,73	-440,87	2,51
ΣΣ:-z	6,94		-395,20	-2,74	8,53	-84,23	609,82	-8,35	-9,56	77,32	-15,11	565,73	3,51
			258,88	0,26	-0,12	2,86	267,46	-0,09	-0,12	2,86	-44,43	265,74	0,26
			-215,73	-0,22	0,10	-2,38	-222,88	0,07	0,10	-2,38	37,02	-217,16	0,07
1.00G+1.00Q	8,03		-0,91	-4,87	11,49	-3,87	-12,51	-6,54	-12,61	-3,87	-8,70	-3,23	3,33
1.00G+1.00Q	8,03		-0,91	-4,87	11,49	-3,87	-12,51	-6,54	-12,61	-3,87	-8,70	-3,23	3,33
1.35G+1.50Q	11,17		-1,44	-6,79	15,99	-5,34	-17,46	-9,09	-17,52	-5,34	-11,98	-4,64	4,63
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,17		-195,59	-6,99	16,08	-7,49	-218,06	-9,02	-17,44	-7,49	21,35	-200,09	4,56
1.00G+1.00Q	8,03		-0,91	-4,87	11,49	-3,87	-12,51	-6,54	-12,61	-3,87	-8,70	-3,23	3,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,03		-130,35	-5,00	11,55	-5,30	-146,24	-6,50	-12,55	-5,30	13,52	-133,53	3,29
1.35G+1.05Q	10,18		-0,81	-6,14	14,55	-4,98	-15,75	-8,32	-16,00	-4,98	-11,27	-3,80	4,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,18		-324,41	-6,47	14,70	-8,56	-350,07	-8,21	-15,86	-8,56	44,26	-329,54	4,12
1.00G+0.70Q	7,37		-0,49	-4,44	10,53	-3,63	-11,37	-6,03	-11,59	-3,63	-8,23	-2,67	3,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,37		-216,22	-4,66	10,63	-6,01	-234,25	-5,96	-11,50	-6,01	28,80	-219,83	2,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 37	Μέλος: 1176	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		16,92	-3,30	8,15	-4,10	4,61	-5,04	-9,31	-4,10	6,74	14,46	2,38
Q	2,19		0,26	-1,31	3,10	-1,15	-3,20	-1,85	-3,46	-1,15	2,86	-0,43	0,88
1.35G+1.50Q	11,13		23,23	-6,42	15,65	-7,27	1,42	-9,58	-17,76	-7,27	13,40	18,87	4,53
ΣΣ:+x	6,91		613,56	-5,16	10,03	172,76	-971,73	-5,71	-11,38	-182,11	45,33	-640,75	3,52
ΣΣ:+x	6,91		-579,11	-2,75	9,36	-182,11	978,13	-6,22	-10,70	172,76	-29,01	892,68	2,11
ΣΣ:+z	6,91		651,75	-5,53	10,15	189,76	-973,60	-5,70	-11,49	-199,11	46,86	-662,69	3,74
ΣΣ:+z	6,91		-617,29	-2,38	9,24	-199,11	980,00	-6,23	-10,58	189,76	-30,54	894,49	1,92
ΣΣ:-x	6,91		793,62	-5,65	10,17	183,65	-1057,16	-5,65	-11,51	-193,00	59,62	-795,53	3,84
ΣΣ:-x	6,91		-759,16	-2,26	9,23	-193,00	1063,56	-6,29	-10,57	183,65	-43,30	990,37	1,82
ΣΣ:-z	6,91		773,00	-5,44	10,09	157,34	-1039,83	-5,63	-11,44	-166,69	61,68	-783,54	3,71
ΣΣ:-z	6,91		-738,55	-2,47	9,30	-166,69	1046,23	-6,30	-10,64	157,34	-45,36	979,03	1,92
			402,67	0,08	-0,11	-3,16	393,19	-0,24	-0,11	-3,16	-41,52	400,77	0,08
			-335,56	-0,06	0,09	2,63	-327,66	0,20	0,09	2,63	34,60	-329,24	0,20
1.00G+1.00Q	8,01		17,18	-4,61	11,25	-5,26	1,41	-6,89	-12,77	-5,26	9,61	14,03	3,25
1.00G+1.00Q	8,01		17,18	-4,61	11,25	-5,26	1,41	-6,89	-12,77	-5,26	9,61	14,03	3,25
1.35G+1.50Q	11,13		23,23	-6,42	15,65	-7,27	1,42	-9,58	-17,76	-7,27	13,40	18,87	4,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-278,77	-6,48	15,73	-4,90	-293,47	-9,40	-17,68	-4,90	44,53	-281,71	4,59
1.00G+1.00Q	8,01		17,18	-4,61	11,25	-5,26	1,41	-6,89	-12,77	-5,26	9,61	14,03	3,25
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-184,15	-4,65	11,30	-3,68	-195,19	-6,77	-12,71	-3,68	30,36	-186,36	3,30
1.35G+1.05Q	10,15		23,11	-5,83	14,25	-6,75	2,86	-8,75	-16,20	-6,75	12,11	19,06	4,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-480,22	-5,93	14,39	-2,80	-488,62	-8,44	-16,07	-2,80	64,01	-481,90	4,23
1.00G+0.70Q	7,35		17,10	-4,22	10,32	-4,91	2,37	-6,34	-11,73	-4,91	8,75	14,16	2,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-318,45	-4,28	10,41	-2,28	-325,29	-6,13	-11,64	-2,28	43,34	-319,82	3,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 34	Μέλος: 1177	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	α0γ =1,00	α0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		4,61	-5,04	9,21	-4,10	-7,70	-3,60	-8,25	-4,10	6,74	2,15	2,23
Q	2,19		-3,20	-1,85	3,42	-1,15	-6,67	-1,43	-3,14	-1,15	2,86	-3,90	0,82
1.35G+1.50Q	11,13		1,42	-9,58	17,56	-7,27	-20,39	-7,01	-15,85	-7,27	13,39	-2,94	4,23
ΣΣ:+x	6,91		978,13	-6,22	11,63	166,65	-1448,67	-2,43	-10,53	-176,00	38,13	-1063,37	1,81
ΣΣ:+x	6,91		-971,73	-5,71	10,21	-176,00	1427,02	-6,21	-9,11	166,65	-21,82	1334,27	3,53
ΣΣ:+z	6,91		980,00	-6,23	11,79	180,27	-1462,98	-1,95	-10,69	-189,62	31,93	-1065,35	1,57
ΣΣ:+z	6,91		-973,60	-5,70	10,05	-189,62	1441,34	-6,69	-8,95	180,27	-15,62	1344,23	3,81
ΣΣ:-x	6,91		1063,56	-6,29	11,90	174,73	-1498,10	-1,69	-10,80	-184,08	44,61	-1137,82	1,47
ΣΣ:-x	6,91		-1057,16	-5,65	9,94	-184,08	1476,46	-6,95	-8,84	174,73	-28,29	1387,73	3,95
ΣΣ:-z	6,91		1046,23	-6,30	11,82	152,53	-1440,73	-1,92	-10,72	-161,88	52,72	-1114,81	1,60
ΣΣ:-z	6,91		-1039,83	-5,63	10,01	-161,88	1419,08	-6,71	-8,91	152,53	-36,41	1340,21	3,80
			393,19	-0,24		-3,23	383,49	-0,22		-3,23	-41,42	391,25	-0,24
			-327,66	0,20		2,69	-319,58	0,18		2,69	34,52	-321,19	0,20
1.00G+1.00Q	8,01		1,41	-6,89	12,63	-5,26	-14,36	-5,03	-11,39	-5,26	9,60	-1,75	3,04
1.00G+1.00Q	8,01		1,41	-6,89	12,63	-5,26	-14,36	-5,03	-11,39	-5,26	9,60	-1,75	3,04
1.35G+1.50Q	11,13		1,42	-9,58	17,56	-7,27	-20,39	-7,01	-15,85	-7,27	13,39	-2,94	4,23
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-293,47	-9,40	17,55	-4,85	-308,01	-6,85	-15,85	-4,85	44,46	-296,38	4,40
1.00G+1.00Q	8,01		1,41	-6,89	12,63	-5,26	-14,36	-5,03	-11,39	-5,26	9,60	-1,75	3,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-195,19	-6,77	12,62	-3,64	-206,11	-4,93	-11,39	-3,64	30,31	-197,37	3,16
1.35G+1.05Q	10,15		2,86	-8,75	16,02	-6,75	-17,39	-6,37	-14,43	-6,75	12,11	-1,19	3,86
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-488,62	-8,44	16,01	-2,71	-496,76	-6,10	-14,44	-2,71	63,88	-490,25	4,15
1.00G+0.70Q	7,35		2,37	-6,34	11,60	-4,91	-12,36	-4,60	-10,45	-4,91	8,75	-0,58	2,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-325,29	-6,13	11,59	-2,22	-331,94	-4,42	-10,45	-2,22	43,26	-326,62	2,99

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 33	Μέλος: 1178	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[33] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		9,10	-3,86	8,37	-3,71	-2,03	-4,94	-9,09	-3,71	2,74	6,87	2,15
Q	2,19		-4,15	-1,47	3,17	-0,92	-6,92	-1,81	-3,39	-0,92	1,19	-4,70	0,82
1.35G+1.50Q	11,13		6,06	-7,42	16,05	-6,39	-13,11	-9,38	-17,36	-6,39	5,49	2,23	4,13
ΣΣ: +x	6,91		1481,18	-6,83	11,08	87,55	-1740,12	-4,69	-11,91	-95,87	72,59	-1520,98	3,27
ΣΣ: +x	6,91		-1466,70	-2,36	8,83	-95,87	1729,61	-7,00	-9,66	87,55	-65,97	1679,56	1,99
ΣΣ: +z	6,91		1489,37	-7,45	11,39	90,50	-1708,92	-4,37	-12,22	-98,83	76,67	-1520,05	3,51
ΣΣ: +z	6,91		-1474,90	-1,74	8,52	-98,83	1698,40	-7,31	-9,35	90,50	-70,05	1655,07	1,84
ΣΣ: -x	6,91		1545,34	-7,78	11,55	102,87	-1793,96	-4,22	-12,38	-111,20	98,89	-1581,45	3,65
ΣΣ: -x	6,91		-1530,87	-1,41	8,35	-111,20	1783,44	-7,47	-9,19	102,87	-92,28	1733,97	1,77
ΣΣ: -z	6,91		1495,24	-7,45	11,38	106,52	-1785,17	-4,39	-12,22	-114,84	101,90	-1540,36	3,52
ΣΣ: -z	6,91		-1480,77	-1,74	8,52	-114,84	1774,66	-7,29	-9,35	106,52	-95,29	1717,61	1,83
			440,17	-0,28	0,14	-2,46	432,79	0,14	0,14	-2,46	-62,10	438,70	0,14
			-366,81	0,24	-0,12	2,05	-360,66	-0,11	-0,12	2,05	51,75	-361,89	0,24
1.00G+1.00Q	8,01		4,95	-5,33	11,53	-4,63	-8,95	-6,75	-12,48	-4,63	3,93	2,17	2,97
1.00G+1.00Q	8,01		4,95	-5,33	11,53	-4,63	-8,95	-6,75	-12,48	-4,63	3,93	2,17	2,97
1.35G+1.50Q	11,13		6,06	-7,42	16,05	-6,39	-13,11	-9,38	-17,36	-6,39	5,49	2,23	4,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-324,07	-7,20	15,94	-4,55	-337,71	-9,49	-17,46	-4,55	52,06	-326,80	4,18
1.00G+1.00Q	8,01		4,95	-5,33	11,53	-4,63	-8,95	-6,75	-12,48	-4,63	3,93	2,17	2,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-215,14	-5,19	11,46	-3,40	-225,34	-6,82	-12,55	-3,40	34,98	-217,18	3,00
1.35G+1.05Q	10,15		7,93	-6,75	14,62	-5,98	-10,00	-8,57	-15,83	-5,98	4,95	4,34	3,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-542,29	-6,40	14,45	-2,90	-550,99	-8,74	-16,01	-2,90	82,58	-544,03	3,85
1.00G+0.70Q	7,35		6,19	-4,89	10,58	-4,36	-6,87	-6,21	-11,46	-4,36	3,58	3,58	2,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-360,61	-4,65	10,47	-2,31	-367,53	-6,32	-11,58	-2,31	55,32	-362,00	2,78

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 30	Μέλος: 1179	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[33] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-2,03	-4,94	9,08	-3,71	-13,16	-3,89	-8,38	-3,71	2,75	-4,25	2,13
Q	2,19		-6,92	-1,81	3,39	-0,92	-9,69	-1,47	-3,17	-0,92	1,19	-7,47	0,82
1.35G+1.50Q	11,13		-13,11	-9,38	17,34	-6,39	-32,29	-7,46	-16,06	-6,39	5,50	-16,95	4,10
ΣΣ: +x	6,91		1729,61	-7,00	11,29	79,70	-1993,16	-4,14	-10,47	-88,03	64,83	-1790,49	2,99
ΣΣ: +x	6,91		-1740,12	-4,69	10,26	-88,03	1957,66	-5,11	-9,45	79,70	-58,20	1911,82	2,09
ΣΣ: +z	6,91		1698,40	-7,31	11,41	80,99	-1920,71	-4,07	-10,60	-89,32	60,21	-1750,10	3,12
ΣΣ: +z	6,91		-1708,92	-4,37	10,14	-89,32	1885,21	-5,18	-9,33	80,99	-53,58	1846,75	1,97
ΣΣ: -x	6,91		1783,44	-7,47	11,46	92,25	-2039,74	-4,07	-10,65	-100,58	82,55	-1841,83	3,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[33] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	6,91		-1793,96	-4,22	10,08	-100,58	2004,24	-5,18	-9,27	92,25	-75,92	1958,89	1,91
ΣΣ:-z	6,91		1774,66	-7,29	11,39	99,77	-2082,83	-4,13	-10,58	-108,10	92,14	-1844,01	3,11
ΣΣ:-z	6,91		-1785,17	-4,39	10,16	-108,10	2047,33	-5,12	-9,35	99,77	-85,52	1992,15	1,98
			432,79	0,14	0,01	-2,45	425,44	0,17	0,01	-2,45	-62,01	431,32	0,17
			-360,66	-0,11		2,04	-354,53	-0,14		2,04	51,68	-355,76	-0,14
1.00G+1.00Q	8,01		-8,95	-6,75	12,47	-4,63	-22,84	-5,36	-11,55	-4,63	3,94	-11,73	2,95
1.00G+1.00Q	8,01		-8,95	-6,75	12,47	-4,63	-22,84	-5,36	-11,55	-4,63	3,94	-11,73	2,95
1.35G+1.50Q	11,13		-13,11	-9,38	17,34	-6,39	-32,29	-7,46	-16,06	-6,39	5,50	-16,95	4,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-337,71	-9,49	17,34	-4,55	-351,37	-7,59	-16,07	-4,55	52,01	-340,44	3,99
1.00G+1.00Q	8,01		-8,95	-6,75	12,47	-4,63	-22,84	-5,36	-11,55	-4,63	3,94	-11,73	2,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-225,34	-6,82	12,46	-3,41	-235,56	-5,45	-11,55	-3,41	34,95	-227,39	2,87
1.35G+1.05Q	10,15		-10,00	-8,57	15,82	-5,98	-27,93	-6,80	-14,64	-5,98	4,96	-13,59	3,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-550,99	-8,74	15,80	-2,91	-559,73	-7,01	-14,65	-2,91	82,48	-552,74	3,55
1.00G+0.70Q	7,35		-6,87	-6,21	11,45	-4,36	-19,94	-4,92	-10,60	-4,36	3,58	-9,48	2,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-367,53	-6,32	11,44	-2,31	-374,47	-5,06	-10,60	-2,31	55,26	-368,92	2,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 29	Μέλος: 1180	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι Όχι
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00 a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[30] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[29] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		9,37	-3,89	8,37	-3,85	-2,20	-4,98	-9,09	-3,85	0,93	7,06	2,11
Q	2,19		-4,60	-1,47	3,16	-0,97	-7,50	-1,83	-3,40	-0,97	0,85	-5,18	0,80
1.35G+1.50Q	11,13		5,75	-7,46	16,03	-6,65	-14,21	-9,47	-17,37	-6,65	2,54	1,76	4,06
ΣΣ:+x	6,91		2022,16	-5,10	10,26	75,28	-2024,84	-5,40	-11,11	-83,95	49,91	-2008,77	2,47
ΣΣ:+x	6,91		-2007,59	-4,15	9,63	-83,95	2013,43	-6,39	-10,48	75,28	-47,24	2018,14	2,63
ΣΣ:+z	6,91		1943,97	-5,16	10,28	98,52	-1851,00	-5,39	-11,13	-107,18	44,81	1919,47	2,63
ΣΣ:+z	6,91		-1929,40	-4,10	9,61	-107,18	1839,58	-6,40	-10,45	98,52	-42,14	-1862,95	2,40
ΣΣ:-x	6,91		2074,21	-5,15	10,28	83,13	-2073,84	-5,39	-11,13	-91,79	69,22	2069,19	2,50
ΣΣ:-x	6,91		-2059,64	-4,10	9,61	-91,79	2062,43	-6,41	-10,46	83,13	-66,55	-2059,82	2,64
ΣΣ:-z	6,91		2122,43	-5,09	10,25	61,24	-2253,53	-5,40	-11,10	-69,91	79,10	-2136,20	2,48
ΣΣ:-z	6,91		-2107,86	-4,16	9,64	-69,91	2242,11	-6,39	-10,48	61,24	-76,43	2217,42	2,65
			458,87	0,18	-0,08	-2,80	450,47	-0,06	-0,08	-2,80	-62,59	457,19	0,18
			-382,39	-0,15	0,07	2,33	-375,39	0,05	0,07	2,33	52,16	-376,79	0,05
1.00G+1.00Q	8,01		4,77	-5,36	11,52	-4,82	-9,69	-6,81	-12,49	-4,82	1,79	1,88	2,92
1.00G+1.00Q	8,01		4,77	-5,36	11,52	-4,82	-9,69	-6,81	-12,49	-4,82	1,79	1,88	2,92
1.35G+1.50Q	11,13		5,75	-7,46	16,03	-6,65	-14,21	-9,47	-17,37	-6,65	2,54	1,76	4,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-338,40	-7,59	16,09	-4,55	-352,06	-9,43	-17,31	-4,55	49,49	-341,13	4,02
1.00G+1.00Q	8,01		4,77	-5,36	11,52	-4,82	-9,69	-6,81	-12,49	-4,82	1,79	1,88	2,92
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-224,66	-5,45	11,56	-3,42	-234,92	-6,78	-12,45	-3,42	33,08	-226,72	2,89
1.35G+1.05Q	10,15		7,82	-6,80	14,61	-6,22	-10,83	-8,65	-15,84	-6,22	2,16	4,09	3,70
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-565,76	-7,02	14,71	-2,72	-573,92	-8,57	-15,74	-2,72	80,40	-567,39	3,62
1.00G+0.70Q	7,35		6,15	-4,92	10,58	-4,53	-7,44	-6,26	-11,47	-4,53	1,53	3,43	2,68
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-376,24	-5,07	10,64	-2,20	-382,83	-6,21	-11,41	-2,20	53,69	-377,56	2,63

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 26	Μέλος: 1181		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[29] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-2,20	-4,98	9,11	-3,85	-13,74	-3,84	-8,35	-3,85	0,94	-4,50	2,14
Q	2,19		-7,50	-1,83	3,40	-0,96	-10,39	-1,46	-3,15	-0,96	0,85	-8,07	0,81
1.35G+1.50Q	11,13		-14,21	-9,47	17,40	-6,64	-34,13	-7,37	-16,00	-6,64	2,55	-18,19	4,10
ΣΣ: +x	6,91		2013,43	-6,39	11,10	83,20	-2053,87	-4,20	-10,21	-91,85	41,58	-2027,93	2,62
ΣΣ: +x	6,91		-2024,84	-5,40	10,52	-91,85	2016,51	-4,94	-9,64	83,20	-38,89	2013,19	2,46
ΣΣ: +z	6,91		1839,58	-6,40	11,10	110,90	-1797,28	-4,20	-10,22	-119,55	28,91	1818,62	2,64
ΣΣ: +z	6,91		-1851,00	-5,39	10,52	-119,55	1759,92	-4,94	-9,64	110,90	-26,22	-1802,88	2,45
ΣΣ: -x	6,91		2062,43	-6,41	11,10	93,52	-2095,73	-4,19	-10,22	-102,17	51,73	-2074,90	2,64
ΣΣ: -x	6,91		-2073,84	-5,39	10,52	-102,17	2058,37	-4,95	-9,63	93,52	-49,04	2058,29	2,45
ΣΣ: -z	6,91		2242,11	-6,39	11,10	62,43	-2391,07	-4,19	-10,22	-71,08	68,20	-2280,17	2,63
ΣΣ: -z	6,91		-2253,53	-5,40	10,52	-71,08	2353,71	-4,95	-9,64	62,43	-65,51	2330,56	2,46
			450,47	-0,06	0,01	-2,79	442,08	-0,02	0,01	-2,79	-62,53	448,79	-0,06
			-375,39	0,05	-0,01	2,33	-368,40	0,01	-0,01	2,33	52,11	-369,80	0,05
1.00G+1.00Q	8,01		-9,69	-6,81	12,51	-4,81	-24,13	-5,30	-11,50	-4,81	1,80	-12,58	2,95
1.00G+1.00Q	8,01		-9,69	-6,81	12,51	-4,81	-24,13	-5,30	-11,50	-4,81	1,80	-12,58	2,95
1.35G+1.50Q	11,13		-14,21	-9,47	17,40	-6,64	-34,13	-7,37	-16,00	-6,64	2,55	-18,19	4,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-352,06	-9,43	17,39	-4,54	-365,69	-7,36	-16,01	-4,54	49,45	-354,79	4,13
1.00G+1.00Q	8,01		-9,69	-6,81	12,51	-4,81	-24,13	-5,30	-11,50	-4,81	1,80	-12,58	2,95
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-234,92	-6,78	12,51	-3,41	-245,17	-5,29	-11,51	-3,41	33,06	-236,97	2,97
1.35G+1.05Q	10,15		-10,83	-8,65	15,87	-6,21	-29,46	-6,72	-14,58	-6,21	2,17	-14,56	3,74
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-573,92	-8,57	15,85	-2,71	-582,06	-6,70	-14,60	-2,71	80,34	-575,55	3,79
1.00G+0.70Q	7,35		-7,44	-6,26	11,49	-4,52	-21,01	-4,86	-10,56	-4,52	1,54	-10,16	2,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-382,83	-6,21	11,48	-2,19	-389,41	-4,85	-10,57	-2,19	53,65	-384,15	2,74

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 72	Μέλος: 1182		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[72] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		12,70	-3,83	8,26	-4,23	0,01	-5,23	-9,20	-4,23	-1,19	10,16	2,02
Q	2,19		-1,47	-1,45	3,11	-0,92	-4,23	-1,96	-3,45	-0,92	0,15	-2,02	0,75
1.35G+1.50Q	11,13		14,95	-7,35	15,82	-7,10	-6,34	-10,00	-17,59	-7,10	-1,38	10,69	3,85
ΣΣ: +x	6,91		2108,09	-4,91	10,03	154,85	-2051,98	-5,92	-11,13	-164,21	33,57	2087,38	2,47
ΣΣ: +x	6,91		-2083,83	-4,20	9,61	-164,21	2048,14	-6,50	-10,71	154,85	-35,84	-2049,52	2,32
ΣΣ: +z	6,91		1853,44	-4,91	10,03	153,79	-1775,56	-5,91	-11,13	-163,16	27,35	1827,38	2,48
ΣΣ: +z	6,91		-1829,18	-4,20	9,60	-163,16	1771,72	-6,51	-10,71	153,79	-29,62	-1776,34	2,31
ΣΣ: -x	6,91		2154,09	-4,92	10,04	158,68	-2087,36	-5,89	-11,14	-168,05	50,09	2131,06	2,49
ΣΣ: -x	6,91		-2129,83	-4,19	9,60	-168,05	2083,52	-6,53	-10,70	158,68	-52,36	-2086,80	2,30
ΣΣ: -z	6,91		2447,43	-4,92	10,04	150,55	-2406,09	-5,90	-11,14	-159,91	60,41	2431,27	2,49
ΣΣ: -z	6,91		-2423,17	-4,18	9,60	-159,91	2402,25	-6,52	-10,70	150,55	-62,67	-2401,81	2,30
			416,78	-0,02	0,13	-7,02	395,71	0,37	0,13	-7,02	-61,19	412,57	0,37
			-347,32	0,02	-0,11	5,85	-329,76	-0,31	-0,11	5,85	50,99	-333,27	-0,31
1.00G+1.00Q	8,01		11,24	-5,28	11,37	-5,15	-4,22	-7,19	-12,64	-5,15	-1,04	8,14	2,77
1.00G+1.00Q	8,01		11,24	-5,28	11,37	-5,15	-4,22	-7,19	-12,64	-5,15	-1,04	8,14	2,77
1.35G+1.50Q	11,13		14,95	-7,35	15,82	-7,10	-6,34	-10,00	-17,59	-7,10	-1,38	10,69	3,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-297,63	-7,33	15,72	-1,83	-303,12	-10,28	-17,68	-1,83	44,51	-298,73	3,72
1.00G+1.00Q	8,01		11,24	-5,28	11,37	-5,15	-4,22	-7,19	-12,64	-5,15	-1,04	8,14	2,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-197,15	-5,27	11,31	-1,64	-202,08	-7,37	-12,71	-1,64	29,56	-198,14	2,68
1.35G+1.05Q	10,15		15,61	-6,69	14,42	-6,68	-4,43	-9,12	-16,03	-6,68	-1,45	11,60	3,52

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[26] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[72] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	10,15 7,35		-505,36 11,68	-6,66 -4,85	14,25 10,44	2,10 -4,88	-499,08 -2,95	-9,58 -6,60	-16,20 -11,61	2,10 -4,88	75,04 -1,08	-500,33 8,75	3,30 2,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-335,64	-4,83	10,33	0,97	-332,72	-6,91	-11,72	0,97	49,91	-333,30	2,40

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 79, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 72	Τέλος: 25	Μέλος: 1183		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[72] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[25] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		0,01	-5,23	9,38	-4,31	-12,91	-3,28	-8,08	-4,31	-1,18	-2,58	2,29
Q	2,19		-4,23	-1,96	3,52	-0,95	-7,07	-1,25	-3,04	-0,95	0,15	-4,80	0,86
1.35G+1.50Q	11,13		-6,34	-10,00	17,93	-7,24	-28,05	-6,30	-15,47	-7,24	-1,36	-10,68	4,38
ΣΣ:+x	6,91		2048,14	-6,50	11,52	161,05	-2132,79	-3,00	-9,99	-170,59	24,72	-2058,70	2,37
ΣΣ:+x	6,91		-2051,98	-5,92	10,75	-170,59	2100,32	-4,82	-9,22	161,05	-26,96	2080,62	3,10
ΣΣ:+z	6,91		1771,72	-6,51	11,57	159,93	-1850,63	-2,87	-10,04	-169,47	16,46	-1779,77	2,31
ΣΣ:+z	6,91		-1775,56	-5,91	10,70	-169,47	1818,16	-4,95	-9,17	159,93	-18,69	1798,29	3,17
ΣΣ:-x	6,91		2083,52	-6,53	11,61	167,97	-2161,96	-2,75	-10,08	-177,51	31,54	-2092,16	2,26
ΣΣ:-x	6,91		-2087,36	-5,89	10,66	-177,51	2129,49	-5,06	-9,13	167,97	-33,78	2110,34	3,23
ΣΣ:-z	6,91		2402,25	-6,52	11,59	161,73	-2479,31	-2,79	-10,06	-171,28	42,62	-2412,57	2,28
ΣΣ:-z	6,91		-2406,09	-5,90	10,68	-171,28	2446,83	-5,02	-9,14	161,73	-44,86	2429,87	3,21
			395,71	0,37	-0,61	-7,08	374,46	-1,45	-0,61	-7,08	-61,14	391,46	0,37
			-329,76	-0,31	0,51	5,90	-312,05	1,21	0,51	5,90	50,95	-315,59	1,21
1.00G+1.00Q	8,01		-4,22	-7,19	12,89	-5,25	-19,99	-4,53	-11,12	-5,25	-1,03	-7,38	3,15
1.00G+1.00Q	8,01		-4,22	-7,19	12,89	-5,25	-19,99	-4,53	-11,12	-5,25	-1,03	-7,38	3,15
1.35G+1.50Q	11,13		-6,34	-10,00	17,93	-7,24	-28,05	-6,30	-15,47	-7,24	-1,36	-10,68	4,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		-303,12	-10,28	18,39	-1,92	-308,89	-5,22	-15,02	-1,92	44,50	-304,28	4,79
1.00G+1.00Q	8,01		-4,22	-7,19	12,89	-5,25	-19,99	-4,53	-11,12	-5,25	-1,03	-7,38	3,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		-202,08	-7,37	13,20	-1,71	-207,22	-3,81	-10,82	-1,71	29,55	-203,11	3,42
1.35G+1.05Q	10,15		-4,43	-9,12	16,35	-6,81	-24,86	-5,74	-14,10	-6,81	-1,43	-8,52	3,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		-499,08	-9,58	17,11	2,05	-492,94	-3,93	-13,34	2,05	75,00	-494,16	4,77
1.00G+0.70Q	7,35		-2,95	-6,60	11,84	-4,97	-17,87	-4,16	-10,21	-4,97	-1,07	-5,94	2,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		-332,72	-6,91	12,34	0,93	-329,92	-2,95	-9,70	0,93	49,88	-330,48	3,40

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 80, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 671	Τέλος: 648	Μέλος: 1184		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[671] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[648] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,81				0,42			-1,82	-3,75		-1,09		0,02
Q	1,38				0,20			-0,61	-1,32		-0,20		0,01
1.35G+1.50Q	7,22				0,87			-3,38	-7,04		-1,78		0,05
ΣΣ: +x	4,50				0,54			-2,11	-4,42		6,82		0,03
ΣΣ: +x	4,50				0,51			-2,14	-4,40		-9,21		0,03
ΣΣ: +z	4,50				0,54			-2,11	-4,42		4,71		0,03
ΣΣ: +z	4,50				0,51			-2,14	-4,39		-7,10		0,03
ΣΣ: -x	4,50				0,54			-2,11	-4,42		3,25		0,03
ΣΣ: -x	4,50				0,51			-2,14	-4,40		-5,64		0,03
ΣΣ: -z	4,50				0,53			-2,12	-4,42		4,43		0,03
ΣΣ: -z	4,50				0,51			-2,14	-4,40		-6,83		0,03
					0,02			0,02	0,02		-9,74		0,02
					-0,01			-0,01	-0,01		8,12		-0,01
1.00G+1.00Q	5,19				0,62			-2,43	-5,07		-1,30		0,04
1.00G+1.00Q	5,19				0,62			-2,43	-5,07		-1,30		0,04
1.35G+1.50Q	7,22				0,87			-3,38	-7,04		-1,78		0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,22				0,86			-3,39	-7,05		5,52		0,05
1.00G+1.00Q	5,19				0,62			-2,43	-5,07		-1,30		0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,19				0,61			-2,44	-5,07		3,57		0,04
1.35G+1.05Q	6,59				0,78			-3,10	-6,44		-1,69		0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,59				0,76			-3,12	-6,47		10,49		0,05
1.00G+0.70Q	4,78				0,56			-2,25	-4,67		-1,24		0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,78				0,55			-2,26	-4,69		6,88		0,03

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 80, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 648	Τέλος: 43	Μέλος: 1185	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[648] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[43] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,19			5,48	-0,81			-20,31	-16,38		-4,03		5,48
Q	1,93			1,62	0,07			-6,88	-5,74		-0,77		1,62
1.35G+1.50Q	9,91			9,83	-0,99			-37,74	-30,72		-6,60		9,83
ΣΣ: +x	6,16			6,14	-0,70			-23,59	-19,32		23,17		6,14
ΣΣ: +x	6,16			6,44	-0,85			-23,91	-19,18		-32,02		6,44
ΣΣ: +z	6,16			6,13	-0,73			-23,61	-19,30		19,29		6,45
ΣΣ: +z	6,16			6,45	-0,83			-23,89	-19,20		-28,14		6,13
ΣΣ: -x	6,16			6,16	-0,74			-23,64	-19,28		18,67		6,42
ΣΣ: -x	6,16			6,42	-0,81			-23,86	-19,22		-27,51		6,16
ΣΣ: -z	6,16			6,18	-0,73			-23,64	-19,29		21,78		6,18
ΣΣ: -z	6,16			6,40	-0,82			-23,86	-19,21		-30,63		6,40
				0,30	-0,13			-0,10	-0,13		-35,08		0,30
				-0,25	0,11			0,09	0,11		29,23		0,09
1.00G+1.00Q	7,12			7,10	-0,74			-27,19	-22,12		-4,80		7,10
1.00G+1.00Q	7,12			7,10	-0,74			-27,19	-22,12		-4,80		7,10
1.35G+1.50Q	9,91			9,83	-0,99			-37,74	-30,72		-6,60		9,83
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,91			9,61	-0,89			-37,66	-30,62		19,71		9,61
1.00G+1.00Q	7,12			7,10	-0,74			-27,19	-22,12		-4,80		7,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,12			6,95	-0,68			-27,14	-22,05		12,74		6,95
1.35G+1.05Q	9,04			9,10	-1,02			-34,64	-28,14		-6,25		9,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	9,04			8,73	-0,86			-34,51	-27,97		37,60		8,73
1.00G+0.70Q	6,54			6,61	-0,76			-25,13	-20,40		-4,57		6,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,54			6,37	-0,65			-25,04	-20,29		24,66		6,37

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 80, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 41	Μέλος: 1186	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,81	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[43] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[41] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,84		-11,22	-12,10	11,73	2,60	-3,41	-3,20	-5,79	2,60	-6,90	-4,97	-12,10
Q	2,19		-2,05	-3,95	4,16	0,48	-0,62	-1,34	-2,42	0,48	-1,52	-0,91	-3,95
1.35G+1.50Q	11,17		-18,23	-22,27	22,07	4,23	-5,53	-6,32	-11,44	4,23	-11,60	-8,07	-22,27
ΣΣ:+x	6,94		193,91	-14,25	14,08	83,03	-349,82	-3,11	-7,27	-77,34	13,85	-231,27	-14,25
ΣΣ:+x	6,94		-218,48	-13,91	13,53	-77,34	342,33	-4,62	-6,72	83,03	-29,18	302,86	0,14
ΣΣ:+z	6,94		112,42	-14,28	14,02	73,82	-289,86	-3,27	-7,21	-68,13	7,55	-157,41	-14,28
ΣΣ:+z	6,94		-136,99	-13,88	13,59	-68,13	282,37	-4,46	-6,78	73,82	-22,89	242,23	0,04
ΣΣ:-x	6,94		144,95	-14,25	13,98	79,02	-353,70	-3,41	-7,17	-73,33	7,30	-200,09	-14,25
ΣΣ:-x	6,94		-169,52	-13,91	13,63	-73,33	346,21	-4,32	-6,82	79,02	-22,63	302,06	-13,91
ΣΣ:-z	6,94		130,88	-14,24	14,01	87,90	-380,33	-3,32	-7,20	-82,21	11,66	-195,90	-14,24
ΣΣ:-z	6,94		-155,45	-13,92	13,60	-82,21	372,84	-4,41	-6,79	87,90	-27,00	321,86	-13,92
			-286,61	-0,19	0,07	11,59	-251,84	0,03	0,07	11,59	-52,17	-258,79	-0,19
			238,85	0,16	-0,06	-9,66	209,87	-0,02	-0,06	-9,66	43,47	233,05	0,16
1.00G+1.00Q	8,03		-13,27	-16,06	15,89	3,08	-4,03	-4,53	-8,21	3,08	-8,42	-5,88	-16,06
1.00G+1.00Q	8,03		-13,27	-16,06	15,89	3,08	-4,03	-4,53	-8,21	3,08	-8,42	-5,88	-16,06
1.35G+1.50Q	11,17		-18,23	-22,27	22,07	4,23	-5,53	-6,32	-11,44	4,23	-11,60	-8,07	-22,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,17		196,73	-22,12	22,02	-4,46	183,35	-6,34	-11,50	-4,46	27,52	194,06	-22,12
1.00G+1.00Q	8,03		-13,27	-16,06	15,89	3,08	-4,03	-4,53	-8,21	3,08	-8,42	-5,88	-16,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,03		130,03	-15,96	15,85	-2,71	121,89	-4,55	-8,24	-2,71	17,66	128,40	-15,96
1.35G+1.05Q	10,18		-17,30	-20,49	20,20	4,02	-5,25	-5,72	-10,35	4,02	-10,92	-7,66	-20,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,18		340,96	-20,25	20,11	-10,47	309,55	-5,75	-10,45	-10,47	54,29	334,68	-20,25
1.00G+0.70Q	7,37		-12,66	-14,87	14,64	2,94	-3,84	-4,13	-7,48	2,94	-7,97	-5,60	-14,87
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,37		226,19	-14,71	14,58	-6,72	206,03	-4,15	-7,54	-6,72	35,51	222,15	-14,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 80, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 41	Τέλος: 39	Μέλος: 1187	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,84	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[41] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,84		-3,41	-3,20	8,16	2,60	4,41	-4,98	-9,35	2,60	-6,90	2,85	2,48
Q	2,19		-0,62	-1,34	3,14	0,48	0,82	-1,78	-3,44	0,48	-1,52	0,53	0,91
1.35G+1.50Q	11,17		-5,53	-6,32	15,73	4,23	7,18	-9,39	-17,78	4,23	-11,60	4,63	4,71
ΣΣ:+x	6,94		342,33	-4,62	10,32	81,05	-547,86	-4,88	-11,65	-75,36	1,29	-386,87	2,89
ΣΣ:+x	6,94		-349,82	-3,10	9,15	-75,36	557,45	-6,85	-10,49	81,05	-16,63	512,49	3,05
ΣΣ:+z	6,94		282,37	-4,46	10,20	71,29	-476,13	-5,07	-11,53	-65,60	-0,27	-326,08	2,87
ΣΣ:+z	6,94		-289,86	-3,27	9,27	-65,60	485,72	-6,66	-10,61	71,29	-15,07	444,29	3,04
ΣΣ:-x	6,94		346,21	-4,32	10,09	77,69	-561,23	-5,26	-11,43	-72,00	3,09	-394,44	2,86

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[41] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	6,94		-353,70	-3,41	9,38	-72,00	570,81	-6,48	-10,72	77,69	-18,43	525,32	3,01
ΣΣ:-z	6,94		372,84	-4,41	10,15	86,87	-619,31	-5,15	-11,49	-81,18	5,81	-427,70	2,87
ΣΣ:-z	6,94		-380,33	-3,32	9,31	-81,18	628,89	-6,58	-10,65	86,87	-21,14	577,36	3,02
			-251,84	0,03	-0,07	11,59	-217,07	-0,17	-0,07	11,59	-52,17	-224,02	-0,17
			209,87	-0,02	0,06	-9,66	180,89	0,14	0,06	-9,66	43,47	204,07	0,14
1.00G+1.00Q	8,03		-4,03	-4,53	11,31	3,08	5,22	-6,76	-12,79	3,08	-8,42	3,37	3,39
1.00G+1.00Q	8,03		-4,03	-4,53	11,31	3,08	5,22	-6,76	-12,79	3,08	-8,42	3,37	3,39
1.35G+1.50Q	11,17		-5,53	-6,32	15,73	4,23	7,18	-9,39	-17,78	4,23	-11,60	4,63	4,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,17		183,35	-6,34	15,78	-4,46	169,97	-9,26	-17,73	-4,46	27,52	180,68	4,77
1.00G+1.00Q	8,03		-4,03	-4,53	11,31	3,08	5,22	-6,76	-12,79	3,08	-8,42	3,37	3,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,03		121,89	-4,55	11,34	-2,71	113,76	-6,67	-12,76	-2,71	17,66	120,27	3,43
1.35G+1.05Q	10,18		-5,25	-5,72	14,32	4,02	6,81	-8,59	-16,23	4,02	-10,92	4,40	4,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,18		309,55	-5,75	14,40	-10,47	278,14	-8,37	-16,15	-10,47	54,29	303,27	4,40
1.00G+0.70Q	7,37		-3,84	-4,13	10,36	2,94	4,98	-6,22	-11,76	2,94	-7,97	3,22	3,12
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,37		206,03	-4,15	10,42	-6,72	185,87	-6,08	-11,70	-6,72	35,51	201,99	3,18

Ελεγκοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 86	Μέλος: 1188	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-23,01	-3,18	8,12	3,14	-13,60	-4,99	-9,33	3,14	4,87	-15,48	2,46
Q	2,19		-4,17	-1,27	3,09	0,67	-2,17	-1,84	-3,47	0,67	2,45	-2,57	0,90
1.35G+1.50Q	11,13		-37,32	-6,19	15,60	5,24	-21,61	-9,50	-17,81	5,24	10,25	-24,75	4,68
ΣΣ:+x	6,91		633,28	-4,20	10,18	186,15	-1028,58	-4,74	-11,58	-179,20	44,44	-733,28	2,56
ΣΣ:+x	6,91		-683,63	-3,43	9,15	-179,20	999,08	-7,08	-10,55	186,15	-32,28	911,03	3,31
ΣΣ:+z	6,91		498,69	-4,07	10,04	195,28	-950,03	-5,05	-11,44	-188,33	30,01	-607,49	2,61
ΣΣ:+z	6,91		-549,04	-3,55	9,30	-188,33	920,53	-6,77	-10,70	195,28	-17,85	820,85	3,22
ΣΣ:-x	6,91		613,87	-4,05	9,98	180,69	-1011,36	-5,19	-11,38	-173,74	29,38	-716,00	2,65
ΣΣ:-x	6,91		-664,22	-3,57	9,35	-173,74	981,86	-6,64	-10,75	180,69	-17,22	894,78	3,17
ΣΣ:-z	6,91		668,63	-4,15	10,09	159,58	-1040,12	-4,98	-11,49	-152,63	39,56	-771,60	2,62
ΣΣ:-z	6,91		-718,98	-3,48	9,25	-152,63	1010,62	-6,85	-10,65	159,58	-27,40	933,05	3,23
			-481,13	-0,82	0,53	18,25	-426,40	0,78	0,53	18,25	-68,79	-437,34	0,78
			400,94	0,68	-0,45	-15,21	355,33	-0,65	-0,45	-15,21	57,33	391,82	0,68
1.00G+1.00Q	8,01		-27,18	-4,45	11,21	3,81	-15,77	-6,84	-12,80	3,81	7,32	-18,05	3,36
1.00G+1.00Q	8,01		-27,18	-4,45	11,21	3,81	-15,77	-6,84	-12,80	3,81	7,32	-18,05	3,36
1.35G+1.50Q	11,13		-37,32	-6,19	15,60	5,24	-21,61	-9,50	-17,81	5,24	10,25	-24,75	4,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		323,53	-5,58	15,20	-8,45	298,19	-10,09	-18,21	-8,45	61,84	318,46	4,69
1.00G+1.00Q	8,01		-27,18	-4,45	11,21	3,81	-15,77	-6,84	-12,80	3,81	7,32	-18,05	3,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		213,38	-4,04	10,94	-5,32	197,43	-7,23	-13,07	-5,32	41,72	210,19	3,37
1.35G+1.05Q	10,15		-35,45	-5,62	14,21	4,94	-20,64	-8,67	-16,24	4,94	9,15	-23,60	4,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		565,97	-4,60	13,54	-17,87	512,36	-9,66	-16,91	-17,87	95,14	555,25	4,34
1.00G+0.70Q	7,35		-25,93	-4,07	10,29	3,60	-15,12	-6,28	-11,76	3,60	6,58	-17,28	3,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		375,01	-3,39	9,84	-11,60	340,21	-6,94	-12,21	-11,60	63,91	368,05	3,13

Ελεγκοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 85	Μέλος: 1189		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-13,60	-4,99	9,12	3,14	-4,19	-3,83	-8,34	3,14	4,86	-6,07	2,14
Q	2,19		-2,17	-1,84	3,40	0,67	-0,16	-1,49	-3,16	0,67	2,44	-0,56	0,80
1.35G+1.50Q	11,13		-21,61	-9,50	17,40	5,24	-5,90	-7,40	-16,00	5,24	10,22	-9,04	4,08
ΣΣ: +x	6,91		999,08	-7,08	11,72	176,97	-1471,08	-3,04	-10,82	-170,03	29,59	-1112,30	2,35
ΣΣ: +x	6,91		-1028,58	-4,74	9,92	-170,03	1462,43	-6,11	-9,02	176,97	-17,46	1365,93	2,81
ΣΣ: +z	6,91		920,53	-6,77	11,49	185,56	-1439,86	-3,41	-10,60	-178,61	20,13	-1044,27	2,38
ΣΣ: +z	6,91		-950,03	-5,05	10,14	-178,61	1431,21	-5,74	-9,25	185,56	-8,00	1326,19	2,71
ΣΣ: -x	6,91		981,86	-6,64	11,37	174,78	-1453,12	-3,63	-10,48	-167,83	24,07	-1095,31	2,42
ΣΣ: -x	6,91		-1011,36	-5,19	10,26	-167,83	1444,46	-5,52	-9,37	174,78	-11,94	1348,42	2,65
ΣΣ: -z	6,91		1010,62	-6,85	11,52	154,72	-1428,40	-3,38	-10,63	-147,77	33,13	-1114,37	2,40
ΣΣ: -z	6,91		-1040,12	-4,98	10,11	-147,77	1419,75	-5,76	-9,21	154,72	-21,00	1335,13	2,70
			-426,40	0,78	-0,54	18,32	-371,44	-0,84	-0,54	18,32	-68,56	-382,43	0,78
			355,33	-0,65	0,45	-15,27	309,53	0,70	0,45	-15,27	57,13	346,17	0,70
1.00G+1.00Q	8,01		-15,77	-6,84	12,51	3,80	-4,35	-5,31	-11,50	3,80	7,30	-6,64	2,93
1.00G+1.00Q	8,01		-15,77	-6,84	12,51	3,80	-4,35	-5,31	-11,50	3,80	7,30	-6,64	2,93
1.35G+1.50Q	11,13		-21,61	-9,50	17,40	5,24	-5,90	-7,40	-16,00	5,24	10,22	-9,04	4,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		298,19	-10,09	17,81	-8,50	272,68	-6,77	-15,59	-8,50	61,64	293,08	4,10
1.00G+1.00Q	8,01		-15,77	-6,84	12,51	3,80	-4,35	-5,31	-11,50	3,80	7,30	-6,64	2,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		197,43	-7,23	12,79	-5,35	181,37	-4,89	-11,23	-5,35	41,58	194,22	2,95
1.35G+1.05Q	10,15		-20,64	-8,67	15,88	4,94	-5,83	-6,73	-14,58	4,94	9,12	-8,79	3,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		512,36	-9,66	16,55	-17,96	458,47	-5,68	-13,90	-17,96	94,83	501,58	3,75
1.00G+0.70Q	7,35		-15,12	-6,28	11,50	3,60	-4,31	-4,87	-10,55	3,60	6,57	-6,47	2,69
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		340,21	-6,94	11,95	-11,66	305,23	-4,17	-10,10	-11,66	63,70	333,22	2,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 84	Μέλος: 1190		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-26,60	-4,30	8,60	2,38	-19,45	-4,69	-8,86	2,38	5,86	-20,88	2,05
Q	2,19		-4,53	-1,59	3,23	0,29	-3,64	-1,74	-3,33	0,29	2,46	-3,82	0,79
1.35G+1.50Q	11,13		-42,70	-8,19	16,45	3,66	-31,73	-8,94	-16,95	3,66	11,60	-33,92	3,96
ΣΣ: +x	6,91		1472,96	-5,38	10,32	104,46	-1785,60	-5,26	-10,63	-99,39	17,21	-1580,47	2,69
ΣΣ: +x	6,91		-1530,77	-4,81	10,11	-99,39	1742,99	-5,86	-10,41	104,46	-3,07	1687,83	2,20
ΣΣ: +z	6,91		1420,63	-5,31	10,33	94,85	-1705,75	-5,27	-10,64	-89,78	16,56	-1522,76	2,26
ΣΣ: +z	6,91		-1478,45	-4,88	10,10	-89,78	1663,13	-5,85	-10,41	94,85	-2,42	1613,59	2,64
ΣΣ: -x	6,91		1450,81	-5,29	10,32	98,61	-1755,56	-5,29	-10,63	-93,55	15,50	-1557,05	2,28
ΣΣ: -x	6,91		-1508,63	-4,90	10,11	-93,55	1712,95	-5,83	-10,42	98,61	-1,36	1659,65	2,62
ΣΣ: -z	6,91		1436,03	-5,32	10,31	109,69	-1783,57	-5,29	-10,61	-104,62	21,64	-1551,01	2,24
ΣΣ: -z	6,91		-1493,84	-4,87	10,12	-104,62	1740,95	-5,83	-10,43	109,69	-7,50	1679,27	2,66
			-527,99	0,08	-0,05	18,07	-473,78	-0,08	-0,05	18,07	-74,09	-484,62	0,08
			439,99	-0,07	0,05	-15,06	394,82	0,07	0,05	-15,06	61,74	430,96	0,07
1.00G+1.00Q	8,01		-31,13	-5,89	11,83	2,68	-23,10	-6,43	-12,19	2,68	8,32	-24,70	2,84
1.00G+1.00Q	8,01		-31,13	-5,89	11,83	2,68	-23,10	-6,43	-12,19	2,68	8,32	-24,70	2,84
1.35G+1.50Q	11,13		-42,70	-8,19	16,45	3,66	-31,73	-8,94	-16,95	3,66	11,60	-33,92	3,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		353,29	-8,26	16,49	-9,90	323,61	-8,88	-16,91	-9,90	67,17	347,36	3,96
1.00G+1.00Q	8,01		-31,13	-5,89	11,83	2,68	-23,10	-6,43	-12,19	2,68	8,32	-24,70	2,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		232,87	-5,93	11,86	-6,36	213,79	-6,39	-12,16	-6,36	45,36	229,05	2,84

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	10,15		-40,66	-7,48	15,00	3,53	-30,09	-8,16	-15,45	3,53	10,49	-32,20	3,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		619,33	-7,58	15,07	-19,06	562,14	-8,06	-15,38	-19,06	103,10	607,89	3,60
1.00G+0.70Q	7,35		-29,77	-5,41	10,86	2,59	-22,00	-5,91	-11,19	2,59	7,58	-23,56	2,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		410,22	-5,48	10,91	-12,47	372,81	-5,84	-11,14	-12,47	69,32	402,74	2,61

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 83	Μέλος: 1191		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-19,45	-4,69	8,97	2,38	-12,31	-3,98	-8,49	2,38	3,25	-13,74	2,22
Q	2,19		-3,64	-1,74	3,36	0,29	-2,76	-1,51	-3,20	0,29	1,20	-2,94	0,83
1.35G+1.50Q	11,13		-31,73	-8,94	17,14	3,66	-20,76	-7,63	-16,27	3,66	6,18	-22,95	4,24
ΣΣ:+x	6,91		1742,99	-5,86	10,82	92,14	-2009,90	-4,46	-10,27	-87,07	37,78	-1829,64	2,74
ΣΣ:+x	6,91		-1785,60	-5,26	10,47	-87,07	1982,48	-5,00	-9,92	92,14	-30,20	1933,83	2,52
ΣΣ:+z	6,91		1663,13	-5,85	10,83	83,92	-1900,55	-4,44	-10,28	-78,85	23,22	-1743,84	2,72
ΣΣ:+z	6,91		-1705,75	-5,27	10,46	-78,85	1873,13	-5,02	-9,91	83,92	-15,65	1830,32	2,54
ΣΣ:-x	6,91		1712,95	-5,83	10,82	90,66	-1985,78	-4,46	-10,26	-85,59	27,26	-1801,00	2,56
ΣΣ:-x	6,91		-1755,56	-5,29	10,47	-85,59	1958,36	-5,00	-9,92	90,66	-19,69	1908,72	2,71
ΣΣ:-z	6,91		1740,95	-5,83	10,80	102,58	-2060,04	-4,49	-10,25	-97,52	39,93	-1838,45	2,72
ΣΣ:-z	6,91		-1783,57	-5,29	10,48	-97,52	2032,63	-4,97	-9,93	102,58	-32,36	1973,91	2,55
			-473,78	-0,08	0,07	18,07	-419,58	0,12	0,07	18,07	-71,18	-430,42	0,12
			394,82	0,07	-0,05	-15,05	349,65	-0,10	-0,05	-15,05	59,32	385,78	0,07
1.00G+1.00Q	8,01		-23,10	-6,43	12,32	2,68	-15,07	-5,49	-11,69	2,68	4,45	-16,67	3,05
1.00G+1.00Q	8,01		-23,10	-6,43	12,32	2,68	-15,07	-5,49	-11,69	2,68	4,45	-16,67	3,05
1.35G+1.50Q	11,13		-31,73	-8,94	17,14	3,66	-20,76	-7,63	-16,27	3,66	6,18	-22,95	4,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		323,61	-8,88	17,09	-9,89	293,93	-7,72	-16,32	-9,89	59,57	317,67	4,23
1.00G+1.00Q	8,01		-23,10	-6,43	12,32	2,68	-15,07	-5,49	-11,69	2,68	4,45	-16,67	3,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		213,79	-6,39	12,29	-6,36	194,72	-5,54	-11,73	-6,36	40,04	209,98	3,04
1.35G+1.05Q	10,15		-30,09	-8,16	15,63	3,52	-19,51	-6,95	-14,83	3,52	5,64	-21,63	3,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		562,14	-8,06	15,55	-19,06	504,97	-7,10	-14,91	-19,06	94,62	550,70	3,84
1.00G+0.70Q	7,35		-22,00	-5,91	11,32	2,59	-14,24	-5,03	-10,73	2,59	4,09	-15,79	2,80
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		372,81	-5,84	11,26	-12,47	335,41	-5,13	-10,79	-12,47	63,40	365,33	2,78

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 82	Μέλος: 1192		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-39,83	-3,97	8,44	2,44	-32,51	-4,84	-9,02	2,44	4,43	-33,97	2,14
Q	2,19		-9,30	-1,51	3,19	0,25	-8,55	-1,78	-3,37	0,25	1,72	-8,70	0,81
1.35G+1.50Q	11,13		-67,72	-7,61	16,17	3,67	-56,71	-9,21	-17,23	3,67	8,56	-58,91	4,12
ΣΣ:+x	6,91		2006,22	-5,00	10,24	91,82	-2096,31	-5,36	-10,92	-86,68	19,16	-2091,39	2,46
ΣΣ:+x	6,91		-2095,19	-4,44	9,82	-86,68	2022,75	-6,10	-10,50	91,82	-8,71	2016,66	2,64
ΣΣ:+z	6,91		1878,71	-5,02	10,25	104,07	-1879,42	-5,37	-10,92	-98,94	11,78	1860,51	2,48
ΣΣ:+z	6,91		-1967,68	-4,42	9,82	-98,94	1805,86	-6,09	-10,49	104,07	-1,33	-1893,36	2,63
ΣΣ:-x	6,91		1987,91	-4,99	10,24	84,09	-2075,71	-5,36	-10,91	-78,95	13,59	-2072,62	2,46
ΣΣ:-x	6,91		-2076,88	-4,45	9,82	-78,95	2002,15	-6,10	-10,50	84,09	-3,14	1996,96	2,64
ΣΣ:-z	6,91		2075,43	-4,96	10,23	67,74	-2292,15	-5,35	-10,91	-62,60	24,26	-2189,21	2,45
ΣΣ:-z	6,91		-2164,40	-4,48	9,83	-62,60	2218,59	-6,11	-10,50	67,74	-13,81	2189,24	2,65
			-583,56	0,11	-0,04	17,49	-531,10	-0,02	-0,04	17,49	-91,67	-541,59	0,11
			486,30	-0,09	0,04	-14,57	442,58	0,02	0,04	-14,57	76,39	477,56	-0,09
1.00G+1.00Q	8,01		-49,13	-5,47	11,62	2,69	-41,06	-6,62	-12,39	2,69	6,15	-42,67	2,96
1.00G+1.00Q	8,01		-49,13	-5,47	11,62	2,69	-41,06	-6,62	-12,39	2,69	6,15	-42,67	2,96
1.35G+1.50Q	11,13		-67,72	-7,61	16,17	3,67	-56,71	-9,21	-17,23	3,67	8,56	-58,91	4,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		369,95	-7,70	16,20	-9,44	341,62	-9,19	-17,20	-9,44	77,31	364,28	4,08
1.00G+1.00Q	8,01		-49,13	-5,47	11,62	2,69	-41,06	-6,62	-12,39	2,69	6,15	-42,67	2,96
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		242,65	-5,53	11,65	-6,05	224,49	-6,61	-12,37	-6,05	51,98	239,02	2,94
1.35G+1.05Q	10,15		-63,54	-6,94	14,74	3,56	-52,86	-8,41	-15,72	3,56	7,79	-55,00	3,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		665,91	-7,07	14,79	-18,30	611,01	-8,38	-15,66	-18,30	122,37	654,93	3,69
1.00G+0.70Q	7,35		-46,34	-5,02	10,67	2,62	-38,49	-6,09	-11,38	2,62	5,64	-40,06	2,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		439,96	-5,11	10,70	-11,96	404,09	-6,07	-11,34	-11,96	82,02	432,79	2,68

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 81	Μέλος: 1193		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-32,51	-4,84	8,96	2,44	-25,18	-4,13	-8,49	2,44	4,93	-26,65	2,06
Q	2,19		-8,55	-1,78	3,35	0,25	-7,80	-1,57	-3,21	0,25	2,30	-7,95	0,78
1.35G+1.50Q	11,13		-56,71	-9,21	17,13	3,67	-45,70	-7,93	-16,28	3,67	10,11	-47,90	3,96
ΣΣ:+x	6,91		2022,75	-6,10	10,90	104,57	-2100,74	-4,51	-10,35	-99,43	44,93	-2092,64	2,40
ΣΣ:+x	6,91		-2096,31	-5,36	10,38	-99,43	2042,60	-5,32	-9,84	104,57	-32,88	2035,00	2,50
ΣΣ:+z	6,91		1805,86	-6,09	10,89	119,18	-1811,10	-4,53	-10,35	-114,04	25,76	1790,08	2,42
ΣΣ:+z	6,91		-1879,42	-5,37	10,39	-114,04	1752,95	-5,30	-9,85	119,18	-13,72	-1819,47	2,49
ΣΣ:-x	6,91		2002,15	-6,10	10,89	92,06	-2085,48	-4,53	-10,35	-86,92	32,39	-2074,86	2,42
ΣΣ:-x	6,91		-2075,71	-5,36	10,39	-86,92	2027,34	-5,31	-9,85	92,06	-20,34	2019,50	2,48
ΣΣ:-z	6,91		2218,59	-6,11	10,90	70,09	-2409,80	-4,51	-10,36	-64,95	49,22	-2314,79	2,41
ΣΣ:-z	6,91		-2292,15	-5,35	10,38	-64,95	2351,66	-5,32	-9,84	70,09	-37,17	2324,18	2,49
			-531,10	-0,02	0,04	17,47	-478,68	0,09	0,04	17,47	-67,56	-489,16	0,09
			442,58	0,02	-0,03	-14,56	398,90	-0,07	-0,03	-14,56	56,30	433,85	-0,07
1.00G+1.00Q	8,01		-41,06	-6,62	12,32	2,69	-32,98	-5,70	-11,70	2,69	7,23	-34,60	2,84
1.00G+1.00Q	8,01		-41,06	-6,62	12,32	2,69	-32,98	-5,70	-11,70	2,69	7,23	-34,60	2,84
1.35G+1.50Q	11,13		-56,71	-9,21	17,13	3,67	-45,70	-7,93	-16,28	3,67	10,11	-47,90	3,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		341,62	-9,19	17,10	-9,43	313,31	-7,99	-16,30	-9,43	60,78	335,95	3,93
1.00G+1.00Q	8,01		-41,06	-6,62	12,32	2,69	-32,98	-5,70	-11,70	2,69	7,23	-34,60	2,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		224,49	-6,61	12,30	-6,05	206,36	-5,74	-11,72	-6,05	41,01	220,87	2,83
1.35G+1.05Q	10,15		-52,86	-8,41	15,62	3,56	-42,19	-7,23	-14,83	3,56	9,07	-44,32	3,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		611,01	-8,38	15,58	-18,28	556,16	-7,33	-14,88	-18,28	93,52	600,04	3,56
1.00G+0.70Q	7,35		-38,49	-6,09	11,31	2,62	-30,64	-5,23	-10,74	2,62	6,54	-32,21	2,61
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		404,09	-6,07	11,28	-11,94	368,26	-5,30	-10,77	-11,94	62,84	396,92	2,58

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 80	Μέλος: 1194	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-40,96	-3,67	8,30	2,65	-33,02	-4,96	-9,16	2,65	0,18	-34,61	2,23
Q	2,19		-12,91	-1,41	3,13	0,11	-12,57	-1,85	-3,42	0,11	1,09	-12,64	0,83
1.35G+1.50Q	11,13		-74,66	-7,08	15,90	3,74	-63,43	-9,47	-17,50	3,74	1,87	-65,67	4,25
ΣΣ:+x	6,91		2103,12	-4,50	10,01	169,40	-2145,78	-5,50	-11,02	-163,99	21,15	2086,62	2,45
ΣΣ:+x	6,91		-2198,03	-4,26	9,72	-163,99	2067,08	-6,28	-10,73	169,40	-19,81	-2146,83	2,83
ΣΣ:+z	6,91		1804,88	-4,49	9,97	161,42	-1837,34	-5,61	-10,98	-156,01	6,10	1785,89	2,51
ΣΣ:+z	6,91		-1899,80	-4,27	9,76	-156,01	1758,64	-6,16	-10,76	161,42	-4,77	-1839,91	2,78
ΣΣ:-x	6,91		2102,04	-4,50	9,97	163,30	-2145,36	-5,64	-10,97	-157,90	11,51	2086,34	2,53
ΣΣ:-x	6,91		-2196,95	-4,26	9,76	-157,90	2066,66	-6,13	-10,77	163,30	-10,18	-2146,95	2,76
ΣΣ:-z	6,91		2432,12	-4,52	9,99	161,25	-2491,33	-5,58	-10,99	-155,85	24,29	2420,92	2,48
ΣΣ:-z	6,91		-2527,03	-4,23	9,74	-155,85	2412,63	-6,20	-10,75	161,25	-22,96	-2491,12	2,80
			-538,20	-0,03	-0,14	20,17	-477,70	-0,45	-0,14	20,17	-77,41	-489,80	-0,45
			448,50	0,03	0,11	-16,81	398,08	0,37	0,11	-16,81	64,50	438,42	0,37
1.00G+1.00Q	8,01		-53,87	-5,09	11,43	2,76	-45,59	-6,81	-12,58	2,76	1,27	-47,24	3,06
1.00G+1.00Q	8,01		-53,87	-5,09	11,43	2,76	-45,59	-6,81	-12,58	2,76	1,27	-47,24	3,06
1.35G+1.50Q	11,13		-74,66	-7,08	15,90	3,74	-63,43	-9,47	-17,50	3,74	1,87	-65,67	4,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		328,99	-7,05	16,01	-11,38	294,84	-9,14	-17,40	-11,38	59,93	322,16	4,43
1.00G+1.00Q	8,01		-53,87	-5,09	11,43	2,76	-45,59	-6,81	-12,58	2,76	1,27	-47,24	3,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		215,23	-5,07	11,50	-7,32	193,26	-6,59	-12,51	-7,32	39,97	210,84	3,18
1.35G+1.05Q	10,15		-68,85	-6,44	14,49	3,69	-57,77	-8,64	-15,96	3,69	1,38	-59,99	3,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		603,90	-6,40	14,67	-21,52	539,35	-8,08	-15,79	-21,52	98,14	590,99	4,18
1.00G+0.70Q	7,35		-49,99	-4,66	10,49	2,73	-41,82	-6,26	-11,56	2,73	0,94	-43,45	2,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		398,50	-4,64	10,61	-14,08	356,26	-5,89	-11,44	-14,08	65,45	390,06	3,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 81, Άνοιγμα 8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 68	Μέλος: 1195	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Όχι	Όχι	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,82		-33,02	-4,96	9,14	2,64	-25,09	-3,73	-8,32	2,64	4,46	-26,67	2,20
Q	2,19		-12,57	-1,85	3,42	0,11	-12,23	-1,42	-3,14	0,11	2,57	-12,30	0,82
1.35G+1.50Q	11,13		-63,43	-9,47	17,47	3,74	-52,22	-7,17	-15,94	3,74	9,88	-54,46	4,20
ΣΣ:+x	6,91		2067,08	-6,28	11,11	179,85	-2213,40	-4,05	-10,14	-174,45	59,61	-2148,84	2,54
ΣΣ:+x	6,91		-2145,78	-5,50	10,59	-174,45	2150,88	-4,84	-9,63	179,85	-48,09	2123,88	2,68
ΣΣ:+z	6,91		1758,64	-6,16	11,02	168,73	-1902,77	-4,18	-10,06	-163,33	38,94	-1839,68	2,68
ΣΣ:+z	6,91		-1837,34	-5,61	10,68	-163,33	1840,26	-4,71	-9,71	168,73	-27,41	1813,45	2,54
ΣΣ:-x	6,91		2066,66	-6,13	11,01	170,11	-2205,06	-4,19	-10,05	-164,72	43,04	-2147,94	2,54

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	6,91		-2145,36	-5,64	10,69	-164,72	2142,55	-4,71	-9,73	170,11	-31,51	2118,18	2,68
ΣΣ:-z	6,91		2412,63	-6,20	11,06	173,19	-2548,06	-4,11	-10,10	-167,79	59,61	-2494,31	2,53
ΣΣ:-z	6,91		-2491,33	-5,58	10,64	-167,79	2485,55	-4,78	-9,68	173,19	-48,08	2462,72	2,69
			-477,70	-0,45	0,25	20,22	-417,05	0,31	0,25	20,22	-38,30	-429,18	0,31
			398,08	0,37	-0,21	-16,85	347,54	-0,26	-0,21	-16,85	31,91	387,97	0,37
1.00G+1.00Q	8,01		-45,59	-6,81	12,56	2,76	-37,32	-5,16	-11,46	2,76	7,03	-38,97	3,02
1.00G+1.00Q	8,01		-45,59	-6,81	12,56	2,76	-37,32	-5,16	-11,46	2,76	7,03	-38,97	3,02
1.35G+1.50Q	11,13		-63,43	-9,47	17,47	3,74	-52,22	-7,17	-15,94	3,74	9,88	-54,46	4,20
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	11,13		294,84	-9,14	17,28	-11,42	260,57	-7,41	-16,13	-11,42	38,60	287,99	4,25
1.00G+1.00Q	8,01		-45,59	-6,81	12,56	2,76	-37,32	-5,16	-11,46	2,76	7,03	-38,97	3,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	8,01		193,26	-6,59	12,43	-7,35	171,20	-5,31	-11,58	-7,35	26,18	188,85	3,05
1.35G+1.05Q	10,15		-57,77	-8,64	15,93	3,69	-46,71	-6,53	-14,52	3,69	8,72	-48,92	3,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	10,15		539,35	-8,08	15,61	-21,58	474,60	-6,93	-14,84	-21,58	56,59	526,40	3,91
1.00G+0.70Q	7,35		-41,82	-6,26	11,53	2,72	-33,65	-4,73	-10,51	2,72	6,26	-35,28	2,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	7,35		356,26	-5,89	11,32	-14,12	313,89	-4,99	-10,73	-14,12	38,17	347,79	2,83

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 652	Τέλος: 631	Μέλος: 1196	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00
			β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[652] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[631] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,42			-1,72	-3,57		-0,71		0,02
Q	1,31				0,18			-0,58	-1,25		-0,12		0,01
1.35G+1.50Q	6,87				0,84			-3,20	-6,69		-1,15		0,05
ΣΣ:+x	4,29				0,53			-1,99	-4,22		2,90		0,03
ΣΣ:+x	4,29				0,48			-2,05	-4,16		-4,45		0,03
ΣΣ:+z	4,29				0,54			-1,98	-4,22		4,05		0,03
ΣΣ:+z	4,29				0,48			-2,05	-4,16		-5,60		0,03
ΣΣ:-x	4,29				0,54			-1,99	-4,22		4,74		0,03
ΣΣ:-x	4,29				0,48			-2,05	-4,16		-6,29		0,03
ΣΣ:-z	4,29				0,53			-1,99	-4,22		4,04		0,03
ΣΣ:-z	4,29				0,48			-2,04	-4,17		-5,59		0,03
					0,04			0,04	0,04		-7,57		0,04
					-0,03			-0,03	-0,03		6,31		-0,03
1.00G+1.00Q	4,95				0,60			-2,31	-4,82		-0,84		0,04
1.00G+1.00Q	4,95				0,60			-2,31	-4,82		-0,84		0,04
1.35G+1.50Q	6,87				0,84			-3,20	-6,69		-1,15		0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				0,81			-3,23	-6,72		4,53		0,05
1.00G+1.00Q	4,95				0,60			-2,31	-4,82		-0,84		0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				0,58			-2,33	-4,84		2,95		0,04
1.35G+1.05Q	6,28				0,75			-2,94	-6,13		-1,09		0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				0,71			-2,99	-6,17		8,37		0,04
1.00G+0.70Q	4,55				0,54			-2,13	-4,44		-0,80		0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,51			-2,17	-4,47		5,51		0,03

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 631	Τέλος: 615	Μέλος: 1197		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	α0y = 1,00	α0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[631] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[615] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			1,08	1,60			-14,48	-11,97		-2,65		1,35
Q	1,67			0,23	0,75			-5,02	-4,25		-0,46		0,38
1.35G+1.50Q	8,60			1,81	3,28			-27,08	-22,53		-4,26		2,40
ΣΣ:+x	5,36			1,14	2,04			-16,75	-14,16		9,37		1,47
ΣΣ:+x	5,36			1,26	1,90			-17,23	-14,03		-15,13		1,62
ΣΣ:+z	5,36			1,12	2,06			-16,69	-14,19		11,73		1,46
ΣΣ:+z	5,36			1,27	1,88			-17,29	-14,00		-17,49		1,63
ΣΣ:-x	5,36			1,13	2,08			-16,67	-14,20		14,57		1,47
ΣΣ:-x	5,36			1,26	1,87			-17,31	-13,99		-20,32		1,62
ΣΣ:-z	5,36			1,14	2,06			-16,72	-14,18		13,43		1,48
ΣΣ:-z	5,36			1,25	1,88			-17,27	-14,01		-19,19		1,61
				0,16				0,14			-29,03		0,16
				-0,13				-0,11			24,19		-0,13
1.00G+1.00Q	6,19			1,31	2,35			-19,50	-16,22		-3,10		1,74
1.00G+1.00Q	6,19			1,31	2,35			-19,50	-16,22		-3,10		1,74
1.35G+1.50Q	8,60			1,81	3,28			-27,08	-22,53		-4,26		2,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			1,69	3,28			-27,18	-22,53		17,51		2,28
1.00G+1.00Q	6,19			1,31	2,35			-19,50	-16,22		-3,10		1,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			1,23	2,35			-19,57	-16,22		11,41		1,66
1.35G+1.05Q	7,85			1,70	2,94			-24,82	-20,62		-4,05		2,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			1,50	2,95			-24,99	-20,61		32,23		2,04
1.00G+0.70Q	5,69			1,24	2,12			-18,00	-14,95		-2,97		1,62
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			1,11	2,13			-18,11	-14,94		21,22		1,49

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 615	Τέλος: 601	Μέλος: 1198		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	α0y = 1,00	α0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[615] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[601] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,33	15,42			-13,70	-14,21		-3,53		6,70
Q	1,83			-6,15	5,66			-5,20	-5,34		-0,55		2,57
1.35G+1.50Q	9,42			-32,62	29,30			-26,31	-27,20		-5,58		12,91
ΣΣ:+x	5,86			-20,87	18,41			-15,78	-17,05		9,48		7,93
ΣΣ:+x	5,86			-19,95	18,09			-16,84	-16,72		-17,09		8,06
ΣΣ:+z	5,86			-21,00	18,46			-15,64	-17,09		7,17		7,91
ΣΣ:+z	5,86			-19,82	18,04			-16,97	-16,67		-14,78		8,07
ΣΣ:-x	5,86			-21,06	18,48			-15,56	-17,11		12,59		7,91
ΣΣ:-x	5,86			-19,76	18,02			-17,06	-16,65		-20,20		8,07
ΣΣ:-z	5,86			-20,98	18,46			-15,63	-17,09		15,75		7,92
ΣΣ:-z	5,86			-19,84	18,04			-16,98	-16,68		-23,36		8,06
				0,21	-0,06			-0,14	-0,06		-44,25		0,21
				-0,17	0,05			0,12	0,05		36,87		0,12
1.00G+1.00Q	6,77			-23,48	21,08			-18,91	-19,55		-4,07		9,28
1.00G+1.00Q	6,77			-23,48	21,08			-18,91	-19,55		-4,07		9,28
1.35G+1.50Q	9,42			-32,62	29,30			-26,31	-27,20		-5,58		12,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-32,78	29,35			-26,20	-27,15		27,61		12,89
1.00G+1.00Q	6,77			-23,48	21,08			-18,91	-19,55		-4,07		9,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-23,59	21,11			-18,84	-19,52		18,05		9,26

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[615] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[601] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q	8,59			-29,86	26,76			-23,96	-24,79		-5,33		11,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-30,12	26,83			-23,79	-24,72		49,98		11,71
1.00G+0.70Q	6,22			-21,64	19,38			-17,35	-17,95		-3,91		8,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-21,81	19,43			-17,23	-17,90		32,97		8,48

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2 < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 601	Τέλος: 581	Μέλος: 1199	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[601] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[581] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-14,11	14,87			-15,85	-15,44		3,52		7,75
Q	1,88			-5,30	5,54			-5,88	-5,73		1,78		2,86
1.35G+1.50Q	9,64			-27,01	28,38			-30,21	-29,45		7,43		14,76
ΣΣ: +x	5,99			-17,55	17,93			-17,82	-18,60		38,74		9,08
ΣΣ: +x	5,99			-15,98	17,34			-19,75	-18,02		-29,94		9,28
ΣΣ: +z	5,99			-17,75	18,00			-17,56	-18,68		37,39		9,05
ΣΣ: +z	5,99			-15,78	17,27			-20,02	-17,94		-28,59		9,31
ΣΣ: -x	5,99			-17,86	18,04			-17,44	-18,72		51,37		9,05
ΣΣ: -x	5,99			-15,67	17,23			-20,14	-17,90		-42,57		9,32
ΣΣ: -z	5,99			-17,75	18,00			-17,58	-18,67		55,91		9,06
ΣΣ: -z	5,99			-15,78	17,27			-19,99	-17,94		-47,11		9,30
				-0,27	0,03			-0,06	0,03		-48,64		-0,27
				0,22	-0,03			0,05	-0,03		40,53		0,22
1.00G+1.00Q	6,93			-19,42	20,41			-21,73	-21,17		5,31		10,61
1.00G+1.00Q	6,93			-19,42	20,41			-21,73	-21,17		5,31		10,61
1.35G+1.50Q	9,64			-27,01	28,38			-30,21	-29,45		7,43		14,76
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-26,81	28,35			-30,16	-29,47		43,91		14,88
1.00G+1.00Q	6,93			-19,42	20,41			-21,73	-21,17		5,31		10,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-19,28	20,39			-21,69	-21,19		29,63		10,70
1.35G+1.05Q	8,79			-24,62	25,88			-27,57	-26,87		6,63		13,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-24,29	25,84			-27,49	-26,91		67,43		13,67
1.00G+0.70Q	6,37			-17,83	18,74			-19,96	-19,46		4,77		9,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-17,60	18,71			-19,91	-19,48		45,31		9,89

Ελεγχος Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2 < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 581	Τέλος: 561	Μέλος: 1200	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[581] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[561] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-15,29	15,19			-15,04	-15,11		2,65		7,57
Q	1,88			-5,67	5,65			-5,58	-5,62		1,32		2,83
1.35G+1.50Q	9,64			-29,14	28,99			-28,69	-28,84		5,55		14,46
ΣΣ:+x	5,99			-18,71	18,17			-17,53	-18,07		56,32		9,13
ΣΣ:+x	5,99			-17,53	17,87			-18,14	-17,78		-49,76		8,83
ΣΣ:+z	5,99			-18,87	18,21			-17,43	-18,12		52,64		9,15
ΣΣ:+z	5,99			-17,38	17,83			-18,24	-17,73		-46,08		8,81
ΣΣ:-x	5,99			-18,94	18,23			-17,39	-18,14		73,24		9,18
ΣΣ:-x	5,99			-17,30	17,81			-18,28	-17,71		-66,68		8,78
ΣΣ:-z	5,99			-18,86	18,21			-17,46	-18,11		81,51		9,17
ΣΣ:-z	5,99			-17,38	17,83			-18,22	-17,74		-74,95		8,79
				-0,10	0,04			0,14	0,04		-60,71		0,14
				0,08	-0,03			-0,11	-0,03		50,59		0,08
1.00G+1.00Q	6,93			-20,95	20,84			-20,63	-20,74		3,97		10,39
1.00G+1.00Q	6,93			-20,95	20,84			-20,63	-20,74		3,97		10,39
1.35G+1.50Q	9,64			-29,14	28,99			-28,69	-28,84		5,55		14,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-29,06	28,96			-28,79	-28,87		51,09		14,44
1.00G+1.00Q	6,93			-20,95	20,84			-20,63	-20,74		3,97		10,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,90	20,82			-20,70	-20,76		34,32		10,38
1.35G+1.05Q	8,79			-26,59	26,44			-26,17	-26,31		4,96		13,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-26,46	26,40			-26,34	-26,36		80,85		13,16
1.00G+0.70Q	6,37			-19,25	19,15			-18,95	-19,05		3,57		9,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,17	19,12			-19,07	-19,08		54,16		9,53

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 561	Τέλος: 541	Μέλος: 1201	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[561] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[541] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-15,04	15,06			-15,60	-15,25		1,04		7,41
Q	1,88			-5,58	5,60			-5,78	-5,67		0,96		2,77
1.35G+1.50Q	9,64			-28,68	28,74			-29,73	-29,09		2,85		14,16
ΣΣ:+x	5,99			-18,11	17,94			-18,31	-18,15		44,11		8,87
ΣΣ:+x	5,99			-17,56	17,79			-18,67	-18,01		-41,12		8,72
ΣΣ:+z	5,99			-18,20	17,96			-18,28	-18,18		34,25		8,89
ΣΣ:+z	5,99			-17,46	17,77			-18,69	-17,99		-31,26		8,70
ΣΣ:-x	5,99			-18,23	17,97			-18,26	-18,18		57,72		8,90
ΣΣ:-x	5,99			-17,43	17,76			-18,72	-17,98		-54,73		8,69
ΣΣ:-z	5,99			-18,18	17,96			-18,25	-18,18		71,45		8,88
ΣΣ:-z	5,99			-17,49	17,77			-18,72	-17,99		-68,46		8,71
				0,13	0,01			0,21	0,01		-63,98		0,21
				-0,11	-0,01			-0,17	-0,01		53,32		-0,17
1.00G+1.00Q	6,93			-20,62	20,66			-21,38	-20,92		2,00		10,18
1.00G+1.00Q	6,93			-20,62	20,66			-21,38	-20,92		2,00		10,18
1.35G+1.50Q	9,64			-28,68	28,74			-29,73	-29,09		2,85		14,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-28,78	28,73			-29,88	-29,10		50,83		14,04
1.00G+1.00Q	6,93			-20,62	20,66			-21,38	-20,92		2,00		10,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,69	20,66			-21,48	-20,92		33,99		10,10
1.35G+1.05Q	8,79			-26,17	26,22			-27,13	-26,54		2,41		12,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-26,33	26,20			-27,39	-26,55		82,39		12,71
1.00G+0.70Q	6,37			-18,95	18,98			-19,65	-19,22		1,71		9,35
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,06	18,97			-19,82	-19,23		55,03		9,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 82, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 541	Τέλος: 398	Μέλος: 1202	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[541] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[398] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-15,61	15,34			-14,47	-14,96		-0,89		7,69
Q	1,88			-5,78	5,70			-5,41	-5,57		0,28		2,85
1.35G+1.50Q	9,64			-29,75	29,26			-27,66	-28,56		-0,79		14,67
ΣΣ: +x	5,99			-18,68	18,30			-16,74	-17,86		30,28		8,98
ΣΣ: +x	5,99			-18,32	18,09			-17,62	-17,65		-31,82		9,25
ΣΣ: +z	5,99			-18,70	18,31			-16,67	-17,87		23,29		8,97
ΣΣ: +z	5,99			-18,30	18,07			-17,68	-17,63		-24,84		9,27
ΣΣ: -x	5,99			-18,73	18,32			-16,62	-17,88		42,47		8,95
ΣΣ: -x	5,99			-18,27	18,06			-17,74	-17,62		-44,02		9,29
ΣΣ: -z	5,99			-18,73	18,32			-16,63	-17,88		52,81		8,95
ΣΣ: -z	5,99			-18,27	18,06			-17,73	-17,62		-54,35		9,28
				0,21	-0,15			-0,71	-0,15		-61,25		0,21
				-0,18	0,13			0,59	0,13		51,04		0,59
1.00G+1.00Q	6,93			-21,39	21,04			-19,89	-20,54		-0,62		10,55
1.00G+1.00Q	6,93			-21,39	21,04			-19,89	-20,54		-0,62		10,55
1.35G+1.50Q	9,64			-29,75	29,26			-27,66	-28,56		-0,79		14,67
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-29,91	29,37			-27,13	-28,45		45,15		14,85
1.00G+1.00Q	6,93			-21,39	21,04			-19,89	-20,54		-0,62		10,55
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-21,50	21,12			-19,53	-20,46		30,01		10,67
1.35G+1.05Q	8,79			-27,14	26,70			-25,22	-26,05		-0,91		13,38
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-27,41	26,89			-24,33	-25,86		75,65		13,69
1.00G+0.70Q	6,37			-19,66	19,33			-18,26	-18,87		-0,70		9,69
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,83	19,46			-17,67	-18,74		50,34		9,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 653	Τέλος: 632	Μέλος: 1203	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[653] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[632] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,63			-1,49	-3,35		-0,27		0,05
Q	1,31				0,25			-0,51	-1,19		-0,03		0,02
1.35G+1.50Q	6,87				1,22			-2,78	-6,31		-0,40		0,10
ΣΣ: +x	4,29				0,80			-1,70	-3,99		2,32		0,05
ΣΣ: +x	4,29				0,71			-1,80	-3,90		-2,89		0,07
ΣΣ: +z	4,29				0,81			-1,69	-4,00		3,01		0,05
ΣΣ: +z	4,29				0,70			-1,81	-3,89		-3,58		0,07

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[653] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[632] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,29				0,80			-1,70	-3,99		3,43		0,05
ΣΣ:-x	4,29				0,71			-1,80	-3,90		-4,00		0,07
ΣΣ:-z	4,29				0,79			-1,70	-3,99		3,07		0,05
ΣΣ:-z	4,29				0,71			-1,79	-3,91		-3,63		0,07
					0,06			0,07	0,06		-5,62		0,07
					-0,05			-0,05	-0,05		4,69		-0,05
1.00G+1.00Q	4,95				0,88			-2,01	-4,54		-0,29		0,07
1.00G+1.00Q	4,95				0,88			-2,01	-4,54		-0,29		0,07
1.35G+1.50Q	6,87				1,22			-2,78	-6,31		-0,40		0,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				1,18			-2,83	-6,35		3,82		0,09
1.00G+1.00Q	4,95				0,88			-2,01	-4,54		-0,29		0,07
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				0,85			-2,04	-4,57		2,52		0,07
1.35G+1.05Q	6,28				1,11			-2,55	-5,77		-0,39		0,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				1,04			-2,63	-5,85		6,64		0,08
1.00G+0.70Q	4,55				0,80			-1,85	-4,18		-0,29		0,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,75			-1,91	-4,23		4,40		0,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 632	Τέλος: 616	Μέλος: 1204	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,73	Αρχή Y	Τέλος Y
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[632] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[616] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,21	4,32			-9,60	-9,25		-0,97		-9,60
Q	1,67			-0,77	1,58			-3,54	-3,42		-0,08		-3,54
1.35G+1.50Q	8,60			-4,14	8,20			-18,27	-17,62		-1,44		-18,27
ΣΣ:+x	5,36			-2,63	5,22			-11,06	-11,07		7,74		-11,68
ΣΣ:+x	5,36			-2,56	4,99			-11,68	-10,84		-9,77		-11,06
ΣΣ:+z	5,36			-2,64	5,24			-11,00	-11,09		9,14		-11,74
ΣΣ:+z	5,36			-2,55	4,97			-11,74	-10,82		-11,18		-11,00
ΣΣ:-x	5,36			-2,65	5,24			-11,02	-11,09		11,18		-11,72
ΣΣ:-x	5,36			-2,54	4,97			-11,72	-10,82		-13,21		-11,02
ΣΣ:-z	5,36			-2,64	5,22			-11,06	-11,07		10,74		-11,68
ΣΣ:-z	5,36			-2,55	4,99			-11,68	-10,84		-12,78		-11,06
				0,01	0,13			0,40	0,13		-22,60		0,40
				-0,01	-0,11			-0,33	-0,11		18,83		-0,33
1.00G+1.00Q	6,19			-2,98	5,90			-13,14	-12,67		-1,05		-13,14
1.00G+1.00Q	6,19			-2,98	5,90			-13,14	-12,67		-1,05		-13,14
1.35G+1.50Q	8,60			-4,14	8,20			-18,27	-17,62		-1,44		-18,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-4,14	8,10			-18,57	-17,71		15,51		-18,57
1.00G+1.00Q	6,19			-2,98	5,90			-13,14	-12,67		-1,05		-13,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,98	5,83			-13,34	-12,73		10,25		-13,34
1.35G+1.05Q	7,85			-3,79	7,49			-16,68	-16,08		-1,40		-16,68
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,80	7,32			-17,17	-16,24		26,85		-17,17
1.00G+0.70Q	5,69			-2,75	5,42			-12,08	-11,64		-1,03		-12,08
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,75	5,31			-12,41	-11,75		17,80		-12,41

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 616	Τέλος: 602	Μέλος: 1205		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[616] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[602] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-16,20	15,16			-14,13	-14,47		-1,22		7,06
Q	1,83			-5,77	5,57			-5,35	-5,43		0,04		2,69
1.35G+1.50Q	9,42			-30,52	28,82			-27,09	-27,68		-1,58		13,57
ΣΣ: +x	5,86			-19,34	18,03			-16,57	-17,27		13,98		8,47
ΣΣ: +x	5,86			-18,82	17,87			-17,04	-17,11		-16,39		8,35
ΣΣ: +z	5,86			-19,36	18,02			-16,59	-17,26		14,35		8,48
ΣΣ: +z	5,86			-18,80	17,87			-17,01	-17,11		-16,76		8,33
ΣΣ: -x	5,86			-19,33	18,02			-16,57	-17,26		20,67		8,47
ΣΣ: -x	5,86			-18,84	17,87			-17,03	-17,11		-23,08		8,34
ΣΣ: -z	5,86			-19,31	18,02			-16,57	-17,26		21,98		8,35
ΣΣ: -z	5,86			-18,85	17,87			-17,04	-17,11		-24,38		8,47
				0,48	-0,15			-0,42	-0,15		-47,97		0,48
				-0,40	0,12			0,35	0,12		39,97		0,35
1.00G+1.00Q	6,77			-21,97	20,73			-19,48	-19,90		-1,17		9,75
1.00G+1.00Q	6,77			-21,97	20,73			-19,48	-19,90		-1,17		9,75
1.35G+1.50Q	9,42			-30,52	28,82			-27,09	-27,68		-1,58		13,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-30,89	28,94			-26,78	-27,57		34,40		13,54
1.00G+1.00Q	6,77			-21,97	20,73			-19,48	-19,90		-1,17		9,75
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-22,21	20,81			-19,27	-19,83		22,81		9,73
1.35G+1.05Q	8,59			-27,93	26,32			-24,69	-25,24		-1,60		12,36
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-28,53	26,50			-24,17	-25,05		58,36		12,32
1.00G+0.70Q	6,22			-20,24	19,06			-17,87	-18,27		-1,19		8,94
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-20,64	19,18			-17,52	-18,15		38,78		8,92

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 602	Τέλος: 582	Μέλος: 1206		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[602] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[582] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,46	14,42			-15,84	-15,21		1,77		7,57
Q	1,83			-5,09	5,38			-5,83	-5,62		1,25		2,79
1.35G+1.50Q	9,42			-25,81	27,53			-30,13	-28,97		4,27		14,41
ΣΣ: +x	5,86			-16,33	17,23			-18,29	-18,15		38,81		8,84
ΣΣ: +x	5,86			-15,69	16,98			-19,22	-17,90		-34,05		9,10
ΣΣ: +z	5,86			-16,36	17,26			-18,18	-18,17		40,48		8,80
ΣΣ: +z	5,86			-15,66	16,96			-19,33	-17,87		-35,72		9,13
ΣΣ: -x	5,86			-16,37	17,27			-18,14	-18,18		56,54		8,80
ΣΣ: -x	5,86			-15,65	16,95			-19,37	-17,86		-51,78		9,14
ΣΣ: -z	5,86			-16,33	17,25			-18,21	-18,16		59,36		8,82
ΣΣ: -z	5,86			-15,69	16,97			-19,29	-17,88		-54,60		9,12
				-0,47	0,10			0,12	0,10		-56,17		0,12
				0,39	-0,08			-0,10	-0,08		46,81		0,39
1.00G+1.00Q	6,77			-18,55	19,80			-21,67	-20,84		3,03		10,36
1.00G+1.00Q	6,77			-18,55	19,80			-21,67	-20,84		3,03		10,36
1.35G+1.50Q	9,42			-25,81	27,53			-30,13	-28,97		4,27		14,41

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[602] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[582] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-25,46 -18,55	27,46 19,80			-30,22 -21,67	-29,04 -20,84		46,40 3,03		14,54 10,36
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-18,32 -23,52	19,75 25,11			-21,73 -27,50	-20,88 -26,44		31,11 3,71		10,45 13,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-22,94 -17,03	24,99 18,18			-27,66 -19,92	-26,56 -19,15		73,92 2,65		13,37 9,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,64	18,10			-20,02	-19,23		49,46		9,67

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 582	Τέλος: 562	Μέλος: 1207	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[582] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[562] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,01	14,87			-14,66	-14,76		1,88		7,39
Q	1,83			-5,55	5,52			-5,43	-5,48		1,27		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-28,59	28,36			-27,94	-28,14		4,44		14,11
ΣΣ: +x	5,86			-18,15	17,73			-17,17	-17,59		48,06		8,86
ΣΣ: +x	5,86			-17,42	17,54			-17,58	-17,40		-43,09		8,67
ΣΣ: +z	5,86			-18,25	17,76			-17,10	-17,62		44,64		8,87
ΣΣ: +z	5,86			-17,32	17,51			-17,65	-17,38		-39,67		8,66
ΣΣ: -x	5,86			-18,29	17,77			-17,09	-17,63		65,36		8,89
ΣΣ: -x	5,86			-17,28	17,50			-17,66	-17,37		-60,39		8,65
ΣΣ: -z	5,86			-18,24	17,75			-17,13	-17,61		73,28		8,89
ΣΣ: -z	5,86			-17,33	17,52			-17,62	-17,38		-68,31		8,65
				-0,08	0,04			0,14	0,04		-63,19		0,14
				0,07	-0,03			-0,11	-0,03		52,66		0,07
1.00G+1.00Q	6,77			-20,56	20,39			-20,09	-20,24		3,15		10,15
1.00G+1.00Q	6,77			-20,56	20,39			-20,09	-20,24		3,15		10,15
1.35G+1.50Q	9,42			-28,59	28,36			-27,94	-28,14		4,44		14,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,53	28,33			-28,04	-28,17		51,84		14,09
1.00G+1.00Q	6,77			-20,56	20,39			-20,09	-20,24		3,15		10,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,52	20,38			-20,16	-20,26		34,75		10,13
1.35G+1.05Q	8,59			-26,09	25,87			-25,50	-25,68		3,87		12,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,99	25,83			-25,67	-25,72		82,86		12,84
1.00G+0.70Q	6,22			-18,89	18,74			-18,46	-18,59		2,77		9,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,83	18,71			-18,58	-18,62		55,43		9,30

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 562	Τέλος: 542	Μέλος: 1208	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[562] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[542] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,66	14,70			-15,38	-14,94		1,16		7,21
Q	1,83			-5,43	5,46			-5,68	-5,54		1,10		2,70
1.35G+1.50Q	9,42			-27,93	28,03			-29,27	-28,47		3,21		13,77
ΣΣ: +x	5,86			-17,57	17,49			-18,01	-17,77		42,98		8,50
ΣΣ: +x	5,86			-17,17	17,36			-18,42	-17,64		-39,62		8,61
ΣΣ: +z	5,86			-17,64	17,51			-17,99	-17,79		32,82		8,61
ΣΣ: +z	5,86			-17,10	17,34			-18,44	-17,62		-29,46		8,50
ΣΣ: -x	5,86			-17,66	17,51			-17,96	-17,79		55,43		8,61
ΣΣ: -x	5,86			-17,08	17,34			-18,47	-17,62		-52,08		8,50
ΣΣ: -z	5,86			-17,62	17,51			-17,95	-17,79		69,29		8,50
ΣΣ: -z	5,86			-17,13	17,34			-18,47	-17,62		-65,93		8,61
				0,14	0,02			0,27	0,02		-65,96		0,27
				-0,11	-0,02			-0,22	-0,02		54,97		-0,22
1.00G+1.00Q	6,77			-20,09	20,15			-21,05	-20,48		2,26		9,90
1.00G+1.00Q	6,77			-20,09	20,15			-21,05	-20,48		2,26		9,90
1.35G+1.50Q	9,42			-27,93	28,03			-29,27	-28,47		3,21		13,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,04	28,01			-29,47	-28,49		52,68		13,62
1.00G+1.00Q	6,77			-20,09	20,15			-21,05	-20,48		2,26		9,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,16	20,14			-21,19	-20,49		35,24		9,80
1.35G+1.05Q	8,59			-25,49	25,57			-26,72	-25,98		2,72		12,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,66	25,54			-27,05	-26,01		85,17		12,31
1.00G+0.70Q	6,22			-18,46	18,52			-19,35	-18,81		1,93		9,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,57	18,50			-19,57	-18,83		56,90		8,93

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 83, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 542	Τέλος: 399	Μέλος: 1209	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,72	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[542] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[399] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,41	15,06			-13,95	-14,57		0,13		7,55
Q	1,83			-5,69	5,58			-5,23	-5,42		0,69		2,79
1.35G+1.50Q	9,42			-29,33	28,69			-26,67	-27,81		1,21		14,38
ΣΣ: +x	5,86			-18,45	17,96			-16,07	-17,40		32,95		8,79
ΣΣ: +x	5,86			-18,04	17,73			-17,06	-17,17		-32,04		9,09
ΣΣ: +z	5,86			-18,48	17,98			-16,01	-17,42		24,02		8,78
ΣΣ: +z	5,86			-18,02	17,72			-17,12	-17,15		-23,11		9,11
ΣΣ: -x	5,86			-18,50	17,99			-15,95	-17,43		40,76		8,76
ΣΣ: -x	5,86			-17,99	17,70			-17,18	-17,14		-39,85		9,12
ΣΣ: -z	5,86			-18,51	17,99			-15,96	-17,43		52,47		8,76
ΣΣ: -z	5,86			-17,98	17,70			-17,17	-17,14		-51,56		9,12
				0,27	-0,18			-0,82	-0,18		-63,30		0,27
				-0,23	0,15			0,69	0,15		52,75		0,69
1.00G+1.00Q	6,77			-21,09	20,63			-19,18	-20,00		0,82		10,34
1.00G+1.00Q	6,77			-21,09	20,63			-19,18	-20,00		0,82		10,34
1.35G+1.50Q	9,42			-29,33	28,69			-26,67	-27,81		1,21		14,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,53	28,83			-26,06	-27,67		48,68		14,58
1.00G+1.00Q	6,77			-21,09	20,63			-19,18	-20,00		0,82		10,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,23	20,73			-18,77	-19,91		32,47		10,48
1.35G+1.05Q	8,59			-26,77	26,18			-24,32	-25,37		0,90		13,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,11	26,41			-23,29	-25,14		80,02		13,46
1.00G+0.70Q	6,22			-19,39	18,96			-17,61	-18,37		0,61		9,50
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,61	19,11			-16,92	-18,22		53,36		9,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 654	Τέλος: 633	Μέλος: 1210	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[654] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[633] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,91			-1,19	-3,07		0,15		0,11
Q	1,31				0,34			-0,42	-1,10		0,05		0,04
1.35G+1.50Q	6,87				1,73			-2,23	-5,80		0,29		0,21
ΣΣ:+x	4,29				1,13			-1,34	-3,68		3,80		0,12
ΣΣ:+x	4,29				1,02			-1,46	-3,57		-3,44		0,14
ΣΣ:+z	4,29				1,14			-1,33	-3,69		3,54		0,11
ΣΣ:+z	4,29				1,01			-1,47	-3,56		-3,18		0,14
ΣΣ:-x	4,29				1,13			-1,34	-3,68		3,97		0,12
ΣΣ:-x	4,29				1,02			-1,46	-3,57		-3,61		0,14
ΣΣ:-z	4,29				1,12			-1,35	-3,67		4,22		0,12
ΣΣ:-z	4,29				1,03			-1,45	-3,58		-3,86		0,14
					0,07			0,07	0,07		-1,09		0,07
					-0,06			-0,06	-0,06		0,91		-0,06
1.00G+1.00Q	4,95				1,24			-1,61	-4,17		0,21		0,15
1.00G+1.00Q	4,95				1,24			-1,61	-4,17		0,21		0,15
1.35G+1.50Q	6,87				1,73			-2,23	-5,80		0,29		0,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				1,68			-2,29	-5,85		1,10		0,20
1.00G+1.00Q	4,95				1,24			-1,61	-4,17		0,21		0,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				1,21			-1,65	-4,21		0,75		0,14
1.35G+1.05Q	6,28				1,58			-2,05	-5,30		0,26		0,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				1,49			-2,14	-5,39		1,63		0,17
1.00G+0.70Q	4,55				1,14			-1,48	-3,84		0,19		0,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				1,09			-1,54	-3,90		1,10		0,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 633	Τέλος: 617	Μέλος: 1211	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[633] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[617] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-4,27	6,38			-5,46	-7,18		0,52		0,22
Q	1,67			-1,37	2,19			-2,31	-2,81		0,18		0,06
1.35G+1.50Q	8,60			-7,81	11,90			-10,84	-13,92		0,97		0,36
ΣΣ:+x	5,36			-5,10	7,68			-6,18	-8,79		10,42		0,10
ΣΣ:+x	5,36			-4,80	7,28			-7,06	-8,39		-9,21		0,39
ΣΣ:+z	5,36			-5,13	7,71			-6,10	-8,82		10,85		0,07
ΣΣ:+z	5,36			-4,77	7,24			-7,13	-8,36		-9,64		0,41

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[633] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[617] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36			-5,11	7,68			-6,16	-8,80		11,83		0,09
ΣΣ:-x	5,36			-4,79	7,27			-7,08	-8,38		-10,61		0,39
ΣΣ:-z	5,36			-5,09	7,66			-6,22	-8,77		11,50		0,11
ΣΣ:-z	5,36			-4,81	7,30			-7,02	-8,41		-10,29		0,37
				-0,22	0,32			0,72	0,32		-5,94		0,72
				0,19	-0,26			-0,60	-0,26		4,95		0,19
1.00G+1.00Q	6,19			-5,63	8,57			-7,77	-10,00		0,70		0,26
1.00G+1.00Q	6,19			-5,63	8,57			-7,77	-10,00		0,70		0,26
1.35G+1.50Q	8,60			-7,81	11,90			-10,84	-13,92		0,97		0,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-7,64	11,66			-11,38	-14,15		5,42		0,17
1.00G+1.00Q	6,19			-5,63	8,57			-7,77	-10,00		0,70		0,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-5,52	8,41			-8,13	-10,15		3,67		0,13
1.35G+1.05Q	7,85			-7,20	10,91			-9,80	-12,65		0,89		0,34
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-6,92	10,52			-10,70	-13,04		8,31		0,05
1.00G+0.70Q	5,69			-5,22	7,91			-7,08	-9,15		0,64		0,25
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-5,04	7,65			-7,68	-9,41		5,59		0,05

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 617	Τέλος: 603	Μέλος: 1212	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[617] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[603] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,71			-14,79	14,30			-13,74	-13,94		-0,11		6,91
Q	1,74			-5,26	5,24			-5,18	-5,21		0,23		2,61
1.35G+1.50Q	8,97			-27,87	27,15			-26,31	-26,64		0,20		13,25
ΣΣ:+x	5,58			-18,03	17,11			-15,75	-16,75		10,89		8,28
ΣΣ:+x	5,58			-16,82	16,72			-16,90	-16,35		-10,89		8,16
ΣΣ:+z	5,58			-18,15	17,14			-15,66	-16,78		12,10		8,29
ΣΣ:+z	5,58			-16,70	16,68			-16,99	-16,32		-12,10		8,15
ΣΣ:-x	5,58			-18,11	17,13			-15,70	-16,77		17,04		8,28
ΣΣ:-x	5,58			-16,75	16,70			-16,95	-16,33		-17,04		8,16
ΣΣ:-z	5,58			-18,05	17,12			-15,74	-16,75		17,47		8,27
ΣΣ:-z	5,58			-16,80	16,71			-16,91	-16,35		-17,47		8,17
				0,77	-0,25			-0,70	-0,25		-58,07		0,77
				-0,64	0,20			0,59	0,20		48,39		0,59
1.00G+1.00Q	6,45			-20,06	19,53			-18,92	-19,15		0,12		9,53
1.00G+1.00Q	6,45			-20,06	19,53			-18,92	-19,15		0,12		9,53
1.35G+1.50Q	8,97			-27,87	27,15			-26,31	-26,64		0,20		13,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,97			-28,44	27,34			-25,79	-26,45		43,75		13,23
1.00G+1.00Q	6,45			-20,06	19,53			-18,92	-19,15		0,12		9,53
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,45			-20,44	19,66			-18,56	-19,03		29,15		9,51
1.35G+1.05Q	8,18			-25,50	24,80			-23,98	-24,29		0,09		12,08
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,18			-26,46	25,11			-23,11	-23,99		72,68		12,03
1.00G+0.70Q	5,93			-18,48	17,96			-17,36	-17,59		0,05		8,74
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,93			-19,12	18,17			-16,78	-17,39		48,44		8,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 603	Τέλος: 583	Μέλος: 1213		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[603] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[583] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,65	14,48			-15,68	-15,15		1,10		7,56
Q	1,83			-5,18	5,41			-5,75	-5,59		1,16		2,78
1.35G+1.50Q	9,42			-26,19	27,65			-29,79	-28,85		3,23		14,39
ΣΣ:+x	5,86			-16,73	17,30			-18,30	-18,07		44,65		9,11
ΣΣ:+x	5,86			-15,74	17,06			-18,80	-17,83		-41,34		8,80
ΣΣ:+z	5,86			-16,83	17,32			-18,27	-18,09		51,79		9,15
ΣΣ:+z	5,86			-15,64	17,04			-18,83	-17,81		-48,48		8,76
ΣΣ:-x	5,86			-16,82	17,31			-18,30	-18,09		71,56		9,16
ΣΣ:-x	5,86			-15,65	17,05			-18,80	-17,82		-68,26		8,75
ΣΣ:-z	5,86			-16,77	17,30			-18,33	-18,07		71,41		9,14
ΣΣ:-z	5,86			-15,71	17,06			-18,78	-17,83		-68,10		8,77
				-0,58	0,13			0,23	0,13		-64,14		0,23
				0,48	-0,11			-0,19	-0,11		53,45		0,48
1.00G+1.00Q	6,77			-18,83	19,88			-21,43	-20,75		2,26		10,35
1.00G+1.00Q	6,77			-18,83	19,88			-21,43	-20,75		2,26		10,35
1.35G+1.50Q	9,42			-26,19	27,65			-29,79	-28,85		3,23		14,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,76	27,55			-29,96	-28,95		51,34		14,52
1.00G+1.00Q	6,77			-18,83	19,88			-21,43	-20,75		2,26		10,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,54	19,82			-21,54	-20,82		34,33		10,43
1.35G+1.05Q	8,59			-23,86	25,22			-27,20	-26,33		2,70		13,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,14	25,05			-27,48	-26,50		82,88		13,35
1.00G+0.70Q	6,22			-17,27	18,26			-19,70	-19,07		1,91		9,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,79	18,15			-19,89	-19,18		55,36		9,66

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 583	Τέλος: 563	Μέλος: 1214		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[583] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[563] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,97	14,86			-14,70	-14,77		1,25		7,39
Q	1,83			-5,53	5,51			-5,45	-5,49		1,26		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-28,50	28,33			-28,03	-28,17		3,58		14,11
ΣΣ:+x	5,86			-17,93	17,67			-17,28	-17,57		47,17		8,82
ΣΣ:+x	5,86			-17,53	17,56			-17,57	-17,46		-43,46		8,72
ΣΣ:+z	5,86			-17,98	17,69			-17,24	-17,59		46,47		8,81
ΣΣ:+z	5,86			-17,48	17,54			-17,62	-17,44		-42,77		8,72
ΣΣ:-x	5,86			-18,00	17,69			-17,23	-17,59		68,52		8,82
ΣΣ:-x	5,86			-17,46	17,54			-17,63	-17,44		-64,81		8,72
ΣΣ:-z	5,86			-17,97	17,68			-17,26	-17,58		74,68		8,82
ΣΣ:-z	5,86			-17,49	17,55			-17,60	-17,45		-70,98		8,71
				-0,08	0,04			0,15	0,04		-67,88		0,15
				0,07	-0,03			-0,13	-0,03		56,56		0,07
1.00G+1.00Q	6,77			-20,50	20,37			-20,15	-20,26		2,51		10,15
1.00G+1.00Q	6,77			-20,50	20,37			-20,15	-20,26		2,51		10,15
1.35G+1.50Q	9,42			-28,50	28,33			-28,03	-28,17		3,58		14,11

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[583] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[563] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-28,44 -20,50	28,30			-28,14 -20,15	-28,20 -20,26		54,48 2,51		14,09 10,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-20,45 -26,01	20,35			-20,23 -25,57	-20,28 -25,70		36,45 3,01		10,13 12,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-25,91 -18,84	25,80			-25,77 -18,52	-25,75 -18,61		87,86 2,13		12,83 9,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,77	18,69			-18,65	-18,65		58,70		9,29

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 563	Τέλος: 543	Μέλος: 1215	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[563] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[543] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,70	14,73			-15,23	-14,91		1,33		7,26
Q	1,83			-5,45	5,47			-5,62	-5,53		1,26		2,72
1.35G+1.50Q	9,42			-28,02	28,09			-28,99	-28,41		3,69		13,87
ΣΣ: +x	5,86			-17,56	17,52			-17,80	-17,73		42,48		8,55
ΣΣ: +x	5,86			-17,29	17,40			-18,29	-17,61		-38,63		8,68
ΣΣ: +z	5,86			-17,60	17,54			-17,78	-17,74		32,26		8,56
ΣΣ: +z	5,86			-17,24	17,39			-18,30	-17,60		-28,41		8,67
ΣΣ: -x	5,86			-17,61	17,54			-17,76	-17,75		53,66		8,55
ΣΣ: -x	5,86			-17,24	17,39			-18,32	-17,59		-49,81		8,68
ΣΣ: -z	5,86			-17,58	17,54			-17,75	-17,74		67,37		8,54
ΣΣ: -z	5,86			-17,26	17,39			-18,33	-17,60		-63,51		8,69
				0,15	0,03			0,30	0,03		-68,76		0,30
				-0,12	-0,02			-0,25	-0,02		57,30		-0,25
1.00G+1.00Q	6,77			-20,15	20,20			-20,85	-20,43		2,59		9,97
1.00G+1.00Q	6,77			-20,15	20,20			-20,85	-20,43		2,59		9,97
1.35G+1.50Q	9,42			-28,02	28,09			-28,99	-28,41		3,69		13,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,13	28,07			-29,22	-28,43		55,26		13,71
1.00G+1.00Q	6,77			-20,15	20,20			-20,85	-20,43		2,59		9,97
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,22	20,19			-21,00	-20,45		36,97		9,86
1.35G+1.05Q	8,59			-25,56	25,63			-26,47	-25,93		3,12		12,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,75	25,59			-26,84	-25,96		89,07		12,37
1.00G+0.70Q	6,22			-18,51	18,56			-19,17	-18,77		2,21		9,16
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,63	18,54			-19,41	-18,80		59,52		8,97

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 84, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 543	Τέλος: 500	Μέλος: 1216	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,72	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[543] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[500] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,27	15,00			-14,15	-14,63		1,15		7,51
Q	1,83			-5,63	5,55			-5,31	-5,45		1,17		2,78
1.35G+1.50Q	9,42			-29,06	28,58			-27,08	-27,92		3,30		14,31
ΣΣ: +x	5,86			-18,38	17,93			-16,19	-17,51		36,59		8,73
ΣΣ: +x	5,86			-17,80	17,63			-17,44	-17,20		-33,18		9,07
ΣΣ: +z	5,86			-18,39	17,94			-16,13	-17,52		25,26		8,71
ΣΣ: +z	5,86			-17,78	17,61			-17,49	-17,19		-21,86		9,09
ΣΣ: -x	5,86			-18,42	17,96			-16,07	-17,53		37,61		8,69
ΣΣ: -x	5,86			-17,75	17,60			-17,55	-17,17		-34,20		9,11
ΣΣ: -z	5,86			-18,43	17,96			-16,06	-17,53		51,28		8,70
ΣΣ: -z	5,86			-17,74	17,60			-17,56	-17,17		-47,87		9,11
				0,36	-0,22			-0,97	-0,22		-67,92		0,36
				-0,30	0,18			0,81	0,18		56,60		0,81
1.00G+1.00Q	6,77			-20,90	20,56			-19,47	-20,08		2,31		10,29
1.00G+1.00Q	6,77			-20,90	20,56			-19,47	-20,08		2,31		10,29
1.35G+1.50Q	9,42			-29,06	28,58			-27,08	-27,92		3,30		14,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,33	28,75			-26,35	-27,75		54,24		14,54
1.00G+1.00Q	6,77			-20,90	20,56			-19,47	-20,08		2,31		10,29
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,08	20,67			-18,98	-19,97		36,28		10,44
1.35G+1.05Q	8,59			-26,53	26,08			-24,68	-25,47		2,77		13,06
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,98	26,36			-23,47	-25,19		87,68		13,44
1.00G+0.70Q	6,22			-19,21	18,89			-17,87	-18,44		1,96		9,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,51	19,07			-17,06	-18,26		58,57		9,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 85, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 656	Τέλος: 639	Μέλος: 1217	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[656] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[639] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,43			-1,72	-3,55		0,40		
Q	1,31				0,17			-0,60	-1,26		0,06		0,01
1.35G+1.50Q	6,87			-0,01	0,84			-3,21	-6,69		0,63		0,01
ΣΣ: +x	4,29				0,57			-1,95	-4,24		7,22		-2,08
ΣΣ: +x	4,29				0,46			-2,08	-4,13		-6,36		0,02
ΣΣ: +z	4,29				0,59			-1,94	-4,26		6,57		-2,09
ΣΣ: +z	4,29				0,44			-2,09	-4,11		-5,71		0,02
ΣΣ: -x	4,29				0,58			-1,95	-4,25		6,43		-2,08
ΣΣ: -x	4,29				0,45			-2,08	-4,12		-5,57		0,02
ΣΣ: -z	4,29				0,56			-1,96	-4,23		6,97		-2,07
ΣΣ: -z	4,29				0,46			-2,07	-4,13		-6,11		0,02
					0,08			0,08	0,08		4,84		0,08
					-0,06			-0,07	-0,06		-4,03		-0,07
1.00G+1.00Q	4,95			-0,01	0,60			-2,31	-4,82		0,46		0,01
1.00G+1.00Q	4,95			-0,01	0,60			-2,31	-4,82		0,46		0,01
1.35G+1.50Q	6,87			-0,01	0,84			-3,21	-6,69		0,63		0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87			-0,01	0,78			-3,28	-6,75		-3,00		-3,28
1.00G+1.00Q	4,95			-0,01	0,60			-2,31	-4,82		0,46		0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95			-0,01	0,56			-2,36	-4,86		-1,96		-2,36
1.35G+1.05Q	6,28			-0,01	0,76			-2,94	-6,12		0,60		0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28			-0,01	0,66			-3,05	-6,22		-5,45		-3,05
1.00G+0.70Q	4,55				0,55			-2,13	-4,44		0,44		0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,48			-2,21	-4,50		-3,59		-2,21

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 85, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 639	Τέλος: 681	Μέλος: 1218	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y + Z
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[639] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[681] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,49			-6,83	9,07				-4,58		1,29		2,31
Q	1,65			-2,38	3,30				-1,73		0,20		0,89
1.35G+1.50Q	8,54			-12,79	17,19				-8,78		2,04		4,45
ΣΣ: +x	5,32			-8,17	10,77				-5,49		24,85		2,80
ΣΣ: +x	5,32			-7,88	10,67				-5,40		-22,07		2,71
ΣΣ: +z	5,32			-8,21	10,78				-5,51		23,63		2,81
ΣΣ: +z	5,32			-7,84	10,66				-5,38		-20,85		2,70
ΣΣ: -x	5,32			-8,19	10,78				-5,50		21,97		2,80
ΣΣ: -x	5,32			-7,86	10,67				-5,39		-19,19		2,70
ΣΣ: -z	5,32			-8,16	10,77				-5,49		23,16		2,80
ΣΣ: -z	5,32			-7,88	10,68				-5,40		-20,39		2,71
				0,18	-0,06				-0,06		16,04		0,18
				-0,15	0,05				0,05		-13,37		-0,15
1.00G+1.00Q	6,14			-9,21	12,37				-6,31		1,49		3,20
1.00G+1.00Q	6,14			-9,21	12,37				-6,31		1,49		3,20
1.35G+1.50Q	8,54			-12,79	17,19				-8,78		2,04		4,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,54			-12,93	17,24				-8,73		-9,99		4,41
1.00G+1.00Q	6,14			-9,21	12,37				-6,31		1,49		3,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,14			-9,30	12,40				-6,28		-6,53		3,17
1.35G+1.05Q	7,80			-11,72	15,71				-8,00		1,95		4,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,80			-11,95	15,79				-7,92		-18,10		3,98
1.00G+0.70Q	5,65			-8,50	11,38				-5,79		1,43		2,93
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,65			-8,65	11,43				-5,74		-11,94		2,89

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 86, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 674	Τέλος: 584	Μέλος: 1219	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[674] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[584] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93				11,66			-18,80	-17,92		0,56		13,78
Q	1,83				4,33			-6,96	-6,65		1,32		5,12
1.35G+1.50Q	9,40				22,23			-35,83	-34,17		2,74		26,28
ΣΣ: +x	5,85				13,85			-22,14	-21,27		64,02		16,28
ΣΣ: +x	5,85				13,80			-22,43	-21,23		-61,65		16,40
ΣΣ: +z	5,85				13,85			-22,11	-21,28		69,10		16,27
ΣΣ: +z	5,85				13,79			-22,46	-21,22		-66,73		16,41

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[674] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[584] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,85				13,85			-22,12	-21,28		85,38		16,27
ΣΣ:-x	5,85				13,79			-22,45	-21,22		-83,01		16,40
ΣΣ:-z	5,85				13,85			-22,14	-21,27		87,83		16,28
ΣΣ:-z	5,85				13,80			-22,43	-21,23		-85,46		16,40
					-0,02			-0,09	-0,02		-79,23		-0,09
					0,01			0,08	0,01		66,03		0,08
1.00G+1.00Q	6,76				15,99			-25,76	-24,57		1,88		18,90
1.00G+1.00Q	6,76				15,99			-25,76	-24,57		1,88		18,90
1.35G+1.50Q	9,40				22,23			-35,83	-34,17		2,74		26,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,40				22,24			-35,76	-34,16		62,16		26,31
1.00G+1.00Q	6,76				15,99			-25,76	-24,57		1,88		18,90
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,76				15,99			-25,72	-24,57		41,50		18,92
1.35G+1.05Q	8,58				20,28			-32,69	-31,18		2,14		23,98
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,58				20,30			-32,58	-31,16		101,18		24,02
1.00G+0.70Q	6,21				14,69			-23,68	-22,58		1,49		17,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21				14,70			-23,60	-22,57		67,51		17,39

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 86, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 584	Τέλος: 564	Μέλος: 1220	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[584] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[564] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,17	15,65			-13,18	-13,98		1,07		6,55
Q	1,83			-6,73	5,81			-4,88	-5,19		1,36		2,45
1.35G+1.50Q	9,42			-34,63	29,84			-25,12	-26,67		3,48		12,51
ΣΣ:+x	5,86			-21,67	18,57			-15,57	-16,60		49,23		7,85
ΣΣ:+x	5,86			-21,41	18,54			-15,68	-16,56		-45,81		7,68
ΣΣ:+z	5,86			-21,69	18,57			-15,55	-16,60		47,55		7,87
ΣΣ:+z	5,86			-21,38	18,53			-15,70	-16,56		-44,12		7,66
ΣΣ:-x	5,86			-21,68	18,57			-15,56	-16,60		67,49		7,86
ΣΣ:-x	5,86			-21,40	18,53			-15,68	-16,56		-64,07		7,67
ΣΣ:-z	5,86			-21,66	18,57			-15,58	-16,60		74,48		7,85
ΣΣ:-z	5,86			-21,41	18,54			-15,67	-16,56		-71,06		7,69
				-0,10	0,06			0,25	0,06		-75,37		0,25
				0,08	-0,05			-0,20	-0,05		62,81		0,08
1.00G+1.00Q	6,77			-24,90	21,46			-18,06	-19,18		2,42		8,99
1.00G+1.00Q	6,77			-24,90	21,46			-18,06	-19,18		2,42		8,99
1.35G+1.50Q	9,42			-34,63	29,84			-25,12	-26,67		3,48		12,51
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-34,56	29,79			-25,30	-26,71		60,00		12,45
1.00G+1.00Q	6,77			-24,90	21,46			-18,06	-19,18		2,42		8,99
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-24,85	21,43			-18,18	-19,20		40,11		8,95
1.35G+1.05Q	8,59			-31,60	27,22			-22,92	-24,33		2,87		11,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-31,48	27,15			-23,23	-24,40		97,08		11,31
1.00G+0.70Q	6,22			-22,88	19,71			-16,60	-17,62		2,02		8,26
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,80	19,67			-16,80	-17,67		64,83		8,20

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 86, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 564	Τέλος: 544	Μέλος: 1221		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[564] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[544] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,18	13,95			-18,39	-15,69		1,78		6,44
Q	1,83			-4,88	5,18			-6,81	-5,82		1,55		2,41
1.35G+1.50Q	9,42			-25,12	26,61			-35,04	-29,91		4,73		12,31
ΣΣ:+x	5,86			-15,67	16,57			-21,63	-18,63		36,60		7,56
ΣΣ:+x	5,86			-15,58	16,52			-21,95	-18,57		-31,56		7,73
ΣΣ:+z	5,86			-15,69	16,57			-21,65	-18,63		27,23		7,57
ΣΣ:+z	5,86			-15,56	16,52			-21,94	-18,57		-22,20		7,73
ΣΣ:-x	5,86			-15,67	16,57			-21,63	-18,63		48,45		7,56
ΣΣ:-x	5,86			-15,57	16,51			-21,96	-18,57		-43,41		7,74
ΣΣ:-z	5,86			-15,65	16,57			-21,60	-18,63		61,29		7,55
ΣΣ:-z	5,86			-15,59	16,51			-21,98	-18,57		-56,25		7,75
				0,25	-0,03			0,05	-0,03		-75,02		0,25
				-0,21	0,03			-0,04	0,03		62,52		-0,21
1.00G+1.00Q	6,77			-18,06	19,13			-25,20	-21,51		3,33		8,85
1.00G+1.00Q	6,77			-18,06	19,13			-25,20	-21,51		3,33		8,85
1.35G+1.50Q	9,42			-25,12	26,61			-35,04	-29,91		4,73		12,31
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,30	26,63			-35,07	-29,89		60,99		12,20
1.00G+1.00Q	6,77			-18,06	19,13			-25,20	-21,51		3,33		8,85
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,19	19,15			-25,22	-21,49		40,84		8,78
1.35G+1.05Q	8,59			-22,92	24,28			-31,97	-27,29		4,03		11,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,23	24,32			-32,03	-27,25		97,81		11,05
1.00G+0.70Q	6,22			-16,60	17,58			-23,15	-19,76		2,86		8,13
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,81	17,61			-23,19	-19,74		65,38		8,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 86, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 544	Τέλος: 682	Μέλος: 1222		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,74		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[544] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[682] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93			-19,02	18,03				-11,72		3,10		13,93
Q	1,83			-7,04	6,69				-4,35		2,09		5,18
1.35G+1.50Q	9,40			-36,24	34,37				-22,36		7,32		26,58
ΣΣ:+x	5,85			-22,72	21,40				-13,93		20,06		16,60
ΣΣ:+x	5,85			-22,36	21,34				-13,87		-11,86		16,45
ΣΣ:+z	5,85			-22,70	21,40				-13,93		16,63		16,59
ΣΣ:+z	5,85			-22,37	21,35				-13,87		-8,43		16,46
ΣΣ:-x	5,85			-22,72	21,40				-13,93		28,52		16,60
ΣΣ:-x	5,85			-22,35	21,34				-13,87		-20,32		16,45
ΣΣ:-z	5,85			-22,75	21,41				-13,94		38,35		16,61
ΣΣ:-z	5,85			-22,33	21,34				-13,87		-30,15		16,44
				0,06							-80,76		0,06
				-0,05							67,30		-0,05
1.00G+1.00Q	6,76			-26,06	24,72				-16,08		5,19		19,11
1.00G+1.00Q	6,76			-26,06	24,72				-16,08		5,19		19,11
1.35G+1.50Q	9,40			-36,24	34,37				-22,36		7,32		26,58

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[544] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[682] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,40 6,76			-36,28 -26,06	34,38 24,72				-22,35 -16,08		67,89 5,19		26,56 19,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,76 8,58			-26,09 -33,07	24,72 31,36				-16,07 -20,40		45,57 6,38		19,10 24,25
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,58 6,21			-33,14 -23,95	31,37 22,71				-20,39 -14,77		107,33 4,56		24,22 17,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21			-24,00	22,72				-14,76		71,86		17,54

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 87, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 657(Προ)	Τέλος: 640	Μέλος: 1223	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[657] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[640] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,63			-2,88	-4,62		0,37		-2,88
Q	1,31				-0,17			-0,97	-1,60		0,03		-0,97
1.35G+1.50Q	6,87				-1,11			-5,34	-8,64		0,55		-5,34
ΣΣ: +x	4,29				-0,68			-3,32	-5,46		7,90		-3,41
ΣΣ: +x	4,29				-0,76			-3,41	-5,38		-7,12		-3,32
ΣΣ: +z	4,29				-0,66			-3,30	-5,47		5,95		-3,42
ΣΣ: +z	4,29				-0,77			-3,42	-5,36		-5,16		-3,30
ΣΣ: -x	4,29				-0,67			-3,30	-5,47		4,74		-3,42
ΣΣ: -x	4,29				-0,77			-3,42	-5,37		-3,95		-3,30
ΣΣ: -z	4,29				-0,68			-3,32	-5,46		4,65		-3,41
ΣΣ: -z	4,29				-0,76			-3,41	-5,38		-3,87		-3,32
					0,04			0,04	0,04		5,96		0,04
					-0,03			-0,04	-0,03		-4,96		-0,04
1.00G+1.00Q	4,95				-0,80			-3,85	-6,22		0,41		-3,85
1.00G+1.00Q	4,95				-0,80			-3,85	-6,22		0,41		-3,85
1.35G+1.50Q	6,87				-1,11			-5,34	-8,64		0,55		-5,34
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-1,14			-5,37	-8,67		-3,91		-5,37
1.00G+1.00Q	4,95				-0,80			-3,85	-6,22		0,41		-3,85
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-0,82			-3,87	-6,24		-2,57		-3,87
1.35G+1.05Q	6,28				-1,03			-4,90	-7,92		0,54		-4,90
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-1,08			-4,96	-7,97		-6,91		-4,96
1.00G+0.70Q	4,55				-0,75			-3,56	-5,74		0,40		-3,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,79			-3,59	-5,77		-4,57		-3,59

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 87, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 640	Τέλος: 680	Μέλος: 1224	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[640] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[680] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,51			-7,03	9,14				-4,48		1,36		2,21
Q	1,66			-2,43	3,31				-1,71		0,10		0,86
1.35G+1.50Q	8,57			-13,13	17,30				-8,61		1,98		4,28
ΣΣ: +x	5,34			-8,59	10,90				-5,45		31,87		2,75
ΣΣ: +x	5,34			-7,90	10,68				-5,22		-29,05		2,54
ΣΣ: +z	5,34			-8,66	10,93				-5,47		24,96		2,77
ΣΣ: +z	5,34			-7,83	10,65				-5,20		-22,15		2,52
ΣΣ: -x	5,34			-8,59	10,91				-5,45		18,23		2,75
ΣΣ: -x	5,34			-7,90	10,68				-5,22		-15,42		2,54
ΣΣ: -z	5,34			-8,54	10,89				-5,43		18,19		2,73
ΣΣ: -z	5,34			-7,95	10,69				-5,24		-15,37		2,56
				0,38	-0,13				-0,13		23,18		0,38
				-0,32	0,10				0,10		-19,32		-0,32
1.00G+1.00Q	6,17			-9,46	12,45				-6,19		1,45		3,08
1.00G+1.00Q	6,17			-9,46	12,45				-6,19		1,45		3,08
1.35G+1.50Q	8,57			-13,13	17,30				-8,61		1,98		4,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,57			-13,42	17,40				-8,52		-15,41		4,20
1.00G+1.00Q	6,17			-9,46	12,45				-6,19		1,45		3,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,17			-9,65	12,51				-6,13		-10,14		3,02
1.35G+1.05Q	7,83			-12,04	15,81				-7,84		1,93		3,89
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,83			-12,51	15,97				-7,68		-27,04		3,75
1.00G+0.70Q	5,67			-8,73	11,45				-5,68		1,42		2,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,67			-9,05	11,56				-5,57		-17,89		2,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 88, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 675	Τέλος: 585	Μέλος: 1225	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y	
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[675] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[585] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93				11,71			-18,40	-17,85		0,14		13,91
Q	1,83				4,35			-6,81	-6,62		1,35		5,17
1.35G+1.50Q	9,40				22,34			-35,06	-34,03		2,22		26,53
ΣΣ: +x	5,85				13,91			-21,67	-21,18		75,09		16,44
ΣΣ: +x	5,85				13,86			-21,94	-21,14		-73,53		16,55
ΣΣ: +z	5,85				13,91			-21,63	-21,19		70,65		16,42
ΣΣ: +z	5,85				13,86			-21,98	-21,13		-69,09		16,56
ΣΣ: -x	5,85				13,91			-21,64	-21,19		77,94		16,42
ΣΣ: -x	5,85				13,86			-21,97	-21,13		-76,39		16,56
ΣΣ: -z	5,85				13,91			-21,66	-21,19		86,58		16,43
ΣΣ: -z	5,85				13,86			-21,95	-21,14		-85,02		16,55
					-0,02			-0,09	-0,02		-90,18		-0,09
					0,01			0,08	0,01		75,15		0,08
1.00G+1.00Q	6,76				16,06			-25,21	-24,47		1,49		19,08
1.00G+1.00Q	6,76				16,06			-25,21	-24,47		1,49		19,08
1.35G+1.50Q	9,40				22,34			-35,06	-34,03		2,22		26,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,40				22,35			-34,99	-34,02		69,85		26,55
1.00G+1.00Q	6,76				16,06			-25,21	-24,47		1,49		19,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,76				16,07			-25,17	-24,46		46,58		19,09
1.35G+1.05Q	8,58				20,38			-31,99	-31,05		1,61		24,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,58				20,40			-31,88	-31,03		114,33		24,25
1.00G+0.70Q	6,21				14,76			-23,17	-22,49		1,09		17,52
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21				14,77			-23,09	-22,47		76,23		17,55

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 88, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 585	Τέλος: 565	Μέλος: 1226	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[585] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[565] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,55	15,50			-13,44	-14,13		1,04		6,73
Q	1,83			-6,52	5,76			-4,97	-5,24		1,38		2,51
1.35G+1.50Q	9,42			-33,47	29,57			-25,59	-26,94		3,47		12,85
ΣΣ: +x	5,86			-20,98	18,41			-15,85	-16,78		49,35		8,09
ΣΣ: +x	5,86			-20,65	18,36			-15,99	-16,73		-45,97		7,88
ΣΣ: +z	5,86			-21,02	18,41			-15,83	-16,78		44,71		8,12
ΣΣ: +z	5,86			-20,61	18,35			-16,00	-16,72		-41,33		7,85
ΣΣ: -x	5,86			-21,02	18,41			-15,85	-16,78		61,81		8,11
ΣΣ: -x	5,86			-20,61	18,35			-15,99	-16,72		-58,43		7,86
ΣΣ: -z	5,86			-20,99	18,41			-15,87	-16,78		70,64		8,09
ΣΣ: -z	5,86			-20,63	18,35			-15,97	-16,72		-67,25		7,88
				-0,07	0,05			0,25	0,05		-78,83		0,25
				0,06	-0,04			-0,21	-0,04		65,69		0,06
1.00G+1.00Q	6,77			-24,07	21,26			-18,40	-19,37		2,42		9,24
1.00G+1.00Q	6,77			-24,07	21,26			-18,40	-19,37		2,42		9,24
1.35G+1.50Q	9,42			-33,47	29,57			-25,59	-26,94		3,47		12,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-33,42	29,53			-25,78	-26,98		62,60		12,78
1.00G+1.00Q	6,77			-24,07	21,26			-18,40	-19,37		2,42		9,24
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-24,04	21,23			-18,53	-19,40		41,83		9,19
1.35G+1.05Q	8,59			-30,54	26,98			-23,35	-24,58		2,85		11,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-30,46	26,91			-23,67	-24,65		101,39		11,60
1.00G+0.70Q	6,22			-22,12	19,53			-16,91	-17,80		2,00		8,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,06	19,49			-17,12	-17,84		67,70		8,41

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 88, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 565	Τέλος: 545	Μέλος: 1227	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[565] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[545] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,50	14,09			-17,87	-15,55		1,98		6,54
Q	1,83			-4,99	5,23			-6,63	-5,78		1,63		2,45
1.35G+1.50Q	9,42			-25,70	26,87			-34,07	-29,65		5,11		12,50
ΣΣ: +x	5,86			-16,06	16,72			-21,07	-18,46		32,48		7,69
ΣΣ: +x	5,86			-15,93	16,69			-21,30	-18,42		-26,97		7,84
ΣΣ: +z	5,86			-16,08	16,73			-21,07	-18,46		23,52		7,69
ΣΣ: +z	5,86			-15,91	16,68			-21,30	-18,41		-18,01		7,84

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[565] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[545] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-16,06	16,73			-21,05	-18,46		45,33		7,68
ΣΣ:-x	5,86			-15,93	16,68			-21,32	-18,41		-39,82		7,85
ΣΣ:-z	5,86			-16,04	16,73			-21,04	-18,46		57,76		7,68
ΣΣ:-z	5,86			-15,95	16,68			-21,33	-18,41		-52,25		7,86
				0,26	-0,03			0,06	-0,03		-77,81		0,26
				-0,21	0,03			-0,05	0,03		64,84		-0,21
1.00G+1.00Q	6,77			-18,49	19,32			-24,50	-21,32		3,61		8,99
1.00G+1.00Q	6,77			-18,49	19,32			-24,50	-21,32		3,61		8,99
1.35G+1.50Q	9,42			-25,70	26,87			-34,07	-29,65		5,11		12,50
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,90	26,89			-34,11	-29,63		63,47		12,39
1.00G+1.00Q	6,77			-18,49	19,32			-24,50	-21,32		3,61		8,99
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,62	19,34			-24,53	-21,31		42,51		8,91
1.35G+1.05Q	8,59			-23,46	24,51			-31,09	-27,05		4,38		11,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,78	24,55			-31,16	-27,01		101,64		11,21
1.00G+0.70Q	6,22			-16,99	17,75			-22,51	-19,59		3,12		8,26
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,20	17,78			-22,56	-19,56		67,96		8,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 88, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 545	Τέλος: 683	Μέλος: 1228	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,74	Αρχή Y	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[545] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[683] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,38	17,90				-11,78		4,75		14,06
Q	1,83			-6,82	6,64				-4,37		2,75		5,22
1.35G+1.50Q	9,41			-35,04	34,12				-22,47		10,55		26,81
ΣΣ:+x	5,85			-21,87	21,23				-13,98		26,68		16,70
ΣΣ:+x	5,85			-21,70	21,20				-13,95		-14,53		16,63
ΣΣ:+z	5,85			-21,87	21,23				-13,98		25,30		16,70
ΣΣ:+z	5,85			-21,71	21,20				-13,96		-13,15		16,64
ΣΣ:-x	5,85			-21,89	21,23				-13,98		38,61		16,71
ΣΣ:-x	5,85			-21,69	21,20				-13,95		-26,46		16,63
ΣΣ:-z	5,85			-21,90	21,24				-13,99		40,63		16,71
ΣΣ:-z	5,85			-21,67	21,20				-13,95		-28,48		16,62
				0,01							-90,78		0,01
				-0,01							75,65		-0,01
1.00G+1.00Q	6,77			-25,20	24,54				-16,16		7,51		19,28
1.00G+1.00Q	6,77			-25,20	24,54				-16,16		7,51		19,28
1.35G+1.50Q	9,41			-35,04	34,12				-22,47		10,55		26,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,41			-35,05	34,12				-22,46		78,63		26,80
1.00G+1.00Q	6,77			-25,20	24,54				-16,16		7,51		19,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-25,20	24,54				-16,15		52,90		19,28
1.35G+1.05Q	8,59			-31,97	31,13				-20,50		9,31		24,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-31,99	31,14				-20,49		122,78		24,45
1.00G+0.70Q	6,22			-23,15	22,55				-14,84		6,68		17,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-23,16	22,55				-14,84		82,33		17,71

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 89, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 658(Προ)	Τέλος: 641	Μέλος: 1229		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[658] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[641] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,86			-3,12	-4,84		0,36		
Q	1,31				-0,23			-1,04	-1,67		0,02		
1.35G+1.50Q	6,87				-1,50			-5,76	-9,03		0,52		
ΣΣ: +x	4,29				-0,93			-3,59	-5,71		8,54		
ΣΣ: +x	4,29				-1,01			-3,68	-5,63		-7,79		
ΣΣ: +z	4,29				-0,93			-3,59	-5,71		6,22		
ΣΣ: +z	4,29				-1,01			-3,68	-5,63		-5,47		
ΣΣ: -x	4,29				-0,94			-3,60	-5,70		5,75		
ΣΣ: -x	4,29				-1,00			-3,67	-5,64		-5,00		
ΣΣ: -z	4,29				-0,94			-3,60	-5,70		4,45		
ΣΣ: -z	4,29				-1,00			-3,66	-5,64		-3,70		
					-0,01			-0,01	-0,01		5,23		
					0,01			0,01	0,01		-4,36		0,01
1.00G+1.00Q	4,95				-1,09			-4,15	-6,50		0,39		
1.00G+1.00Q	4,95				-1,09			-4,15	-6,50		0,39		
1.35G+1.50Q	6,87				-1,50			-5,76	-9,03		0,52		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-1,49			-5,75	-9,02		-3,40		
1.00G+1.00Q	4,95				-1,09			-4,15	-6,50		0,39		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-1,08			-4,15	-6,50		-2,23		
1.35G+1.05Q	6,28				-1,40			-5,30	-8,28		0,51		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-1,38			-5,28	-8,26		-6,02		
1.00G+0.70Q	4,55				-1,02			-3,84	-6,00		0,38		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-1,01			-3,83	-5,99		-3,98		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 89, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 641	Τέλος: 618	Μέλος: 1230		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[641] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[618] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			1,69	-0,28			-19,49	-13,84		1,42		1,69
Q	1,67			0,44	0,21			-6,42	-4,79		0,07		0,44
1.35G+1.50Q	8,60			2,95	-0,05			-35,94	-25,87		2,03		2,95
ΣΣ: +x	5,36			1,34	0,21			-21,96	-16,62		37,18		2,48
ΣΣ: +x	5,36			2,48	-0,56			-23,44	-15,85		-34,24		1,34
ΣΣ: +z	5,36			1,21	0,33			-21,72	-16,74		27,59		2,62
ΣΣ: +z	5,36			2,62	-0,67			-23,68	-15,73		-24,66		1,21
ΣΣ: -x	5,36			1,28	0,34			-21,67	-16,74		23,36		2,54
ΣΣ: -x	5,36			2,54	-0,68			-23,73	-15,73		-20,43		1,28
ΣΣ: -z	5,36			1,39	0,26			-21,80	-16,67		19,18		2,43
ΣΣ: -z	5,36			2,43	-0,60			-23,60	-15,80		-16,25		1,39
				0,27	0,10			0,58	0,10		22,30		0,58
				-0,22	-0,09			-0,48	-0,09		-18,58		-0,48
1.00G+1.00Q	6,19			2,13	-0,06			-25,91	-18,63		1,50		2,13
1.00G+1.00Q	6,19			2,13	-0,06			-25,91	-18,63		1,50		2,13
1.35G+1.50Q	8,60			2,95	-0,05			-35,94	-25,87		2,03		2,95

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[641] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[618] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	8,60 6,19			2,75 2,13	-0,13 -0,06			-36,37 -25,91	-25,95 -18,63		-14,69 1,50		2,75 2,13
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,19 7,85			2,00 2,75	-0,12 -0,15			-26,20 -33,05	-18,68 -23,71		-9,65 2,00		2,00 2,75
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	7,85 5,69			2,41 2,00	-0,28 -0,13			-33,77 -23,98	-23,84 -17,19		-25,88 1,47		2,41 2,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			1,78	-0,21			-24,46	-17,28		-17,11		1,78

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 90, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 618	Τέλος: 604	Μέλος: 1231	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[618] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[604] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	8,77			-20,16	25,61			-24,42	-27,03		0,46		17,18
Q	2,89			-6,60	8,38			-8,41	-8,99		0,25		5,52
1.35G+1.50Q	16,18			-37,11	47,14			-45,59	-49,97		0,99		31,48
ΣΣ: +x	10,22			-24,18	30,09			-27,61	-31,81		4,36		19,77
ΣΣ: +x	10,22			-22,73	29,51			-29,65	-31,23		-3,20		20,13
ΣΣ: +z	10,22			-24,42	30,17			-27,33	-31,90		4,19		19,74
ΣΣ: +z	10,22			-22,49	29,42			-29,93	-31,14		-3,04		20,15
ΣΣ: -x	10,22			-24,48	30,19			-27,29	-31,91		5,82		19,76
ΣΣ: -x	10,22			-22,43	29,41			-29,96	-31,13		-4,67		20,13
ΣΣ: -z	10,22			-24,34	30,14			-27,44	-31,87		6,45		19,77
ΣΣ: -z	10,22			-22,57	29,45			-29,82	-31,18		-5,30		20,12
				0,58	-0,22			-0,75	-0,22		-57,85		0,58
				-0,48	0,18			0,62	0,18		48,21		0,62
1.00G+1.00Q	11,67			-26,75	33,99			-32,83	-36,01		0,70		22,71
1.00G+1.00Q	11,67			-26,75	33,99			-32,83	-36,01		0,70		22,71
1.35G+1.50Q	16,18			-37,11	47,14			-45,59	-49,97		0,99		31,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	16,18			-37,54	47,31			-45,03	-49,80		44,38		31,55
1.00G+1.00Q	11,67			-26,75	33,99			-32,83	-36,01		0,70		22,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,67			-27,04	34,10			-32,46	-35,90		29,63		22,75
1.35G+1.05Q	14,88			-34,14	43,37			-41,80	-45,92		0,87		29,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	14,88			-34,86	43,65			-40,86	-45,65		73,19		29,11
1.00G+0.70Q	10,80			-24,78	31,47			-30,31	-33,32		0,63		21,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	10,80			-25,26	31,66			-29,69	-33,13		48,84		21,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 91, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 604	Τέλος: 586	Μέλος: 1232	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[604] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[586] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-23,47	16,93			-10,73	-12,68		-0,10		5,50
Q	1,83			-8,16	6,16			-4,15	-4,83		1,31		2,16
1.35G+1.50Q	9,41			-43,91	32,10			-20,71	-24,36		1,83		10,66
ΣΣ: +x	5,85			-28,56	20,25			-12,39	-15,34		77,94		6,74
ΣΣ: +x	5,85			-26,53	19,77			-13,22	-14,86		-76,91		6,42
ΣΣ: +z	5,85			-28,84	20,32			-12,26	-15,40		66,68		6,78
ΣΣ: +z	5,85			-26,25	19,71			-13,34	-14,79		-65,64		6,38
ΣΣ: -x	5,85			-28,87	20,32			-12,24	-15,41		67,92		6,77
ΣΣ: -x	5,85			-26,22	19,70			-13,37	-14,78		-66,89		6,38
ΣΣ: -z	5,85			-28,73	20,29			-12,31	-15,38		80,45		6,75
ΣΣ: -z	5,85			-26,36	19,73			-13,30	-14,82		-79,42		6,40
				-0,76	0,15			0,15	0,15		-95,96		-0,76
				0,63	-0,13			-0,13	-0,13		79,97		0,63
1.00G+1.00Q	6,77			-31,62	23,09			-14,88	-17,51		1,21		7,66
1.00G+1.00Q	6,77			-31,62	23,09			-14,88	-17,51		1,21		7,66
1.35G+1.50Q	9,41			-43,91	32,10			-20,71	-24,36		1,83		10,66
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,41			-43,35	31,99			-20,82	-24,48		73,80		10,82
1.00G+1.00Q	6,77			-31,62	23,09			-14,88	-17,51		1,21		7,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-31,24	23,02			-14,95	-17,59		49,19		7,76
1.35G+1.05Q	8,59			-40,24	29,33			-18,84	-22,19		1,24		9,69
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-39,30	29,14			-19,03	-22,38		121,19		9,96
1.00G+0.70Q	6,22			-29,18	21,24			-13,63	-16,06		0,82		7,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-28,54	21,12			-13,76	-16,19		80,79		7,19

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 91, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 586	Τέλος: 566	Μέλος: 1233	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[586] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[566] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-11,79	14,14			-15,87	-15,50		1,01		8,39
Q	1,83			-4,50	5,28			-5,83	-5,72		1,37		3,08
1.35G+1.50Q	9,42			-22,68	27,00			-30,18	-29,50		3,41		15,95
ΣΣ: +x	5,86			-14,42	16,84			-18,73	-18,42		48,61		10,12
ΣΣ: +x	5,86			-13,67	16,71			-18,84	-18,29		-45,30		9,74
ΣΣ: +z	5,86			-14,53	16,86			-18,72	-18,44		41,48		10,17
ΣΣ: +z	5,86			-13,57	16,69			-18,86	-18,27		-38,17		9,69
ΣΣ: -x	5,86			-14,55	16,86			-18,73	-18,44		56,18		10,17
ΣΣ: -x	5,86			-13,55	16,69			-18,85	-18,27		-52,87		9,69
ΣΣ: -z	5,86			-14,49	16,85			-18,74	-18,43		66,43		10,14
ΣΣ: -z	5,86			-13,60	16,70			-18,84	-18,28		-63,12		9,72
				0,12				0,16			-80,96		0,16
				-0,10				-0,14			67,46		-0,14
1.00G+1.00Q	6,77			-16,30	19,41			-21,70	-21,22		2,38		11,47
1.00G+1.00Q	6,77			-16,30	19,41			-21,70	-21,22		2,38		11,47
1.35G+1.50Q	9,42			-22,68	27,00			-30,18	-29,50		3,41		15,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-22,77	27,00			-30,30	-29,51		64,13		15,84
1.00G+1.00Q	6,77			-16,30	19,41			-21,70	-21,22		2,38		11,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-16,36	19,41			-21,79	-21,22		42,85		11,40
1.35G+1.05Q	8,59			-20,65	24,63			-27,55	-26,93		2,80		14,56
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-20,80	24,62			-27,76	-26,94		103,99		14,39
1.00G+0.70Q	6,22			-14,95	17,83			-19,96	-19,50		1,96		10,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-15,05	17,82			-20,09	-19,51		69,43		10,43

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 91, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 566	Τέλος: 546	Μέλος: 1234	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[566] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[546] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,78	15,12			-13,95	-14,51		1,93		7,36
Q	1,83			-5,80	5,60			-5,19	-5,40		1,60		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-30,00	28,82			-26,61	-27,69		5,01		14,07
ΣΣ:+x	5,86			-18,73	17,97			-16,25	-17,26		31,11		8,59
ΣΣ:+x	5,86			-18,62	17,87			-16,84	-17,16		-25,72		8,89
ΣΣ:+z	5,86			-18,74	17,97			-16,24	-17,26		21,39		8,58
ΣΣ:+z	5,86			-18,61	17,87			-16,85	-17,16		-16,00		8,90
ΣΣ:-x	5,86			-18,73	17,97			-16,22	-17,26		42,47		8,57
ΣΣ:-x	5,86			-18,62	17,87			-16,87	-17,16		-37,07		8,91
ΣΣ:-z	5,86			-18,72	17,98			-16,20	-17,27		55,23		8,57
ΣΣ:-z	5,86			-18,63	17,86			-16,88	-17,15		-49,83		8,91
				0,16	0,03			0,32	0,03		-78,78		0,32
				-0,13	-0,02			-0,27	-0,02		65,65		-0,27
1.00G+1.00Q	6,77			-21,58	20,72			-19,14	-19,91		3,53		10,12
1.00G+1.00Q	6,77			-21,58	20,72			-19,14	-19,91		3,53		10,12
1.35G+1.50Q	9,42			-30,00	28,82			-26,61	-27,69		5,01		14,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-30,12	28,80			-26,85	-27,71		64,10		13,89
1.00G+1.00Q	6,77			-21,58	20,72			-19,14	-19,91		3,53		10,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,66	20,71			-19,30	-19,92		42,93		10,00
1.35G+1.05Q	8,59			-27,39	26,29			-24,28	-25,26		4,29		12,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,59	26,26			-24,68	-25,29		102,77		12,53
1.00G+0.70Q	6,22			-19,84	19,04			-17,58	-18,29		3,05		9,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,97	19,02			-17,85	-18,31		68,71		9,09

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 91, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 546	Τέλος: 505	Μέλος: 1235	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[546] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[505] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,37	14,48			-15,39	-15,15		3,89		7,84
Q	1,83			-4,97	5,38			-5,68	-5,62		2,29		2,92
1.35G+1.50Q	9,42			-25,51	27,62			-29,30	-28,88		8,68		14,97
ΣΣ:+x	5,86			-16,19	17,39			-17,25	-18,18		21,40		8,97
ΣΣ:+x	5,86			-15,53	16,95			-19,22	-17,74		-11,42		9,63
ΣΣ:+z	5,86			-16,21	17,40			-17,20	-18,19		21,01		8,96
ΣΣ:+z	5,86			-15,51	16,94			-19,27	-17,73		-11,04		9,65

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[546] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[505] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-16,23	17,41			-17,15	-18,20		37,38		8,95
ΣΣ:-x	5,86			-15,49	16,93			-19,32	-17,72		-27,41		9,66
ΣΣ:-z	5,86			-16,24	17,42			-17,14	-18,21		39,92		8,94
ΣΣ:-z	5,86			-15,48	16,92			-19,33	-17,72		-29,95		9,67
				0,37	-0,29			-1,35	-0,29		-85,34		0,37
				-0,31	0,24			1,13	0,24		71,12		1,13
1.00G+1.00Q	6,77			-18,35	19,86			-21,08	-20,77		6,18		10,76
1.00G+1.00Q	6,77			-18,35	19,86			-21,08	-20,77		6,18		10,76
1.35G+1.50Q	9,42			-25,51	27,62			-29,30	-28,88		8,68		14,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,79	27,83			-28,29	-28,67		72,69		15,33
1.00G+1.00Q	6,77			-18,35	19,86			-21,08	-20,77		6,18		10,76
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,53	20,00			-20,40	-20,63		48,85		11,01
1.35G+1.05Q	8,59			-23,28	25,20			-26,75	-26,35		7,65		13,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,74	25,56			-25,06	-26,00		114,33		14,26
1.00G+0.70Q	6,22			-16,85	18,25			-19,37	-19,08		5,49		9,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,17	18,49			-18,24	-18,85		76,61		10,29

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 659(Προ)	Τέλος: 634	Μέλος: 1236	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[659] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[634] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,55			-2,78	-4,53		0,22		
Q	1,31				-0,12			-0,91	-1,55		0,03		
1.35G+1.50Q	6,87				-0,92			-5,13	-8,45		0,35		
ΣΣ:+x	4,29				-0,60			-3,23	-5,32		3,92		
ΣΣ:+x	4,29				-0,62			-3,25	-5,30		-3,44		
ΣΣ:+z	4,29				-0,59			-3,22	-5,33		3,06		
ΣΣ:+z	4,29				-0,63			-3,26	-5,29		-2,58		
ΣΣ:-x	4,29				-0,59			-3,22	-5,33		3,50		
ΣΣ:-x	4,29				-0,63			-3,27	-5,29		-3,02		
ΣΣ:-z	4,29				-0,59			-3,22	-5,33		2,30		
ΣΣ:-z	4,29				-0,63			-3,26	-5,29		-1,82		
								-0,01			0,28		
								0,01			-0,23		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,67			-3,70	-6,09		0,26		0,01
1.00G+1.00Q	4,95				-0,67			-3,70	-6,09		0,26		
1.35G+1.50Q	6,87				-0,92			-5,13	-8,45		0,35		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-0,91			-5,12	-8,44		0,14		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,67			-3,70	-6,09		0,26		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-0,66			-3,69	-6,08		0,12		
1.35G+1.05Q	6,28				-0,87			-4,72	-7,75		0,34		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-0,86			-4,71	-7,74		-0,01		
1.00G+0.70Q	4,55				-0,63			-3,42	-5,62		0,25		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,63			-3,42	-5,61		0,01		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 634	Τέλος: 619	Μέλος: 1237		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[634] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[619] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,10	3,67			-11,44	-9,89		0,78		-11,44
Q	1,67			-0,65	1,31			-4,23	-3,69		0,12		-4,23
1.35G+1.50Q	8,60			-3,82	6,92			-21,78	-18,90		1,24		-21,78
ΣΣ:+x	5,36			-2,74	4,56			-12,95	-11,98		14,70		-14,16
ΣΣ:+x	5,36			-2,12	4,09			-14,16	-11,50		-13,01		-12,95
ΣΣ:+z	5,36			-2,80	4,63		-0,01	-12,79	-12,04		11,38		-14,32
ΣΣ:+z	5,36			-2,06	4,02			-14,32	-11,44		-9,70		-12,79
ΣΣ:-x	5,36			-2,74	4,63			-12,78	-12,04		11,37		-14,33
ΣΣ:-x	5,36			-2,12	4,02			-14,33	-11,44		-9,68		-12,78
ΣΣ:-z	5,36			-2,69	4,59			-12,86	-12,00		7,98		-14,25
ΣΣ:-z	5,36			-2,17	4,06			-14,25	-11,48		-6,30		-12,86
				0,21	0,12			0,57	0,12		-0,57		0,57
				-0,17	-0,10			-0,48	-0,10		0,48		-0,48
1.00G+1.00Q	6,19			-2,75	4,98			-15,67	-13,59		0,90		-15,67
1.00G+1.00Q	6,19			-2,75	4,98			-15,67	-13,59		0,90		-15,67
1.35G+1.50Q	8,60			-3,82	6,92			-21,78	-18,90		1,24		-21,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-3,97	6,83			-22,21	-18,99		1,66		-22,21
1.00G+1.00Q	6,19			-2,75	4,98			-15,67	-13,59		0,90		-15,67
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,86	4,92			-15,95	-13,65		1,19		-15,95
1.35G+1.05Q	7,85			-3,52	6,33			-19,88	-17,23		1,18		-19,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,78	6,18			-20,60	-17,39		1,90		-20,60
1.00G+0.70Q	5,69			-2,56	4,59			-14,40	-12,48		0,87		-14,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,73	4,48			-14,87	-12,58		1,34		-14,87

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 619	Τέλος: 605	Μέλος: 1238		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[619] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[605] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,17			-10,88	14,41			-17,37	-16,58		0,46		9,12
Q	1,92			-4,09	5,37			-6,52	-6,18		0,38		3,36
1.35G+1.50Q	9,86			-20,82	27,51			-33,23	-31,64		1,19		17,34
ΣΣ:+x	6,13			-13,54	17,36			-19,65	-19,93		12,08		10,60
ΣΣ:+x	6,13			-12,31	16,83			-21,61	-19,40		-10,79		10,99
ΣΣ:+z	6,13			-13,69	17,42			-19,45	-19,99		11,38		10,58
ΣΣ:+z	6,13			-12,16	16,77			-21,81	-19,34		-10,09		11,01
ΣΣ:-x	6,13			-13,71	17,42			-19,46	-19,99		13,77		10,59
ΣΣ:-x	6,13			-12,14	16,77			-21,80	-19,34		-12,49		11,00
ΣΣ:-z	6,13			-13,63	17,39			-19,56	-19,96		15,39		10,60
ΣΣ:-z	6,13			-12,22	16,80			-21,70	-19,37		-14,10		10,99
				0,57	-0,21			-0,71	-0,21		-53,08		0,57
				-0,47	0,18			0,59	0,18		44,24		0,59
1.00G+1.00Q	7,09			-14,97	19,78			-23,89	-22,75		0,84		12,47
1.00G+1.00Q	7,09			-14,97	19,78			-23,89	-22,75		0,84		12,47
1.35G+1.50Q	9,86			-20,82	27,51			-33,23	-31,64		1,19		17,34

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[619] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[605] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,86 7,09			-21,25 -14,97	27,67 19,78			-32,69 -23,89	-31,48 -22,75		41,01 0,84		17,40 12,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	7,09 8,99			-15,25 -18,98	19,89 25,09			-23,53 -30,29	-22,65 -28,86		27,38 1,02		12,51 15,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,99 6,51			-19,69 -13,74	25,36 18,17			-29,40 -21,93	-28,60 -20,90		67,38 0,73		15,92 11,47
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,51			-14,22	18,35			-21,34	-20,72		44,96		11,53

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	6		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 605	Τέλος: 587	Μέλος: 1239	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[605] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[587] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,15	15,74			-12,59	-13,89		0,20		6,85
Q	1,83			-6,72	5,84			-4,67	-5,16		1,16		2,55
1.35G+1.50Q	9,42			-34,59	30,02			-24,01	-26,49		2,01		13,08
ΣΣ: +x	5,86			-22,50	18,89			-14,55	-16,69		60,54		8,43
ΣΣ: +x	5,86			-20,54	18,44			-15,30	-16,24		-59,04		7,82
ΣΣ: +z	5,86			-22,69	18,94			-14,46	-16,74		51,69		8,49
ΣΣ: +z	5,86			-20,34	18,39			-15,39	-16,19		-50,20		7,77
ΣΣ: -x	5,86			-22,68	18,94			-14,46	-16,74		55,25		8,48
ΣΣ: -x	5,86			-20,35	18,39			-15,40	-16,19		-53,75		7,78
ΣΣ: -z	5,86			-22,59	18,91			-14,50	-16,72		65,54		8,45
ΣΣ: -z	5,86			-20,44	18,41			-15,35	-16,22		-64,04		7,80
				-0,71	0,13			0,08	0,13		-85,89		-0,71
				0,59	-0,11			-0,07	-0,11		71,58		0,59
1.00G+1.00Q	6,77			-24,88	21,58			-17,26	-19,05		1,36		9,40
1.00G+1.00Q	6,77			-24,88	21,58			-17,26	-19,05		1,36		9,40
1.35G+1.50Q	9,42			-34,59	30,02			-24,01	-26,49		2,01		13,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-34,06	29,92			-24,07	-26,59		66,43		13,31
1.00G+1.00Q	6,77			-24,88	21,58			-17,26	-19,05		1,36		9,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-24,52	21,52			-17,30	-19,11		44,30		9,56
1.35G+1.05Q	8,59			-31,57	27,39			-21,90	-24,17		1,49		11,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-30,68	27,22			-22,00	-24,33		108,85		12,32
1.00G+0.70Q	6,22			-22,86	19,83			-15,86	-17,50		1,01		8,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,27	19,72			-15,93	-17,61		72,59		8,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 587	Τέλος: 567	Μέλος: 1240	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[587] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[567] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-12,50	14,30			-15,62	-15,34		0,99		8,16
Q	1,83			-4,66	5,31			-5,77	-5,69		1,34		3,03
1.35G+1.50Q	9,42			-23,86	27,27			-29,75	-29,23		3,35		15,57
ΣΣ:+x	5,86			-15,20	17,01			-18,47	-18,24		46,46		9,87
ΣΣ:+x	5,86			-14,46	16,89			-18,55	-18,12		-43,20		9,49
ΣΣ:+z	5,86			-15,28	17,03			-18,46	-18,26		37,74		9,91
ΣΣ:+z	5,86			-14,37	16,88			-18,56	-18,10		-34,48		9,45
ΣΣ:-x	5,86			-15,29	17,03			-18,46	-18,26		50,84		9,90
ΣΣ:-x	5,86			-14,36	16,87			-18,55	-18,10		-47,58		9,46
ΣΣ:-z	5,86			-15,25	17,03			-18,47	-18,25		61,86		9,88
ΣΣ:-z	5,86			-14,41	16,88			-18,54	-18,11		-58,60		9,48
				0,08	0,02			0,20	0,02		-81,41		0,20
				-0,07	-0,02			-0,17	-0,02		67,84		-0,17
1.00G+1.00Q	6,77			-17,16	19,61			-21,39	-21,02		2,33		11,20
1.00G+1.00Q	6,77			-17,16	19,61			-21,39	-21,02		2,33		11,20
1.35G+1.50Q	9,42			-23,86	27,27			-29,75	-29,23		3,35		15,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-23,92	27,25			-29,90	-29,25		64,41		15,47
1.00G+1.00Q	6,77			-17,16	19,61			-21,39	-21,02		2,33		11,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-17,20	19,60			-21,50	-21,03		43,04		11,13
1.35G+1.05Q	8,59			-21,76	24,88			-27,15	-26,67		2,75		14,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-21,86	24,85			-27,41	-26,70		104,52		14,03
1.00G+0.70Q	6,22			-15,76	18,02			-19,66	-19,32		1,93		10,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-15,83	18,00			-19,83	-19,33		69,78		10,17

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 567	Τέλος: 547	Μέλος: 1241	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[567] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[547] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,64	15,09			-14,01	-14,54		1,75		7,40
Q	1,83			-5,78	5,60			-5,19	-5,40		1,51		2,77
1.35G+1.50Q	9,42			-29,78	28,77			-26,69	-27,74		4,64		14,14
ΣΣ:+x	5,86			-18,57	17,93			-16,32	-17,29		31,15		8,64
ΣΣ:+x	5,86			-18,49	17,84			-16,88	-17,20		-26,20		8,93
ΣΣ:+z	5,86			-18,58	17,93			-16,31	-17,29		19,78		8,64
ΣΣ:+z	5,86			-18,48	17,84			-16,88	-17,20		-14,83		8,93
ΣΣ:-x	5,86			-18,57	17,94			-16,30	-17,29		39,28		8,62
ΣΣ:-x	5,86			-18,49	17,84			-16,90	-17,20		-34,33		8,95
ΣΣ:-z	5,86			-18,56	17,94			-16,28	-17,30		52,95		8,62
ΣΣ:-z	5,86			-18,49	17,84			-16,91	-17,19		-47,99		8,95
				0,20				0,25			-78,62		0,25
				-0,17				-0,21			65,52		-0,21
1.00G+1.00Q	6,77			-21,42	20,69			-19,20	-19,95		3,27		10,17
1.00G+1.00Q	6,77			-21,42	20,69			-19,20	-19,95		3,27		10,17
1.35G+1.50Q	9,42			-29,78	28,77			-26,69	-27,74		4,64		14,14
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,93	28,76			-26,88	-27,74		63,60		13,97
1.00G+1.00Q	6,77			-21,42	20,69			-19,20	-19,95		3,27		10,17
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,52	20,68			-19,32	-19,95		42,58		10,05
1.35G+1.05Q	8,59			-27,18	26,25			-24,36	-25,31		3,96		12,89
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,44	26,24			-24,67	-25,32		102,23		12,61
1.00G+0.70Q	6,22			-19,68	19,01			-17,64	-18,32		2,81		9,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,85	19,00			-17,85	-18,33		68,33		9,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 92, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 547	Τέλος: 506	Μέλος: 1242	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[547] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[506] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,97	14,67			-14,86	-14,96		2,52		7,80
Q	1,83			-5,18	5,45			-5,51	-5,55		1,65		2,91
1.35G+1.50Q	9,42			-26,63	27,97			-28,33	-28,53		5,87		14,90
ΣΣ:+x	5,86			-16,85	17,59			-16,68	-17,95		17,29		8,93
ΣΣ:+x	5,86			-16,28	17,19			-18,56	-17,54		-10,67		9,59
ΣΣ:+z	5,86			-16,85	17,60			-16,66	-17,95		14,61		8,92
ΣΣ:+z	5,86			-16,27	17,18			-18,58	-17,53		-7,99		9,60
ΣΣ:-x	5,86			-16,87	17,61			-16,63	-17,96		31,75		8,91
ΣΣ:-x	5,86			-16,25	17,17			-18,61	-17,53		-25,13		9,60
ΣΣ:-z	5,86			-16,88	17,61			-16,60	-17,96		38,17		8,90
ΣΣ:-z	5,86			-16,24	17,17			-18,64	-17,52		-31,55		9,62
				0,25	-0,24			-1,21	-0,24		-75,14		-1,21
				-0,21	0,20			1,01	0,20		62,62		1,01
1.00G+1.00Q	6,77			-19,15	20,11			-20,37	-20,52		4,17		10,71
1.00G+1.00Q	6,77			-19,15	20,11			-20,37	-20,52		4,17		10,71
1.35G+1.50Q	9,42			-26,63	27,97			-28,33	-28,53		5,87		14,90
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-26,83	28,15			-27,41	-28,35		62,23		15,26
1.00G+1.00Q	6,77			-19,15	20,11			-20,37	-20,52		4,17		10,71
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,28	20,24			-19,76	-20,40		41,74		10,95
1.35G+1.05Q	8,59			-24,30	25,52			-25,85	-26,03		5,13		13,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-24,62	25,82			-24,33	-25,73		99,06		14,19
1.00G+0.70Q	6,22			-17,60	18,48			-18,72	-18,85		3,67		9,84
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,81	18,68			-17,71	-18,65		66,29		10,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 660(Προ)	Τέλος: 635	Μέλος: 1243	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[660] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[635] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,09			-2,28	-4,07		0,15		-2,28
Q	1,31				0,03			-0,75	-1,41		0,04		-0,75
1.35G+1.50Q	6,87				-0,08			-4,21	-7,61		0,26		-4,21
ΣΣ:+x	4,29				-0,06			-2,64	-4,79		1,15		-2,68
ΣΣ:+x	4,29				-0,09			-2,68	-4,76		-0,82		-2,64
ΣΣ:+z	4,29				-0,05			-2,63	-4,80		1,43		-2,68
ΣΣ:+z	4,29				-0,10			-2,68	-4,75		-1,10		-2,63

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[660] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[635] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	4,29				-0,05			-2,63	-4,80		2,07		-2,69
ΣΣ:-x	4,29				-0,10			-2,69	-4,75		-1,74		-2,63
ΣΣ:-z	4,29				-0,05			-2,63	-4,80		1,47		-2,68
ΣΣ:-z	4,29				-0,10			-2,68	-4,75		-1,13		-2,63
											-2,43		
											2,02		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,06			-3,03	-5,48		0,19		-3,03
1.00G+1.00Q	4,95				-0,06			-3,03	-5,48		0,19		-3,03
1.35G+1.50Q	6,87				-0,08			-4,21	-7,61		0,26		-4,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-0,08			-4,21	-7,61		2,08		-4,21
1.00G+1.00Q	4,95				-0,06			-3,03	-5,48		0,19		-3,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-0,06			-3,04	-5,48		1,40		-3,04
1.35G+1.05Q	6,28				-0,09			-3,87	-6,97		0,24		-3,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-0,09			-3,87	-6,98		3,27		-3,87
1.00G+0.70Q	4,55				-0,07			-2,81	-5,06		0,17		-2,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,07			-2,81	-5,06		2,20		-2,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 635	Τέλος: 620	Μέλος: 1244		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[635] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[620] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,18	3,96			-10,65	-9,61		0,50		-10,65
Q	1,67			-0,72	1,42			-3,95	-3,58		0,15		-3,95
1.35G+1.50Q	8,60			-4,02	7,48			-20,29	-18,33		0,91		-20,29
ΣΣ:+x	5,36			-2,74	4,82			-12,08	-11,54		4,34		-13,16
ΣΣ:+x	5,36			-2,34	4,53			-13,16	-11,25		-3,18		-12,08
ΣΣ:+z	5,36			-2,76	4,85		-0,01	-12,00	-11,57		4,29		-13,24
ΣΣ:+z	5,36			-2,32	4,49		0,01	-13,24	-11,22		-3,14		-12,00
ΣΣ:-x	5,36			-2,72	4,85			-12,02	-11,57		5,91		-13,23
ΣΣ:-x	5,36			-2,36	4,50			-13,23	-11,22		-4,76		-12,02
ΣΣ:-z	5,36			-2,71	4,83			-12,05	-11,55		4,48		-13,19
ΣΣ:-z	5,36			-2,37	4,51			-13,19	-11,24		-3,33		-12,05
				0,18	0,13			0,57	0,13		-10,22		0,57
				-0,15	-0,11			-0,47	-0,11		8,52		-0,47
1.00G+1.00Q	6,19			-2,90	5,38			-14,59	-13,18		0,65		-14,59
1.00G+1.00Q	6,19			-2,90	5,38			-14,59	-13,18		0,65		-14,59
1.35G+1.50Q	8,60			-4,02	7,48			-20,29	-18,33		0,91		-20,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-4,16	7,39			-20,72	-18,43		8,57		-20,72
1.00G+1.00Q	6,19			-2,90	5,38			-14,59	-13,18		0,65		-14,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,99	5,32			-14,88	-13,25		5,77		-14,88
1.35G+1.05Q	7,85			-3,70	6,84			-18,52	-16,72		0,84		-18,52
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,93	6,68			-19,22	-16,88		13,61		-19,22
1.00G+0.70Q	5,69			-2,68	4,96			-13,41	-12,11		0,61		-13,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,83	4,85			-13,88	-12,21		9,13		-13,88

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 620	Τέλος: 606	Μέλος: 1245		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[620] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[606] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-10,55	13,70			-17,25	-15,93		0,46		8,32
Q	1,83			-3,92	5,08			-6,43	-5,92		0,45		3,08
1.35G+1.50Q	9,42			-20,12	26,12			-32,93	-30,39		1,29		15,85
ΣΣ:+x	5,86			-13,05	16,49			-19,51	-19,14		16,13		9,65
ΣΣ:+x	5,86			-11,97	15,99			-21,42	-18,64		-14,78		10,07
ΣΣ:+z	5,86			-13,14	16,53			-19,38	-19,18		14,65		9,63
ΣΣ:+z	5,86			-11,88	15,96			-21,55	-18,61		-13,31		10,09
ΣΣ:-x	5,86			-13,12	16,51			-19,43	-19,16		16,97		9,65
ΣΣ:-x	5,86			-11,90	15,97			-21,49	-18,62		-15,62		10,07
ΣΣ:-z	5,86			-13,09	16,50			-19,48	-19,15		19,37		9,66
ΣΣ:-z	5,86			-11,94	15,98			-21,44	-18,63		-18,02		10,07
				0,57	-0,21			-0,69	-0,21		-50,87		0,57
				-0,47	0,17			0,58	0,17		42,39		0,58
1.00G+1.00Q	6,77			-14,47	18,78			-23,68	-21,85		0,91		11,40
1.00G+1.00Q	6,77			-14,47	18,78			-23,68	-21,85		0,91		11,40
1.35G+1.50Q	9,42			-20,12	26,12			-32,93	-30,39		1,29		15,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-20,55	26,27			-32,41	-30,23		39,44		15,90
1.00G+1.00Q	6,77			-14,47	18,78			-23,68	-21,85		0,91		11,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-14,75	18,89			-23,33	-21,75		26,34		11,43
1.35G+1.05Q	8,59			-18,36	23,83			-30,04	-27,72		1,09		14,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-19,07	24,09			-29,17	-27,46		64,68		14,55
1.00G+0.70Q	6,22			-13,30	17,26			-21,75	-20,07		0,77		10,48
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-13,77	17,43			-21,17	-19,90		43,17		10,53

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 606	Τέλος: 588	Μέλος: 1246		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[606] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[588] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,39	15,60			-12,72	-14,04		0,37		7,17
Q	1,83			-6,47	5,79			-4,72	-5,21		1,08		2,65
1.35G+1.50Q	9,42			-33,19	29,74			-24,25	-26,76		2,12		13,66
ΣΣ:+x	5,86			-21,59	18,71			-14,73	-16,86		51,26		8,80
ΣΣ:+x	5,86			-19,68	18,27			-15,42	-16,42		-49,51		8,19
ΣΣ:+z	5,86			-21,71	18,74			-14,67	-16,89		43,82		8,83
ΣΣ:+z	5,86			-19,55	18,24			-15,49	-16,39		-42,07		8,16
ΣΣ:-x	5,86			-21,66	18,73			-14,67	-16,88		48,59		8,81
ΣΣ:-x	5,86			-19,60	18,25			-15,48	-16,40		-46,84		8,18
ΣΣ:-z	5,86			-21,61	18,72			-14,70	-16,87		57,58		8,80
ΣΣ:-z	5,86			-19,65	18,27			-15,45	-16,41		-55,83		8,19
				-0,69	0,12			0,04	0,12		-80,66		-0,69
				0,58	-0,10			-0,04	-0,10		67,22		0,58
1.00G+1.00Q	6,77			-23,87	21,39			-17,44	-19,24		1,45		9,82
1.00G+1.00Q	6,77			-23,87	21,39			-17,44	-19,24		1,45		9,82
1.35G+1.50Q	9,42			-33,19	29,74			-24,25	-26,76		2,12		13,66

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[606] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[588] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-32,67 -23,87	29,65 21,39			-24,28 -17,44	-26,85 -19,24		62,62 1,45		13,90 9,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-23,52 -30,28	21,33 27,14			-17,46 -22,12	-19,30 -24,42		41,78 1,63		9,98 12,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-29,42 -21,93	26,98 19,65			-22,18 -16,02	-24,57 -17,68		102,46 1,12		12,87 9,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-21,35	19,55			-16,06	-17,78		68,34		9,29

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 588	Τέλος: 568	Μέλος: 1247	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[588] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[568] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-12,69	14,34			-15,53	-15,29		0,99		8,11
Q	1,83			-4,71	5,33			-5,74	-5,67		1,31		3,02
1.35G+1.50Q	9,42			-24,20	27,35			-29,58	-29,15		3,30		15,49
ΣΣ: +x	5,86			-15,39	17,06			-18,37	-18,18		44,46		9,80
ΣΣ: +x	5,86			-14,70	16,95			-18,43	-18,07		-41,24		9,45
ΣΣ: +z	5,86			-15,45	17,07			-18,37	-18,19		34,51		9,83
ΣΣ: +z	5,86			-14,64	16,94			-18,43	-18,06		-31,29		9,42
ΣΣ: -x	5,86			-15,45	17,08			-18,37	-18,20		46,32		9,82
ΣΣ: -x	5,86			-14,64	16,94			-18,44	-18,06		-43,10		9,43
ΣΣ: -z	5,86			-15,42	17,07			-18,38	-18,19		57,88		9,81
ΣΣ: -z	5,86			-14,67	16,94			-18,43	-18,06		-54,66		9,44
				0,05	0,03			0,24	0,03		-81,65		0,24
				-0,04	-0,03			-0,20	-0,03		68,04		-0,20
1.00G+1.00Q	6,77			-17,40	19,67			-21,28	-20,96		2,30		11,13
1.00G+1.00Q	6,77			-17,40	19,67			-21,28	-20,96		2,30		11,13
1.35G+1.50Q	9,42			-24,20	27,35			-29,58	-29,15		3,30		15,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-24,23	27,33			-29,77	-29,17		64,54		15,38
1.00G+1.00Q	6,77			-17,40	19,67			-21,28	-20,96		2,30		11,13
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-17,42	19,65			-21,40	-20,98		43,13		11,06
1.35G+1.05Q	8,59			-22,08	24,96			-27,00	-26,60		2,71		14,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-22,14	24,92			-27,30	-26,64		104,77		13,95
1.00G+0.70Q	6,22			-15,99	18,07			-19,55	-19,26		1,91		10,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,03	18,04			-19,75	-19,29		69,95		10,11

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 568	Τέλος: 548	Μέλος: 1248	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[568] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[548] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,54	15,04			-14,19	-14,59		1,58		7,36
Q	1,83			-5,75	5,58			-5,25	-5,42		1,43		2,75
1.35G+1.50Q	9,42			-29,59	28,68			-27,04	-27,83		4,27		14,06
ΣΣ: +x	5,86			-18,44	17,87			-16,57	-17,34		31,39		8,61
ΣΣ: +x	5,86			-18,38	17,79			-17,07	-17,26		-26,87		8,86
ΣΣ: +z	5,86			-18,44	17,87			-16,57	-17,34		18,05		8,61
ΣΣ: +z	5,86			-18,38	17,79			-17,07	-17,26		-13,54		8,86
ΣΣ: -x	5,86			-18,44	17,87			-16,56	-17,34		35,68		8,60
ΣΣ: -x	5,86			-18,38	17,79			-17,08	-17,26		-31,17		8,87
ΣΣ: -z	5,86			-18,44	17,87			-16,55	-17,34		50,43		8,60
ΣΣ: -z	5,86			-18,38	17,79			-17,09	-17,26		-45,92		8,88
				0,24				0,19			-78,55		0,24
				-0,20				-0,16			65,46		-0,20
1.00G+1.00Q	6,77			-21,28	20,62			-19,45	-20,01		3,00		10,11
1.00G+1.00Q	6,77			-21,28	20,62			-19,45	-20,01		3,00		10,11
1.35G+1.50Q	9,42			-29,59	28,68			-27,04	-27,83		4,27		14,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,77	28,68			-27,18	-27,82		63,18		13,90
1.00G+1.00Q	6,77			-21,28	20,62			-19,45	-20,01		3,00		10,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,40	20,63			-19,54	-20,01		42,28		10,00
1.35G+1.05Q	8,59			-27,01	26,16			-24,68	-25,39		3,63		12,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,31	26,18			-24,91	-25,38		101,81		12,55
1.00G+0.70Q	6,22			-19,56	18,95			-17,87	-18,38		2,58		9,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,76	18,95			-18,03	-18,38		68,03		9,11

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 93, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 548	Τέλος: 507	Μέλος: 1249	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[548] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[507] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,21	14,75			-14,58	-14,88		1,77		7,83
Q	1,83			-5,26	5,47			-5,41	-5,53		1,31		2,91
1.35G+1.50Q	9,42			-27,07	28,13			-27,80	-28,37		4,35		14,94
ΣΣ: +x	5,86			-17,08	17,68			-16,39	-17,83		20,68		8,96
ΣΣ: +x	5,86			-16,59	17,30			-18,19	-17,45		-15,90		9,61
ΣΣ: +z	5,86			-17,09	17,68			-16,39	-17,83		13,14		8,96
ΣΣ: +z	5,86			-16,58	17,30			-18,19	-17,45		-8,36		9,61
ΣΣ: -x	5,86			-17,09	17,68			-16,38	-17,84		28,01		8,96
ΣΣ: -x	5,86			-16,58	17,30			-18,20	-17,45		-23,22		9,61
ΣΣ: -z	5,86			-17,11	17,69			-16,34	-17,84		37,55		8,94
ΣΣ: -z	5,86			-16,57	17,29			-18,24	-17,44		-32,76		9,63
				0,19	-0,22			-1,13	-0,22		-69,99		-1,13
				-0,16	0,18			0,94	0,18		58,32		0,94
1.00G+1.00Q	6,77			-19,47	20,23			-19,99	-20,40		3,08		10,74
1.00G+1.00Q	6,77			-19,47	20,23			-19,99	-20,40		3,08		10,74
1.35G+1.50Q	9,42			-27,07	28,13			-27,80	-28,37		4,35		14,94
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-27,21	28,29			-26,96	-28,21		56,84		15,29
1.00G+1.00Q	6,77			-19,47	20,23			-19,99	-20,40		3,08		10,74
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,56	20,34			-19,43	-20,29		38,07		10,98
1.35G+1.05Q	8,59			-24,70	25,66			-25,37	-25,89		3,76		13,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-24,93	25,94			-23,96	-25,61		91,25		14,22
1.00G+0.70Q	6,22			-17,89	18,59			-18,37	-18,75		2,68		9,87
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,04	18,77			-17,43	-18,56		61,01		10,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 661	Τέλος: 636	Μέλος: 1250	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=0,82		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[661] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[636] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,09			-2,08	-3,89		0,12		-2,08
Q	1,31				0,09			-0,69	-1,35		0,04		-0,69
1.35G+1.50Q	6,87				0,26			-3,85	-7,27		0,23		-3,85
ΣΣ: +x	4,29				0,16			-2,40	-4,58		0,81		-2,45
ΣΣ: +x	4,29				0,12			-2,45	-4,54		-0,53		-2,40
ΣΣ: +z	4,29				0,16			-2,40	-4,58		0,75		-2,45
ΣΣ: +z	4,29				0,12			-2,45	-4,54		-0,47		-2,40
ΣΣ: -x	4,29				0,16			-2,40	-4,58		0,89		-2,45
ΣΣ: -x	4,29				0,12			-2,45	-4,54		-0,61		-2,40
ΣΣ: -z	4,29				0,16			-2,40	-4,58		1,03		-2,45
ΣΣ: -z	4,29				0,12			-2,45	-4,54		-0,74		-2,40
								0,01			-3,34		0,01
								-0,01			2,78		-0,01
1.00G+1.00Q	4,95				0,18			-2,77	-5,24		0,16		-2,77
1.00G+1.00Q	4,95				0,18			-2,77	-5,24		0,16		-2,77
1.35G+1.50Q	6,87				0,26			-3,85	-7,27		0,23		-3,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				0,25			-3,85	-7,28		2,73		-3,85
1.00G+1.00Q	4,95				0,18			-2,77	-5,24		0,16		-2,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				0,17			-2,78	-5,24		1,83		-2,78
1.35G+1.05Q	6,28				0,22			-3,53	-6,67		0,21		-3,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				0,20			-3,55	-6,68		4,38		-3,55
1.00G+0.70Q	4,55				0,15			-2,56	-4,83		0,15		-2,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,15			-2,57	-4,84		2,93		-2,57

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 636	Τέλος: 621	Μέλος: 1251	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[636] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[621] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,01	3,89			-10,69	-9,68		0,42		-10,69
Q	1,67			-0,68	1,41			-3,96	-3,59		0,16		-3,96
1.35G+1.50Q	8,60			-3,73	7,36			-20,37	-18,45		0,81		-20,37
ΣΣ: +x	5,36			-2,54	4,70			-12,16	-11,58		1,90		-13,19
ΣΣ: +x	5,36			-2,16	4,48			-13,19	-11,36		-0,91		-12,16
ΣΣ: +z	5,36			-2,54	4,71		-0,01	-12,13	-11,59		1,18		-13,22
ΣΣ: +z	5,36			-2,16	4,48		0,01	-13,22	-11,36		-0,18		-12,13

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[636] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[621] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36			-2,52	4,70			-12,18	-11,58		1,94		-13,16
ΣΣ:-x	5,36			-2,18	4,49			-13,16	-11,37		-0,94		-12,18
ΣΣ:-z	5,36			-2,52	4,70			-12,18	-11,58		3,00		-13,16
ΣΣ:-z	5,36			-2,18	4,49			-13,16	-11,37		-2,00		-12,18
				0,17	0,13			0,57	0,13		-13,27		0,57
				-0,14	-0,11			-0,48	-0,11		11,06		-0,48
1.00G+1.00Q	6,19			-2,69	5,30			-14,65	-13,27		0,58		-14,65
1.00G+1.00Q	6,19			-2,69	5,30			-14,65	-13,27		0,58		-14,65
1.35G+1.50Q	8,60			-3,73	7,36			-20,37	-18,45		0,81		-20,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-3,86	7,26			-20,80	-18,55		10,77		-20,80
1.00G+1.00Q	6,19			-2,69	5,30			-14,65	-13,27		0,58		-14,65
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,77	5,23			-14,94	-13,34		7,22		-14,94
1.35G+1.05Q	7,85			-3,43	6,73			-18,59	-16,84		0,74		-18,59
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,64	6,56			-19,31	-17,00		17,33		-19,31
1.00G+0.70Q	5,69			-2,49	4,87			-13,46	-12,19		0,53		-13,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,63	4,76			-13,94	-12,30		11,59		-13,94

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 621	Τέλος: 607	Μέλος: 1252	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[621] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[607] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-10,66	13,71			-17,28	-15,92		0,47		8,25
Q	1,83			-3,95	5,08			-6,44	-5,92		0,47		3,06
1.35G+1.50Q	9,42			-20,31	26,14			-32,99	-30,36		1,33		15,73
ΣΣ:+x	5,86			-13,15	16,50			-19,55	-19,12		17,46		9,57
ΣΣ:+x	5,86			-12,11	16,01			-21,45	-18,63		-16,08		10,00
ΣΣ:+z	5,86			-13,18	16,51			-19,49	-19,14		15,20		9,55
ΣΣ:+z	5,86			-12,08	15,99			-21,51	-18,62		-13,82		10,01
ΣΣ:-x	5,86			-13,13	16,49			-19,58	-19,11		17,07		9,57
ΣΣ:-x	5,86			-12,13	16,02			-21,42	-18,64		-15,69		9,99
ΣΣ:-z	5,86			-13,12	16,49			-19,59	-19,11		20,03		9,58
ΣΣ:-z	5,86			-12,13	16,02			-21,41	-18,64		-18,65		9,99
				0,57	-0,21			-0,69	-0,21		-50,07		0,57
				-0,48	0,18			0,58	0,18		41,73		0,58
1.00G+1.00Q	6,77			-14,60	18,80			-23,72	-21,84		0,93		11,31
1.00G+1.00Q	6,77			-14,60	18,80			-23,72	-21,84		0,93		11,31
1.35G+1.50Q	9,42			-20,31	26,14			-32,99	-30,36		1,33		15,73
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-20,73	26,30			-32,47	-30,21		38,88		15,78
1.00G+1.00Q	6,77			-14,60	18,80			-23,72	-21,84		0,93		11,31
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-14,89	18,90			-23,37	-21,73		25,97		11,34
1.35G+1.05Q	8,59			-18,53	23,85			-30,09	-27,70		1,12		14,35
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-19,25	24,11			-29,22	-27,44		63,71		14,43
1.00G+0.70Q	6,22			-13,42	17,27			-21,79	-20,06		0,79		10,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-13,90	17,45			-21,21	-19,88		42,52		10,45

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 607	Τέλος: 589	Μέλος: 1253		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[607] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[589] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,33	15,59			-12,71	-14,05		0,44		7,21
Q	1,83			-6,45	5,79			-4,72	-5,21		1,06		2,66
1.35G+1.50Q	9,42			-33,07	29,72			-24,23	-26,78		2,18		13,73
ΣΣ:+x	5,86			-21,50	18,69			-14,73	-16,87		47,44		8,85
ΣΣ:+x	5,86			-19,60	18,27			-15,40	-16,44		-45,56		8,23
ΣΣ:+z	5,86			-21,57	18,71			-14,70	-16,88		41,00		8,86
ΣΣ:+z	5,86			-19,54	18,25			-15,43	-16,42		-39,12		8,22
ΣΣ:-x	5,86			-21,47	18,69			-14,72	-16,86		46,34		8,82
ΣΣ:-x	5,86			-19,63	18,27			-15,42	-16,44		-44,46		8,25
ΣΣ:-z	5,86			-21,46	18,69			-14,73	-16,86		54,49		8,83
ΣΣ:-z	5,86			-19,64	18,27			-15,40	-16,44		-52,62		8,25
				-0,69	0,12			0,03	0,12		-79,18		-0,69
				0,58	-0,10			-0,03	-0,10		65,99		0,58
1.00G+1.00Q	6,77			-23,78	21,37			-17,42	-19,26		1,50		9,87
1.00G+1.00Q	6,77			-23,78	21,37			-17,42	-19,26		1,50		9,87
1.35G+1.50Q	9,42			-33,07	29,72			-24,23	-26,78		2,18		13,73
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-32,55	29,63			-24,25	-26,87		61,57		13,98
1.00G+1.00Q	6,77			-23,78	21,37			-17,42	-19,26		1,50		9,87
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-23,43	21,31			-17,44	-19,32		41,09		10,04
1.35G+1.05Q	8,59			-30,16	27,12			-22,11	-24,43		1,70		12,53
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-29,30	26,97			-22,15	-24,58		100,68		12,94
1.00G+0.70Q	6,22			-21,84	19,64			-16,01	-17,69		1,18		9,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-21,27	19,54			-16,03	-17,79		67,16		9,35

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 589	Τέλος: 569	Μέλος: 1254		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[589] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[569] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-12,70	14,35			-15,51	-15,28		0,98		8,11
Q	1,83			-4,72	5,33			-5,74	-5,67		1,30		3,02
1.35G+1.50Q	9,42			-24,23	27,36			-29,55	-29,14		3,28		15,49
ΣΣ:+x	5,86			-15,40	17,07			-18,36	-18,17		43,21		9,80
ΣΣ:+x	5,86			-14,73	16,96			-18,40	-18,06		-40,00		9,45
ΣΣ:+z	5,86			-15,43	17,07			-18,36	-18,18		32,16		9,81
ΣΣ:+z	5,86			-14,69	16,95			-18,40	-18,06		-28,96		9,44
ΣΣ:-x	5,86			-15,41	17,07			-18,36	-18,18		42,75		9,80
ΣΣ:-x	5,86			-14,71	16,95			-18,40	-18,06		-39,55		9,45
ΣΣ:-z	5,86			-15,40	17,07			-18,36	-18,18		54,81		9,79
ΣΣ:-z	5,86			-14,72	16,95			-18,40	-18,06		-51,61		9,46
				0,03	0,04			0,26	0,04		-82,42		0,26
				-0,03	-0,03			-0,22	-0,03		68,68		-0,22
1.00G+1.00Q	6,77			-17,42	19,68			-21,25	-20,95		2,28		11,14
1.00G+1.00Q	6,77			-17,42	19,68			-21,25	-20,95		2,28		11,14
1.35G+1.50Q	9,42			-24,23	27,36			-29,55	-29,14		3,28		15,49

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[589] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[569] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-24,25 -17,42	27,33 19,68			-29,75 -21,25	-29,17 -20,95		65,09 2,28		15,38 11,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-17,44 -22,10	19,66 24,97			-21,39 -26,97	-20,97 -26,59		43,49 2,69		11,06 14,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-22,14 -16,01	24,92 18,08			-27,30 -19,53	-26,64 -19,25		105,72 1,89		13,94 10,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,03	18,05			-19,75	-19,29		70,58		10,11

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 569	Τέλος: 549	Μέλος: 1255	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[569] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[549] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,51	15,02			-14,26	-14,61		1,45		7,34
Q	1,83			-5,74	5,58			-5,28	-5,42		1,37		2,74
1.35G+1.50Q	9,42			-29,55	28,65			-27,17	-27,85		4,02		14,02
ΣΣ: +x	5,86			-18,40	17,85			-16,67	-17,36		31,35		8,60
ΣΣ: +x	5,86			-18,36	17,77			-17,13	-17,28		-27,15		8,82
ΣΣ: +z	5,86			-18,40	17,85			-16,67	-17,36		16,02		8,60
ΣΣ: +z	5,86			-18,36	17,77			-17,12	-17,28		-11,81		8,82
ΣΣ: -x	5,86			-18,40	17,85			-16,67	-17,35		31,68		8,59
ΣΣ: -x	5,86			-18,36	17,78			-17,12	-17,28		-27,47		8,83
ΣΣ: -z	5,86			-18,40	17,85			-16,66	-17,36		47,51		8,59
ΣΣ: -z	5,86			-18,36	17,77			-17,14	-17,28		-43,31		8,83
				0,27	-0,02			0,15	-0,02		-79,19		0,27
				-0,22	0,02			-0,13	0,02		65,99		-0,22
1.00G+1.00Q	6,77			-21,25	20,60			-19,54	-20,03		2,82		10,08
1.00G+1.00Q	6,77			-21,25	20,60			-19,54	-20,03		2,82		10,08
1.35G+1.50Q	9,42			-29,55	28,65			-27,17	-27,85		4,02		14,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,74	28,66			-27,28	-27,84		63,41		13,86
1.00G+1.00Q	6,77			-21,25	20,60			-19,54	-20,03		2,82		10,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,38	20,61			-19,61	-20,02		42,42		9,98
1.35G+1.05Q	8,59			-26,96	26,14			-24,79	-25,41		3,40		12,79
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,30	26,16			-24,98	-25,39		102,38		12,52
1.00G+0.70Q	6,22			-19,53	18,93			-17,95	-18,40		2,41		9,26
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,75	18,94			-18,08	-18,39		68,40		9,08

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 94, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 549	Τέλος: 508	Μέλος: 1256	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[549] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[508] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,28	14,78			-14,48	-14,85		1,37		7,84
Q	1,83			-5,29	5,48			-5,38	-5,52		1,15		2,92
1.35G+1.50Q	9,42			-27,21	28,18			-27,62	-28,32		3,57		14,96
ΣΣ: +x	5,86			-17,15	17,71			-16,29	-17,79		22,94		8,97
ΣΣ: +x	5,86			-16,69	17,34			-18,06	-17,42		-19,11		9,63
ΣΣ: +z	5,86			-17,15	17,70			-16,32	-17,79		11,47		8,99
ΣΣ: +z	5,86			-16,70	17,34			-18,03	-17,43		-7,63		9,61
ΣΣ: -x	5,86			-17,15	17,70			-16,34	-17,78		23,46		8,99
ΣΣ: -x	5,86			-16,70	17,35			-18,01	-17,43		-19,62		9,61
ΣΣ: -z	5,86			-17,16	17,71			-16,26	-17,80		35,48		8,96
ΣΣ: -z	5,86			-16,69	17,33			-18,09	-17,42		-31,65		9,64
				0,15	-0,21			-1,08	-0,21		-68,59		-1,08
				-0,12	0,17			0,90	0,17		57,16		0,90
1.00G+1.00Q	6,77			-19,57	20,27			-19,86	-20,36		2,52		10,76
1.00G+1.00Q	6,77			-19,57	20,27			-19,86	-20,36		2,52		10,76
1.35G+1.50Q	9,42			-27,21	28,18			-27,62	-28,32		3,57		14,96
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-27,32	28,34			-26,81	-28,17		55,01		15,31
1.00G+1.00Q	6,77			-19,57	20,27			-19,86	-20,36		2,52		10,76
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,64	20,37			-19,32	-20,26		36,81		10,99
1.35G+1.05Q	8,59			-24,83	25,71			-25,20	-25,84		3,05		13,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,02	25,97			-23,84	-25,58		88,79		14,23
1.00G+0.70Q	6,22			-17,98	18,62			-18,25	-18,71		2,17		9,88
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,11	18,79			-17,35	-18,54		59,33		10,27

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	\delta_2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	\delta_2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 662(Προ)	Τέλος: 637	Μέλος: 1257	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[662] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[637] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,08			-2,27	-4,06		0,14		-2,27
Q	1,31				0,03			-0,75	-1,40		0,04		-0,75
1.35G+1.50Q	6,87				-0,05			-4,18	-7,58		0,25		-4,18
ΣΣ: +x	4,29				-0,04			-2,62	-4,78		1,35		-2,66
ΣΣ: +x	4,29				-0,08			-2,66	-4,74		-1,04		-2,66
ΣΣ: +z	4,29				-0,04			-2,62	-4,78		1,43		-2,66
ΣΣ: +z	4,29				-0,08			-2,66	-4,74		-1,11		-2,62
ΣΣ: -x	4,29				-0,05			-2,63	-4,77		1,90		-2,65
ΣΣ: -x	4,29				-0,07			-2,65	-4,75		-1,58		-2,63
ΣΣ: -z	4,29				-0,05			-2,63	-4,77		1,05		-2,66
ΣΣ: -z	4,29				-0,07			-2,66	-4,75		-0,73		-2,63
								0,01			-2,91		0,01
								-0,01			2,43		-0,01
1.00G+1.00Q	4,95				-0,04			-3,02	-5,46		0,18		-3,02
1.00G+1.00Q	4,95				-0,04			-3,02	-5,46		0,18		-3,02
1.35G+1.50Q	6,87				-0,05			-4,18	-7,58		0,25		-4,18
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-0,06			-4,19	-7,59		2,43		-4,19
1.00G+1.00Q	4,95				-0,04			-3,02	-5,46		0,18		-3,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-0,05			-3,02	-5,46		1,64		-3,02
1.35G+1.05Q	6,28				-0,07			-3,85	-6,95		0,23		-3,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-0,08			-3,86	-6,96		3,87		-3,86
1.00G+0.70Q	4,55				-0,05			-2,79	-5,04		0,17		-2,79
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,06			-2,80	-5,05		2,59		-2,80

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 637	Τέλος: 622	Μέλος: 1258	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[637] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[622] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,17	3,96			-10,65	-9,61		0,47		-10,65
Q	1,67			-0,71	1,42			-3,95	-3,58		0,16		-3,95
1.35G+1.50Q	8,60			-4,01	7,48			-20,29	-18,33		0,88		-20,29
ΣΣ:+x	5,36			-2,75	4,81			-12,07	-11,54		3,72		-13,17
ΣΣ:+x	5,36			-2,31	4,53			-13,17	-11,25		-2,62		-12,07
ΣΣ:+z	5,36			-2,78	4,81		-0,01	-12,09	-11,53		5,91		-13,14
ΣΣ:+z	5,36			-2,29	4,53		0,01	-13,14	-11,26		-4,81		-12,09
ΣΣ:-x	5,36			-2,75	4,78			-12,19	-11,50		6,82		-13,05
ΣΣ:-x	5,36			-2,32	4,56			-13,05	-11,29		-5,72		-12,19
ΣΣ:-z	5,36			-2,74	4,78			-12,16	-11,51		3,76		-13,08
ΣΣ:-z	5,36			-2,33	4,56			-13,08	-11,28		-2,66		-12,16
				0,16	0,14			0,60	0,14		-11,82		0,60
				-0,14	-0,12			-0,50	-0,12		9,85		-0,50
1.00G+1.00Q	6,19			-2,89	5,38			-14,59	-13,18		0,63		-14,59
1.00G+1.00Q	6,19			-2,89	5,38			-14,59	-13,18		0,63		-14,59
1.35G+1.50Q	8,60			-4,01	7,48			-20,29	-18,33		0,88		-20,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-4,13	7,37			-20,74	-18,44		9,74		-20,74
1.00G+1.00Q	6,19			-2,89	5,38			-14,59	-13,18		0,63		-14,59
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,97	5,31			-14,89	-13,26		6,54		-14,89
1.35G+1.05Q	7,85			-3,69	6,84			-18,51	-16,72		0,80		-18,51
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,89	6,66			-19,26	-16,90		15,58		-19,26
1.00G+0.70Q	5,69			-2,67	4,96			-13,41	-12,11		0,58		-13,41
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,81	4,84			-13,90	-12,23		10,43		-13,90

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 622	Τέλος: 608	Μέλος: 1259	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[622] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[608] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-10,55	13,70			-17,25	-15,93		0,48		8,32
Q	1,83			-3,92	5,08			-6,43	-5,92		0,45		3,08
1.35G+1.50Q	9,42			-20,12	26,11			-32,94	-30,39		1,32		15,85
ΣΣ:+x	5,86			-13,06	16,49			-19,50	-19,15		16,43		9,65
ΣΣ:+x	5,86			-11,96	15,99			-21,44	-18,64		-15,04		10,07
ΣΣ:+z	5,86			-13,04	16,49			-19,50	-19,14		13,50		9,64
ΣΣ:+z	5,86			-11,98	15,99			-21,44	-18,64		-12,11		10,08

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[622] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[608] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-12,95	16,45			-19,64	-19,10		14,74		9,66
ΣΣ:-x	5,86			-12,07	16,03			-21,30	-18,68		-13,35		10,06
ΣΣ:-z	5,86			-12,98	16,46			-19,61	-19,11		18,01		9,66
ΣΣ:-z	5,86			-12,04	16,02			-21,33	-18,67		-16,62		10,06
				0,60	-0,22			-0,72	-0,22		-50,28		0,60
				-0,50	0,18			0,60	0,18		41,90		0,60
1.00G+1.00Q	6,77			-14,47	18,78			-23,68	-21,85		0,93		11,40
1.00G+1.00Q	6,77			-14,47	18,78			-23,68	-21,85		0,93		11,40
1.35G+1.50Q	9,42			-20,12	26,11			-32,94	-30,39		1,32		15,85
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-20,57	26,28			-32,40	-30,22		39,03		15,89
1.00G+1.00Q	6,77			-14,47	18,78			-23,68	-21,85		0,93		11,40
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-14,77	18,89			-23,32	-21,74		26,07		11,43
1.35G+1.05Q	8,59			-18,36	23,83			-30,04	-27,72		1,12		14,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-19,10	24,10			-29,15	-27,45		63,96		14,54
1.00G+0.70Q	6,22			-13,29	17,26			-21,75	-20,08		0,79		10,47
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-13,79	17,44			-21,16	-19,89		42,69		10,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 608	Τέλος: 590	Μέλος: 1260	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[608] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[590] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,40	15,60			-12,71	-14,03		0,43		7,17
Q	1,83			-6,48	5,79			-4,72	-5,21		1,09		2,65
1.35G+1.50Q	9,42			-33,20	29,75			-24,23	-26,76		2,21		13,66
ΣΣ:+x	5,86			-21,61	18,71			-14,73	-16,85		48,10		8,82
ΣΣ:+x	5,86			-19,66	18,28			-15,40	-16,42		-46,21		8,18
ΣΣ:+z	5,86			-21,61	18,71			-14,72	-16,86		42,76		8,81
ΣΣ:+z	5,86			-19,67	18,27			-15,42	-16,42		-40,87		8,18
ΣΣ:-x	5,86			-21,47	18,68			-14,76	-16,83		48,36		8,76
ΣΣ:-x	5,86			-19,81	18,30			-15,38	-16,45		-46,47		8,23
ΣΣ:-z	5,86			-21,50	18,69			-14,76	-16,83		55,79		8,77
ΣΣ:-z	5,86			-19,78	18,30			-15,38	-16,44		-53,90		8,22
				-0,72	0,13			0,04	0,13		-81,06		-0,72
				0,60	-0,10			-0,03	-0,10		67,55		0,60
1.00G+1.00Q	6,77			-23,87	21,39			-17,43	-19,24		1,52		9,82
1.00G+1.00Q	6,77			-23,87	21,39			-17,43	-19,24		1,52		9,82
1.35G+1.50Q	9,42			-33,20	29,75			-24,23	-26,76		2,21		13,66
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-32,67	29,65			-24,26	-26,85		63,01		13,91
1.00G+1.00Q	6,77			-23,87	21,39			-17,43	-19,24		1,52		9,82
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-23,52	21,33			-17,45	-19,30		42,05		9,99
1.35G+1.05Q	8,59			-30,29	27,14			-22,11	-24,41		1,72		12,47
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-29,39	26,98			-22,16	-24,57		103,05		12,89
1.00G+0.70Q	6,22			-21,93	19,65			-16,01	-17,68		1,19		9,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-21,34	19,55			-16,04	-17,78		68,74		9,31

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 590	Τέλος: 570	Μέλος: 1261		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[590] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[570] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-12,68	14,34			-15,54	-15,29		0,99		8,11
Q	1,83			-4,71	5,33			-5,75	-5,67		1,31		3,02
1.35G+1.50Q	9,42			-24,18	27,35			-29,60	-29,15		3,30		15,49
ΣΣ:+x	5,86			-15,37	17,06			-18,39	-18,18		42,89		9,80
ΣΣ:+x	5,86			-14,70	16,95			-18,44	-18,07		-39,66		9,45
ΣΣ:+z	5,86			-15,39	17,06			-18,39	-18,19		30,74		9,80
ΣΣ:+z	5,86			-14,69	16,95			-18,44	-18,07		-27,52		9,44
ΣΣ:-x	5,86			-15,35	17,06			-18,39	-18,18		40,05		9,78
ΣΣ:-x	5,86			-14,73	16,95			-18,43	-18,08		-36,82		9,47
ΣΣ:-z	5,86			-15,35	17,06			-18,39	-18,18		52,64		9,78
ΣΣ:-z	5,86			-14,72	16,95			-18,43	-18,08		-49,41		9,47
				0,04	0,04			0,27	0,04		-84,03		0,27
				-0,03	-0,03			-0,23	-0,03		70,02		-0,23
1.00G+1.00Q	6,77			-17,39	19,67			-21,29	-20,96		2,30		11,14
1.00G+1.00Q	6,77			-17,39	19,67			-21,29	-20,96		2,30		11,14
1.35G+1.50Q	9,42			-24,18	27,35			-29,60	-29,15		3,30		15,49
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-24,22	27,32			-29,80	-29,18		66,32		15,37
1.00G+1.00Q	6,77			-17,39	19,67			-21,29	-20,96		2,30		11,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-17,41	19,65			-21,42	-20,98		44,31		11,06
1.35G+1.05Q	8,59			-22,07	24,95			-27,01	-26,60		2,71		14,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-22,12	24,90			-27,35	-26,65		107,75		13,93
1.00G+0.70Q	6,22			-15,98	18,07			-19,56	-19,26		1,91		10,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,01	18,04			-19,79	-19,29		71,93		10,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 570	Τέλος: 550	Μέλος: 1262		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[570] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[550] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,54	15,04			-14,19	-14,59		1,39		7,36
Q	1,83			-5,75	5,58			-5,26	-5,42		1,36		2,75
1.35G+1.50Q	9,42			-29,60	28,68			-27,04	-27,82		3,92		14,06
ΣΣ:+x	5,86			-18,44	17,87			-16,58	-17,34		30,87		8,62
ΣΣ:+x	5,86			-18,39	17,79			-17,05	-17,26		-26,78		8,85
ΣΣ:+z	5,86			-18,44	17,87			-16,60	-17,34		13,63		8,62
ΣΣ:+z	5,86			-18,39	17,79			-17,04	-17,26		-9,55		8,84
ΣΣ:-x	5,86			-18,44	17,87			-16,60	-17,33		27,30		8,62
ΣΣ:-x	5,86			-18,40	17,80			-17,03	-17,26		-23,22		8,84
ΣΣ:-z	5,86			-18,43	17,87			-16,57	-17,34		44,12		8,61
ΣΣ:-z	5,86			-18,40	17,79			-17,06	-17,26		-40,04		8,85
				0,27	-0,02			0,15	-0,02		-80,78		0,27
				-0,23	0,02			-0,12	0,02		67,32		-0,23
1.00G+1.00Q	6,77			-21,29	20,62			-19,45	-20,01		2,75		10,11
1.00G+1.00Q	6,77			-21,29	20,62			-19,45	-20,01		2,75		10,11
1.35G+1.50Q	9,42			-29,60	28,68			-27,04	-27,82		3,92		14,06

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[570] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[550] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-29,81 -21,29	28,69 20,62			-27,15 -19,45	-27,81 -20,01		64,51 2,75		13,90 10,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-21,43 -27,02	20,63 26,17			-19,52 -24,68	-20,00 -25,39		43,14 3,31		10,00 12,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-27,36 -19,57	26,19 18,95			-24,86 -17,87	-25,36 -18,38		104,28 2,35		12,56 9,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,79	18,97			-17,99	-18,37		69,66		9,11

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 95, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 550	Τέλος: 509	Μέλος: 1263	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[550] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[509] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,21	14,75			-14,58	-14,88		1,20		7,83
Q	1,83			-5,26	5,48			-5,41	-5,52		1,10		2,92
1.35G+1.50Q	9,42			-27,07	28,13			-27,79	-28,37		3,27		14,95
ΣΣ: +x	5,86			-17,07	17,68			-16,38	-17,83		23,44		8,95
ΣΣ: +x	5,86			-16,60	17,30			-18,19	-17,45		-19,99		9,62
ΣΣ: +z	5,86			-17,06	17,67			-16,45	-17,82		8,86		8,98
ΣΣ: +z	5,86			-16,62	17,32			-18,12	-17,46		-5,41		9,60
ΣΣ: -x	5,86			-17,05	17,66			-16,48	-17,81		17,28		8,99
ΣΣ: -x	5,86			-16,62	17,32			-18,09	-17,47		-13,83		9,59
ΣΣ: -z	5,86			-17,08	17,68			-16,38	-17,83		31,37		8,96
ΣΣ: -z	5,86			-16,59	17,30			-18,19	-17,45		-27,92		9,62
				0,14	-0,20			-1,08	-0,20		-70,53		-1,08
				-0,12	0,17			0,90	0,17		58,77		0,90
1.00G+1.00Q	6,77			-19,47	20,23			-19,99	-20,40		2,30		10,75
1.00G+1.00Q	6,77			-19,47	20,23			-19,99	-20,40		2,30		10,75
1.35G+1.50Q	9,42			-27,07	28,13			-27,79	-28,37		3,27		14,95
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-27,18	28,28			-26,98	-28,22		56,16		15,30
1.00G+1.00Q	6,77			-19,47	20,23			-19,99	-20,40		2,30		10,75
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-19,54	20,33			-19,44	-20,30		37,56		10,98
1.35G+1.05Q	8,59			-24,70	25,67			-25,36	-25,89		2,77		13,63
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-24,88	25,92			-24,00	-25,63		90,93		14,22
1.00G+0.70Q	6,22			-17,89	18,59			-18,36	-18,74		1,97		9,87
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,01	18,76			-17,46	-18,57		60,74		10,26

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 663(Προ)	Τέλος: 638	Μέλος: 1264	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[663] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[638] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,51			-2,74	-4,49		0,20		
Q	1,31				-0,10			-0,90	-1,54		0,04		
1.35G+1.50Q	6,87				-0,84			-5,04	-8,37		0,32		
ΣΣ: +x	4,29				-0,55			-3,17	-5,27		2,48		
ΣΣ: +x	4,29				-0,57			-3,20	-5,25		-2,05		
ΣΣ: +z	4,29				-0,55			-3,17	-5,27		4,62		
ΣΣ: +z	4,29				-0,57			-3,20	-5,25		-4,18		
ΣΣ: -x	4,29				-0,54			-3,17	-5,28		5,92		
ΣΣ: -x	4,29				-0,58			-3,21	-5,24		-5,49		
ΣΣ: -z	4,29				-0,55			-3,17	-5,27		3,83		
ΣΣ: -z	4,29				-0,57			-3,20	-5,25		-3,40		
											-0,97		
											0,81		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,61			-3,64	-6,03		0,24		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,61			-3,64	-6,03		0,24		
1.35G+1.50Q	6,87				-0,84			-5,04	-8,37		0,32		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-0,84			-5,04	-8,37		1,05		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,61			-3,64	-6,03		0,24		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-0,61			-3,63	-6,03		0,72		
1.35G+1.05Q	6,28				-0,79			-4,64	-7,68		0,31		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-0,79			-4,63	-7,67		1,52		
1.00G+0.70Q	4,55				-0,58			-3,37	-5,57		0,23		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,58			-3,36	-5,56		1,03		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 638	Τέλος: 623	Μέλος: 1265	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[638] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[623] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,10	3,67			-11,43	-9,89		0,70		-11,43
Q	1,67			-0,65	1,31			-4,23	-3,69		0,14		-4,23
1.35G+1.50Q	8,60			-3,81	6,92			-21,77	-18,90		1,15		-21,77
ΣΣ: +x	5,36			-2,75	4,55			-12,91	-11,97		9,23		-14,18
ΣΣ: +x	5,36			-2,10	4,10			-14,18	-11,51		-7,70		-12,91
ΣΣ: +z	5,36			-2,82	4,55			-12,98	-11,97		17,80		-14,11
ΣΣ: +z	5,36			-2,03	4,10		0,01	-14,11	-11,51		-16,27		-12,98
ΣΣ: -x	5,36			-2,76	4,50			-13,12	-11,92		21,36		-13,97
ΣΣ: -x	5,36			-2,09	4,15			-13,97	-11,56		-19,83		-13,12
ΣΣ: -z	5,36			-2,72	4,50			-13,06	-11,91		14,12		-14,03
ΣΣ: -z	5,36			-2,13	4,15			-14,03	-11,57		-12,58		-13,06
				0,16	0,16			0,64	0,16		-4,91		0,64
				-0,13	-0,13			-0,53	-0,13		4,09		-0,53
1.00G+1.00Q	6,19			-2,75	4,98			-15,66	-13,59		0,84		-15,66
1.00G+1.00Q	6,19			-2,75	4,98			-15,66	-13,59		0,84		-15,66
1.35G+1.50Q	8,60			-3,81	6,92			-21,77	-18,90		1,15		-21,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-3,92	6,80			-22,25	-19,02		4,83		-22,25
1.00G+1.00Q	6,19			-2,75	4,98			-15,66	-13,59		0,84		-15,66
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,83	4,90			-15,98	-13,67		3,29		-15,98
1.35G+1.05Q	7,85			-3,52	6,33			-19,87	-17,23		1,09		-19,87
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,71	6,13			-20,67	-17,43		7,22		-20,67
1.00G+0.70Q	5,69			-2,55	4,59			-14,39	-12,48		0,79		-14,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,68	4,45			-14,92	-12,61		4,88		-14,92

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 623	Τέλος: 609	Μέλος: 1266	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[623] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[609] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,17			-10,88	14,41			-17,38	-16,58		0,50		9,11
Q	1,92			-4,08	5,37			-6,52	-6,18		0,39		3,36
1.35G+1.50Q	9,86			-20,81	27,50			-33,25	-31,65		1,26		17,34
ΣΣ:+x	6,13			-13,56	17,37			-19,63	-19,94		12,49		10,59
ΣΣ:+x	6,13			-12,28	16,82			-21,66	-19,39		-11,11		10,99
ΣΣ:+z	6,13			-13,48	17,34			-19,70	-19,92		9,47		10,58
ΣΣ:+z	6,13			-12,35	16,84			-21,59	-19,42		-8,09		11,00
ΣΣ:-x	6,13			-13,35	17,29			-19,88	-19,87		10,18		10,60
ΣΣ:-x	6,13			-12,49	16,90			-21,41	-19,47		-8,81		10,98
ΣΣ:-z	6,13			-13,40	17,31			-19,81	-19,89		13,15		10,60
ΣΣ:-z	6,13			-12,43	16,88			-21,47	-19,45		-11,78		10,98
				0,64	-0,23			-0,77	-0,23		-51,47		0,64
				-0,53	0,19			0,64	0,19		42,89		0,64
1.00G+1.00Q	7,09			-14,96	19,78			-23,90	-22,76		0,89		12,47
1.00G+1.00Q	7,09			-14,96	19,78			-23,90	-22,76		0,89		12,47
1.35G+1.50Q	9,86			-20,81	27,50			-33,25	-31,65		1,26		17,34
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,86			-21,29	27,68			-32,67	-31,47		39,86		17,39
1.00G+1.00Q	7,09			-14,96	19,78			-23,90	-22,76		0,89		12,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	7,09			-15,28	19,89			-23,52	-22,64		26,63		12,50
1.35G+1.05Q	8,99			-18,97	25,09			-30,31	-28,87		1,09		15,83
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,99			-19,77	25,38			-29,36	-28,58		65,43		15,91
1.00G+0.70Q	6,51			-13,73	18,17			-21,95	-20,90		0,77		11,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,51			-14,27	18,36			-21,31	-20,71		43,67		11,52

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	6		2			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 609	Τέλος: 591	Μέλος: 1267	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[609] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[591] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,17	15,75			-12,57	-13,88		0,35		6,85
Q	1,83			-6,72	5,84			-4,67	-5,16		1,16		2,55
1.35G+1.50Q	9,42			-34,61	30,02			-23,98	-26,48		2,22		13,08
ΣΣ:+x	5,86			-22,55	18,90			-14,55	-16,69		53,52		8,47
ΣΣ:+x	5,86			-20,51	18,44			-15,26	-16,23		-51,72		7,80
ΣΣ:+z	5,86			-22,48	18,88			-14,56	-16,68		49,96		8,44
ΣΣ:+z	5,86			-20,58	18,45			-15,25	-16,25		-48,16		7,83

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[609] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[591] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-22,29	18,84			-14,62	-16,64		55,91		8,37
ΣΣ:-x	5,86			-20,77	18,50			-15,19	-16,29		-54,11		7,89
ΣΣ:-z	5,86			-22,36	18,86			-14,61	-16,65		62,36		8,40
ΣΣ:-z	5,86			-20,70	18,48			-15,20	-16,27		-60,56		7,86
				-0,76	0,14			0,07	0,14		-86,56		-0,76
				0,64	-0,12			-0,06	-0,12		72,13		0,64
1.00G+1.00Q	6,77			-24,89	21,59			-17,24	-19,04		1,51		9,41
1.00G+1.00Q	6,77			-24,89	21,59			-17,24	-19,04		1,51		9,41
1.35G+1.50Q	9,42			-34,61	30,02			-23,98	-26,48		2,22		13,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-34,04	29,92			-24,03	-26,58		67,13		13,34
1.00G+1.00Q	6,77			-24,89	21,59			-17,24	-19,04		1,51		9,41
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-24,51	21,52			-17,28	-19,11		44,79		9,58
1.35G+1.05Q	8,59			-31,59	27,39			-21,88	-24,16		1,69		11,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-30,63	27,22			-21,97	-24,33		109,89		12,37
1.00G+0.70Q	6,22			-22,87	19,84			-15,84	-17,49		1,16		8,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,24	19,72			-15,90	-17,61		73,29		8,93

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 591	Τέλος: 571	Μέλος: 1268	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[591] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[571] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-12,48	14,29			-15,64	-15,34		1,02		8,16
Q	1,83			-4,65	5,31			-5,78	-5,69		1,34		3,03
1.35G+1.50Q	9,42			-23,84	27,26			-29,77	-29,24		3,39		15,57
ΣΣ:+x	5,86			-15,16	17,00			-18,49	-18,24		43,32		9,86
ΣΣ:+x	5,86			-14,46	16,89			-18,56	-18,13		-40,01		9,50
ΣΣ:+z	5,86			-15,15	17,00			-18,48	-18,24		30,00		9,86
ΣΣ:+z	5,86			-14,47	16,89			-18,57	-18,13		-26,68		9,50
ΣΣ:-x	5,86			-15,09	16,99			-18,49	-18,23		37,93		9,83
ΣΣ:-x	5,86			-14,53	16,90			-18,55	-18,14		-34,61		9,53
ΣΣ:-z	5,86			-15,11	17,00			-18,51	-18,23		51,10		9,83
ΣΣ:-z	5,86			-14,52	16,90			-18,54	-18,14		-47,78		9,53
				0,07	0,03			0,26	0,03		-86,44		0,26
				-0,06	-0,03			-0,22	-0,03		72,04		-0,22
1.00G+1.00Q	6,77			-17,14	19,60			-21,41	-21,03		2,36		11,20
1.00G+1.00Q	6,77			-17,14	19,60			-21,41	-21,03		2,36		11,20
1.35G+1.50Q	9,42			-23,84	27,26			-29,77	-29,24		3,39		15,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-23,89	27,24			-29,97	-29,26		68,22		15,45
1.00G+1.00Q	6,77			-17,14	19,60			-21,41	-21,03		2,36		11,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-17,17	19,59			-21,54	-21,04		45,58		11,11
1.35G+1.05Q	8,59			-21,74	24,87			-27,17	-26,68		2,78		14,21
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-21,83	24,83			-27,50	-26,72		110,84		14,00
1.00G+0.70Q	6,22			-15,74	18,01			-19,68	-19,32		1,96		10,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-15,80	17,98			-19,90	-19,35		74,00		10,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 571	Τέλος: 551	Μέλος: 1269		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[571] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[551] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,65	15,09			-14,00	-14,54		1,41		7,40
Q	1,83			-5,78	5,60			-5,19	-5,40		1,39		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-29,80	28,77			-26,69	-27,73		3,99		14,13
ΣΣ:+x	5,86			-18,58	17,93			-16,34	-17,29		29,73		8,65
ΣΣ:+x	5,86			-18,51	17,85			-16,85	-17,20		-25,58		8,90
ΣΣ:+z	5,86			-18,59	17,93			-16,37	-17,28		10,93		8,66
ΣΣ:+z	5,86			-18,50	17,85			-16,83	-17,20		-6,78		8,89
ΣΣ:-x	5,86			-18,57	17,93			-16,37	-17,28		22,75		8,66
ΣΣ:-x	5,86			-18,51	17,85			-16,82	-17,20		-18,60		8,89
ΣΣ:-z	5,86			-18,56	17,94			-16,33	-17,29		40,29		8,65
ΣΣ:-z	5,86			-18,52	17,84			-16,87	-17,20		-36,14		8,91
				0,26	-0,01			0,17	-0,01		-83,28		0,26
				-0,22	0,01			-0,14	0,01		69,40		-0,22
1.00G+1.00Q	6,77			-21,43	20,69			-19,20	-19,94		2,80		10,16
1.00G+1.00Q	6,77			-21,43	20,69			-19,20	-19,94		2,80		10,16
1.35G+1.50Q	9,42			-29,80	28,77			-26,69	-27,73		3,99		14,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-30,00	28,78			-26,82	-27,72		66,45		13,96
1.00G+1.00Q	6,77			-21,43	20,69			-19,20	-19,94		2,80		10,16
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,56	20,70			-19,28	-19,94		44,44		10,05
1.35G+1.05Q	8,59			-27,20	26,25			-24,36	-25,30		3,36		12,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,53	26,27			-24,57	-25,28		107,47		12,61
1.00G+0.70Q	6,22			-19,70	19,01			-17,64	-18,32		2,38		9,33
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,92	19,02			-17,78	-18,31		71,79		9,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 96, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 551	Τέλος: 510	Μέλος: 1270		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[551] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[510] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,97	14,67			-14,86	-14,96		1,19		7,81
Q	1,83			-5,18	5,45			-5,50	-5,55		1,17		2,91
1.35G+1.50Q	9,42			-26,64	27,97			-28,30	-28,53		3,35		14,91
ΣΣ:+x	5,86			-16,82	17,59			-16,66	-17,94		22,09		8,92
ΣΣ:+x	5,86			-16,30	17,19			-18,55	-17,54		-18,61		9,61
ΣΣ:+z	5,86			-16,80	17,57			-16,76	-17,92		11,08		8,95
ΣΣ:+z	5,86			-16,33	17,21			-18,45	-17,56		-7,60		9,57
ΣΣ:-x	5,86			-16,79	17,56			-16,80	-17,91		13,70		8,97
ΣΣ:-x	5,86			-16,33	17,22			-18,41	-17,57		-10,22		9,55
ΣΣ:-z	5,86			-16,84	17,59			-16,69	-17,94		25,83		8,93
ΣΣ:-z	5,86			-16,29	17,19			-18,53	-17,54		-22,34		9,59
				0,17	-0,22			-1,13	-0,22		-76,18		-1,13
				-0,14	0,18			0,94	0,18		63,48		0,94
1.00G+1.00Q	6,77			-19,16	20,12			-20,36	-20,52		2,35		10,72
1.00G+1.00Q	6,77			-19,16	20,12			-20,36	-20,52		2,35		10,72
1.35G+1.50Q	9,42			-26,64	27,97			-28,30	-28,53		3,35		14,91

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[551] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[510] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-26,77 -19,16	28,14 20,12			-27,46 -20,36	-28,37 -20,52		60,48 2,35		15,26 10,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-19,24 -24,30	20,22 25,52			-19,79 -25,83	-20,41 -26,03		40,44 2,82		10,96 13,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-24,52 -17,60	25,79 18,48			-24,42 -18,71	-25,76 -18,85		98,05 2,00		14,19 9,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,74	18,66			-17,76	-18,67		65,48		10,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 97, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 664(Προ)	Τέλος: 642	Μέλος: 1271	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[664] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[642] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,77			-3,02	-4,75		0,31		
Q	1,31				-0,20			-1,00	-1,63		0,03		
1.35G+1.50Q	6,87				-1,33			-5,58	-8,86		0,47		
ΣΣ: +x	4,29				-0,84			-3,49	-5,60		5,20		
ΣΣ: +x	4,29				-0,90			-3,56	-5,53		-4,54		
ΣΣ: +z	4,29				-0,82			-3,47	-5,61		9,84		
ΣΣ: +z	4,29				-0,91			-3,57	-5,52		-9,18		
ΣΣ: -x	4,29				-0,82			-3,47	-5,61		12,12		
ΣΣ: -x	4,29				-0,91			-3,57	-5,52		-11,46		
ΣΣ: -z	4,29				-0,83			-3,49	-5,60		8,49		
ΣΣ: -z	4,29				-0,90			-3,56	-5,53		-7,83		
								-0,01			2,84		
								0,01			-2,37		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,96			-4,02	-6,38		0,34		0,01
1.00G+1.00Q	4,95				-0,96			-4,02	-6,38		0,34		
1.35G+1.50Q	6,87				-1,33			-5,58	-8,86		0,47		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				-1,32			-5,57	-8,85		-1,66		
1.00G+1.00Q	4,95				-0,96			-4,02	-6,38		0,34		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				-0,96			-4,02	-6,38		-1,08		
1.35G+1.05Q	6,28				-1,24			-5,13	-8,13		0,45		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				-1,23			-5,11	-8,11		-3,09		
1.00G+0.70Q	4,55				-0,91			-3,72	-5,89		0,33		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,90			-3,71	-5,88		-2,03		

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 97, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 642	Τέλος: 624	Μέλος: 1272	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.			Υ Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[642] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[624] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			1,67	-0,26			-19,47	-13,83		1,23		1,67
Q	1,67			0,44	0,22			-6,41	-4,78		0,10		0,44
1.35G+1.50Q	8,60			2,91	-0,03			-35,90	-25,84		1,81		2,91
ΣΣ: +x	5,36			1,32	0,22			-21,89	-16,60		23,27		2,45
ΣΣ: +x	5,36			2,45	-0,53			-23,46	-15,84		-20,70		1,32
ΣΣ: +z	5,36			1,20	0,23			-22,01	-16,60		43,12		2,57
ΣΣ: +z	5,36			2,57	-0,53			-23,34	-15,84		-40,55		1,20
ΣΣ: -x	5,36			1,30	0,15			-22,19	-16,52		51,50		2,47
ΣΣ: -x	5,36			2,47	-0,46			-23,16	-15,92		-48,93		1,30
ΣΣ: -z	5,36			1,40	0,13			-22,12	-16,50		36,60		2,38
ΣΣ: -z	5,36			2,38	-0,44			-23,23	-15,94		-34,03		1,40
				0,16	0,18			0,69	0,18		12,10		0,69
				-0,13	-0,15			-0,57	-0,15		-10,09		-0,57
1.00G+1.00Q	6,19			2,11	-0,05			-25,88	-18,61		1,33		2,11
1.00G+1.00Q	6,19			2,11	-0,05			-25,88	-18,61		1,33		2,11
1.35G+1.50Q	8,60			2,91	-0,03			-35,90	-25,84		1,81		2,91
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			2,79	-0,16			-36,42	-25,98		-7,26		2,79
1.00G+1.00Q	6,19			2,11	-0,05			-25,88	-18,61		1,33		2,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			2,03	-0,13			-26,22	-18,70		-4,72		2,03
1.35G+1.05Q	7,85			2,71	-0,13			-33,01	-23,69		1,77		2,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			2,52	-0,35			-33,88	-23,91		-13,36		2,52
1.00G+0.70Q	5,69			1,98	-0,11			-23,96	-17,18		1,30		1,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			1,84	-0,26			-24,53	-17,32		-8,78		1,84

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 98, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 624	Τέλος: 673	Μέλος: 1273	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[624] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[673] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	8,77			-20,14	25,60			-24,45	-27,04		0,52		17,18
Q	2,89			-6,59	8,38			-8,42	-8,99		0,26		5,52
1.35G+1.50Q	16,18			-37,07	47,13			-45,64	-49,98		1,09		31,48
ΣΣ: +x	10,22			-24,21	30,10			-27,57	-31,84		4,58		19,75
ΣΣ: +x	10,22			-22,66	29,48			-29,75	-31,22		-3,29		20,13
ΣΣ: +z	10,22			-24,08	30,05			-27,72	-31,79		2,77		19,74
ΣΣ: +z	10,22			-22,78	29,53			-29,61	-31,27		-1,48		20,15
ΣΣ: -x	10,22			-23,90	29,98			-27,95	-31,72		3,18		19,76
ΣΣ: -x	10,22			-22,96	29,60			-29,37	-31,34		-1,89		20,12
ΣΣ: -z	10,22			-23,97	30,01			-27,84	-31,75		4,71		19,76
ΣΣ: -z	10,22			-22,89	29,56			-29,48	-31,31		-3,42		20,12
				0,69	-0,25			-0,84	-0,25		-54,16		0,69
				-0,58	0,21			0,70	0,21		45,14		0,70
1.00G+1.00Q	11,67			-26,73	33,98			-32,87	-36,02		0,78		22,70
1.00G+1.00Q	11,67			-26,73	33,98			-32,87	-36,02		0,78		22,70
1.35G+1.50Q	16,18			-37,07	47,13			-45,64	-49,98		1,09		31,48
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	16,18			-37,59	47,32			-45,01	-49,79		41,71		31,53
1.00G+1.00Q	11,67			-26,73	33,98			-32,87	-36,02		0,78		22,70
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	11,67			-27,07	34,10			-32,45	-35,90		27,86		22,74
1.35G+1.05Q	14,88			-34,10	43,36			-41,85	-45,94		0,97		28,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	14,88			-34,97	43,67			-40,80	-45,62		68,67		29,08
1.00G+0.70Q	10,80			-24,75	31,46			-30,34	-33,33		0,70		21,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	10,80			-25,33	31,68			-29,65	-33,12		45,83		21,11

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	9			0		
1.00G+1.00Q	12		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 99, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 673	Τέλος: 592	Μέλος: 1274	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[673] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[592] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-23,50	16,95			-10,70	-12,68		0,16		5,52
Q	1,83			-8,16	6,17			-4,14	-4,83		1,32		2,17
1.35G+1.50Q	9,42			-43,97	32,14			-20,66	-24,37		2,20		10,70
ΣΣ:+x	5,86			-28,66	20,28			-12,37	-15,34		65,60		6,80
ΣΣ:+x	5,86			-26,50	19,79			-13,17	-14,85		-64,04		6,40
ΣΣ:+z	5,86			-28,53	20,25			-12,41	-15,31		65,08		6,77
ΣΣ:+z	5,86			-26,63	19,82			-13,13	-14,88		-63,52		6,43
ΣΣ:-x	5,86			-28,30	20,20			-12,49	-15,26		71,83		6,73
ΣΣ:-x	5,86			-26,86	19,87			-13,05	-14,93		-70,27		6,47
ΣΣ:-z	5,86			-28,40	20,22			-12,46	-15,28		76,77		6,75
ΣΣ:-z	5,86			-26,76	19,85			-13,07	-14,91		-75,21		6,45
				-0,84	0,16			0,15	0,16		-96,62		-0,84
				0,70	-0,14			-0,12	-0,14		80,52		0,70
1.00G+1.00Q	6,77			-31,66	23,12			-14,84	-17,51		1,48		7,69
1.00G+1.00Q	6,77			-31,66	23,12			-14,84	-17,51		1,48		7,69
1.35G+1.50Q	9,42			-43,97	32,14			-20,66	-24,37		2,20		10,70
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-43,34	32,01			-20,76	-24,49		74,66		10,89
1.00G+1.00Q	6,77			-31,66	23,12			-14,84	-17,51		1,48		7,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-31,24	23,04			-14,91	-17,59		49,79		7,81
1.35G+1.05Q	8,59			-40,29	29,36			-18,79	-22,19		1,60		9,72
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-39,24	29,15			-18,97	-22,40		122,38		10,04
1.00G+0.70Q	6,22			-29,21	21,27			-13,60	-16,06		1,08		7,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-28,51	21,13			-13,72	-16,20		81,60		7,24

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	1			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 99, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 592	Τέλος: 572	Μέλος: 1275	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[592] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[572] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-11,79	14,13			-15,89	-15,50		1,09		8,38
Q	1,83			-4,51	5,28			-5,83	-5,72		1,38		3,08
1.35G+1.50Q	9,42			-22,68	27,00			-30,20	-29,50		3,54		15,93
ΣΣ:+x	5,86			-14,40	16,83			-18,76	-18,42		44,10		10,10
ΣΣ:+x	5,86			-13,69	16,71			-18,86	-18,30		-40,61		9,74
ΣΣ:+z	5,86			-14,37	16,82			-18,75	-18,41		29,20		10,10
ΣΣ:+z	5,86			-13,72	16,72			-18,87	-18,31		-25,71		9,75

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[592] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[572] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-14,30	16,81			-18,76	-18,40		35,53		10,06
ΣΣ:-x	5,86			-13,79	16,73			-18,85	-18,32		-32,05		9,79
ΣΣ:-z	5,86			-14,32	16,82			-18,78	-18,40		49,48		10,06
ΣΣ:-z	5,86			-13,77	16,73			-18,84	-18,31		-46,00		9,78
				0,11	0,02			0,24	0,02		-89,26		0,24
				-0,09	-0,02			-0,20	-0,02		74,38		-0,20
1.00G+1.00Q	6,77			-16,30	19,41			-21,73	-21,22		2,47		11,46
1.00G+1.00Q	6,77			-16,30	19,41			-21,73	-21,22		2,47		11,46
1.35G+1.50Q	9,42			-22,68	27,00			-30,20	-29,50		3,54		15,93
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-22,76	26,98			-30,39	-29,52		70,49		15,80
1.00G+1.00Q	6,77			-16,30	19,41			-21,73	-21,22		2,47		11,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-16,35	19,40			-21,85	-21,23		47,10		11,37
1.35G+1.05Q	8,59			-20,65	24,62			-27,58	-26,93		2,92		14,55
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-20,78	24,59			-27,88	-26,96		114,49		14,33
1.00G+0.70Q	6,22			-14,95	17,83			-19,97	-19,50		2,06		10,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-15,03	17,81			-20,18	-19,52		76,44		10,39

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 99, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 572	Τέλος: 552	Μέλος: 1276	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[572] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[552] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,79	15,12			-13,95	-14,51		1,52		7,35
Q	1,83			-5,80	5,60			-5,19	-5,40		1,45		2,75
1.35G+1.50Q	9,42			-30,02	28,82			-26,61	-27,68		4,22		14,06
ΣΣ:+x	5,85			-18,74	17,97			-16,28	-17,25		27,96		8,60
ΣΣ:+x	5,85			-18,64	17,88			-16,80	-17,16		-23,54		8,86
ΣΣ:+z	5,85			-18,75	17,96			-16,31	-17,25		8,18		8,62
ΣΣ:+z	5,85			-18,62	17,88			-16,77	-17,17		-3,76		8,85
ΣΣ:-x	5,85			-18,73	17,96			-16,32	-17,24		18,42		8,62
ΣΣ:-x	5,85			-18,64	17,88			-16,76	-17,17		-14,01		8,85
ΣΣ:-z	5,85			-18,72	17,97			-16,26	-17,25		36,26		8,60
ΣΣ:-z	5,85			-18,66	17,87			-16,82	-17,16		-31,85		8,87
				0,24				0,20			-86,30		0,24
				-0,20				-0,17			71,91		-0,20
1.00G+1.00Q	6,77			-21,59	20,72			-19,14	-19,90		2,96		10,11
1.00G+1.00Q	6,77			-21,59	20,72			-19,14	-19,90		2,96		10,11
1.35G+1.50Q	9,42			-30,02	28,82			-26,61	-27,68		4,22		14,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-30,20	28,82			-26,77	-27,68		68,94		13,89
1.00G+1.00Q	6,77			-21,59	20,72			-19,14	-19,90		2,96		10,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,71	20,73			-19,24	-19,90		46,11		10,00
1.35G+1.05Q	8,59			-27,41	26,29			-24,28	-25,25		3,57		12,82
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-27,71	26,30			-24,53	-25,24		111,44		12,54
1.00G+0.70Q	6,22			-19,85	19,04			-17,58	-18,29		2,53		9,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-20,05	19,05			-17,75	-18,28		74,44		9,10

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1 + \delta_2 - \delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 99, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 552	Τέλος: 511	Μέλος: 1277		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[552] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[511] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,37	14,48			-15,38	-15,15		1,34		7,85
Q	1,83			-4,98	5,38			-5,67	-5,62		1,37		2,92
1.35G+1.50Q	9,42			-25,52	27,62			-29,27	-28,88		3,87		14,98
ΣΣ: +x	5,86			-16,17	17,39			-17,22	-18,18		22,85		8,96
ΣΣ: +x	5,86			-15,55	16,95			-19,22	-17,74		-18,86		9,66
ΣΣ: +z	5,86			-16,12	17,36			-17,34	-18,15		24,94		9,00
ΣΣ: +z	5,86			-15,59	16,98			-19,10	-17,77		-20,96		9,62
ΣΣ: -x	5,86			-16,12	17,35			-17,40	-18,14		26,20		9,03
ΣΣ: -x	5,86			-15,60	16,99			-19,04	-17,78		-22,22		9,59
ΣΣ: -z	5,86			-16,17	17,38			-17,26	-18,17		25,16		8,98
ΣΣ: -z	5,86			-15,54	16,96			-19,18	-17,75		-21,18		9,64
				0,25	-0,25			-1,22	-0,25		-86,85		-1,22
				-0,21	0,21			1,02	0,21		72,38		1,02
1.00G+1.00Q	6,77			-18,35	19,86			-21,05	-20,77		2,71		10,77
1.00G+1.00Q	6,77			-18,35	19,86			-21,05	-20,77		2,71		10,77
1.35G+1.50Q	9,42			-25,52	27,62			-29,27	-28,88		3,87		14,98
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,71	27,81			-28,36	-28,69		69,01		15,34
1.00G+1.00Q	6,77			-18,35	19,86			-21,05	-20,77		2,71		10,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,48	19,99			-20,44	-20,64		46,14		11,01
1.35G+1.05Q	8,59			-23,28	25,20			-26,72	-26,35		3,25		13,66
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,59	25,51			-25,19	-26,04		111,82		14,27
1.00G+0.70Q	6,22			-16,86	18,25			-19,35	-19,08		2,30		9,89
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,07	18,45			-18,33	-18,88		74,68		10,30

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	4			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 100, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 665(Προ)	Τέλος: 643	Μέλος: 1278		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Χωρίς Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[665] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[643] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				-0,56			-2,79	-4,54		0,32		-2,79
Q	1,31				-0,14			-0,94	-1,57		0,03		-0,94
1.35G+1.50Q	6,87				-0,96			-5,18	-8,49		0,48		-5,18
ΣΣ: +x	4,29				-0,57			-3,20	-5,38		5,60		-3,32
ΣΣ: +x	4,29				-0,68			-3,32	-5,27		-4,92		-3,20
ΣΣ: +z	4,29				-0,57			-3,20	-5,38		9,26		-3,32
ΣΣ: +z	4,29				-0,68			-3,32	-5,27		-8,58		-3,20
ΣΣ: -x	4,29				-0,58			-3,21	-5,37		10,59		-3,31
ΣΣ: -x	4,29				-0,67			-3,31	-5,28		-9,91		-3,21
ΣΣ: -z	4,29				-0,59			-3,22	-5,36		8,02		-3,30
ΣΣ: -z	4,29				-0,67			-3,30	-5,29		-7,34		-3,22
					0,04			0,05	0,04		4,33		0,05
					-0,03			-0,04	-0,03		-3,61		-0,04
1.00G+1.00Q	4,95				-0,70			-3,73	-6,11		0,35		-3,73
1.00G+1.00Q	4,95				-0,70			-3,73	-6,11		0,35		-3,73
1.35G+1.50Q	6,87				-0,96			-5,18	-8,49		0,48		-5,18

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[665] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[643] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	6,87 4,95				-0,99 -0,70			-5,21 -3,73	-8,52 -6,11		-2,77 0,35		-5,21 -3,73
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	4,95 6,28				-0,72 -0,90			-3,75 -4,76	-6,13 -7,78		-1,81 0,47		-3,75 -4,76
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	6,28 4,55				-0,95 -0,65			-4,81 -3,45	-7,83 -5,64		-4,95 0,34		-4,81 -3,45
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				-0,69			-3,49	-5,68		-3,27		-3,49

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 7 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 7 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 100, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 643	Τέλος: 679	Μέλος: 1279	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[643] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[679] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-7,10	9,18				-4,48		1,16		2,21
Q	1,67			-2,45	3,33				-1,71		0,10		0,86
1.35G+1.50Q	8,60			-13,26	17,39				-8,61		1,72		4,27
ΣΣ: +x	5,36			-8,72	10,98				-5,47		23,14		2,75
ΣΣ: +x	5,36			-7,93	10,72				-5,21		-20,70		2,52
ΣΣ: +z	5,36			-8,76	10,99				-5,48		37,70		2,77
ΣΣ: +z	5,36			-7,89	10,70				-5,19		-35,27		2,51
ΣΣ: -x	5,36			-8,69	10,97				-5,46		41,75		2,75
ΣΣ: -x	5,36			-7,96	10,73				-5,22		-39,31		2,53
ΣΣ: -z	5,36			-8,66	10,96				-5,45		31,75		2,74
ΣΣ: -z	5,36			-7,99	10,74				-5,23		-29,31		2,54
				0,34	-0,11				-0,11		16,45		0,34
				-0,28	0,09				0,09		-13,71		-0,28
1.00G+1.00Q	6,19			-9,55	12,51				-6,19		1,26		3,07
1.00G+1.00Q	6,19			-9,55	12,51				-6,19		1,26		3,07
1.35G+1.50Q	8,60			-13,26	17,39				-8,61		1,72		4,27
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-13,51	17,47				-8,53		-10,62		4,20
1.00G+1.00Q	6,19			-9,55	12,51				-6,19		1,26		3,07
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-9,72	12,57				-6,13		-6,96		3,02
1.35G+1.05Q	7,85			-12,16	15,89				-7,84		1,68		3,88
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-12,58	16,03				-7,70		-18,89		3,76
1.00G+0.70Q	5,69			-8,82	11,51				-5,68		1,23		2,81
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-9,10	11,61				-5,58		-12,47		2,73

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 101, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 676	Τέλος: 593	Μέλος: 1280	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z	Y
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[676] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[593] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93				11,82			-18,60	-17,98		0,46		14,16
Q	1,83				4,39			-6,89	-6,67		1,39		5,26
1.35G+1.50Q	9,41				22,55			-35,46	-34,29		2,70		27,01
ΣΣ:+x	5,85				14,04			-21,95	-21,34		67,15		16,75
ΣΣ:+x	5,85				14,00			-22,15	-21,30		-64,92		16,84
ΣΣ:+z	5,85				14,04			-21,93	-21,34		58,18		16,75
ΣΣ:+z	5,85				14,00			-22,17	-21,30		-55,95		16,84
ΣΣ:-x	5,85				14,04			-21,96	-21,34		59,73		16,76
ΣΣ:-x	5,85				14,00			-22,15	-21,31		-57,50		16,83
ΣΣ:-z	5,85				14,03			-21,97	-21,33		69,79		16,76
ΣΣ:-z	5,85				14,01			-22,13	-21,31		-67,56		16,83
					-0,02			-0,13	-0,02		-98,31		-0,13
					0,02			0,11	0,02		81,93		0,11
1.00G+1.00Q	6,77				16,22			-25,50	-24,66		1,85		19,43
1.00G+1.00Q	6,77				16,22			-25,50	-24,66		1,85		19,43
1.35G+1.50Q	9,41				22,55			-35,46	-34,29		2,70		27,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,41				22,57			-35,36	-34,27		76,44		27,05
1.00G+1.00Q	6,77				16,22			-25,50	-24,66		1,85		19,43
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77				16,23			-25,43	-24,65		51,01		19,45
1.35G+1.05Q	8,59				20,57			-32,36	-31,29		2,08		24,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59				20,60			-32,19	-31,26		124,97		24,71
1.00G+0.70Q	6,22				14,90			-23,43	-22,66		1,43		17,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22				14,92			-23,32	-22,64		83,36		17,89

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 101, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 593	Τέλος: 573	Μέλος: 1281	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[593] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[573] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,72	15,53			-13,40	-14,10		1,22		6,66
Q	1,83			-6,59	5,77			-4,95	-5,23		1,43		2,48
1.35G+1.50Q	9,42			-33,80	29,63			-25,52	-26,87		3,79		12,71
ΣΣ:+x	5,86			-21,14	18,44			-15,81	-16,72		44,22		7,99
ΣΣ:+x	5,86			-20,89	18,41			-15,95	-16,69		-40,42		7,81
ΣΣ:+z	5,86			-21,15	18,44			-15,79	-16,73		26,76		8,00
ΣΣ:+z	5,86			-20,88	18,40			-15,97	-16,69		-22,97		7,80
ΣΣ:-x	5,86			-21,12	18,44			-15,81	-16,72		31,08		7,98
ΣΣ:-x	5,86			-20,91	18,41			-15,95	-16,70		-27,28		7,82
ΣΣ:-z	5,86			-21,12	18,44			-15,83	-16,72		46,22		7,97
ΣΣ:-z	5,86			-20,91	18,41			-15,92	-16,69		-42,43		7,84
				-0,11	0,08			0,35	0,08		-91,50		0,35
				0,09	-0,06			-0,29	-0,06		76,25		0,09
1.00G+1.00Q	6,77			-24,31	21,31			-18,36	-19,32		2,65		9,14
1.00G+1.00Q	6,77			-24,31	21,31			-18,36	-19,32		2,65		9,14
1.35G+1.50Q	9,42			-33,80	29,63			-25,52	-26,87		3,79		12,71
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-33,72	29,57			-25,79	-26,93		72,41		12,62
1.00G+1.00Q	6,77			-24,31	21,31			-18,36	-19,32		2,65		9,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-24,25	21,27			-18,53	-19,36		48,40		9,08
1.35G+1.05Q	8,59			-30,84	27,03			-23,29	-24,52		3,15		11,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-30,71	26,94			-23,74	-24,61		117,52		11,44
1.00G+0.70Q	6,22			-22,33	19,58			-16,87	-17,75		2,22		8,40
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,24	19,51			-17,16	-17,82		78,47		8,29

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 101, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 573	Τέλος: 553	Μέλος: 1282	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[573] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[553] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,48	14,09			-17,88	-15,55		1,70		6,55
Q	1,83			-4,97	5,22			-6,63	-5,78		1,53		2,45
1.35G+1.50Q	9,42			-25,65	26,85			-34,08	-29,66		4,58		12,52
ΣΣ:+x	5,86			-16,03	16,71			-21,12	-18,45		25,93		7,72
ΣΣ:+x	5,86			-15,90	16,69			-21,26	-18,43		-21,08		7,84
ΣΣ:+z	5,86			-16,05	16,71			-21,14	-18,46		6,24		7,83
ΣΣ:+z	5,86			-15,88	16,68			-21,25	-18,43		-1,40		7,72
ΣΣ:-x	5,86			-16,03	16,71			-21,12	-18,45		15,45		7,72
ΣΣ:-x	5,86			-15,90	16,69			-21,26	-18,43		-10,60		7,84
ΣΣ:-z	5,86			-16,01	16,71			-21,09	-18,46		32,88		7,71
ΣΣ:-z	5,86			-15,92	16,69			-21,29	-18,43		-28,04		7,84
				0,35	-0,07			-0,06	-0,07		-88,86		0,35
				-0,30	0,06			0,05	0,06		74,05		-0,30
1.00G+1.00Q	6,77			-18,45	19,31			-24,51	-21,33		3,22		9,00
1.00G+1.00Q	6,77			-18,45	19,31			-24,51	-21,33		3,22		9,00
1.35G+1.50Q	9,42			-25,65	26,85			-34,08	-29,66		4,58		12,52
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,92	26,91			-34,04	-29,61		71,22		12,41
1.00G+1.00Q	6,77			-18,45	19,31			-24,51	-21,33		3,22		9,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,63	19,35			-24,48	-21,30		47,65		8,93
1.35G+1.05Q	8,59			-23,42	24,50			-31,10	-27,06		3,89		11,42
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,86	24,59			-31,02	-26,98		114,96		11,23
1.00G+0.70Q	6,22			-16,96	17,74			-22,52	-19,60		2,76		8,27
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-17,25	17,80			-22,47	-19,54		76,81		8,15

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 101, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 553	Τέλος: 686	Μέλος: 1283	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,74	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[553] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[686] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,38	17,90				-11,78		1,70		14,06
Q	1,83			-6,82	6,64				-4,37		1,67		5,22
1.35G+1.50Q	9,41			-35,05	34,12				-22,46		4,81		26,81
ΣΣ:+x	5,85			-21,85	21,23				-13,98		23,44		16,69
ΣΣ:+x	5,85			-21,74	21,21				-13,96		-18,44		16,65
ΣΣ:+z	5,85			-21,83	21,22				-13,97		35,09		16,68
ΣΣ:+z	5,85			-21,76	21,21				-13,96		-30,09		16,65

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[553] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[686] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,85			-21,84	21,23				-13,98		35,58		16,69
ΣΣ:-x	5,85			-21,74	21,21				-13,96		-30,57		16,65
ΣΣ:-z	5,85			-21,88	21,23				-13,98		28,01		16,70
ΣΣ:-z	5,85			-21,71	21,20				-13,95		-23,00		16,63
				-0,10	0,02				0,02		-96,15		-0,10
				0,08	-0,01				-0,01		80,12		0,08
1.00G+1.00Q	6,77			-25,20	24,54				-16,15		3,37		19,28
1.00G+1.00Q	6,77			-25,20	24,54				-16,15		3,37		19,28
1.35G+1.50Q	9,41			-35,05	34,12				-22,46		4,81		26,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,41			-34,97	34,11				-22,48		76,92		26,83
1.00G+1.00Q	6,77			-25,20	24,54				-16,15		3,37		19,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-25,15	24,53				-16,16		51,45		19,30
1.35G+1.05Q	8,59			-31,98	31,14				-20,50		4,05		24,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-31,86	31,11				-20,52		124,24		24,51
1.00G+0.70Q	6,22			-23,16	22,55				-14,84		2,87		17,71
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-23,08	22,53				-14,86		83,00		17,74

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 102, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 666	Τέλος: 644	Μέλος: 1284	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[666] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[644] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,47			-1,67	-3,51		0,34		0,01
Q	1,31				0,19			-0,58	-1,24		0,05		0,01
1.35G+1.50Q	6,87			-0,01	0,93			-3,12	-6,60		0,54		0,03
ΣΣ:+x	4,29				0,64			-1,88	-4,20		7,87		
ΣΣ:+x	4,29				0,50			-2,03	-4,06		-7,13		0,03
ΣΣ:+z	4,29				0,64			-1,87	-4,21		8,28		
ΣΣ:+z	4,29				0,49			-2,04	-4,06		-7,54		0,03
ΣΣ:-x	4,29				0,63			-1,89	-4,19		8,19		
ΣΣ:-x	4,29				0,51			-2,02	-4,07		-7,46		0,03
ΣΣ:-z	4,29				0,62			-1,90	-4,19		8,15		
ΣΣ:-z	4,29				0,51			-2,02	-4,08		-7,41		0,03
					0,07			0,08	0,07		5,02		0,08
					-0,06			-0,06	-0,06		-4,18		-0,06
1.00G+1.00Q	4,95			-0,01	0,66			-2,25	-4,75		0,39		0,02
1.00G+1.00Q	4,95			-0,01	0,66			-2,25	-4,75		0,39		0,02
1.35G+1.50Q	6,87			-0,01	0,93			-3,12	-6,60		0,54		0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87			-0,01	0,87			-3,18	-6,66		-3,23		0,02
1.00G+1.00Q	4,95			-0,01	0,66			-2,25	-4,75		0,39		0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95			-0,01	0,63			-2,28	-4,79		-2,12		0,01
1.35G+1.05Q	6,28			-0,01	0,84			-2,86	-6,04		0,51		0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28			-0,01	0,75			-2,95	-6,13		-5,76		0,01
1.00G+0.70Q	4,55				0,61			-2,07	-4,38		0,38		0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,55			-2,14	-4,44		-3,81		0,01

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: $|\delta_{max}| = |\delta_1+\delta_2-\delta_0| < L/250$, $|\delta_2| < L/300$

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 102, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 644	Τέλος: 678	Μέλος: 1285		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[644] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[678] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-6,87	9,09				-4,52		1,11		2,24
Q	1,67			-2,39	3,30				-1,71		0,15		0,87
1.35G+1.50Q	8,60			-12,87	17,23				-8,68		1,72		4,33
ΣΣ: +x	5,36			-8,24	10,80				-5,44		27,50		2,73
ΣΣ: +x	5,36			-7,90	10,69				-5,32		-25,12		2,63
ΣΣ: +z	5,36			-8,25	10,80				-5,44		29,40		2,73
ΣΣ: +z	5,36			-7,89	10,68				-5,32		-27,02		2,62
ΣΣ: -x	5,36			-8,21	10,79				-5,43		28,04		2,72
ΣΣ: -x	5,36			-7,93	10,70				-5,33		-25,66		2,63
ΣΣ: -z	5,36			-8,21	10,79				-5,43		27,52		2,72
ΣΣ: -z	5,36			-7,93	10,70				-5,34		-25,14		2,64
				0,15	-0,05				-0,05		16,45		0,15
				-0,13	0,04				0,04		-13,71		-0,13
1.00G+1.00Q	6,19			-9,27	12,40				-6,24		1,26		3,11
1.00G+1.00Q	6,19			-9,27	12,40				-6,24		1,26		3,11
1.35G+1.50Q	8,60			-12,87	17,23				-8,68		1,72		4,33
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-12,99	17,27				-8,64		-10,61		4,29
1.00G+1.00Q	6,19			-9,27	12,40				-6,24		1,26		3,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-9,35	12,42				-6,21		-6,97		3,09
1.35G+1.05Q	7,85			-11,79	15,74				-7,91		1,66		3,94
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-11,99	15,81				-7,84		-18,91		3,88
1.00G+0.70Q	5,69			-8,55	11,40				-5,72		1,22		2,85
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-8,68	11,45				-5,68		-12,49		2,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 103, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 677	Τέλος: 594	Μέλος: 1286		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Ζ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[677] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[594] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93				11,75			-18,97	-18,03		0,86		14,00
Q	1,83				4,36			-7,03	-6,69		1,41		5,20
1.35G+1.50Q	9,40				22,41			-36,15	-34,38		3,27		26,70
ΣΣ: +x	5,85				13,95			-22,36	-21,40		63,68		16,55
ΣΣ: +x	5,85				13,91			-22,60	-21,36		-60,64		16,65
ΣΣ: +z	5,85				13,96			-22,34	-21,40		43,23		16,55
ΣΣ: +z	5,85				13,91			-22,62	-21,35		-40,18		16,66
ΣΣ: -x	5,85				13,95			-22,37	-21,40		39,18		16,56
ΣΣ: -x	5,85				13,91			-22,60	-21,36		-36,13		16,65
ΣΣ: -z	5,85				13,95			-22,38	-21,39		55,21		16,56
ΣΣ: -z	5,85				13,92			-22,58	-21,36		-52,16		16,64
					-0,02			-0,13	-0,02		-97,38		-0,13
					0,02			0,11	0,02		81,15		0,11
1.00G+1.00Q	6,76				16,12			-26,00	-24,72		2,26		19,20
1.00G+1.00Q	6,76				16,12			-26,00	-24,72		2,26		19,20
1.35G+1.50Q	9,40				22,41			-36,15	-34,38		3,27		26,70

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[677] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[594] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,40 6,76				22,43 16,12			-36,05 -26,00	-34,36 -24,72		76,30 2,26		26,74 19,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,76 8,58				16,13 20,45			-25,93 -32,99	-24,71 -31,37		50,95 2,64		19,23 24,36
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,58 6,21				20,47 14,81			-32,83 -23,89	-31,34 -22,72		124,36 1,84		24,43 17,64
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21				14,82			-23,78	-22,70		82,99		17,68

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 103, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 594	Τέλος: 574	Μέλος: 1287	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[594] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[574] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-18,31	15,67			-13,16	-13,96		1,39		6,48
Q	1,83			-6,79	5,82			-4,87	-5,18		1,47		2,42
1.35G+1.50Q	9,42			-34,90	29,89			-25,07	-26,61		4,07		12,39
ΣΣ: +x	5,85			-21,81	18,59			-15,54	-16,56		43,87		7,77
ΣΣ: +x	5,85			-21,61	18,57			-15,65	-16,53		-39,70		7,62
ΣΣ: +z	5,85			-21,83	18,60			-15,53	-16,56		23,55		7,78
ΣΣ: +z	5,85			-21,58	18,57			-15,66	-16,53		-19,38		7,61
ΣΣ: -x	5,85			-21,81	18,60			-15,54	-16,56		25,95		7,76
ΣΣ: -x	5,85			-21,61	18,57			-15,64	-16,53		-21,79		7,63
ΣΣ: -z	5,85			-21,79	18,59			-15,56	-16,56		42,06		7,75
ΣΣ: -z	5,85			-21,62	18,57			-15,63	-16,53		-37,89		7,64
				-0,14	0,08			0,36	0,08		-93,20		0,36
				0,11	-0,07			-0,30	-0,07		77,66		0,11
1.00G+1.00Q	6,77			-25,10	21,49			-18,03	-19,13		2,85		8,91
1.00G+1.00Q	6,77			-25,10	21,49			-18,03	-19,13		2,85		8,91
1.35G+1.50Q	9,42			-34,90	29,89			-25,07	-26,61		4,07		12,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-34,80 -25,10	29,83 21,49			-25,33 -18,03	-26,67 -19,13		73,97 2,85		12,30 8,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-25,03 -31,85	21,45 27,27			-18,21 -22,88	-19,18 -24,28		49,45 3,41		8,85 11,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-31,68 -23,06	27,17 19,75			-23,32 -16,57	-24,38 -17,58		119,91 2,41		11,16 8,18
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,95	19,68			-16,87	-17,65		80,08		8,09

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 103, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 574	Τέλος: 554	Μέλος: 1288	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[574] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[554] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,17	13,95			-18,39	-15,69		1,94		6,45
Q	1,83			-4,87	5,18			-6,81	-5,83		1,60		2,41
1.35G+1.50Q	9,42			-25,08	26,60			-35,04	-29,92		5,02		12,33
ΣΣ: +x	5,86			-15,65	16,55			-21,70	-18,61		24,94		7,59
ΣΣ: +x	5,86			-15,55	16,53			-21,88	-18,59		-19,54		7,72
ΣΣ: +z	5,86			-15,66	16,55			-21,72	-18,61		8,34		7,60
ΣΣ: +z	5,86			-15,54	16,53			-21,87	-18,59		-2,94		7,72
ΣΣ: -x	5,86			-15,65	16,55			-21,70	-18,61		15,86		7,59
ΣΣ: -x	5,86			-15,55	16,53			-21,88	-18,59		-10,46		7,72
ΣΣ: -z	5,86			-15,63	16,55			-21,68	-18,62		31,55		7,59
ΣΣ: -z	5,86			-15,57	16,52			-21,91	-18,59		-26,15		7,73
				0,36	-0,08			-0,10	-0,08		-90,12		0,36
				-0,30	0,06			0,09	0,06		75,10		0,09
1.00G+1.00Q	6,77			-18,04	19,13			-25,20	-21,51		3,54		8,86
1.00G+1.00Q	6,77			-18,04	19,13			-25,20	-21,51		3,54		8,86
1.35G+1.50Q	9,42			-25,08	26,60			-35,04	-29,92		5,02		12,33
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,35	26,66			-34,96	-29,86		72,61		12,23
1.00G+1.00Q	6,77			-18,04	19,13			-25,20	-21,51		3,54		8,86
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,22	19,17			-25,15	-21,48		48,60		8,80
1.35G+1.05Q	8,59			-22,89	24,27			-31,98	-27,30		4,30		11,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,34	24,36			-31,85	-27,20		116,95		11,08
1.00G+0.70Q	6,22			-16,57	17,57			-23,16	-19,77		3,06		8,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,88	17,64			-23,07	-19,70		78,16		8,03

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 103, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 554	Τέλος: 685	Μέλος: 1289	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,74	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ + Ζ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[554] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[685] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,93			-19,01	18,03				-11,72		2,16		13,93
Q	1,83			-7,05	6,69				-4,35		1,75		5,18
1.35G+1.50Q	9,40			-36,24	34,37				-22,36		5,54		26,57
ΣΣ: +x	5,85			-22,64	21,39				-13,92		8,06		16,56
ΣΣ: +x	5,85			-22,43	21,35				-13,88		-2,06		16,48
ΣΣ: +z	5,85			-22,62	21,38				-13,91		19,68		16,56
ΣΣ: +z	5,85			-22,45	21,36				-13,89		-13,68		16,49
ΣΣ: -x	5,85			-22,64	21,39				-13,92		11,13		16,56
ΣΣ: -x	5,85			-22,43	21,35				-13,88		-5,14		16,48
ΣΣ: -z	5,85			-22,67	21,39				-13,92		13,03		16,57
ΣΣ: -z	5,85			-22,41	21,35				-13,88		-7,03		16,47
				-0,09	0,01				0,01		-93,14		-0,09
				0,07	-0,01				-0,01		77,62		0,07
1.00G+1.00Q	6,76			-26,06	24,72				-16,08		3,91		19,11
1.00G+1.00Q	6,76			-26,06	24,72				-16,08		3,91		19,11
1.35G+1.50Q	9,40			-36,24	34,37				-22,36		5,54		26,57
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,40			-36,18	34,36				-22,37		75,39		26,60
1.00G+1.00Q	6,76			-26,06	24,72				-16,08		3,91		19,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,76			-26,02	24,71				-16,08		50,48		19,13
1.35G+1.05Q	8,58			-33,07	31,36				-20,40		4,75		24,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,58			-32,96	31,34				-20,41		121,18		24,29
1.00G+0.70Q	6,21			-23,95	22,71				-14,77		3,38		17,56
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,21			-23,87	22,70				-14,78		81,00		17,59

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	8			0		
1.00G+1.00Q	11		3			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 668	Τέλος: 645	Μέλος: 1290	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[668] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[645] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,90			-1,20	-3,08		0,14		0,11
Q	1,31				0,34			-0,42	-1,10		0,04		0,04
1.35G+1.50Q	6,87			-0,01	1,72			-2,24	-5,81		0,25		0,21
ΣΣ:+x	4,29				1,13			-1,34	-3,69		4,52		0,11
ΣΣ:+x	4,29				1,01			-1,47	-3,57		-4,21		0,14
ΣΣ:+z	4,29				1,14			-1,33	-3,70		3,96		0,11
ΣΣ:+z	4,29				1,00			-1,49	-3,56		-3,64		0,14
ΣΣ:-x	4,29				1,13			-1,34	-3,69		4,12		0,11
ΣΣ:-x	4,29				1,01			-1,48	-3,57		-3,80		0,14
ΣΣ:-z	4,29				1,12			-1,35	-3,69		4,56		0,12
ΣΣ:-z	4,29				1,01			-1,47	-3,58		-4,24		0,14
					0,06			0,06	0,06		-0,08		0,06
					-0,05			-0,05	-0,05		0,07		-0,05
1.00G+1.00Q	4,95				1,24			-1,62	-4,18		0,18		0,15
1.00G+1.00Q	4,95				1,24			-1,62	-4,18		0,18		0,15
1.35G+1.50Q	6,87			-0,01	1,72			-2,24	-5,81		0,25		0,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				1,68			-2,29	-5,85		0,31		0,20
1.00G+1.00Q	4,95				1,24			-1,62	-4,18		0,18		0,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				1,21			-1,65	-4,21		0,22		0,14
1.35G+1.05Q	6,28				1,57			-2,06	-5,31		0,23		0,19
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				1,50			-2,13	-5,39		0,33		0,17
1.00G+0.70Q	4,55				1,14			-1,49	-3,85		0,17		0,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				1,09			-1,54	-3,90		0,23		0,13

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 645	Τέλος: 625	Μέλος: 1291	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[645] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[625] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-4,47	6,58			-5,09	-6,99		0,49		0,31
Q	1,67			-1,45	2,27			-2,15	-2,73		0,16		0,08
1.35G+1.50Q	8,60			-8,21	12,28			-10,09	-13,53		0,90		0,53
ΣΣ:+x	5,36			-5,36	7,93			-5,66	-8,58		14,05		0,18
ΣΣ:+x	5,36			-5,02	7,49			-6,66	-8,13		-12,91		0,51
ΣΣ:+z	5,36			-5,38	7,95			-5,62	-8,60		12,13		0,17
ΣΣ:+z	5,36			-5,00	7,47			-6,70	-8,11		-10,99		0,52

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[645] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[625] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,36			-5,36	7,91			-5,71	-8,56		11,80		0,20
ΣΣ:-x	5,36			-5,03	7,51			-6,61	-8,15		-10,66		0,49
ΣΣ:-z	5,36			-5,34	7,90			-5,75	-8,54		12,81		0,21
ΣΣ:-z	5,36			-5,05	7,52			-6,58	-8,17		-11,68		0,48
				-0,22	0,32			0,75	0,32		-2,28		0,75
				0,19	-0,27			-0,62	-0,27		1,90		0,19
1.00G+1.00Q	6,19			-5,92	8,84			-7,23	-9,72		0,65		0,38
1.00G+1.00Q	6,19			-5,92	8,84			-7,23	-9,72		0,65		0,38
1.35G+1.50Q	8,60			-8,21	12,28			-10,09	-13,53		0,90		0,53
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-8,04	12,04			-10,65	-13,78		2,61		0,33
1.00G+1.00Q	6,19			-5,92	8,84			-7,23	-9,72		0,65		0,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-5,81	8,68			-7,61	-9,88		1,79		0,25
1.35G+1.05Q	7,85			-7,56	11,26			-9,12	-12,30		0,83		0,50
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-7,28	10,85			-10,06	-12,71		3,68		0,17
1.00G+0.70Q	5,69			-5,48	8,16			-6,59	-8,90		0,60		0,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-5,30	7,89			-7,22	-9,17		2,50		0,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 625	Τέλος: 610	Μέλος: 1292	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[625] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[610] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,71			-15,17	14,38			-13,62	-13,86		-0,02		6,79
Q	1,74			-5,41	5,27			-5,13	-5,18		0,25		2,57
1.35G+1.50Q	8,97			-28,59	27,31			-26,08	-26,48		0,36		13,01
ΣΣ:+x	5,58			-18,71	17,32			-15,18	-16,76		10,85		7,96
ΣΣ:+x	5,58			-17,03	16,71			-17,18	-16,14		-10,64		8,18
ΣΣ:+z	5,58			-18,64	17,29			-15,31	-16,72		5,30		7,97
ΣΣ:+z	5,58			-17,11	16,74			-17,05	-16,18		-5,10		8,17
ΣΣ:-x	5,58			-18,49	17,23			-15,50	-16,66		5,07		7,99
ΣΣ:-x	5,58			-17,26	16,80			-16,86	-16,24		-4,87		8,15
ΣΣ:-z	5,58			-18,55	17,26			-15,40	-16,69		8,84		7,99
ΣΣ:-z	5,58			-17,20	16,77			-16,96	-16,21		-8,63		8,15
				0,81	-0,28			-0,89	-0,28		-53,26		0,81
				-0,67	0,24			0,74	0,24		44,39		0,74
1.00G+1.00Q	6,45			-20,58	19,65			-18,75	-19,04		0,24		9,35
1.00G+1.00Q	6,45			-20,58	19,65			-18,75	-19,04		0,24		9,35
1.35G+1.50Q	8,97			-28,59	27,31			-26,08	-26,48		0,36		13,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,97			-29,19	27,53			-25,41	-26,26		40,31		13,04
1.00G+1.00Q	6,45			-20,58	19,65			-18,75	-19,04		0,24		9,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,45			-20,98	19,79			-18,30	-18,90		26,87		9,38
1.35G+1.05Q	8,18			-26,15	24,94			-23,77	-24,15		0,24		11,86
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,18			-27,16	25,30			-22,65	-23,79		66,82		11,91
1.00G+0.70Q	5,93			-18,95	18,07			-17,21	-17,48		0,16		8,58
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,93			-19,62	18,30			-16,46	-17,25		44,55		8,62

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 610	Τέλος: 595	Μέλος: 1293		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[610] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[595] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,58	14,46			-15,71	-15,17		1,31		7,58
Q	1,83			-5,15	5,40			-5,77	-5,60		1,27		2,79
1.35G+1.50Q	9,42			-26,05	27,62			-29,86	-28,89		3,68		14,42
ΣΣ:+x	5,86			-16,64	17,29			-18,27	-18,11		45,63		9,09
ΣΣ:+x	5,86			-15,66	17,03			-18,91	-17,84		-41,80		8,87
ΣΣ:+z	5,86			-16,61	17,29			-18,28	-18,10		23,73		9,08
ΣΣ:+z	5,86			-15,69	17,03			-18,91	-17,85		-19,90		8,87
ΣΣ:-x	5,86			-16,53	17,27			-18,32	-18,08		21,75		9,06
ΣΣ:-x	5,86			-15,77	17,05			-18,86	-17,87		-17,92		8,89
ΣΣ:-z	5,86			-16,56	17,27			-18,32	-18,08		35,16		9,07
ΣΣ:-z	5,86			-15,74	17,05			-18,86	-17,86		-31,32		8,89
				-0,47	0,11			0,18	0,11		-84,86		0,18
				0,39	-0,09			-0,15	-0,09		70,71		0,39
1.00G+1.00Q	6,77			-18,72	19,86			-21,47	-20,77		2,58		10,37
1.00G+1.00Q	6,77			-18,72	19,86			-21,47	-20,77		2,58		10,37
1.35G+1.50Q	9,42			-26,05	27,62			-29,86	-28,89		3,68		14,42
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,70	27,54			-29,99	-28,97		67,32		14,53
1.00G+1.00Q	6,77			-18,72	19,86			-21,47	-20,77		2,58		10,37
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,49	19,80			-21,57	-20,83		45,01		10,44
1.35G+1.05Q	8,59			-23,73	25,19			-27,26	-26,36		3,10		13,17
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-23,15	25,05			-27,49	-26,50		109,17		13,34
1.00G+0.70Q	6,22			-17,18	18,24			-19,74	-19,09		2,20		9,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,79	18,15			-19,90	-19,18		72,91		9,65

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 595	Τέλος: 575	Μέλος: 1294		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[595] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[575] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,97	14,86			-14,71	-14,77		1,85		7,38
Q	1,83			-5,53	5,51			-5,45	-5,49		1,49		2,76
1.35G+1.50Q	9,42			-28,51	28,33			-28,04	-28,17		4,73		14,10
ΣΣ:+x	5,86			-17,88	17,65			-17,36	-17,55		37,64		8,81
ΣΣ:+x	5,86			-17,60	17,58			-17,52	-17,48		-32,52		8,71
ΣΣ:+z	5,86			-17,87	17,65			-17,36	-17,55		17,77		8,81
ΣΣ:+z	5,86			-17,61	17,59			-17,51	-17,48		-12,65		8,71
ΣΣ:-x	5,86			-17,85	17,64			-17,38	-17,54		20,52		8,81
ΣΣ:-x	5,86			-17,63	17,59			-17,50	-17,49		-15,40		8,71
ΣΣ:-z	5,86			-17,85	17,64			-17,38	-17,54		34,96		8,82
ΣΣ:-z	5,86			-17,63	17,59			-17,49	-17,49		-29,84		8,70
				-0,14	0,07			0,28	0,07		-88,90		0,28
				0,12	-0,06			-0,23	-0,06		74,08		0,12
1.00G+1.00Q	6,77			-20,51	20,37			-20,16	-20,26		3,34		10,14
1.00G+1.00Q	6,77			-20,51	20,37			-20,16	-20,26		3,34		10,14
1.35G+1.50Q	9,42			-28,51	28,33			-28,04	-28,17		4,73		14,10

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[595] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[575] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-28,41 -20,51	28,28 20,37			-28,25 -20,16	-28,22 -20,26		71,40 3,34		14,05 10,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-20,44 -26,02	20,34 25,85			-20,30 -25,58	-20,29 -25,70		47,79 4,06		10,10 12,86
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-25,85 -18,85	25,76 18,72			-25,93 -18,53	-25,79 -18,61		115,18 2,89		12,77 9,31
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,73	18,66			-18,76	-18,67		76,97		9,25

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 575	Τέλος: 555	Μέλος: 1295	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[575] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[555] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,70	14,73			-15,22	-14,90		2,46		7,26
Q	1,83			-5,45	5,47			-5,62	-5,53		1,66		2,71
1.35G+1.50Q	9,42			-28,03	28,09			-28,98	-28,41		5,81		13,87
ΣΣ: +x	5,86			-17,50	17,49			-17,95	-17,69		27,44		8,66
ΣΣ: +x	5,86			-17,36	17,45			-18,11	-17,65		-20,93		8,58
ΣΣ: +z	5,86			-17,50	17,49			-17,96	-17,69		13,73		8,65
ΣΣ: +z	5,86			-17,36	17,45			-18,10	-17,65		-7,23		8,58
ΣΣ: -x	5,86			-17,49	17,48			-17,96	-17,68		20,05		8,58
ΣΣ: -x	5,86			-17,37	17,45			-18,10	-17,65		-13,55		8,66
ΣΣ: -z	5,86			-17,48	17,48			-17,95	-17,68		33,72		8,57
ΣΣ: -z	5,86			-17,38	17,45			-18,11	-17,65		-27,22		8,66
				0,27	-0,04			0,06	-0,04		-85,90		0,27
				-0,23	0,03			-0,05	0,03		71,58		-0,23
1.00G+1.00Q	6,77			-20,15	20,20			-20,84	-20,43		4,12		9,98
1.00G+1.00Q	6,77			-20,15	20,20			-20,84	-20,43		4,12		9,98
1.35G+1.50Q	9,42			-28,03	28,09			-28,98	-28,41		5,81		13,87
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,23	28,12			-29,02	-28,38		70,24		13,75
1.00G+1.00Q	6,77			-20,15	20,20			-20,84	-20,43		4,12		9,98
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,29	20,22			-20,87	-20,41		47,07		9,89
1.35G+1.05Q	8,59			-25,57	25,63			-26,45	-25,92		5,07		12,65
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,91	25,67			-26,52	-25,88		112,44		12,45
1.00G+0.70Q	6,22			-18,52	18,56			-19,16	-18,77		3,62		9,16
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,75	18,59			-19,20	-18,74		75,20		9,02

Ελεγχoi Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 104, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 555	Τέλος: 512	Μέλος: 1296	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[555] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[512] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,26	15,00			-14,13	-14,63		2,09		7,53
Q	1,83			-5,64	5,56			-5,29	-5,44		1,54		2,79
1.35G+1.50Q	9,42			-29,06	28,59			-27,00	-27,91		5,14		14,35
ΣΣ: +x	5,86			-18,19	17,87			-16,35	-17,44		20,60		8,76
ΣΣ: +x	5,86			-17,97	17,69			-17,20	-17,26		-14,94		9,08
ΣΣ: +z	5,86			-18,18	17,86			-16,42	-17,42		16,08		8,80
ΣΣ: +z	5,86			-17,98	17,71			-17,12	-17,27		-10,41		9,05
ΣΣ: -x	5,86			-18,17	17,85			-16,47	-17,41		21,88		8,81
ΣΣ: -x	5,86			-17,99	17,72			-17,08	-17,28		-16,21		9,03
ΣΣ: -z	5,86			-18,19	17,86			-16,41	-17,43		29,57		8,78
ΣΣ: -z	5,86			-17,97	17,71			-17,14	-17,27		-23,90		9,06
				0,11	-0,13			-0,69	-0,13		-79,26		-0,69
				-0,09	0,11			0,58	0,11		66,05		0,58
1.00G+1.00Q	6,77			-20,90	20,56			-19,42	-20,07		3,64		10,32
1.00G+1.00Q	6,77			-20,90	20,56			-19,42	-20,07		3,64		10,32
1.35G+1.50Q	9,42			-29,06	28,59			-27,00	-27,91		5,14		14,35
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,14	28,69			-26,49	-27,81		64,59		14,56
1.00G+1.00Q	6,77			-20,90	20,56			-19,42	-20,07		3,64		10,32
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,95	20,63			-19,07	-20,00		43,27		10,46
1.35G+1.05Q	8,59			-26,52	26,09			-24,63	-25,46		4,44		13,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,66	26,26			-23,76	-25,29		103,52		13,45
1.00G+0.70Q	6,22			-19,21	18,90			-17,83	-18,44		3,17		9,48
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,30	19,01			-17,25	-18,32		69,22		9,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 669	Τέλος: 646	Μέλος: 1297	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[669] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[646] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,63			-1,49	-3,35		-0,26		0,05
Q	1,31				0,25			-0,51	-1,19		-0,03		0,02
1.35G+1.50Q	6,87				1,22			-2,79	-6,31		-0,40		0,10
ΣΣ: +x	4,29				0,80			-1,69	-4,00		3,05		0,05
ΣΣ: +x	4,29				0,70			-1,81	-3,89		-3,61		0,07
ΣΣ: +z	4,29				0,81			-1,68	-4,01		2,11		0,05
ΣΣ: +z	4,29				0,69			-1,82	-3,89		-2,67		0,08
ΣΣ: -x	4,29				0,81			-1,69	-4,00		1,62		0,05
ΣΣ: -x	4,29				0,70			-1,81	-3,89		-2,18		0,07
ΣΣ: -z	4,29				0,80			-1,70	-3,99		2,18		0,05
ΣΣ: -z	4,29				0,71			-1,80	-3,90		-2,73		0,07
					0,05			0,06	0,05		-5,83		0,06
					-0,04			-0,05	-0,04		4,86		-0,05
1.00G+1.00Q	4,95				0,88			-2,01	-4,54		-0,29		0,07
1.00G+1.00Q	4,95				0,88			-2,01	-4,54		-0,29		0,07
1.35G+1.50Q	6,87				1,22			-2,79	-6,31		-0,40		0,10
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				1,18			-2,83	-6,35		3,98		0,09
1.00G+1.00Q	4,95				0,88			-2,01	-4,54		-0,29		0,07
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				0,85			-2,04	-4,57		2,62		0,07
1.35G+1.05Q	6,28				1,11			-2,55	-5,77		-0,38		0,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				1,04			-2,63	-5,84		6,90		0,08
1.00G+0.70Q	4,55				0,80			-1,85	-4,18		-0,28		0,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,76			-1,90	-4,23		4,58		0,06

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 646	Τέλος: 626	Μέλος: 1298	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[646] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[626] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			-2,15	4,30			-9,59	-9,26		-0,96		-9,59
Q	1,67			-0,75	1,58			-3,53	-3,42		-0,08		-3,53
1.35G+1.50Q	8,60			-4,03	8,17			-18,23	-17,64		-1,41		-18,23
ΣΣ:+x	5,36			-2,55	5,20			-11,06	-11,08		9,71		-11,64
ΣΣ:+x	5,36			-2,50	4,99			-11,64	-10,87		-11,71		-11,06
ΣΣ:+z	5,36			-2,56	5,21			-11,01	-11,10		6,27		-11,69
ΣΣ:+z	5,36			-2,50	4,97			-11,69	-10,85		-8,27		-11,01
ΣΣ:-x	5,36			-2,57	5,20			-11,06	-11,08		5,16		-11,64
ΣΣ:-x	5,36			-2,49	4,99			-11,64	-10,87		-7,16		-11,06
ΣΣ:-z	5,36			-2,56	5,19			-11,09	-11,07		7,38		-11,61
ΣΣ:-z	5,36			-2,50	5,00			-11,61	-10,88		-9,38		-11,09
				0,02	0,13			0,40	0,13		-23,60		0,40
				-0,01	-0,11			-0,34	-0,11		19,67		-0,34
1.00G+1.00Q	6,19			-2,90	5,88			-13,11	-12,69		-1,03		-13,11
1.00G+1.00Q	6,19			-2,90	5,88			-13,11	-12,69		-1,03		-13,11
1.35G+1.50Q	8,60			-4,03	8,17			-18,23	-17,64		-1,41		-18,23
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			-4,05	8,08			-18,53	-17,74		16,29		-18,53
1.00G+1.00Q	6,19			-2,90	5,88			-13,11	-12,69		-1,03		-13,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			-2,91	5,82			-13,31	-12,75		10,77		-13,31
1.35G+1.05Q	7,85			-3,69	7,47			-16,64	-16,10		-1,37		-16,64
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			-3,72	7,30			-17,15	-16,26		28,13		-17,15
1.00G+0.70Q	5,69			-2,68	5,41			-12,05	-11,66		-1,01		-12,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			-2,69	5,30			-12,39	-11,77		18,66		-12,39

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 626	Τέλος: 611	Μέλος: 1299	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	α0γ = 1,00	α0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[626] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[611] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-16,64	15,26			-13,96	-14,37		-1,17		6,92
Q	1,83			-5,95	5,61			-5,28	-5,39		0,06		2,64
1.35G+1.50Q	9,42			-31,39	29,02			-26,77	-27,48		-1,49		13,30
ΣΣ:+x	5,86			-20,00	18,21			-16,09	-17,21		15,86		8,13
ΣΣ:+x	5,86			-19,24	17,92			-17,11	-16,92		-18,16		8,35
ΣΣ:+z	5,86			-20,00	18,20			-16,15	-17,20		8,46		8,14
ΣΣ:+z	5,86			-19,23	17,93			-17,06	-16,93		-10,76		8,34

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[626] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[611] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-19,95	18,18			-16,24	-17,18		8,01		8,16
ΣΣ:-x	5,86			-19,28	17,95			-16,97	-16,95		-10,31		8,31
ΣΣ:-z	5,86			-19,95	18,19			-16,19	-17,19		13,23		8,16
ΣΣ:-z	5,86			-19,28	17,94			-17,02	-16,94		-15,53		8,32
				0,48	-0,18			-0,58	-0,18		-51,46		0,48
				-0,40	0,15			0,49	0,15		42,88		0,49
1.00G+1.00Q	6,77			-22,59	20,87			-19,24	-19,76		-1,11		9,56
1.00G+1.00Q	6,77			-22,59	20,87			-19,24	-19,76		-1,11		9,56
1.35G+1.50Q	9,42			-31,39	29,02			-26,77	-27,48		-1,49		13,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-31,75	29,15			-26,34	-27,35		37,11		13,34
1.00G+1.00Q	6,77			-22,59	20,87			-19,24	-19,76		-1,11		9,56
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-22,83	20,96			-18,95	-19,67		24,62		9,58
1.35G+1.05Q	8,59			-28,71	26,50			-24,40	-25,06		-1,52		12,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-29,31	26,72			-23,67	-24,84		62,81		12,18
1.00G+0.70Q	6,22			-20,81	19,19			-17,66	-18,14		-1,13		8,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-21,20	19,34			-17,17	-17,99		41,76		8,81

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 611	Τέλος: 596	Μέλος: 1300	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ =1,00	Kz = 1,00	a0γ =1,00	a0z =1,00	β0γ =1,00 β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[611] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[596] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-13,37	14,39			-15,91	-15,24		1,72		7,59
Q	1,83			-5,05	5,37			-5,86	-5,63		1,30		2,80
1.35G+1.50Q	9,42			-25,62	27,48			-30,26	-29,02		4,26		14,44
ΣΣ:+x	5,86			-16,21	17,18			-18,53	-18,16		34,85		9,05
ΣΣ:+x	5,86			-15,57	16,97			-19,14	-17,96		-30,17		8,92
ΣΣ:+z	5,86			-16,24	17,19			-18,49	-18,17		18,88		9,06
ΣΣ:+z	5,86			-15,54	16,96			-19,17	-17,94		-14,20		8,92
ΣΣ:-x	5,86			-16,21	17,18			-18,53	-18,16		19,17		9,05
ΣΣ:-x	5,86			-15,57	16,97			-19,14	-17,95		-14,49		8,92
ΣΣ:-z	5,86			-16,18	17,16			-18,58	-18,14		30,29		9,05
ΣΣ:-z	5,86			-15,60	16,99			-19,09	-17,97		-25,61		8,92
				-0,38	0,09			0,15	0,09		-73,83		0,15
				0,32	-0,07			-0,13	-0,07		61,52		0,32
1.00G+1.00Q	6,77			-18,41	19,76			-21,76	-20,87		3,01		10,39
1.00G+1.00Q	6,77			-18,41	19,76			-21,76	-20,87		3,01		10,39
1.35G+1.50Q	9,42			-25,62	27,48			-30,26	-29,02		4,26		14,44
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-25,33	27,41			-30,37	-29,09		59,63		14,53
1.00G+1.00Q	6,77			-18,41	19,76			-21,76	-20,87		3,01		10,39
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-18,22	19,71			-21,84	-20,92		39,93		10,44
1.35G+1.05Q	8,59			-23,34	25,06			-27,62	-26,49		3,68		13,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-22,87	24,95			-27,81	-26,60		95,96		13,32
1.00G+0.70Q	6,22			-16,90	18,15			-20,00	-19,18		2,62		9,55
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-16,58	18,07			-20,13	-19,26		64,15		9,64

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 596	Τέλος: 576	Μέλος: 1301		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[596] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[576] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,05	14,88			-14,65	-14,75		2,75		7,37
Q	1,83			-5,56	5,52			-5,43	-5,48		1,60		2,75
1.35G+1.50Q	9,42			-28,65	28,37			-27,93	-28,13		6,12		14,08
ΣΣ:+x	5,86			-18,02	17,68			-17,29	-17,53		30,69		8,84
ΣΣ:+x	5,86			-17,63	17,60			-17,45	-17,45		-23,65		8,66
ΣΣ:+z	5,86			-18,00	17,68			-17,28	-17,53		15,45		8,82
ΣΣ:+z	5,86			-17,66	17,60			-17,46	-17,45		-8,41		8,68
ΣΣ:-x	5,86			-17,97	17,67			-17,29	-17,52		19,57		8,83
ΣΣ:-x	5,86			-17,68	17,61			-17,45	-17,46		-12,53		8,68
ΣΣ:-z	5,86			-17,99	17,67			-17,31	-17,52		32,16		8,84
ΣΣ:-z	5,86			-17,66	17,61			-17,43	-17,46		-25,12		8,66
				-0,11	0,06			0,23	0,06		-79,93		0,23
				0,09	-0,05			-0,19	-0,05		66,61		0,09
1.00G+1.00Q	6,77			-20,61	20,40			-20,09	-20,23		4,35		10,13
1.00G+1.00Q	6,77			-20,61	20,40			-20,09	-20,23		4,35		10,13
1.35G+1.50Q	9,42			-28,65	28,37			-27,93	-28,13		6,12		14,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-28,57	28,33			-28,11	-28,17		66,07		14,04
1.00G+1.00Q	6,77			-20,61	20,40			-20,09	-20,23		4,35		10,13
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-20,55	20,37			-20,20	-20,26		44,32		10,10
1.35G+1.05Q	8,59			-26,15	25,89			-25,49	-25,67		5,40		12,85
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,01	25,81			-25,78	-25,74		105,32		12,77
1.00G+0.70Q	6,22			-18,94	18,75			-18,46	-18,59		3,87		9,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,84	18,70			-18,65	-18,63		70,49		9,25

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 576	Τέλος: 556	Μέλος: 1302		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[576] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[556] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-14,64	14,70			-15,34	-14,93		2,87		7,23
Q	1,83			-5,43	5,46			-5,67	-5,54		1,70		2,70
1.35G+1.50Q	9,42			-27,91	28,03			-29,21	-28,47		6,43		13,81
ΣΣ:+x	5,86			-17,44	17,45			-18,10	-17,72		29,12		8,53
ΣΣ:+x	5,86			-17,28	17,41			-18,25	-17,68		-21,76		8,64
ΣΣ:+z	5,86			-17,44	17,45			-18,12	-17,72		14,28		8,63
ΣΣ:+z	5,86			-17,27	17,41			-18,23	-17,68		-6,91		8,53
ΣΣ:-x	5,86			-17,44	17,45			-18,10	-17,72		20,79		8,53
ΣΣ:-x	5,86			-17,28	17,41			-18,25	-17,68		-13,42		8,64
ΣΣ:-z	5,86			-17,42	17,45			-18,06	-17,72		35,10		8,53
ΣΣ:-z	5,86			-17,29	17,41			-18,28	-17,68		-27,74		8,64
				0,23	-0,04			0,01	-0,04		-81,04		0,23
				-0,19	0,03			-0,01	0,03		67,54		-0,19
1.00G+1.00Q	6,77			-20,07	20,16			-21,01	-20,47		4,57		9,93
1.00G+1.00Q	6,77			-20,07	20,16			-21,01	-20,47		4,57		9,93
1.35G+1.50Q	9,42			-27,91	28,03			-29,21	-28,47		6,43		13,81

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[576] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[556] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,42 6,77			-28,08 -20,07	28,06 20,16			-29,22 -21,01	-28,44 -20,47		67,21 4,57		13,72 9,93
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,77 8,59			-20,19 -25,47	20,18 25,58			-21,02 -26,66	-20,45 -25,97		45,10 5,66		9,87 12,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,59 6,22			-25,76 -18,44	25,62 18,52			-26,68 -19,31	-25,93 -18,81		106,97 4,06		12,45 9,12
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,63	18,55			-19,32	-18,78		71,60		9,02

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 105, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 556	Τέλος: 513	Μέλος: 1303	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,72	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[556] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[513] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,39	15,06			-13,95	-14,58		1,48		7,55
Q	1,83			-5,69	5,58			-5,21	-5,42		1,31		2,80
1.35G+1.50Q	9,42			-29,31	28,69			-26,65	-27,81		3,97		14,40
ΣΣ: +x	5,86			-18,33	17,90			-16,27	-17,34		27,67		8,82
ΣΣ: +x	5,86			-18,13	17,79			-16,85	-17,23		-23,45		9,09
ΣΣ: +z	5,86			-18,31	17,89			-16,31	-17,34		15,03		8,84
ΣΣ: +z	5,86			-18,16	17,79			-16,81	-17,24		-10,81		9,06
ΣΣ: -x	5,86			-18,33	17,89			-16,33	-17,34		20,72		8,86
ΣΣ: -x	5,86			-18,13	17,80			-16,79	-17,24		-16,50		9,05
ΣΣ: -z	5,86			-18,36	17,90			-16,30	-17,34		32,45		8,84
ΣΣ: -z	5,86			-18,10	17,79			-16,82	-17,23		-28,23		9,07
				0,03	-0,09			-0,52	-0,09		-69,65		-0,52
				-0,02	0,08			0,43	0,08		58,04		0,43
1.00G+1.00Q	6,77			-21,08	20,63			-19,16	-20,00		2,79		10,35
1.00G+1.00Q	6,77			-21,08	20,63			-19,16	-20,00		2,79		10,35
1.35G+1.50Q	9,42			-29,31	28,69			-26,65	-27,81		3,97		14,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,33	28,76			-26,27	-27,74		56,21		14,58
1.00G+1.00Q	6,77			-21,08	20,63			-19,16	-20,00		2,79		10,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,09	20,68			-18,91	-19,95		37,62		10,47
1.35G+1.05Q	8,59			-26,75	26,18			-24,31	-25,37		3,37		13,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,78	26,30			-23,66	-25,26		90,44		13,44
1.00G+0.70Q	6,22			-19,37	18,96			-17,60	-18,37		2,40		9,51
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-19,39	19,04			-17,17	-18,29		60,44		9,72

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 670	Τέλος: 647	Μέλος: 1304	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=0,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[670] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[647] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,63				0,44			-1,70	-3,55		-0,70		0,03
Q	1,31				0,19			-0,57	-1,24		-0,12		0,01
1.35G+1.50Q	6,87				0,88			-3,16	-6,65		-1,12		0,06
ΣΣ: +x	4,29				0,56			-1,96	-4,20		5,24		0,03
ΣΣ: +x	4,29				0,50			-2,02	-4,14		-6,75		0,04
ΣΣ: +z	4,29				0,57			-1,95	-4,20		3,61		0,03
ΣΣ: +z	4,29				0,50			-2,03	-4,13		-5,12		0,04
ΣΣ: -x	4,29				0,56			-1,96	-4,20		2,48		0,03
ΣΣ: -x	4,29				0,50			-2,02	-4,14		-3,99		0,04
ΣΣ: -z	4,29				0,56			-1,96	-4,19		3,42		0,03
ΣΣ: -z	4,29				0,51			-2,02	-4,14		-4,93		0,04
					0,03			0,04	0,03		-8,67		0,04
					-0,03			-0,03	-0,03		7,22		-0,03
1.00G+1.00Q	4,95				0,63			-2,28	-4,79		-0,81		0,04
1.00G+1.00Q	4,95				0,63			-2,28	-4,79		-0,81		0,04
1.35G+1.50Q	6,87				0,88			-3,16	-6,65		-1,12		0,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	6,87				0,85			-3,19	-6,68		5,38		0,05
1.00G+1.00Q	4,95				0,63			-2,28	-4,79		-0,81		0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	4,95				0,61			-2,30	-4,81		3,52		0,04
1.35G+1.05Q	6,28				0,79			-2,90	-6,09		-1,06		0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,28				0,75			-2,95	-6,13		9,77		0,05
1.00G+0.70Q	4,55				0,57			-2,10	-4,42		-0,78		0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,55				0,54			-2,14	-4,44		6,44		0,03

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 4 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 4 [mm]
G	0			0		
1.00G+1.00Q	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 647	Τέλος: 627	Μέλος: 1305	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=2,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[647] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[627] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,52			1,51	1,31			-14,90	-12,25		-2,59		1,70
Q	1,67			0,41	0,64			-5,18	-4,36		-0,44		0,52
1.35G+1.50Q	8,60			2,65	2,73			-27,89	-23,09		-4,16		3,08
ΣΣ: +x	5,36			1,63	1,67			-17,33	-14,48		16,52		1,88
ΣΣ: +x	5,36			1,79	1,58			-17,66	-14,39		-22,15		2,05
ΣΣ: +z	5,36			1,63	1,67			-17,30	-14,48		10,97		1,87
ΣΣ: +z	5,36			1,79	1,59			-17,69	-14,39		-16,60		2,05
ΣΣ: -x	5,36			1,65	1,67			-17,32	-14,48		8,14		1,89
ΣΣ: -x	5,36			1,78	1,59			-17,67	-14,39		-13,77		2,03
ΣΣ: -z	5,36			1,66	1,67			-17,35	-14,47		11,54		1,90
ΣΣ: -z	5,36			1,77	1,59			-17,64	-14,40		-17,18		2,02
				0,17	-0,01			0,13	-0,01		-33,24		0,17
				-0,14	0,01			-0,11	0,01		27,70		-0,14
1.00G+1.00Q	6,19			1,92	1,95			-20,09	-16,62		-3,03		2,22
1.00G+1.00Q	6,19			1,92	1,95			-20,09	-16,62		-3,03		2,22
1.35G+1.50Q	8,60			2,65	2,73			-27,89	-23,09		-4,16		3,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	8,60			2,52	2,74			-27,99	-23,08		20,77		2,95
1.00G+1.00Q	6,19			1,92	1,95			-20,09	-16,62		-3,03		2,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,19			1,83	1,96			-20,15	-16,61		13,59		2,14
1.35G+1.05Q	7,85			2,47	2,44			-25,56	-21,12		-3,96		2,84
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	7,85			2,25	2,46			-25,73	-21,11		37,59		2,64
1.00G+0.70Q	5,69			1,80	1,76			-18,53	-15,31		-2,90		2,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	5,69			1,65	1,77			-18,64	-15,30		24,80		1,93

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 10 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 10 [mm]
G	-1			0		
1.00G+1.00Q	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 627	Τέλος: 612	Μέλος: 1306	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[627] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[612] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-17,88	15,55			-13,48	-14,08		-3,48		6,54
Q	1,83			-6,36	5,71			-5,12	-5,29		-0,53		2,51
1.35G+1.50Q	9,42			-33,69	29,55			-25,88	-26,95		-5,50		12,59
ΣΣ: +x	5,86			-21,32	18,46			-15,91	-16,78		14,28		7,91
ΣΣ: +x	5,86			-20,81	18,35			-16,17	-16,67		-21,80		7,69
ΣΣ: +z	5,86			-21,32	18,46			-15,91	-16,79		7,53		7,89
ΣΣ: +z	5,86			-20,81	18,34			-16,17	-16,67		-15,04		7,70
ΣΣ: -x	5,86			-21,29	18,46			-15,91	-16,78		8,14		7,87
ΣΣ: -x	5,86			-20,84	18,35			-16,17	-16,67		-15,66		7,72
ΣΣ: -z	5,86			-21,28	18,46			-15,91	-16,78		13,22		7,88
ΣΣ: -z	5,86			-20,85	18,35			-16,17	-16,68		-20,73		7,72
				0,18	-0,08			-0,30	-0,08		-51,70		0,18
				-0,15	0,07			0,25	0,07		43,09		0,25
1.00G+1.00Q	6,77			-24,25	21,26			-18,60	-19,37		-4,02		9,05
1.00G+1.00Q	6,77			-24,25	21,26			-18,60	-19,37		-4,02		9,05
1.35G+1.50Q	9,42			-33,69	29,55			-25,88	-26,95		-5,50		12,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-33,82	29,61			-25,65	-26,89		33,28		12,64
1.00G+1.00Q	6,77			-24,25	21,26			-18,60	-19,37		-4,02		9,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-24,34	21,30			-18,45	-19,33		21,84		9,08
1.35G+1.05Q	8,59			-30,82	26,98			-23,57	-24,57		-5,26		11,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-31,05	27,08			-23,20	-24,47		59,37		11,54
1.00G+0.70Q	6,22			-22,34	19,54			-17,06	-17,79		-3,86		8,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-22,49	19,61			-16,81	-17,72		39,23		8,35

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 612	Τέλος: 597	Μέλος: 1307	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,75	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[612] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[597] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-13,98	14,82			-15,96	-15,49		2,81		7,76
Q	1,88			-5,26	5,53			-5,91	-5,74		1,67		2,87
1.35G+1.50Q	9,64			-26,76	28,30			-30,42	-29,52		6,30		14,78
ΣΣ: +x	5,99			-16,98	17,70			-18,59	-18,47		32,65		9,24
ΣΣ: +x	5,99			-16,24	17,47			-19,25	-18,24		-25,40		9,14
ΣΣ: +z	5,99			-16,94	17,69			-18,60	-18,46		19,77		9,24
ΣΣ: +z	5,99			-16,27	17,48			-19,24	-18,25		-12,51		9,15

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[612] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[597] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,99			-16,91	17,68			-18,66	-18,45		21,34		9,25
ΣΣ:-x	5,99			-16,31	17,49			-19,18	-18,27		-14,08		9,14
ΣΣ:-z	5,99			-16,91	17,68			-18,67	-18,45		31,23		9,25
ΣΣ:-z	5,99			-16,30	17,50			-19,17	-18,27		-23,97		9,14
				-0,22	0,05			0,07	0,05		-68,85		0,07
				0,19	-0,04			-0,06	-0,04		57,38		0,19
1.00G+1.00Q	6,93			-19,24	20,35			-21,88	-21,23		4,48		10,63
1.00G+1.00Q	6,93			-19,24	20,35			-21,88	-21,23		4,48		10,63
1.35G+1.50Q	9,64			-26,76	28,30			-30,42	-29,52		6,30		14,78
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-26,59	28,27			-30,47	-29,56		57,94		14,84
1.00G+1.00Q	6,93			-19,24	20,35			-21,88	-21,23		4,48		10,63
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-19,12	20,33			-21,91	-21,25		38,91		10,67
1.35G+1.05Q	8,79			-24,39	25,81			-27,76	-26,94		5,55		13,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-24,11	25,75			-27,84	-27,00		91,61		13,59
1.00G+0.70Q	6,37			-17,66	18,69			-20,10	-19,51		3,98		9,77
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-17,47	18,65			-20,16	-19,55		61,36		9,83

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 597	Τέλος: 577	Μέλος: 1308	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,73	Αρχή Υ	Τέλος Υ
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[597] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[577] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-15,35	15,20			-15,06	-15,11		4,02		7,53
Q	1,88			-5,68	5,65			-5,59	-5,62		1,82		2,82
1.35G+1.50Q	9,64			-29,24	29,00			-28,71	-28,82		8,15		14,39
ΣΣ:+x	5,99			-18,45	18,08			-17,75	-17,96		28,57		9,07
ΣΣ:+x	5,99			-17,93	17,98			-17,95	-17,87		-18,79		8,81
ΣΣ:+z	5,99			-18,41	18,08			-17,74	-17,96		16,76		9,04
ΣΣ:+z	5,99			-17,97	17,98			-17,96	-17,87		-6,98		8,84
ΣΣ:-x	5,99			-18,38	18,07			-17,75	-17,96		21,23		9,03
ΣΣ:-x	5,99			-17,99	17,99			-17,95	-17,88		-11,46		8,84
ΣΣ:-z	5,99			-18,41	18,07			-17,78	-17,95		32,34		9,06
ΣΣ:-z	5,99			-17,97	17,99			-17,92	-17,88		-22,56		8,82
				-0,08	0,04			0,18	0,04		-73,08		0,18
				0,07	-0,04			-0,15	-0,04		60,90		0,07
1.00G+1.00Q	6,93			-21,03	20,85			-20,65	-20,73		5,84		10,35
1.00G+1.00Q	6,93			-21,03	20,85			-20,65	-20,73		5,84		10,35
1.35G+1.50Q	9,64			-29,24	29,00			-28,71	-28,82		8,15		14,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-29,18	28,97			-28,85	-28,86		62,96		14,35
1.00G+1.00Q	6,93			-21,03	20,85			-20,65	-20,73		5,84		10,35
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,99	20,83			-20,74	-20,75		42,37		10,32
1.35G+1.05Q	8,79			-26,69	26,46			-26,20	-26,29		7,33		13,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-26,58	26,40			-26,43	-26,35		98,68		13,06
1.00G+0.70Q	6,37			-19,33	19,16			-18,97	-19,04		5,29		9,50
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,26	19,12			-19,12	-19,08		66,19		9,46

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 577	Τέλος: 557	Μέλος: 1309		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[577] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[557] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-15,07	15,11			-15,35	-15,20		3,52		7,53
Q	1,88			-5,59	5,62			-5,70	-5,65		1,81		2,81
1.35G+1.50Q	9,64			-28,73	28,82			-29,27	-29,00		7,46		14,37
ΣΣ:+x	5,99			-17,96	17,94			-18,12	-18,05		30,71		8,97
ΣΣ:+x	5,99			-17,76	17,89			-18,27	-18,00		-21,96		8,89
ΣΣ:+z	5,99			-17,97	17,95			-18,10	-18,06		15,23		8,96
ΣΣ:+z	5,99			-17,75	17,88			-18,29	-18,00		-6,48		8,89
ΣΣ:-x	5,99			-17,96	17,94			-18,13	-18,05		21,72		8,97
ΣΣ:-x	5,99			-17,77	17,89			-18,26	-18,00		-12,97		8,89
ΣΣ:-z	5,99			-17,93	17,93			-18,14	-18,04		36,27		8,98
ΣΣ:-z	5,99			-17,79	17,90			-18,25	-18,01		-27,52		8,88
				0,19	-0,05			-0,11	-0,05		-78,07		0,19
				-0,16	0,04			0,09	0,04		65,06		0,09
1.00G+1.00Q	6,93			-20,66	20,73			-21,05	-20,85		5,32		10,33
1.00G+1.00Q	6,93			-20,66	20,73			-21,05	-20,85		5,32		10,33
1.35G+1.50Q	9,64			-28,73	28,82			-29,27	-29,00		7,46		14,37
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,64			-28,87	28,86			-29,18	-28,96		66,01		14,34
1.00G+1.00Q	6,93			-20,66	20,73			-21,05	-20,85		5,32		10,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,93			-20,76	20,75			-20,99	-20,83		44,36		10,31
1.35G+1.05Q	8,79			-26,21	26,29			-26,70	-26,46		6,65		13,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,79			-26,45	26,36			-26,56	-26,39		104,23		13,06
1.00G+0.70Q	6,37			-18,98	19,04			-19,34	-19,16		4,78		9,49
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,14	19,08			-19,24	-19,12		69,84		9,46

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	4		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 106, Άνοιγμα 7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 557	Τέλος: 538	Μέλος: 1310		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,72		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[557] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	5,05			-15,79	15,38			-14,41	-14,92		1,41		7,64
Q	1,88			-5,85	5,71			-5,38	-5,56		1,37		2,84
1.35G+1.50Q	9,64			-30,08	29,34			-27,52	-28,48		3,97		14,56
ΣΣ:+x	5,99			-18,96	18,30			-16,91	-17,76		33,26		8,93
ΣΣ:+x	5,99			-18,46	18,18			-17,28	-17,64		-29,11		9,18
ΣΣ:+z	5,99			-18,92	18,30			-16,92	-17,76		16,32		8,96
ΣΣ:+z	5,99			-18,50	18,18			-17,28	-17,65		-12,17		9,15
ΣΣ:-x	5,99			-18,93	18,30			-16,92	-17,76		21,05		9,14
ΣΣ:-x	5,99			-18,49	18,18			-17,27	-17,64		-16,91		8,97
ΣΣ:-z	5,99			-18,97	18,31			-16,92	-17,77		34,73		9,16
ΣΣ:-z	5,99			-18,45	18,18			-17,27	-17,64		-30,59		8,95
					-0,06			-0,33	-0,06		-64,88		-0,33
					0,05			0,27	0,05		54,07		0,27
1.00G+1.00Q	6,93			-21,64	21,10			-19,79	-20,48		2,78		10,47
1.00G+1.00Q	6,93			-21,64	21,10			-19,79	-20,48		2,78		10,47
1.35G+1.50Q	9,64			-30,08	29,34			-27,52	-28,48		3,97		14,56

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[557] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[538] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	9,64 6,93			-30,09 -21,64	29,38 21,10			-27,27 -19,79	-28,44 -20,48		52,62 2,78		14,69 10,47
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	6,93 8,79			-21,64 -27,45	21,13 26,77			-19,62 -25,10	-20,45 -25,98		35,22 3,35		10,55 13,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	8,79 6,37			-27,46 -19,88	26,84 19,38			-24,69 -18,17	-25,91 -18,81		84,45 2,37		13,49 9,62
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,37			-19,88	19,43			-17,90	-18,77		56,44		9,76

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	3			0		
1.00G+1.00Q	5		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 107, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 505	Τέλος: 388	Μέλος: 1311	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[505] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[388] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,87			-12,68	11,64			-12,48	-11,57		0,33		4,83
Q	1,40			-4,62	4,20			-4,69	-4,23		0,35		1,67
1.35G+1.50Q	7,33			-24,05	22,02			-23,88	-21,96		0,97		9,02
ΣΣ: +x	4,57			-15,94	14,07			-13,77	-14,02		12,57		5,60
ΣΣ: +x	4,57			-14,04	13,40			-15,88	-13,35		-11,57		5,72
ΣΣ: +z	4,57			-16,20	14,16			-13,50	-14,11		8,54		5,60
ΣΣ: +z	4,57			-13,78	13,32			-16,15	-13,26		-7,54		5,72
ΣΣ: -x	4,57			-16,42	14,23			-13,28	-14,18		13,89		5,59
ΣΣ: -x	4,57			-13,57	13,24			-16,36	-13,19		-12,90		5,72
ΣΣ: -z	4,57			-16,31	14,20			-13,39	-14,14		18,58		5,59
ΣΣ: -z	4,57			-13,67	13,28			-16,26	-13,22		-17,58		5,73
				-1,32	0,47			1,47	0,47		-58,40		1,47
				1,10	-0,39			-1,23	-0,39		48,66		1,10
1.00G+1.00Q	5,27			-17,30	15,84			-17,17	-15,80		0,68		6,49
1.00G+1.00Q	5,27			-17,30	15,84			-17,17	-15,80		0,68		6,49
1.35G+1.50Q	7,33			-24,05	22,02			-23,88	-21,96		0,97		9,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,33			-23,06	21,67			-24,98	-22,31		44,77		8,96
1.00G+1.00Q	5,27			-17,30	15,84			-17,17	-15,80		0,68		6,49
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,27			-16,64	15,61			-17,90	-16,03		29,88		6,45
1.35G+1.05Q	6,70			-21,97	20,12			-21,77	-20,06		0,81		8,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,70			-20,32	19,54			-23,61	-20,64		73,81		8,17
1.00G+0.70Q	4,85			-15,91	14,58			-15,76	-14,53		0,58		5,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,85			-14,82	14,19			-16,99	-14,92		49,24		5,93

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 108, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 506	Τέλος: 389	Μέλος: 1312	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[506] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[389] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,80	14,84			-15,64	-14,79		0,38		6,50
Q	1,83			-5,88	5,49			-5,95	-5,51		0,47		2,34
1.35G+1.50Q	9,42			-30,15	28,27			-30,04	-28,23		1,21		12,28
ΣΣ: +x	5,86			-19,63	17,90			-17,61	-17,86		17,34		7,61
ΣΣ: +x	5,86			-17,85	17,27			-19,62	-17,23		-16,15		7,73
ΣΣ: +z	5,86			-19,80	17,96			-17,45	-17,91		11,21		7,61
ΣΣ: +z	5,86			-17,69	17,22			-19,78	-17,18		-10,01		7,73
ΣΣ: -x	5,86			-19,93	18,00			-17,32	-17,96		18,58		7,61
ΣΣ: -x	5,86			-17,56	17,17			-19,91	-17,13		-17,38		7,73
ΣΣ: -z	5,86			-19,88	17,99			-17,36	-17,94		25,45		7,60
ΣΣ: -z	5,86			-17,61	17,19			-19,87	-17,15		-24,26		7,74
				-1,22	0,43			1,37	0,43		-52,35		1,37
				1,01	-0,36			-1,15	-0,36		43,63		1,01
1.00G+1.00Q	6,77			-21,68	20,33			-21,59	-20,30		0,84		8,84
1.00G+1.00Q	6,77			-21,68	20,33			-21,59	-20,30		0,84		8,84
1.35G+1.50Q	9,42			-30,15	28,27			-30,04	-28,23		1,21		12,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,24	27,95			-31,07	-28,56		40,47		12,22
1.00G+1.00Q	6,77			-21,68	20,33			-21,59	-20,30		0,84		8,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,07	20,11			-22,28	-20,52		27,02		8,80
1.35G+1.05Q	8,59			-27,51	25,80			-27,36	-25,75		1,00		11,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,99	25,26			-29,08	-26,29		66,43		11,13
1.00G+0.70Q	6,22			-19,92	18,68			-19,81	-18,65		0,70		8,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,90	18,32			-20,95	-19,01		44,33		8,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)y [mm]	απαιτ.δ0y [mm]	δ2y < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 109, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 507	Τέλος: 390	Μέλος: 1313		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[507] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[390] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,75	14,84			-15,62	-14,79		0,40		6,54
Q	1,83			-5,86	5,49			-5,93	-5,51		0,51		2,35
1.35G+1.50Q	9,42			-30,05	28,26			-29,98	-28,24		1,31		12,36
ΣΣ: +x	5,86			-19,54	17,89			-17,61	-17,86		19,19		7,65
ΣΣ: +x	5,86			-17,82	17,28			-19,56	-17,24		-17,90		7,78
ΣΣ: +z	5,86			-19,60	17,91			-17,55	-17,88		11,90		7,66
ΣΣ: +z	5,86			-17,76	17,25			-19,62	-17,22		-10,61		7,78
ΣΣ: -x	5,86			-19,66	17,93			-17,49	-17,90		19,81		7,66
ΣΣ: -x	5,86			-17,70	17,24			-19,68	-17,20		-18,52		7,78
ΣΣ: -z	5,86			-19,67	17,93			-17,47	-17,90		27,72		7,65
ΣΣ: -z	5,86			-17,69	17,23			-19,70	-17,20		-26,43		7,78
				-1,14	0,41			1,30	0,41		-49,80		1,30
				0,95	-0,34			-1,09	-0,34		41,50		0,95
1.00G+1.00Q	6,77			-21,61	20,33			-21,55	-20,31		0,91		8,89
1.00G+1.00Q	6,77			-21,61	20,33			-21,55	-20,31		0,91		8,89
1.35G+1.50Q	9,42			-30,05	28,26			-29,98	-28,24		1,31		12,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,20	27,96			-30,96	-28,55		38,66		12,30
1.00G+1.00Q	6,77			-21,61	20,33			-21,55	-20,31		0,91		8,89
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,04	20,12			-22,20	-20,51		25,81		8,85
1.35G+1.05Q	8,59			-27,42	25,79			-27,31	-25,76		1,08		11,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-25,99	25,28			-28,94	-26,27		63,33		11,20
1.00G+0.70Q	6,22			-19,85	18,68			-19,77	-18,65		0,76		8,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,90	18,34			-20,86	-18,99		42,26		8,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 110, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 508	Τέλος: 391	Μέλος: 1314	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[508] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[391] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,73	14,84			-15,61	-14,80		0,41		6,55
Q	1,83			-5,85	5,49			-5,93	-5,51		0,53		2,36
1.35G+1.50Q	9,42			-30,01	28,26			-29,97	-28,24		1,35		12,39
ΣΣ: +x	5,86			-19,52	17,89			-17,59	-17,86		19,52		7,67
ΣΣ: +x	5,86			-17,79	17,27			-19,56	-17,24		-18,20		7,80
ΣΣ: +z	5,86			-19,49	17,88			-17,63	-17,85		11,64		7,67
ΣΣ: +z	5,86			-17,83	17,28			-19,52	-17,26		-10,32		7,79
ΣΣ: -x	5,86			-19,48	17,87			-17,64	-17,84		19,30		7,68
ΣΣ: -x	5,86			-17,84	17,29			-19,51	-17,26		-17,98		7,79
ΣΣ: -z	5,86			-19,55	17,90			-17,56	-17,87		27,61		7,67
ΣΣ: -z	5,86			-17,77	17,26			-19,59	-17,23		-26,29		7,80
				-1,10	0,40			1,27	0,40		-49,06		1,27
				0,92	-0,33			-1,06	-0,33		40,89		0,92
1.00G+1.00Q	6,77			-21,58	20,32			-21,54	-20,31		0,94		8,91
1.00G+1.00Q	6,77			-21,58	20,32			-21,54	-20,31		0,94		8,91
1.35G+1.50Q	9,42			-30,01	28,26			-29,97	-28,24		1,35		12,39
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,19	27,96			-30,92	-28,54		38,15		12,32
1.00G+1.00Q	6,77			-21,58	20,32			-21,54	-20,31		0,94		8,91
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,03	20,13			-22,17	-20,51		25,47		8,87
1.35G+1.05Q	8,59			-27,38	25,79			-27,30	-25,76		1,11		11,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,00	25,30			-28,88	-26,26		62,44		11,22
1.00G+0.70Q	6,22			-19,83	18,68			-19,76	-18,65		0,78		8,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,91	18,35			-20,82	-18,98		41,67		8,14

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 111, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 509	Τέλος: 392	Μέλος: 1315	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Υ	Υ
Συντελεστές	Kγ = 1,00	Kz = 1,00	a0γ = 1,00	a0z = 1,00	β0γ = 1,00
					β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[509] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,74	14,83			-15,63	-14,80		0,41		6,54
Q	1,83			-5,86	5,49			-5,94	-5,51		0,51		2,35
1.35G+1.50Q	9,42			-30,04	28,26			-30,00	-28,24		1,32		12,36
ΣΣ: +x	5,86			-19,58	17,90			-17,56	-17,88		18,74		7,65
ΣΣ: +x	5,86			-17,76	17,26			-19,63	-17,23		-17,43		7,78
ΣΣ: +z	5,86			-19,45	17,86			-17,70	-17,83		10,78		7,66
ΣΣ: +z	5,86			-17,89	17,30			-19,48	-17,27		-9,47		7,77

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[509] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[392] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x	5,86			-19,37	17,83			-17,79	-17,80		17,64		7,66
ΣΣ:-x	5,86			-17,97	17,33			-19,40	-17,30		-16,34		7,77
ΣΣ:-z	5,86			-19,50	17,88			-17,64	-17,85		25,81		7,66
ΣΣ:-z	5,86			-17,84	17,28			-19,54	-17,26		-24,50		7,78
				-1,10	0,40			1,27	0,40		-49,58		1,27
				0,92	-0,33			-1,06	-0,33		41,32		0,92
1.00G+1.00Q	6,77			-21,60	20,32			-21,56	-20,31		0,92		8,89
1.00G+1.00Q	6,77			-21,60	20,32			-21,56	-20,31		0,92		8,89
1.35G+1.50Q	9,42			-30,04	28,26			-30,00	-28,24		1,32		12,36
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,21	27,96			-30,95	-28,54		38,51		12,30
1.00G+1.00Q	6,77			-21,60	20,32			-21,56	-20,31		0,92		8,89
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,05	20,12			-22,20	-20,51		25,72		8,85
1.35G+1.05Q	8,59			-27,40	25,79			-27,33	-25,76		1,09		11,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,02	25,29			-28,91	-26,26		63,07		11,20
1.00G+0.70Q	6,22			-19,84	18,68			-19,78	-18,66		0,77		8,19
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,92	18,35			-20,84	-18,98		42,09		8,12

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 112, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 510	Τέλος: 393	Μέλος: 1316		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[510] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[393] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	4,94			-15,79	14,84			-15,66	-14,79		0,38		6,50
Q	1,83			-5,87	5,49			-5,95	-5,51		0,46		2,34
1.35G+1.50Q	9,42			-30,12	28,26			-30,07	-28,24		1,20		12,28
ΣΣ:+x	5,86			-19,71	17,93			-17,52	-17,90		16,35		7,60
ΣΣ:+x	5,86			-17,74	17,23			-19,75	-17,20		-15,15		7,73
ΣΣ:+z	5,86			-19,48	17,85			-17,77	-17,82		9,17		7,61
ΣΣ:+z	5,86			-17,97	17,31			-19,50	-17,28		-7,97		7,72
ΣΣ:-x	5,86			-19,35	17,80			-17,91	-17,78		14,71		7,62
ΣΣ:-x	5,86			-18,10	17,36			-19,36	-17,33		-13,51		7,72
ΣΣ:-z	5,86			-19,53	17,87			-17,71	-17,84		21,92		7,61
ΣΣ:-z	5,86			-17,92	17,29			-19,56	-17,26		-20,71		7,73
				-1,14	0,41			1,30	0,41		-51,53		1,30
				0,95	-0,34			-1,08	-0,34		42,94		0,95
1.00G+1.00Q	6,77			-21,66	20,32			-21,61	-20,31		0,84		8,84
1.00G+1.00Q	6,77			-21,66	20,32			-21,61	-20,31		0,84		8,84
1.35G+1.50Q	9,42			-30,12	28,26			-30,07	-28,24		1,20		12,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	9,42			-29,27	27,95			-31,04	-28,55		39,85		12,22
1.00G+1.00Q	6,77			-21,66	20,32			-21,61	-20,31		0,84		8,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	6,77			-21,09	20,12			-22,26	-20,51		26,60		8,80
1.35G+1.05Q	8,59			-27,48	25,79			-27,39	-25,76		1,00		11,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	8,59			-26,06	25,28			-29,02	-26,27		65,40		11,13
1.00G+0.70Q	6,22			-19,90	18,68			-19,83	-18,65		0,70		8,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	6,22			-18,95	18,34			-20,91	-18,99		43,64		8,07

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	3		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 113, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 511	Τέλος: 394	Μέλος: 1317		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA180		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,70		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ	Υ
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[511] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[394] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	3,87			-12,65	11,63			-12,50	-11,58		0,30		4,83
Q	1,40			-4,61	4,20			-4,70	-4,23		0,32		1,67
1.35G+1.50Q	7,33			-24,00	22,00			-23,92	-21,97		0,89		9,02
ΣΣ:+x	4,57			-16,06	14,12			-13,62	-14,08		10,91		5,59
ΣΣ:+x	4,57			-13,86	13,34			-16,08	-13,30		-9,99		5,72
ΣΣ:+z	4,57			-15,73	14,00			-13,98	-13,97		6,07		5,60
ΣΣ:+z	4,57			-14,19	13,46			-15,72	-13,42		-5,16		5,72
ΣΣ:-x	4,57			-15,55	13,94			-14,17	-13,90		9,41		5,61
ΣΣ:-x	4,57			-14,37	13,52			-15,53	-13,48		-8,49		5,71
ΣΣ:-z	4,57			-15,78	14,02			-13,92	-13,98		14,17		5,60
ΣΣ:-z	4,57			-14,14	13,44			-15,78	-13,40		-13,26		5,72
				-1,20	0,43			1,36	0,43		-55,91		1,36
				1,00	-0,36			-1,13	-0,36		46,59		1,00
1.00G+1.00Q	5,27			-17,27	15,83			-17,20	-15,81		0,62		6,49
1.00G+1.00Q	5,27			-17,27	15,83			-17,20	-15,81		0,62		6,49
1.35G+1.50Q	7,33			-24,00	22,00			-23,92	-21,97		0,89		9,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	7,33			-23,10	21,68			-24,94	-22,29		42,83		8,96
1.00G+1.00Q	5,27			-17,27	15,83			-17,20	-15,81		0,62		6,49
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	5,27			-16,67	15,62			-17,88	-16,02		28,58		6,45
1.35G+1.05Q	6,70			-21,93	20,11			-21,81	-20,07		0,75		8,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	6,70			-20,43	19,58			-23,51	-20,60		70,64		8,16
1.00G+0.70Q	4,85			-15,88	14,57			-15,79	-14,54		0,53		5,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	4,85			-14,88	14,21			-16,92	-14,89		47,12		5,93

Ελεγχοι Βελών Κάμψης [EC3-1-1]: |δmax| = |δ1+δ2-δ0| < L/250 , |δ2| < L/300

Φόρτ [/]	(δ1+δ2)γ [mm]	απαιτ.δ0γ [mm]	δ2γ < 20 [mm]	(δ1+δ2)z [mm]	απαιτ.δ0z [mm]	δ2z < 20 [mm]
G	2			0		
1.00G+1.00Q	2		1			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 114, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 22	Μέλος: 1318		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,38		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Υ + Z	Υ + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,19				0,53				-0,53		-65,71		0,72
Q											-23,75		
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-124,33		0,97
ΣΣ:+x	0,19				0,53				-0,53		26,26		0,72
ΣΣ:+x	0,19				0,53				-0,53		-181,45		0,72
ΣΣ:+z	0,19				0,53				-0,53		47,54		0,72
ΣΣ:+z	0,19				0,53				-0,53		-202,73		0,72
ΣΣ:-x	0,19				0,53				-0,53		68,98		0,72
ΣΣ:-x	0,19				0,53				-0,53		-224,17		0,72
ΣΣ:-z	0,19				0,53				-0,53		61,05		0,72
ΣΣ:-z	0,19				0,53				-0,53		-216,24		0,72
											-183,59		
											152,99		
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-89,46		0,72
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-89,46		0,72
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-124,33		0,97

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[22] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ- 1.00G+1.00Q	0,26 0,19				0,71 0,53				-0,71 -0,53		13,36 -89,46		0,97 0,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ- 1.35G+1.05Q	0,19 0,26				0,53 0,71				-0,53 -0,71		2,33 -113,65		0,72 0,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,26 0,19				0,71 0,53				-0,71 -0,53		115,84 -82,34		0,97 0,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		70,65		0,72

Δοκός: 115, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 16	Μέλος: 1319		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,39		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[20] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[16] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,19				0,53				-0,53		-21,36		0,72
Q											-15,12		
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-51,51		0,97
ΣΣ: +x	0,19				0,53				-0,53		94,37		0,72
ΣΣ: +x	0,19				0,53				-0,53		-152,23		0,72
ΣΣ: +z	0,19				0,53				-0,53		111,32		0,72
ΣΣ: +z	0,19				0,53				-0,53		-169,18		0,72
ΣΣ: -x	0,19				0,53				-0,53		136,74		0,72
ΣΣ: -x	0,19				0,53				-0,53		-194,60		0,72
ΣΣ: -z	0,19				0,53				-0,53		132,85		0,72
ΣΣ: -z	0,19				0,53				-0,53		-190,71		0,72
											128,61		
											-107,18		
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-36,48		0,72
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-36,48		0,72
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-51,51		0,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,26				0,71				-0,71		-147,97		0,97
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-36,48		0,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		-100,78		0,72
1.35G+1.05Q	0,26				0,71				-0,71		-44,71		0,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,26				0,71				-0,71		-205,47		0,97
1.00G+0.70Q	0,19				0,53				-0,53		-31,94		0,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		-139,12		0,72

Δοκός: 116, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 23	Μέλος: 1320		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,38		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,19				0,53				-0,53		-60,37		0,72
Q											-16,59		
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-106,39		0,97
ΣΣ: +x	0,19				0,53				-0,53		25,77		0,72
ΣΣ: +x	0,19				0,53				-0,53		-163,14		0,72
ΣΣ: +z	0,19				0,53				-0,53		-2,67		0,72
ΣΣ: +z	0,19				0,53				-0,53		-134,70		0,72
ΣΣ: -x	0,19				0,53				-0,53		-15,21		0,72
ΣΣ: -x	0,19				0,53				-0,53		-122,16		0,72

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[23] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-z	0,19				0,53				-0,53		4,26		0,72
ΣΣ:-z	0,19				0,53				-0,53		-141,63		0,72
											-199,33		
											166,11		
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-76,96		0,72
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-76,96		0,72
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-106,39		0,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,26				0,71				-0,71		43,11		0,97
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-76,96		0,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		22,70		0,72
1.35G+1.05Q	0,26				0,71				-0,71		-98,92		0,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,26				0,71				-0,71		150,24		0,97
1.00G+0.70Q	0,19				0,53				-0,53		-71,98		0,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		94,12		0,72

Δοκός: 117, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 19	Μέλος: 1321	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=5,38	ΑρχήΤέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + ZY + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00a0z =1,00	β0y =1,00β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[21] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[19] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,19				0,53				-0,53		-13,69		0,72
Q											-13,72		
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-39,06		0,97
ΣΣ:+x	0,19				0,53				-0,53		74,03		0,72
ΣΣ:+x	0,19				0,53				-0,53		-115,13		0,72
ΣΣ:+z	0,19				0,53				-0,53		46,64		0,72
ΣΣ:+z	0,19				0,53				-0,53		-87,75		0,72
ΣΣ:-x	0,19				0,53				-0,53		39,90		0,72
ΣΣ:-x	0,19				0,53				-0,53		-81,00		0,72
ΣΣ:-z	0,19				0,53				-0,53		59,36		0,72
ΣΣ:-z	0,19				0,53				-0,53		-100,46		0,72
											114,35		
											-95,29		
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-27,41		0,72
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-27,41		0,72
1.35G+1.50Q	0,26				0,71				-0,71		-39,06		0,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,26				0,71				-0,71		-124,83		0,97
1.00G+1.00Q	0,19				0,53				-0,53		-27,41		0,72
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		-84,59		0,72
1.35G+1.05Q	0,26				0,71				-0,71		-32,89		0,97
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,26				0,71				-0,71		-175,83		0,97
1.00G+0.70Q	0,19				0,53				-0,53		-23,29		0,72
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,19				0,53				-0,53		-118,59		0,72

Δοκός: 118, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 38	Μέλος: 1322	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23	ΑρχήΤέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + ZY + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00a0z =1,00	β0y =1,00β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		-55,60		0,57
Q											-16,65		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[38] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-100,04		0,77
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		105,93		0,57
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-233,70		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		156,89		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-284,66		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		176,52		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-304,29		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		148,43		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-276,20		0,57
											-35,84		
											29,87		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-72,26		0,57
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-72,26		0,57
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-100,04		0,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		-73,17		0,77
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-72,26		0,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-54,34		0,57
1.35G+1.05Q	0,33				0,71				-0,71		-92,55		0,77
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		-47,75		0,77
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		-67,26		0,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-37,40		0,57

Δοκός: 119, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 34	Μέλος: 1323	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[37] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[34] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		-2,80		0,57
Q											-3,10		
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-8,42		0,77
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		185,09		0,57
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-193,89		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		236,44		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-245,25		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		262,47		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-271,27		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		235,70		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-244,50		0,57
											-54,50		
											45,41		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-5,90		0,57
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-5,90		0,57
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-8,42		0,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		32,45		0,77
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-5,90		0,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		21,35		0,57
1.35G+1.05Q	0,33				0,71				-0,71		-7,03		0,77
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		61,09		0,77
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		-4,97		0,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		40,45		0,57

Δοκός: 120, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 39	Μέλος: 1324	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[39] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		-50,45		0,57
Q											-15,88		
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-91,94		0,77
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		68,64		0,57
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-185,33		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		41,57		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-158,26		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		18,85		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-135,54		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		34,18		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-150,87		0,57
											0,14		
											-0,12		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-66,34		0,57
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-66,34		0,57
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-91,94		0,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		-92,04		0,77
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-66,34		0,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-66,41		0,57
1.35G+1.05Q	0,33				0,71				-0,71		-84,79		0,77
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		-84,97		0,77
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		-61,57		0,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-61,69		0,57

Δοκός: 121, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 85	Μέλος: 1325		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS150X8		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[86] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,24				0,53				-0,53		-5,31		0,57
Q											-3,15		
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-11,89		0,77
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		15,19		0,57
ΣΣ:+x	0,24				0,53				-0,53		-29,03		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		11,63		0,57
ΣΣ:+z	0,24				0,53				-0,53		-25,47		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		5,69		0,57
ΣΣ:-x	0,24				0,53				-0,53		-19,52		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		6,67		0,57
ΣΣ:-z	0,24				0,53				-0,53		-20,51		0,57
											8,17		
											-6,81		
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-8,46		0,57
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-8,46		0,57
1.35G+1.50Q	0,33				0,71				-0,71		-11,89		0,77
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		-18,02		0,77
1.00G+1.00Q	0,24				0,53				-0,53		-8,46		0,57
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-12,54		0,57
1.35G+1.05Q	0,33				0,71				-0,71		-10,47		0,77
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,33				0,71				-0,71		-20,69		0,77
1.00G+0.70Q	0,24				0,53				-0,53		-7,51		0,57
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,24				0,53				-0,53		-14,32		0,57

Δοκός: 122, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 84	Μέλος: 1326	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23	Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		2,30		0,34
Q											0,29		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		3,54		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		46,60		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-41,77		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		35,58		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-30,75		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		28,44		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-23,61		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		35,36		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-30,54		0,34
											-15,31		
											12,76		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		2,59		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		2,59		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		3,54		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		15,03		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		2,59		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		10,25		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		3,41		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		22,55		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		2,51		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		15,26		0,34

Δοκός: 123, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 85	Μέλος: 1327	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120Χ6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[85] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		-19,27		0,34
Q											-5,36		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-34,06		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-6,49		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-37,35		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-6,97		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-36,87		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-12,67		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-31,17		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-13,24		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-30,60		0,34
											-19,58		
											16,32		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-24,64		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-24,64		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-34,06		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		-19,38		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-24,64		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		-14,84		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		-31,65		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		-7,17		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		-23,03		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		-6,71		0,34

Δοκός: 124, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 83	Μέλος: 1328		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		-16,77		0,34
Q											-5,39		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-30,74		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		24,97		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-63,96		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		14,69		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-53,68		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		9,91		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-48,91		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		17,02		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-56,02		0,34
											-11,53		
											9,61		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-22,17		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-22,17		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-30,74		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		-22,09		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-22,17		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		-16,40		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		-28,31		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		-13,89		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		-20,55		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		-10,94		0,34

Δοκός: 125, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 84	Μέλος: 1329		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[84] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		6,04		0,34
Q											2,11		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		11,32		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		27,03		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-12,79		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		24,85		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-10,61		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		19,70		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-5,46		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		20,37		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-6,13		0,34
											-19,39		
											16,16		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		8,15		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		8,15		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		11,32		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		25,86		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		8,15		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		17,85		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		10,37		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		34,61		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		7,52		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		23,68		0,34

Δοκός: 126, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 82	Μέλος: 1330		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		12,77		0,34
Q											4,15		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		23,46		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		49,00		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-19,34		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		39,60		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-9,94		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		35,77		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-6,11		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		41,84		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-12,19		0,34
											-6,78		
											5,65		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		16,92		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		16,92		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		23,46		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		28,55		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		16,92		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		20,31		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		21,60		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,20				0,43				-0,43		30,07		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		15,67		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,15				0,32				-0,32		21,33		0,34

Δοκός: 127, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 83	Μέλος: 1331		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[83] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		-28,03		0,34
Q											-8,77		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-50,99		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-7,68		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-57,09		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-10,24		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-54,53		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-16,37		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-48,40		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-15,78		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-48,98		0,34
											-29,70		
											24,75		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-36,80		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-36,80		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-50,99		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		-28,72		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-36,80		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		-21,95		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		-47,05		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,20				0,43				-0,43		-9,93		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		-34,17		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,15				0,32				-0,32		-9,42		0,34

Δοκός: 128, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 81	Μέλος: 1332		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		-27,28		0,34
Q											-7,86		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-48,61		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		12,64		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-74,95		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		1,90		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-64,21		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		2,64		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-64,95		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		11,47		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-73,78		0,34
											6,83		
											-5,69		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-35,14		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-35,14		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-48,61		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		-53,74		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-35,14		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		-38,55		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		-45,08		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,20				0,43				-0,43		-53,61		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		-32,78		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,15				0,32				-0,32		-38,47		0,34

Δοκός: 129, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 82	Μέλος: 1333		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[82] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		12,06		0,34
Q											3,30		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		21,24		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		45,61		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-18,25		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		39,82		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-12,46		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		36,78		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-9,42		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		41,19		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-13,83		0,34
											-41,59		
											34,66		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		15,37		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		15,37		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		21,24		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		52,44		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		15,37		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		36,16		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		19,76		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,20				0,43				-0,43		71,74		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		14,38		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,15				0,32				-0,32		49,04		0,34

Δοκός: 130, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 80	Μέλος: 1334		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		6,47		0,34
Q											2,59		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		12,61		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		38,90		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-23,29		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		29,13		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-13,52		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		28,97		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-13,35		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		35,81		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-20,20		0,34
											5,88		
											-4,90		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		9,05		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		9,05		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		12,61		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		8,20		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		9,05		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		6,12		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		11,45		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,20				0,43				-0,43		4,10		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		8,28		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,15				0,32				-0,32		3,38		0,34

Δοκός: 131, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 81	Μέλος: 1335		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		-18,22		0,34
Q											-6,46		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-34,29		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		14,61		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-57,63		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		6,63		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-49,65		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		2,87		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-45,88		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		8,11		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-51,13		0,34
											-53,86		
											44,88		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-24,68		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-24,68		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-34,29		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		6,11		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-24,68		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		2,25		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		-31,38		0,46

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[81] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	0,20				0,43				-0,43		35,94		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		-22,74		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		22,14		0,34

Δοκός: 132, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 68	Μέλος: 1336	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		-27,15		0,34
Q											-9,40		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-50,75		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-2,79		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-60,82		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-12,63		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-50,99		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-11,95		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-51,66		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-4,59		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-59,03		0,34
											-2,86		
											2,38		
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-36,55		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-36,55		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		-50,75		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		-48,61		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		-36,55		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		-35,12		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		-46,52		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	0,20				0,43				-0,43		-42,95		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		-33,73		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	0,15				0,32				-0,32		-31,35		0,34

Δοκός: 133, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 80	Μέλος: 1337	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	SHS120X6		ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος L=4,23	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: Με Α.Α.Π.			Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G	0,15				0,32				-0,32		0,33		0,34
Q											0,46		
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		1,13		0,46
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		43,58		0,34
ΣΣ:+x	0,15				0,32				-0,32		-42,58		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		32,31		0,34
ΣΣ:+z	0,15				0,32				-0,32		-31,31		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		28,31		0,34
ΣΣ:-x	0,15				0,32				-0,32		-27,31		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		36,04		0,34
ΣΣ:-z	0,15				0,32				-0,32		-35,04		0,34
											-50,65		
											42,20		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	[68] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	[80] Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		0,79		0,34
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		0,79		0,34
1.35G+1.50Q	0,20				0,43				-0,43		1,13		0,46
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	0,20				0,43				-0,43		39,12		0,46
1.00G+1.00Q	0,15				0,32				-0,32		0,79		0,34
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	0,15				0,32				-0,32		26,11		0,34
1.35G+1.05Q	0,20				0,43				-0,43		0,93		0,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	0,20				0,43				-0,43		64,23		0,46
1.00G+0.70Q	0,15				0,32				-0,32		0,65		0,34
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	0,15				0,32				-0,32		42,86		0,34

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 0

K48, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 48(-1)	Τέλος: 48(0)	Μέλος: 81	
Διατομή	Ορθογωνική: 268/34 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	48(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	48(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-292,75	-4,32	3,12	133,82	15,03	2,84	3,12	133,82	-440,91	0,22
Q	-14,76	1,05	-0,30	9,26	6,54	0,37	-0,30	9,26	-78,79	-0,03
1.35G+1.50Q	-417,35	-4,25	3,76	194,54	30,10	4,39	3,76	194,54	-713,41	0,25
ΣΣ:+x	671,42	14,69	13,87	467,61	312,82	10,13	13,87	467,61	49,14	1,70
ΣΣ:+x	-1272,31	-22,30	-7,92	-190,41	-276,14	-4,07	-7,92	-190,41	-1010,50	1,70
ΣΣ:+z	576,23	17,36	14,45	438,29	280,11	8,76	14,45	438,29	184,56	1,51
ΣΣ:+z	-1177,11	-24,97	-8,51	-161,08	-243,42	-2,70	-8,51	-161,08	-1145,92	1,51
ΣΣ:-x	660,00	21,85	16,72	457,51	317,09	9,60	16,72	457,51	298,98	1,74
ΣΣ:-x	-1260,89	-29,46	-10,77	-180,31	-280,40	-3,54	-10,77	-180,31	-1260,34	1,74
ΣΣ:-z	768,75	21,72	17,34	489,60	354,13	11,14	17,34	489,60	245,24	1,86
ΣΣ:-z	-1369,63	-29,33	-11,40	-212,39	-317,44	-5,08	-11,40	-212,39	-1206,60	1,86
	-1399,95	-97,83	74,30	784,57	404,55	73,05	74,30	784,57	-799,64	3,71
	1166,63	81,52	-61,91	-653,81	-337,12	-60,88	-61,91	-653,81	666,37	-3,10
1.00G+1.00Q	-307,51	-3,27	2,82	143,08	21,57	3,21	2,82	143,08	-519,70	0,19
1.00G+1.00Q	-307,51	-3,27	2,82	143,08	21,57	3,21	2,82	143,08	-519,70	0,19
1.35G+1.50Q	-417,35	-4,25	3,76	194,54	30,10	4,39	3,76	194,54	-713,41	0,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	632,62	69,12	-51,96	-393,88	-273,31	-50,40	-51,96	-393,88	-113,68	-2,53
1.00G+1.00Q	-307,51	-3,27	2,82	143,08	21,57	3,21	2,82	143,08	-519,70	0,19
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	392,47	45,64	-34,33	-249,20	-180,70	-33,31	-34,33	-249,20	-119,88	-1,67
1.35G+1.05Q	-410,71	-4,73	3,89	190,38	27,16	4,23	3,89	190,38	-677,96	0,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1339,23	117,55	-88,98	-790,33	-478,52	-87,09	-88,98	-790,33	321,60	-4,37
1.00G+0.70Q	-303,08	-3,58	2,91	140,30	19,61	3,10	2,91	140,30	-496,06	0,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	863,55	77,94	-59,01	-513,50	-317,51	-57,78	-59,01	-513,50	170,31	-2,89

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 48(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ16	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 65 - 5τμ.ΣΦ8/10	13Φ8		0,60	0,650%	Πόδας στύλου

K49, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 49(-1)	Τέλος: 49(0)	Μέλος: 84	
Διατομή	Ορθογωνική: 268/34 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	49(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	49(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	178,18	1,85	-2,06	-83,53	-13,94	-2,89	-2,06	-83,53	-372,92	-0,20
Q	14,42	0,97	-0,78	-8,14	-4,31	-0,82	-0,78	-8,14	-87,29	-0,05
1.35G+1.50Q	262,17	3,94	-3,95	-124,98	-25,28	-5,13	-3,95	-124,98	-634,39	-0,34
ΣΣ:+x	1168,20	12,52	10,98	438,24	568,99	17,42	10,98	438,24	220,66	-2,01
ΣΣ:+x	-796,42	-7,90	-15,84	-613,95	-601,35	-23,98	-15,84	-613,95	-1053,89	-2,01
ΣΣ:+z	1119,94	10,42	7,79	401,57	491,35	12,17	7,79	401,57	22,77	-1,80
ΣΣ:+z	-748,16	-5,80	-12,65	-577,29	-523,71	-18,73	-12,65	-577,29	-856,00	-1,80
ΣΣ:-x	1167,91	9,15	5,97	394,63	510,52	9,26	5,97	394,63	-84,66	-1,92
ΣΣ:-x	-796,13	-4,54	-10,82	-570,35	-542,88	-15,82	-10,82	-570,35	-748,57	-1,92
ΣΣ:-z	1257,28	10,77	8,31	451,08	593,75	13,04	8,31	451,08	49,94	-2,14
ΣΣ:-z	-885,50	-6,16	-13,17	-626,79	-626,11	-19,60	-13,17	-626,79	-883,17	-2,14
	1236,52	-128,54	105,18	-751,99	-493,05	113,37	105,18	-751,99	-588,17	-1,62
	-1030,44	107,12	-87,65	626,66	410,88	-94,48	-87,65	626,66	490,14	1,35
1.00G+1.00Q	192,60	2,81	-2,84	-91,67	-18,25	-3,71	-2,84	-91,67	-460,22	-0,25
1.00G+1.00Q	192,60	2,81	-2,84	-91,67	-18,25	-3,71	-2,84	-91,67	-460,22	-0,25
1.35G+1.50Q	262,17	3,94	-3,95	-124,98	-25,28	-5,13	-3,95	-124,98	-634,39	-0,34
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-665,23	100,35	-82,83	439,01	344,51	-90,16	-82,83	439,01	-193,26	0,88

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	49(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	49(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+1.00Q	192,60	2,81	-2,84	-91,67	-18,25	-3,71	-2,84	-91,67	-460,22	-0,25
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-425,67	67,09	-55,43	284,32	228,28	-60,40	-55,43	284,32	-166,13	0,56
1.35G+1.05Q	255,68	3,51	-3,60	-121,31	-23,34	-4,76	-3,60	-121,31	-595,10	-0,32
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-1289,98	164,19	-135,07	818,67	592,97	-146,48	-135,07	818,67	140,10	1,71
1.00G+0.70Q	188,27	2,52	-2,60	-89,23	-16,95	-3,46	-2,60	-89,23	-434,03	-0,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-842,17	109,64	-90,25	537,43	393,92	-97,94	-90,25	537,43	56,11	1,12

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 49(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ16	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 65 - 5τμ.ΣΦ8/10	13Φ8		0,60	0,650%	Πόδας στύλου

K52, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 52(-1)	Τέλος: 52(0)	Μέλος: 87
Διατομή	Ορθογωνική: 34/136 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	52(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	52(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-7,04	4,94	-2,93	-6,10	-21,06	-1,80	-2,93	-6,10	-302,72	0,12
Q	21,93	0,48	-0,40	-10,67	-2,60	-0,42	-0,40	-10,67	-76,84	-0,03
1.35G+1.50Q	23,39	7,40	-4,55	-24,23	-32,34	-3,07	-4,55	-24,23	-523,93	0,12
ΣΣ:+x	171,68	17,67	3,04	96,24	90,15	1,03	3,04	96,24	377,48	0,86
ΣΣ:+x	-164,00	-7,29	-9,30	-119,05	-134,94	-5,06	-9,30	-119,05	-1059,92	0,86
ΣΣ:+z	190,63	16,95	2,82	93,22	78,76	1,03	2,82	93,22	297,21	0,76
ΣΣ:+z	-182,95	-6,57	-9,09	-116,03	-123,55	-5,07	-9,09	-116,03	-979,65	0,76
ΣΣ:-x	240,59	18,53	3,75	117,92	89,62	1,76	3,75	117,92	374,23	0,86
ΣΣ:-x	-232,91	-8,15	-10,02	-140,72	-134,40	-5,80	-10,02	-140,72	-1056,67	0,86
ΣΣ:-z	236,85	19,52	4,12	124,26	102,82	1,88	4,12	124,26	463,62	0,93
ΣΣ:-z	-229,18	-9,14	-10,38	-147,07	-147,60	-5,91	-10,38	-147,07	-1146,07	0,93
	-197,16	45,86	-34,22	46,73	-89,69	-32,86	-34,22	46,73	-250,29	1,59
	164,30	-38,22	28,52	-38,94	74,74	27,38	28,52	-38,94	208,57	-1,33
1.00G+1.00Q	14,89	5,43	-3,33	-16,76	-23,66	-2,23	-3,33	-16,76	-379,56	0,09
1.00G+1.00Q	14,89	5,43	-3,33	-16,76	-23,66	-2,23	-3,33	-16,76	-379,56	0,09
1.35G+1.50Q	23,39	7,40	-4,55	-24,23	-32,34	-3,07	-4,55	-24,23	-523,93	0,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	171,27	-27,00	21,12	-59,28	34,93	21,57	21,12	-59,28	-336,22	-1,07
1.00G+1.00Q	14,89	5,43	-3,33	-16,76	-23,66	-2,23	-3,33	-16,76	-379,56	0,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	113,47	-17,50	13,78	-40,13	21,18	14,20	13,78	-40,13	-254,42	-0,70
1.35G+1.05Q	13,53	7,18	-4,37	-19,43	-31,16	-2,88	-4,37	-19,43	-489,35	0,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	259,98	-50,15	38,41	-77,84	80,94	38,19	38,41	-77,84	-176,50	-1,86
1.00G+0.70Q	8,31	5,28	-3,21	-13,56	-22,88	-2,10	-3,21	-13,56	-356,51	0,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	172,61	-32,94	25,31	-52,50	51,86	25,28	25,31	-52,50	-147,94	-1,23

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 52(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ16 + 9Φ14	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	4Φ8		0,32	0,942%	Πόδας στύλου

K53, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 53(-1)	Τέλος: 53(0)	Μέλος: 90
Διατομή	Γάμα 2: 34/64/34/168 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	53(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	53(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	174,67	48,71	-44,29	-162,16	-198,30	-53,16	-44,29	-162,16	-174,53	0,14

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	53(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	53(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
Q	40,08	6,94	-6,35	-37,75	-46,75	-7,66	-6,35	-37,75	-18,40	0,04
1.35G+1.50Q	295,92	76,17	-69,32	-275,54	-337,83	-83,26	-69,32	-275,54	-263,22	0,25
ΣΣ:+x	704,82	104,05	2,48	224,87	209,40	13,45	2,48	224,87	778,07	1,26
ΣΣ:+x	-317,47	-0,04	-96,98	-584,97	-650,28	-126,79	-96,98	-584,97	-1147,33	1,26
ΣΣ:+z	763,33	99,11	2,87	285,23	287,16	20,13	2,87	285,23	673,63	1,46
ΣΣ:+z	-375,99	4,90	-97,37	-645,32	-728,04	-133,47	-97,37	-645,32	-1042,89	1,46
ΣΣ:-x	819,30	104,55	8,20	333,59	343,98	28,46	8,20	333,59	784,12	1,64
ΣΣ:-x	-431,95	-0,54	-102,70	-693,69	-784,86	-141,80	-102,70	-693,69	-1153,38	1,64
ΣΣ:-z	811,50	110,50	10,80	319,17	320,78	28,46	10,80	319,17	901,64	1,58
ΣΣ:-z	-424,15	-6,49	-105,30	-679,26	-761,65	-141,80	-105,30	-679,26	-1270,89	1,58
	645,58	-64,42	89,77	-538,71	-593,46	142,05	89,77	-538,71	-111,28	1,93
	-537,98	53,68	-74,81	448,93	494,55	-118,38	-74,81	448,93	92,73	-1,60
1.00G+1.00Q	214,75	55,65	-50,64	-199,91	-245,05	-60,83	-50,64	-199,91	-192,93	0,18
1.00G+1.00Q	214,75	55,65	-50,64	-199,91	-245,05	-60,83	-50,64	-199,91	-192,93	0,18
1.35G+1.50Q	295,92	76,17	-69,32	-275,54	-337,83	-83,26	-69,32	-275,54	-263,22	0,25
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-188,26	124,48	-136,65	128,49	107,27	-189,80	-136,65	128,49	-179,76	-1,19
1.00G+1.00Q	214,75	55,65	-50,64	-199,91	-245,05	-60,83	-50,64	-199,91	-192,93	0,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-108,04	87,86	-95,53	69,44	51,68	-131,85	-95,53	69,44	-137,29	-0,78
1.35G+1.05Q	277,89	73,05	-66,46	-258,56	-316,79	-79,81	-66,46	-258,56	-254,94	0,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-529,09	153,57	-178,67	414,84	425,03	-257,38	-178,67	414,84	-115,84	-2,17
1.00G+0.70Q	202,72	53,57	-48,74	-188,59	-231,02	-58,53	-48,74	-188,59	-187,41	0,17
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-335,26	107,25	-123,54	260,34	263,53	-176,90	-123,54	260,34	-94,68	-1,44

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 53(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ.#Φ10/13 - Κατ.#Φ10/13 , L = 50 - 3τρ.ΣΦ8/10	7Φ8		0,75	0,903%	Πόδας άνω ορόφου

K54, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 54(-1)	Τέλος: 54(0)	Μέλος: 93	
Διατομή	Γάμα 3: 34/147/34/64 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,89		συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1,5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	54(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	54(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	12,49	24,77	-9,83	7,78	30,38	2,17	-9,83	7,78	-243,99	0,27
Q	-2,37	3,03	1,23	9,60	19,72	5,84	1,23	9,60	-50,67	0,03
1.35G+1.50Q	13,30	37,98	-11,43	24,90	70,58	11,69	-11,43	24,90	-405,38	0,40
ΣΣ:+x	133,47	65,76	7,41	111,32	148,80	13,93	7,41	111,32	623,66	2,35
ΣΣ:+x	-110,53	-13,15	-25,87	-86,40	-68,53	-3,77	-25,87	-86,40	-1162,20	2,35
ΣΣ:+z	141,04	63,34	6,35	112,30	143,43	12,49	6,35	112,30	572,93	2,26
ΣΣ:+z	-118,09	-10,72	-24,81	-87,38	-63,16	-2,34	-24,81	-87,38	-1111,48	2,26
ΣΣ:-x	146,58	67,32	7,20	114,23	143,53	12,66	7,20	114,23	708,68	2,59
ΣΣ:-x	-123,63	-14,70	-25,67	-89,30	-63,26	-2,50	-25,67	-89,30	-1247,22	2,59
ΣΣ:-z	148,42	71,04	8,80	118,83	152,50	13,66	8,80	118,83	779,40	2,70
ΣΣ:-z	-125,48	-18,42	-27,26	-93,91	-72,23	-3,50	-27,26	-93,91	-1317,95	2,70
	-910,51	-116,60	90,89	793,40	914,30	92,44	90,89	793,40	374,72	1,26
	758,76	97,17	-75,74	-661,16	-761,92	-77,04	-75,74	-661,16	-312,27	-1,05
1.00G+1.00Q	10,12	27,80	-8,60	17,38	50,09	8,01	-8,60	17,38	-294,65	0,30
1.00G+1.00Q	10,12	27,80	-8,60	17,38	50,09	8,01	-8,60	17,38	-294,65	0,30
1.35G+1.50Q	13,30	37,98	-11,43	24,90	70,58	11,69	-11,43	24,90	-405,38	0,40
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	696,19	125,43	-79,60	-570,14	-615,14	-57,64	-79,60	-570,14	-686,42	-0,54
1.00G+1.00Q	10,12	27,80	-8,60	17,38	50,09	8,01	-8,60	17,38	-294,65	0,30
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	465,37	86,10	-54,05	-379,32	-407,06	-38,21	-54,05	-379,32	-482,01	-0,33
1.35G+1.05Q	14,37	36,62	-11,98	20,58	61,71	9,06	-11,98	20,58	-382,58	0,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1152,51	182,37	-125,59	-971,16	-1081,17	-106,49	-125,59	-971,16	-850,98	-1,18
1.00G+0.70Q	10,83	26,89	-8,97	14,50	44,18	6,26	-8,97	14,50	-279,45	0,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	769,59	124,06	-84,71	-646,66	-717,74	-70,78	-84,71	-646,66	-591,72	-0,76

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 54(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ18	ΣΦ8/10			0,66	1,015%	Πόδας στύλου

K55, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 55(-1)	Τέλος: 55(0)	Μέλος: 96	
Διατομή	Γάμα 2: 34/64/34/147 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	55(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	55(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-15,64	20,79	-7,57	-5,57	-28,44	3,38	-7,57	-5,57	-166,89	-0,32
Q	2,28	3,15	1,04	-9,62	-19,84	5,55	1,04	-9,62	-40,43	-0,05
1.35G+1.50Q	-17,69	32,79	-8,65	-21,94	-68,15	12,90	-8,65	-21,94	-285,95	-0,52
ΣΣ:+x	130,01	69,21	6,14	125,22	131,14	23,13	6,14	125,22	781,48	-2,04
ΣΣ:+x	-159,30	-24,35	-20,31	-145,77	-207,70	-10,87	-20,31	-145,77	-1155,98	-2,04
ΣΣ:+z	124,65	64,04	6,25	116,79	117,01	21,13	6,25	116,79	625,01	-1,99
ΣΣ:+z	-153,95	-19,18	-20,42	-137,34	-193,57	-8,87	-20,42	-137,34	-999,51	-1,99
ΣΣ:-x	147,19	68,67	8,09	137,18	141,04	24,56	8,09	137,18	709,92	-2,30
ΣΣ:-x	-176,48	-23,81	-22,26	-157,73	-217,60	-12,30	-22,26	-157,73	-1084,42	-2,30
ΣΣ:-z	157,80	74,40	8,64	148,78	157,43	25,58	8,64	148,78	841,30	-2,34
ΣΣ:-z	-187,09	-29,55	-22,82	-169,33	-233,99	-13,32	-22,82	-169,33	-1215,80	-2,34
	932,08	-108,64	85,96	-812,73	-937,19	89,07	85,96	-812,73	246,63	-1,41
	-776,73	90,53	-71,63	677,27	780,99	-74,23	-71,63	677,27	-205,53	1,17
1.00G+1.00Q	-13,36	23,94	-6,52	-15,18	-48,28	8,94	-6,52	-15,18	-207,32	-0,38
1.00G+1.00Q	-13,36	23,94	-6,52	-15,18	-48,28	8,94	-6,52	-15,18	-207,32	-0,38
1.35G+1.50Q	-17,69	32,79	-8,65	-21,94	-68,15	12,90	-8,65	-21,94	-285,95	-0,52
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-716,75	114,27	-73,12	587,60	634,74	-53,91	-73,12	587,60	-470,92	0,54
1.00G+1.00Q	-13,36	23,94	-6,52	-15,18	-48,28	8,94	-6,52	-15,18	-207,32	-0,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-479,39	78,26	-49,50	391,18	420,32	-35,60	-49,50	391,18	-330,64	0,33
1.35G+1.05Q	-18,71	31,38	-9,12	-17,61	-59,22	10,40	-9,12	-17,61	-267,75	-0,49
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-1183,81	167,17	-116,57	998,29	1112,27	-100,94	-116,57	998,29	-576,05	1,26
1.00G+0.70Q	-14,04	23,00	-6,84	-12,30	-42,33	7,27	-6,84	-12,30	-195,19	-0,36
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-790,77	113,53	-78,47	664,97	738,67	-66,96	-78,47	664,97	-400,72	0,81

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 55(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ. #Φ10/10 - Κατ. #Φ10/10 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	5Φ8		0,78	0,984%	Πόδας άνω ορόφου

K56, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 56(-1)	Τέλος: 56(0)	Μέλος: 99	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/134 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,88			συνθήκη 18.4.9.1-β :α/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	56(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	56(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	56,51	-3,34	1,92	-53,07	-65,54	1,07	1,92	-53,07	-254,52	-0,09
Q	18,64	-0,20	0,13	-16,38	-19,04	0,10	0,13	-16,38	-49,55	-0,02
1.35G+1.50Q	104,25	-4,82	2,79	-96,22	-117,05	1,59	2,79	-96,22	-417,94	-0,16
ΣΣ:+x	239,13	11,81	13,35	87,55	93,98	15,05	13,35	87,55	336,49	-0,92
ΣΣ:+x	-108,00	-18,71	-9,37	-209,56	-243,50	-12,81	-9,37	-209,56	-895,33	-0,92
ΣΣ:+z	213,88	10,05	11,73	64,06	65,00	13,00	11,73	64,06	246,70	-0,82
ΣΣ:+z	-82,75	-16,95	-7,75	-186,08	-214,51	-10,76	-7,75	-186,08	-805,55	-0,82
ΣΣ:-x	214,79	9,37	11,12	62,20	59,73	11,12	62,20	276,80	-0,88	-0,88
ΣΣ:-x	-83,66	-16,27	-7,15	-184,21	-209,24	-10,97	-7,15	-184,21	-835,64	-0,88
ΣΣ:-z	238,56	11,39	12,81	83,35	84,76	15,23	12,81	83,35	361,58	-0,98
ΣΣ:-z	-107,44	-18,29	-8,84	-205,37	-234,27	-12,99	-8,84	-205,37	-920,42	-0,98
	-668,44	-43,52	32,55	583,75	674,19	31,34	32,55	583,75	-195,02	-0,74
	557,03	36,27	-27,12	-486,46	-561,82	-26,12	-27,12	-486,46	162,51	0,62
1.00G+1.00Q	75,15	-3,55	2,05	-69,45	-84,58	1,17	2,05	-69,45	-304,08	-0,11
1.00G+1.00Q	75,15	-3,55	2,05	-69,45	-84,58	1,17	2,05	-69,45	-304,08	-0,11
1.35G+1.50Q	104,25	-4,82	2,79	-96,22	-117,05	1,59	2,79	-96,22	-417,94	-0,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	605,58	27,82	-21,62	-534,03	-622,69	-21,91	-21,62	-534,03	-271,68	0,40
1.00G+1.00Q	75,15	-3,55	2,05	-69,45	-84,58	1,17	2,05	-69,45	-304,08	-0,11

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	56(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	56(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	409,37	18,21	-14,22	-361,33	-421,68	-14,50	-14,22	-361,33	-206,57	0,26
1.35G+1.05Q	95,86	-4,73	2,73	-88,84	-108,48	1,55	2,73	-88,84	-395,64	-0,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	931,41	49,67	-37,96	-818,53	-951,21	-37,63	-37,96	-818,53	-151,87	0,78
1.00G+0.70Q	69,56	-3,48	2,01	-64,54	-78,87	1,14	2,01	-64,54	-289,21	-0,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	626,59	32,78	-25,11	-550,99	-640,69	-24,98	-25,11	-550,99	-126,70	0,51

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 56(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
18Φ18	ΣΦ8/10			0,89	1,005%	Κεφαλή στύλου

K57, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 57(-1)	Τέλος: 57(0)	Μέλος: 102	
Διατομή	Γάμα 3: 34/129/34/64 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,90		συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	57(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	57(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-72,36	32,68	-28,47	68,92	86,14	-32,80	-28,47	68,92	-154,37	-0,18
Q	-27,75	5,50	-4,92	24,55	28,71	-5,81	-4,92	24,55	-28,24	-0,04
1.35G+1.50Q	-139,32	52,37	-45,81	129,86	159,36	-53,00	-45,81	129,86	-250,75	-0,30
ΣΣ:+x	312,91	65,75	-1,09	433,46	512,62	7,97	-1,09	433,46	693,27	-1,76
ΣΣ:+x	-484,52	4,94	-60,56	-271,86	-312,55	-79,08	-60,56	-271,86	-1031,37	-1,76
ΣΣ:+z	230,52	60,95	-8,45	356,53	418,05	-5,10	-8,45	356,53	592,95	-1,58
ΣΣ:+z	-402,14	9,73	-53,20	-194,93	-217,99	-66,01	-53,20	-194,93	-931,05	-1,58
ΣΣ:-x	183,74	61,87	-11,21	312,44	363,56	-12,03	-11,21	312,44	676,22	-1,68
ΣΣ:-x	-355,35	8,82	-50,44	-150,84	-163,49	-59,08	-50,44	-150,84	-1014,32	-1,68
ΣΣ:-z	252,73	66,13	-5,98	375,31	439,13	-3,13	-5,98	375,31	790,48	-1,88
ΣΣ:-z	-424,35	4,56	-55,68	-213,71	-239,06	-67,98	-55,68	-213,71	-1128,58	-1,88
	-846,98	-13,28	28,45	733,56	840,22	52,14	28,45	733,56	140,68	-1,43
	705,82	11,07	-23,71	-611,30	-700,18	-43,45	-23,71	-611,30	-117,23	1,19
1.00G+1.00Q	-100,12	38,18	-33,39	93,47	114,86	-38,61	-33,39	93,47	-182,61	-0,22
1.00G+1.00Q	-100,12	38,18	-33,39	93,47	114,86	-38,61	-33,39	93,47	-182,61	-0,22
1.35G+1.50Q	-139,32	52,37	-45,81	129,86	159,36	-53,00	-45,81	129,86	-250,75	-0,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	495,91	62,34	-67,15	-420,31	-470,80	-92,10	-67,15	-420,31	-356,26	0,77
1.00G+1.00Q	-100,12	38,18	-33,39	93,47	114,86	-38,61	-33,39	93,47	-182,61	-0,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	323,37	44,83	-47,61	-273,31	-305,25	-64,68	-47,61	-273,31	-252,94	0,50
1.35G+1.05Q	-126,83	49,90	-43,60	118,82	146,44	-50,38	-43,60	118,82	-238,05	-0,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	931,89	66,50	-79,16	-798,14	-903,83	-115,56	-79,16	-798,14	-413,89	1,51
1.00G+0.70Q	-91,79	36,53	-31,91	86,10	106,24	-36,87	-31,91	86,10	-174,14	-0,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	614,02	47,60	-55,62	-525,20	-593,94	-80,32	-55,62	-525,20	-291,36	0,99

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 57(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
19Φ18 + 3Φ16	ΣΦ8/10			0,81	1,006%	Πόδας άνω ορόφου

K58, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 58(-1)	Τέλος: 58(0)	Μέλος: 105	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/64 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,50		συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	58(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	58(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	33,61	16,54	-11,56	-38,13	-35,02	-4,27	-11,56	-38,13	-102,53	0,03
Q	7,16	1,83	-0,62	-8,19	-7,58	0,70	-0,62	-8,19	-25,10	0,01
1.35G+1.50Q	56,12	25,06	-16,54	-63,76	-58,65	-4,71	-16,54	-63,76	-176,07	0,05
ΣΣ:+x	105,51	45,30	18,51	26,60	16,85	26,97	18,51	26,60	22,74	0,26
ΣΣ:+x	-31,50	-10,42	-42,22	-110,59	-94,03	-34,77	-42,22	-110,59	-252,27	0,26
ΣΣ:+z	113,42	50,17	21,53	35,99	25,74	26,79	21,53	35,99	22,92	0,31
ΣΣ:+z	-39,41	-15,29	-45,23	-119,99	-102,92	-34,59	-45,23	-119,99	-252,46	0,31
ΣΣ:-x	121,04	54,05	25,16	43,89	32,42	30,14	25,16	43,89	29,40	0,34
ΣΣ:-x	-47,03	-19,17	-48,86	-127,89	-109,60	-37,94	-48,86	-127,89	-258,93	0,34
ΣΣ:-z	119,92	52,81	25,14	41,88	30,02	32,01	25,14	41,88	36,20	0,33
ΣΣ:-z	-45,91	-17,93	-48,85	-125,88	-107,20	-39,80	-48,85	-125,88	-265,74	0,33
	-129,11	31,95	-28,16	150,49	141,77	-18,74	-28,16	150,49	542,98	0,41
	107,59	-26,62	23,46	-125,41	-118,14	15,61	23,46	-125,41	-452,49	-0,34
1.00G+1.00Q	40,77	18,36	-12,18	-46,32	-42,60	-3,57	-12,18	-46,32	-127,63	0,04
1.00G+1.00Q	40,77	18,36	-12,18	-46,32	-42,60	-3,57	-12,18	-46,32	-127,63	0,04
1.35G+1.50Q	56,12	25,06	-16,54	-63,76	-58,65	-4,71	-16,54	-63,76	-176,07	0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	152,95	1,10	4,58	-176,62	-164,97	9,34	4,58	-176,62	-583,31	-0,25
1.00G+1.00Q	40,77	18,36	-12,18	-46,32	-42,60	-3,57	-12,18	-46,32	-127,63	0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	105,33	2,39	1,90	-121,56	-113,49	5,80	1,90	-121,56	-399,12	-0,16
1.35G+1.05Q	52,90	24,24	-16,26	-60,07	-55,23	-5,03	-16,26	-60,07	-164,77	0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	214,28	-15,69	18,94	-248,18	-232,45	18,39	18,94	-248,18	-843,50	-0,46
1.00G+0.70Q	38,63	17,81	-12,00	-43,86	-40,32	-3,78	-12,00	-43,86	-120,10	0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	146,21	-8,81	11,47	-169,27	-158,47	11,84	11,47	-169,27	-572,59	-0,30

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 58(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
6Φ25 + 4Φ22	ΣΦ8/10		Ναι	0,98	2,052%	Πόδας άνω ορόφου

K59, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 59(-1)	Τέλος: 59(0)	Μέλος: 108	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/177 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	59(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	59(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	110,58	-1,76	0,32	-104,15	-128,96	-1,02	0,32	-104,15	-253,91	-0,13
Q	36,54	-0,19	0,08	-32,27	-37,67	0,00	0,08	-32,27	-50,19	-0,03
1.35G+1.50Q	204,09	-2,66	0,56	-189,00	-230,60	-1,37	0,56	-189,00	-418,07	-0,21
ΣΣ:+x	506,40	5,12	9,95	199,81	211,80	14,76	9,95	199,81	231,95	-1,27
ΣΣ:+x	-249,79	-8,84	-9,21	-439,33	-506,07	-16,79	-9,21	-439,33	-790,16	-1,27
ΣΣ:+z	444,44	4,56	9,06	142,86	142,39	13,15	9,06	142,86	170,82	-1,14
ΣΣ:+z	-187,83	-8,27	-8,32	-382,38	-436,67	-15,18	-8,32	-382,38	-729,03	-1,14
ΣΣ:-x	425,46	4,89	9,91	120,29	109,63	14,74	9,91	120,29	225,50	-1,21
ΣΣ:-x	-168,85	-8,61	-9,18	-359,80	-403,91	-16,77	-9,18	-359,80	-783,71	-1,21
ΣΣ:-z	481,37	5,73	11,06	169,81	168,03	16,65	11,06	169,81	292,79	-1,36
ΣΣ:-z	-224,76	-9,44	-10,33	-409,33	-462,31	-18,68	-10,33	-409,33	-851,00	-1,36
	26,40	-18,82	14,42	-3,52	18,30	14,34	14,42	-3,52	-94,22	-1,02
	-22,00	15,69	-12,01	2,93	-15,25	-11,95	-12,01	2,93	78,52	0,85
1.00G+1.00Q	147,12	-1,95	0,41	-136,41	-166,63	-1,02	0,41	-136,41	-304,10	-0,16
1.00G+1.00Q	147,12	-1,95	0,41	-136,41	-166,63	-1,02	0,41	-136,41	-304,10	-0,16
1.35G+1.50Q	204,09	-2,66	0,56	-189,00	-230,60	-1,37	0,56	-189,00	-418,07	-0,21
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	184,29	11,46	-10,25	-186,36	-244,33	-12,12	-10,25	-186,36	-347,40	0,55
1.00G+1.00Q	147,12	-1,95	0,41	-136,41	-166,63	-1,02	0,41	-136,41	-304,10	-0,16
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	133,92	7,46	-6,80	-134,65	-175,78	-8,18	-6,80	-134,65	-256,99	0,36
1.35G+1.05Q	187,65	-2,58	0,52	-174,48	-213,65	-1,37	0,52	-174,48	-395,48	-0,20
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	154,65	20,96	-17,50	-170,08	-236,53	-19,29	-17,50	-170,08	-277,71	1,08
1.00G+0.70Q	136,16	-1,89	0,38	-126,73	-155,33	-1,02	0,38	-126,73	-289,05	-0,15
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	114,16	13,79	-11,63	-123,80	-170,58	-12,96	-11,63	-123,80	-210,53	0,71

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 59(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
10Φ16 + 12Φ14	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	8Φ8		0,49	0,719%	Πόδας άνω ορόφου

K73, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 73(-1)	Τέλος: 73(0)	Μέλος: 131	
Διατομή	Γάμα 2: 25/45/25/45 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=2,74			
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	73(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	73(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-8,12	4,28	-4,09	6,09	5,88	-5,14	-4,09	6,09	34,87	0,02
Q	0,36	1,24	-1,10	-0,44	-0,64	-1,30	-1,10	-0,44	-1,22	0,01
1.35G+1.50Q	-10,42	7,63	-7,18	7,56	6,98	-8,88	-7,18	7,56	45,24	0,04
ΣΣ:+x	-1,49	9,21	-0,36	10,95	10,68	-0,09	-0,36	10,95	163,63	0,19
ΣΣ:+x	-14,50	0,49	-8,84	0,90	0,57	-11,38	-8,84	0,90	-96,01	0,19
ΣΣ:+z	-1,67	9,68	-0,19	10,77	10,46	-0,20	-0,19	10,77	149,60	0,22
ΣΣ:+z	-14,32	0,02	-9,01	1,08	0,79	-11,27	-9,01	1,08	-81,98	0,22
ΣΣ:-x	-1,66	10,42	0,46	10,75	10,40	0,59	0,46	10,75	164,80	0,25
ΣΣ:-x	-14,33	-0,73	-9,66	1,10	0,85	-12,06	-9,66	1,10	-97,19	0,25
ΣΣ:-z	-1,26	10,40	0,60	11,07	10,75	0,97	0,60	11,07	180,53	0,24
ΣΣ:-z	-14,73	-0,70	-9,80	0,77	0,51	-12,44	-9,80	0,77	-112,92	0,24
	-41,24	34,73	-31,60	34,27	37,59	-37,95	-31,60	34,27	91,33	0,30
	34,37	-28,94	26,34	-28,56	-31,32	31,63	26,34	-28,56	-76,11	-0,25
1.00G+1.00Q	-7,76	5,52	-5,20	5,65	5,24	-6,44	-5,20	5,65	33,65	0,03
1.00G+1.00Q	-7,76	5,52	-5,20	5,65	5,24	-6,44	-5,20	5,65	33,65	0,03
1.35G+1.50Q	-10,42	7,63	-7,18	7,56	6,98	-8,88	-7,18	7,56	45,24	0,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	20,51	-18,42	16,52	-18,14	-21,21	19,58	16,52	-18,14	-23,26	-0,19
1.00G+1.00Q	-7,76	5,52	-5,20	5,65	5,24	-6,44	-5,20	5,65	33,65	0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	12,86	-11,85	10,61	-11,49	-13,55	12,54	10,61	-11,49	-12,02	-0,12
1.35G+1.05Q	-10,58	7,07	-6,68	7,76	7,27	-8,30	-6,68	7,76	45,79	0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	40,97	-36,34	32,82	-35,08	-39,72	39,14	32,82	-35,08	-68,37	-0,34
1.00G+0.70Q	-7,87	5,14	-4,87	5,78	5,43	-6,05	-4,87	5,78	34,01	0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	26,50	-23,80	21,47	-22,78	-25,89	25,58	21,47	-22,78	-42,09	-0,22

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 73(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
5Φ18 + 3Φ14	ΣΦ8/10			0,40	1,067%	Κεφαλή στύλου

K74, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 74(-1)	Τέλος: 74(0)	Μέλος: 132	
Διατομή	Γάμα 3: 25/45/25/45 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=2,57			
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	74(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	74(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	8,27	4,50	-4,07	-6,61	-6,93	-4,86	-4,07	-6,61	30,51	-0,03
Q	-0,08	1,17	-1,04	0,16	0,28	-1,24	-1,04	0,16	3,34	-0,01
1.35G+1.50Q	11,05	7,82	-7,06	-8,69	-8,94	-8,41	-7,06	-8,69	46,20	-0,05
ΣΣ:+x	22,49	9,83	0,05	5,46	6,62	0,48	0,05	5,46	169,07	-0,33
ΣΣ:+x	-5,93	0,27	-9,17	-18,60	-20,30	-11,36	-9,17	-18,60	-105,49	-0,33
ΣΣ:+z	20,63	8,92	-0,76	3,89	4,86	-0,49	-0,76	3,89	152,30	-0,29
ΣΣ:+z	-4,07	1,17	-8,36	-17,03	-18,54	-10,39	-8,36	-17,03	-88,72	-0,29
ΣΣ:-x	19,80	8,73	-0,80	3,21	4,13	-0,38	-0,80	3,21	166,34	-0,31
ΣΣ:-x	-3,25	1,36	-8,32	-16,35	-17,80	-10,50	-8,32	-16,35	-102,77	-0,31
ΣΣ:-z	21,74	9,47	-0,11	4,85	5,96	0,47	-0,11	4,85	184,63	-0,35
ΣΣ:-z	-5,18	0,63	-9,01	-17,99	-19,64	-11,36	-9,01	-17,99	-121,05	-0,35
	21,48	48,87	-42,73	-17,51	-18,80	-49,41	-42,73	-17,51	-21,26	-0,27
	-17,90	-40,73	35,61	14,59	15,66	41,18	35,61	14,59	17,72	0,22
1.00G+1.00Q	8,19	5,67	-5,11	-6,45	-6,65	-6,09	-5,11	-6,45	33,85	-0,04
1.00G+1.00Q	8,19	5,67	-5,11	-6,45	-6,65	-6,09	-5,11	-6,45	33,85	-0,04
1.35G+1.50Q	11,05	7,82	-7,06	-8,69	-8,94	-8,41	-7,06	-8,69	46,20	-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-5,06	-28,83	24,99	4,44	5,16	28,64	24,99	4,44	62,14	0,15

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	74(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	74(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+1.00Q	8,19	5,67	-5,11	-6,45	-6,65	-6,09	-5,11	-6,45	33,85	-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-2,54	-18,77	16,25	2,30	2,75	18,61	16,25	2,30	44,48	0,10
1.35G+1.05Q	11,09	7,30	-6,59	-8,76	-9,06	-7,86	-6,59	-8,76	44,70	-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-15,76	-53,79	46,82	13,13	14,43	53,91	46,82	13,13	71,27	0,29
1.00G+0.70Q	8,22	5,32	-4,80	-6,50	-6,74	-5,72	-4,80	-6,50	32,85	-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-9,68	-35,41	30,81	8,09	8,93	35,45	30,81	8,09	50,57	0,19

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 74(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
5Φ18 + 3Φ14	ΣΦ8/10			0,64	1,067%	Πόδας στύλου

Κ75, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 75(-1)	Τέλος: 75(0)	Μέλος: 133	
Διατομή	Ορθογωνική: 25/50 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=2,27			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	75(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	75(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-0,26	-10,94	10,50	-0,34	-0,87	7,95	10,50	-0,34	-83,10	-0,01
Q	1,16	-2,09	2,17	-1,40	-1,36	1,81	2,17	-1,40	-26,81	0,00
1.35G+1.50Q	1,39	-17,91	17,42	-2,55	-3,20	13,45	17,42	-2,55	-152,39	-0,02
ΣΣ:+x	4,96	27,75	48,67	5,09	4,76	35,87	48,67	5,09	-26,92	-0,14
ΣΣ:+x	-4,44	-51,74	-25,50	-7,03	-7,73	-18,14	-25,50	-7,03	-166,03	-0,14
ΣΣ:+z	4,49	21,25	42,70	4,36	3,94	31,63	42,70	4,36	-36,44	-0,13
ΣΣ:+z	-3,97	-45,23	-19,53	-6,30	-6,91	-13,91	-19,53	-6,30	-156,51	-0,13
ΣΣ:-x	5,33	21,71	43,25	5,32	4,84	32,15	43,25	5,32	-31,52	-0,14
ΣΣ:-x	-4,80	-45,70	-20,08	-7,26	-7,80	-14,43	-20,08	-7,26	-161,43	-0,14
ΣΣ:-z	5,72	27,52	48,62	5,91	5,52	36,02	48,62	5,91	-21,58	-0,15
ΣΣ:-z	-5,19	-51,51	-25,45	-7,86	-8,49	-18,30	-25,45	-7,86	-171,37	-0,15
	-131,42	-52,87	49,05	144,64	128,94	35,42	49,05	144,64	135,90	-0,12
	109,52	44,06	-40,87	-120,54	-107,45	-29,52	-40,87	-120,54	-113,25	0,10
1.00G+1.00Q	0,90	-13,03	12,66	-1,74	-2,22	9,76	12,66	-1,74	-109,90	-0,02
1.00G+1.00Q	0,90	-13,03	12,66	-1,74	-2,22	9,76	12,66	-1,74	-109,90	-0,02
1.35G+1.50Q	1,39	-17,91	17,42	-2,55	-3,20	13,45	17,42	-2,55	-152,39	-0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	99,96	21,75	-19,37	-111,04	-99,91	-13,11	-19,37	-111,04	-254,32	0,06
1.00G+1.00Q	0,90	-13,03	12,66	-1,74	-2,22	9,76	12,66	-1,74	-109,90	-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	66,61	13,40	-11,86	-74,06	-66,69	-7,95	-11,86	-74,06	-177,86	0,04
1.35G+1.05Q	0,87	-16,97	16,44	-1,92	-2,59	12,63	16,44	-1,92	-140,33	-0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	165,15	49,12	-44,87	-182,73	-163,76	-31,64	-44,87	-182,73	-310,21	0,12
1.00G+0.70Q	0,55	-12,41	12,01	-1,32	-1,82	9,22	12,01	-1,32	-101,86	-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	110,07	31,65	-28,86	-121,85	-109,26	-20,30	-28,86	-121,85	-215,11	0,08

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 75(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
6Φ20 + 2Φ18	ΣΦ8/10			1,00	1,915%	Πόδας στύλου

Κ88, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 88(-1)	Τέλος: 88(0)	Μέλος: 155	
Διατομή	Ορθογωνική: 25/50 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=2,18			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	88(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	88(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	0,36	5,71	-6,34	-1,90	-3,05	-5,69	-6,34	-1,90	-103,54	0,01
Q	2,05	0,98	-1,34	-2,45	-2,36	-1,43	-1,34	-2,45	-20,06	0,00
1.35G+1.50Q	3,56	9,18	-10,56	-6,23	-7,65	-9,83	-10,56	-6,23	-169,86	0,02
ΣΣ:+x	5,91	16,27	2,96	3,46	3,18	1,48	2,96	3,46	-21,44	0,08
ΣΣ:+x	-3,36	-3,87	-16,97	-9,44	-11,39	-14,31	-16,97	-9,44	-205,41	0,08
ΣΣ:+z	5,53	18,04	4,63	2,88	2,47	2,72	4,63	2,88	-32,15	0,10
ΣΣ:+z	-2,98	-5,64	-18,65	-8,86	-10,69	-15,54	-18,65	-8,86	-194,70	0,10
ΣΣ:-x	6,56	19,85	6,45	4,12	3,70	4,17	6,45	4,12	-22,34	0,11
ΣΣ:-x	-4,01	-7,45	-20,46	-10,10	-11,92	-17,00	-20,46	-10,10	-204,51	0,11
ΣΣ:-z	6,88	19,33	5,96	4,71	4,47	3,84	5,96	4,71	-10,84	0,11
ΣΣ:-z	-4,33	-6,92	-19,98	-10,69	-12,69	-16,66	-19,98	-10,69	-216,01	0,11
	-77,29	35,00	-34,66	82,42	71,06	-27,39	-34,66	82,42	2,62	0,13
	64,41	-29,17	28,89	-68,68	-59,22	22,83	28,89	-68,68	-2,19	-0,11
1.00G+1.00Q	2,41	6,69	-7,67	-4,34	-5,41	-7,12	-7,67	-4,34	-123,59	0,01
1.00G+1.00Q	2,41	6,69	-7,67	-4,34	-5,41	-7,12	-7,67	-4,34	-123,59	0,01
1.35G+1.50Q	3,56	9,18	-10,56	-6,23	-7,65	-9,83	-10,56	-6,23	-169,86	0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	61,53	-17,07	15,44	-68,04	-60,95	10,72	15,44	-68,04	-171,83	-0,08
1.00G+1.00Q	2,41	6,69	-7,67	-4,34	-5,41	-7,12	-7,67	-4,34	-123,59	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	41,05	-10,81	9,66	-45,55	-40,94	6,57	9,66	-45,55	-124,90	-0,05
1.35G+1.05Q	2,64	8,74	-9,96	-5,13	-6,59	-9,19	-9,96	-5,13	-160,83	0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	99,25	-35,01	33,37	-108,15	-95,42	25,06	33,37	-108,15	-164,11	-0,15
1.00G+0.70Q	1,80	6,40	-7,27	-3,61	-4,70	-6,69	-7,27	-3,61	-117,58	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	66,20	-22,77	21,61	-72,29	-63,92	16,13	21,61	-72,29	-119,76	-0,10

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 88(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχαρές [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,91	1,061%	Πόδας στύλου

Κ89, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 89(-1)	Τέλος: 89(0)	Μέλος: 156	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/135 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,99			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	89(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	89(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	15,76	3,11	-1,61	-10,52	-8,45	-0,59	-1,61	-10,52	-91,33	-0,29
Q	5,18	0,16	-0,19	-3,74	-3,43	-0,27	-0,19	-3,74	-29,27	-0,04
1.35G+1.50Q	29,05	4,44	-2,45	-19,82	-16,55	-1,19	-2,45	-19,82	-167,20	-0,45
ΣΣ:+x	121,32	13,55	2,40	65,93	67,26	1,73	2,40	65,93	339,01	-1,34
ΣΣ:+x	-84,77	-7,16	-5,80	-90,61	-87,47	-3,17	-5,80	-90,61	-551,11	-1,34
ΣΣ:+z	123,96	12,45	1,82	64,71	61,73	1,37	1,82	64,71	307,04	-1,27
ΣΣ:+z	-87,41	-6,06	-5,22	-89,39	-81,94	-2,81	-5,22	-89,39	-519,14	-1,27
ΣΣ:-x	130,41	13,70	2,52	67,47	61,80	1,91	2,52	67,47	370,58	-1,42
ΣΣ:-x	-93,86	-7,31	-5,93	-92,14	-82,00	-3,35	-5,93	-92,14	-582,68	-1,42
ΣΣ:-z	135,13	14,91	3,13	72,92	69,59	2,52	3,13	72,92	411,97	-1,53
ΣΣ:-z	-98,58	-8,52	-6,54	-97,60	-89,80	-3,96	-6,54	-97,60	-624,06	-1,53
	-835,58	-10,52	14,59	711,51	800,90	23,04	14,59	711,51	-95,00	-0,27
	696,31	8,77	-12,16	-592,93	-667,42	-19,20	-12,16	-592,93	79,17	0,22
1.00G+1.00Q	20,94	3,27	-1,79	-14,27	-11,87	-0,85	-1,79	-14,27	-120,60	-0,33
1.00G+1.00Q	20,94	3,27	-1,79	-14,27	-11,87	-0,85	-1,79	-14,27	-120,60	-0,33
1.35G+1.50Q	29,05	4,44	-2,45	-19,82	-16,55	-1,19	-2,45	-19,82	-167,20	-0,45
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	655,73	12,34	-13,40	-553,45	-617,22	-18,47	-13,40	-553,45	-95,95	-0,25
1.00G+1.00Q	20,94	3,27	-1,79	-14,27	-11,87	-0,85	-1,79	-14,27	-120,60	-0,33
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	438,73	8,54	-9,09	-370,02	-412,32	-12,37	-9,09	-370,02	-73,10	-0,20
1.35G+1.05Q	26,71	4,37	-2,37	-18,14	-15,00	-1,07	-2,37	-18,14	-154,03	-0,44
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1071,18	17,52	-20,61	-907,53	-1016,13	-29,88	-20,61	-907,53	-35,28	-0,10
1.00G+0.70Q	19,38	3,23	-1,74	-13,14	-10,85	-0,77	-1,74	-13,14	-111,82	-0,32
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	715,70	11,99	-13,90	-606,07	-678,26	-19,98	-13,90	-606,07	-32,65	-0,10

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 89(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = E_d/R_d$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
8Φ20 + 14Φ14	ΣΦ8/10			0,90	1,017%	Κεφαλή στύλου

K90, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 90(-1)	Τέλος: 90(0)	Μέλος: 159	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/125 /d'=5,5			Υψος = 2,30 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,02			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	90(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	90(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	10,13	-0,77	0,21	-7,21	-6,46	-0,30	0,21	-7,21	-121,09	0,09
Q	5,09	0,02	0,05	-3,89	-3,86	0,14	0,05	-3,89	-38,15	0,01
1.35G+1.50Q	21,31	-1,01	0,36	-15,57	-14,50	-0,19	0,36	-15,57	-220,70	0,13
ΣΣ:+x	137,35	11,98	9,26	88,86	93,83	10,94	9,26	88,86	302,30	0,82
ΣΣ:+x	-112,09	-13,52	-8,78	-107,10	-110,51	-11,39	-8,78	-107,10	-582,39	0,82
ΣΣ:+z	125,38	11,16	8,39	78,96	82,24	9,55	8,39	78,96	243,75	0,75
ΣΣ:+z	-100,11	-12,70	-7,92	-97,20	-98,93	-10,00	-7,92	-97,20	-523,84	0,75
ΣΣ:-x	141,95	11,16	8,18	92,09	95,45	9,89	8,18	92,09	292,05	0,82
ΣΣ:-x	-116,68	-12,69	-7,71	-110,33	-112,14	-10,34	-7,71	-110,33	-572,14	0,82
ΣΣ:-z	155,88	12,49	9,31	102,75	106,37	11,41	9,31	102,75	343,66	0,91
ΣΣ:-z	-130,61	-14,02	-8,84	-120,99	-123,06	-11,86	-8,84	-120,99	-623,75	0,91
	-708,05	10,13	-12,67	604,42	682,11	-19,00	-12,67	604,42	-46,05	-0,19
	590,04	-8,44	10,55	-503,68	-568,42	15,83	10,55	-503,68	38,37	0,16
1.00G+1.00Q	15,22	-0,75	0,26	-11,10	-10,31	-0,16	0,26	-11,10	-159,24	0,10
1.00G+1.00Q	15,22	-0,75	0,26	-11,10	-10,31	-0,16	0,26	-11,10	-159,24	0,10
1.35G+1.50Q	21,31	-1,01	0,36	-15,57	-14,50	-0,19	0,36	-15,57	-220,70	0,13
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	552,35	-8,61	9,86	-468,88	-526,08	14,06	9,86	-468,88	-186,16	0,27
1.00G+1.00Q	15,22	-0,75	0,26	-11,10	-10,31	-0,16	0,26	-11,10	-159,24	0,10
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	369,24	-5,82	6,59	-313,31	-351,36	9,34	6,59	-313,31	-136,22	0,19
1.35G+1.05Q	19,02	-1,02	0,33	-13,82	-12,76	-0,25	0,33	-13,82	-203,53	0,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	904,08	-13,69	16,17	-769,34	-865,40	23,49	16,17	-769,34	-145,97	0,36
1.00G+0.70Q	13,69	-0,76	0,24	-9,93	-9,16	-0,20	0,24	-9,93	-147,80	0,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	603,73	-9,20	10,80	-513,61	-577,58	15,63	10,80	-513,61	-109,42	0,25

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 90(0)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = E_d/R_d$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
6Φ20 + 12Φ16	ΣΦ8/10			0,92	1,011%	Κεφαλή στύλου

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 1

K1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(-1)	Τέλος: 1(1)	Μέλος: 1	Υψος = 4,18 [m]	
Διατομή	SHS200X8				
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ	Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	1(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	1(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G						0,01	0,02	-0,01		0,01	-27,25		-0,01
Q						0,01	0,03			0,01	-6,44		
1.35G+1.50Q						0,02	0,08	-0,01		0,02	-46,45		-0,01
ΣΣ:+x					0,73	0,18	-0,67	3,03	-0,73	-0,16	-28,91	-0,67	-3,05
ΣΣ:+x					-0,73	-0,16	0,74	-3,05	0,73	0,18	-32,03		
ΣΣ:+z					0,71	0,19	-0,71	2,98	-0,72	-0,17	-29,05	-0,71	-2,99
ΣΣ:+z					-0,72	-0,17	0,79	-2,99	0,71	0,19	-31,89		
ΣΣ:-x					0,80	0,22	-0,86	3,35	-0,80	-0,21	-28,88	-0,86	-3,36
ΣΣ:-x					-0,80	-0,21	0,94	-3,36	0,80	0,22	-32,07		
ΣΣ:-z					0,97	0,22	-0,83	4,04	-0,97	-0,20	-28,71	-0,83	-4,05
ΣΣ:-z					-0,97	-0,20	0,90	-4,05	0,97	0,22	-32,24		
					-0,53	0,69	2,88	-2,22	-0,53	0,69	-0,53		-2,22
					0,44	-0,57	-2,40	1,85	0,44	-0,57	0,44	-2,40	
1.00G+1.00Q						0,01	0,05			0,01	-33,69		
1.00G+1.00Q						0,01	0,05			0,01	-33,69		
1.35G+1.50Q						0,02	0,08	-0,01		0,02	-46,45		-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,40	-0,50	-2,08	1,66	0,40	-0,50	-46,05	-2,08	
1.00G+1.00Q						0,01	0,05			0,01	-33,69		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,27	-0,33	-1,39	1,11	0,27	-0,33	-33,43	-1,39	
1.35G+1.05Q						0,01	0,06	-0,01		0,01	-43,55		-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,66	-0,85	-3,54	2,77	0,66	-0,85	-42,89	-3,54	
1.00G+0.70Q						0,01	0,04			0,01	-31,76		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,44	-0,56	-2,35	1,85	0,44	-0,56	-31,32	-2,35	

K2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(-1)	Τέλος: 2(1)	Μέλος: 3	Υψος = 4,18 [m]	
Διατομή	RHS200X120X8				
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ	Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	2(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	2(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G							-0,02				-21,88	-0,02	
Q											-6,95		
1.35G+1.50Q							-0,02	-0,01			-39,97	-0,02	-0,01
ΣΣ:+x					0,22	0,40	-1,70	0,91	-0,22	-0,41	-19,38	-1,70	-0,92
ΣΣ:+x					-0,22	-0,41	1,67	-0,92	0,22	0,40	-31,34		
ΣΣ:+z					0,21	0,65	-2,76	0,89	-0,22	-0,66	-20,31	-2,76	-0,90
ΣΣ:+z					-0,22	-0,66	2,73	-0,90	0,21	0,65	-30,41		
ΣΣ:-x					0,24	1,14	-4,80	1,00	-0,24	-1,15	-19,30	-4,80	-1,01
ΣΣ:-x					-0,24	-1,15	4,77	-1,01	0,24	1,14	-31,42		
ΣΣ:-z					0,29	0,98	-4,13	1,21	-0,29	-0,99	-18,27	-4,13	-1,22
ΣΣ:-z					-0,29	-0,99	4,10	-1,22	0,29	0,98	-32,45		
					-0,13	0,26	1,07	-0,53	-0,13	0,26	0,62		-0,53
					0,11	-0,21	-0,89	0,44	0,11	-0,21	-0,52	-0,89	
1.00G+1.00Q							-0,02	-0,01			-28,84	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q							-0,02	-0,01			-28,84	-0,02	-0,01
1.35G+1.50Q							-0,02	-0,01			-39,97	-0,02	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,09	-0,20	-0,82	0,39	0,09	-0,20	-40,44	-0,82	
1.00G+1.00Q							-0,02	-0,01			-28,84	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,06	-0,13	-0,55	0,26	0,06	-0,13	-29,15	-0,55	
1.35G+1.05Q						-0,01	-0,02	-0,01		-0,01	-36,84	-0,02	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,16	-0,33	-1,36	0,66	0,16	-0,33	-37,62	-1,36	
1.00G+0.70Q							-0,02	-0,01			-26,75	-0,02	-0,01

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	2(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	2(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,11	-0,22	-0,91	0,44	0,11	-0,22	-27,27	-0,91	

K3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 3(-1)	Τέλος: 3(1)	Μέλος: 5	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	3(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	3(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G							-0,02				-33,76	-0,02	
Q											-12,07		
1.35G+1.50Q						-0,01	-0,03	-0,01		-0,01	-63,69	-0,03	-0,01
ΣΣ:+x					0,22	0,84	-3,57	0,91	-0,22	-0,85	-37,39	-3,57	-0,92
ΣΣ:+x					-0,22	-0,85	3,53	-0,92	0,22	0,84	-42,20		
ΣΣ:+z					0,21	1,49	-6,27	0,90	-0,22	-1,50	-37,54	-6,27	-0,91
ΣΣ:+z					-0,22	-1,50	6,23	-0,91	0,21	1,49	-42,06		
ΣΣ:-x					0,24	2,76	-11,57	1,01	-0,24	-2,77	-37,10	-11,57	-1,02
ΣΣ:-x					-0,24	-2,77	11,53	-1,02	0,24	2,76	-42,49		
ΣΣ:-z					0,29	2,37	-9,96	1,22	-0,29	-2,38	-36,87	-9,96	-1,23
ΣΣ:-z					-0,29	-2,38	9,92	-1,23	0,29	2,37	-42,72		
					-0,10	0,07	0,28	-0,40	-0,10	0,07	-0,51		-0,40
					0,08	-0,06	-0,23	0,33	0,08	-0,06	0,42	-0,23	
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,02	-0,01		-0,01	-45,83	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,02	-0,01		-0,01	-45,83	-0,02	-0,01
1.35G+1.50Q						-0,01	-0,03	-0,01		-0,01	-63,69	-0,03	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,07	-0,06	-0,24	0,29	0,07	-0,06	-63,31	-0,24	
1.00G+1.00Q					-0,01	-0,02	-0,02	-0,01		-0,01	-45,83	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,05	-0,04	-0,16	0,19	0,05	-0,04	-45,58	-0,16	
1.35G+1.05Q						-0,01	-0,03	-0,01		-0,01	-58,25	-0,03	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,12	-0,09	-0,37	0,49	0,12	-0,09	-57,62	-0,37	
1.00G+0.70Q							-0,02				-42,21	-0,02	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,08	-0,06	-0,25	0,33	0,08	-0,06	-41,79	-0,25	

K4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 4(-1)	Τέλος: 4(1)	Μέλος: 7	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	4(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	4(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-32,99		
Q											-10,00		
1.35G+1.50Q							-0,01				-59,53	-0,01	
ΣΣ:+x					0,22	1,71	-7,15	0,91	-0,22	-1,71	-34,44	-7,15	-0,91
ΣΣ:+x					-0,22	-1,71	7,14	-0,91	0,22	1,71	-41,54		
ΣΣ:+z					0,21	2,39	-9,99	0,89	-0,21	-2,39	-34,97	-9,99	-0,89
ΣΣ:+z					-0,21	-2,39	9,98	-0,89	0,21	2,39	-41,00		
ΣΣ:-x					0,24	4,37	-18,27	1,00	-0,24	-4,37	-34,38	-18,27	-1,00
ΣΣ:-x					-0,24	-4,37	18,26	-1,00	0,24	4,37	-41,60		
ΣΣ:-z					0,29	4,12	-17,24	1,21	-0,29	-4,12	-33,78	-17,24	-1,22
ΣΣ:-z					-0,29	-4,12	17,23	-1,22	0,29	4,12	-42,20		
					-0,05	-0,03	-0,13	-0,19	-0,05	-0,03	-0,34	-0,13	-0,19
					0,04	0,03	0,11	0,16	0,04	0,03	0,28		
1.00G+1.00Q							-0,01				-42,99	-0,01	
1.00G+1.00Q							-0,01				-42,99	-0,01	
1.35G+1.50Q							-0,01				-59,53	-0,01	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,03	0,02	0,09	0,15	0,03	0,02	-59,28		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	4(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	4(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q							-0,01				-42,99	-0,01	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,02	0,01	0,06	0,10	0,02	0,01	-42,82		
1.35G+1.05Q							-0,01				-55,04	-0,01	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,06	0,04	0,15	0,24	0,06	0,04	-54,61		
1.00G+0.70Q							-0,01				-39,99	-0,01	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,04	0,02	0,10	0,16	0,04	0,02	-39,71		

K5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 5(-1)	Τέλος: 5(1)	Μέλος: 9	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	5(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	5(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-38,04		
Q											-11,63		
1.35G+1.50Q								0,01			-68,80		
ΣΣ:+x					0,22	2,91	-12,15	0,91	-0,22	-2,91	-43,83	-12,15	-0,90
ΣΣ:+x					-0,22	-2,91	12,16	-0,90	0,22	2,91	-43,88		
ΣΣ:+z					0,21	2,51	-10,47	0,89	-0,21	-2,51	-43,84	-10,47	-0,89
ΣΣ:+z					-0,21	-2,51	10,48	-0,89	0,21	2,51	-43,88		
ΣΣ:-x					0,24	3,92	-16,37	1,00	-0,24	-3,92	-43,82	-16,37	-1,00
ΣΣ:-x					-0,24	-3,92	16,37	-1,00	0,24	3,92	-43,89		
ΣΣ:-z					0,29	4,50	-18,82	1,22	-0,29	-4,50	-43,83	-18,82	-1,21
ΣΣ:-z					-0,29	-4,50	18,82	-1,21	0,29	4,50	-43,89		
						-0,04	-0,16	0,01		-0,04	-0,19	-0,16	
						0,03	0,14	-0,01		0,03	0,16		-0,01
1.00G+1.00Q											-49,67		
1.00G+1.00Q											-49,67		
1.35G+1.50Q								0,01			-68,80		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-						0,03	0,13			0,03	-68,66		
1.00G+1.00Q											-49,67		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-						0,02	0,09			0,02	-49,58		
1.35G+1.05Q											-63,57		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-						0,05	0,21			0,05	-63,33		
1.00G+0.70Q											-46,19		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-						0,03	0,14			0,03	-46,02		

K6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 6(-1)	Τέλος: 6(1)	Μέλος: 11	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	6(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	6(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G							0,01	0,01			-32,92		
Q											-9,98		
1.35G+1.50Q							0,01	0,01			-59,42		
ΣΣ:+x					0,22	3,47	-14,47	0,92	-0,22	-3,46	-34,32	-14,47	-0,90
ΣΣ:+x					-0,22	-3,46	14,48	-0,90	0,22	3,47	-41,51		
ΣΣ:+z					0,22	1,87	-7,80	0,90	-0,21	-1,87	-34,89	-7,80	-0,89
ΣΣ:+z					-0,21	-1,87	7,81	-0,89	0,22	1,87	-40,94		
ΣΣ:-x					0,24	2,01	-8,38	1,01	-0,24	-2,01	-34,33	-8,38	-1,00
ΣΣ:-x					-0,24	-2,01	8,39	-1,00	0,24	2,01	-41,50		
ΣΣ:-z					0,29	3,30	-13,80	1,23	-0,29	-3,30	-33,69	-13,80	-1,21
ΣΣ:-z					-0,29	-3,30	13,81	-1,21	0,29	3,30	-42,13		
					0,05			0,21	0,05		-0,01		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	6(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	6(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q					-0,04		0,01	-0,17	-0,04		0,01		-0,17
1.00G+1.00Q							0,01	0,01			-42,90		
1.35G+1.50Q							0,01	0,01			-42,90		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,03		0,01	-0,15	-0,03		-59,42		
1.00G+1.00Q							0,01	0,01			-59,41		-0,15
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,02			-0,10	-0,02		-42,90		-0,10
1.35G+1.05Q							0,01	0,01			-54,93		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,06			-0,25	-0,06		-54,91		-0,25
1.00G+0.70Q							0,01	0,01			-39,91		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,04			-0,17	-0,04		-39,90		-0,17

K7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 7(-1)	Τέλος: 7(1)	Μέλος: 13	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	7(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	7(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G							-0,01	0,01			-33,75	-0,01	
Q											-12,01		
1.35G+1.50Q							-0,01	0,02			-63,58	-0,01	
ΣΣ:+x					0,22	1,81	-7,56	0,93	-0,22	-1,81	-37,18	-7,56	-0,91
ΣΣ:+x					-0,22	-1,81	7,55	-0,91	0,22	1,81	-42,33		
ΣΣ:+z					0,22	0,80	-3,37	0,91	-0,21	-0,81	-37,60	-3,37	-0,89
ΣΣ:+z					-0,21	-0,81	3,35	-0,89	0,22	0,80	-41,91		
ΣΣ:-x					0,25	0,58	-2,42	1,03	-0,24	-0,58	-37,33	-2,42	-1,00
ΣΣ:-x					-0,24	-0,58	2,40	-1,00	0,25	0,58	-42,19		
ΣΣ:-z					0,30	1,30	-5,45	1,24	-0,29	-1,30	-36,92	-5,45	-1,22
ΣΣ:-z					-0,29	-1,30	5,43	-1,22	0,30	1,30	-42,59		
					0,10	0,21	0,88	0,41	0,10	0,21	0,01		
					-0,08	-0,18	-0,73	-0,34	-0,08	-0,18	-0,01	-0,73	-0,34
1.00G+1.00Q							-0,01	0,01			-45,77	-0,01	
1.00G+1.00Q							-0,01	0,01			-45,77	-0,01	
1.35G+1.50Q							-0,01	0,02			-63,58	-0,01	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,07	-0,16	-0,67	-0,29	-0,07	-0,16	-63,59	-0,67	-0,29
1.00G+1.00Q							-0,01	0,01			-45,77	-0,01	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,05	-0,11	-0,45	-0,19	-0,05	-0,11	-45,77	-0,45	-0,19
1.35G+1.05Q							-0,01	0,02			-58,18	-0,01	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,12	-0,27	-1,11	-0,50	-0,12	-0,27	-58,19	-1,11	-0,50
1.00G+0.70Q							-0,01	0,01			-42,16	-0,01	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,08	-0,18	-0,74	-0,33	-0,08	-0,18	-42,17	-0,74	-0,33

K8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 8(-1)	Τέλος: 8(1)	Μέλος: 15	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	8(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	8(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G						-0,01	-0,06	0,01		-0,01	-27,13	-0,06	
Q							-0,01				-6,96	-0,01	
1.35G+1.50Q						-0,02	-0,09	0,02		-0,02	-47,07	-0,09	
ΣΣ:+x					0,22	0,34	-1,55	0,93	-0,22	-0,37	-24,65	-1,55	-0,91
ΣΣ:+x					-0,22	-0,37	1,42	-0,91	0,22	0,34	-36,58		
ΣΣ:+z					0,22	0,16	-0,81	0,91	-0,21	-0,19	-25,61	-0,81	-0,89
ΣΣ:+z					-0,21	-0,19	0,68	-0,89	0,22	0,16	-35,62		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	8(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	8(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x					0,24	0,12	-0,61	1,02	-0,24	-0,15	-24,64	-0,61	-1,00
ΣΣ:-x					-0,24	-0,15	0,48	-1,00	0,24	0,12	-36,59		
ΣΣ:-z					0,30	0,23	-1,09	1,24	-0,29	-0,26	-23,57	-1,09	-1,21
ΣΣ:-z					-0,29	-0,26	0,97	-1,21	0,30	0,23	-37,66		
					0,13	0,46	1,94	0,55	0,13	0,46	0,17		
					-0,11	-0,39	-1,62	-0,46	-0,11	-0,39	-0,14	-1,62	-0,46
1.00G+1.00Q						-0,02	-0,07	0,01		-0,02	-34,09	-0,07	
1.00G+1.00Q						-0,02	-0,07	0,01		-0,02	-34,09	-0,07	
1.35G+1.50Q						-0,02	-0,09	0,02		-0,02	-47,07	-0,09	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,09	-0,37	-1,55	-0,39	-0,09	-0,37	-47,20	-1,55	-0,39
1.00G+1.00Q						-0,02	-0,07	0,01		-0,02	-34,09	-0,07	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,06	-0,25	-1,04	-0,26	-0,06	-0,25	-34,18	-1,04	-0,26
1.35G+1.05Q						-0,02	-0,09	0,02		-0,02	-43,94	-0,09	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,16	-0,60	-2,52	-0,67	-0,16	-0,60	-44,15	-2,52	-0,67
1.00G+0.70Q						-0,02	-0,06	0,01		-0,02	-32,01	-0,06	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,11	-0,40	-1,68	-0,44	-0,11	-0,40	-32,15	-1,68	-0,44

K9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 9(-1)	Τέλος: 9(1)	Μέλος: 17	
Διατομή	SHS200X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	9(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	9(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G						-0,02	-0,10	0,03		-0,02	-35,58	-0,10	
Q						-0,01	-0,02	0,01		-0,01	-6,73	-0,02	
1.35G+1.50Q					0,01	-0,04	-0,17	0,05	0,01	-0,04	-58,13	-0,17	
ΣΣ:+x					0,74	0,21	-1,10	3,09	-0,72	-0,26	-37,31	-1,10	-3,02
ΣΣ:+x					-0,72	-0,26	0,88	-3,02	0,74	0,21	-40,58		
ΣΣ:+z					0,72	0,17	-0,91	3,02	-0,71	-0,22	-37,47	-0,91	-2,96
ΣΣ:+z					-0,71	-0,22	0,69	-2,96	0,72	0,17	-40,42		
ΣΣ:-x					0,81	0,16	-0,88	3,39	-0,80	-0,21	-37,29	-0,88	-3,33
ΣΣ:-x					-0,80	-0,21	0,66	-3,33	0,81	0,16	-40,60		
ΣΣ:-z					0,98	0,20	-1,06	4,09	-0,96	-0,25	-37,10	-1,06	-4,03
ΣΣ:-z					-0,96	-0,25	0,84	-4,03	0,98	0,20	-40,79		
					0,54	0,79	3,28	2,27	0,54	0,79	-0,65		
					-0,45	-0,65	-2,74	-1,89	-0,45	-0,65	0,54	-2,74	-1,89
1.00G+1.00Q						-0,03	-0,12	0,04		-0,03	-42,31	-0,12	
1.00G+1.00Q						-0,03	-0,12	0,04		-0,03	-42,31	-0,12	
1.35G+1.50Q					0,01	-0,04	-0,17	0,05	0,01	-0,04	-58,13	-0,17	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,40	-0,63	-2,63	-1,65	-0,40	-0,63	-57,64	-2,63	-1,65
1.00G+1.00Q						-0,03	-0,12	0,04		-0,03	-42,31	-0,12	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,26	-0,42	-1,76	-1,10	-0,26	-0,42	-41,99	-1,76	-1,10
1.35G+1.05Q					0,01	-0,04	-0,16	0,05	0,01	-0,04	-55,10	-0,16	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,67	-1,02	-4,26	-2,79	-0,67	-1,02	-54,29	-4,26	-2,79
1.00G+0.70Q						-0,03	-0,11	0,03		-0,03	-40,29	-0,11	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,44	-0,68	-2,85	-1,86	-0,44	-0,68	-39,75	-2,85	-1,86

K10, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 10(-1)	Τέλος: 10(1)	Μέλος: 19	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	10(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	10(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-63,23		
Q											-30,70		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	10(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	10(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q											-131,41		
ΣΣ:+x											-2,05		
ΣΣ:+x											-155,10		
ΣΣ:+z											-12,35		
ΣΣ:+z											-144,80		
ΣΣ:-x											-1,21		
ΣΣ:-x											-155,94		
ΣΣ:-z											9,96		
ΣΣ:-z											-167,11		
											-0,26		
											0,22		
1.00G+1.00Q											-93,93		
1.00G+1.00Q											-93,93		
1.35G+1.50Q											-131,41		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-131,21		
1.00G+1.00Q											-93,93		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-93,80		
1.35G+1.05Q											-117,59		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-117,27		
1.00G+0.70Q											-84,72		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-84,50		

K11, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 11(-1)	Τέλος: 11(1)	Μέλος: 21	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	11(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	11(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-11,89	-9,24	4,73	15,71	53,78	10,54	4,73	15,71	-436,63	-11,89	-9,24
Q			-16,49	-6,14	3,18	16,72	53,41	7,15	3,18	16,72	-237,95	-16,49	-6,14
1.35G+1.50Q			-40,78	-21,69	11,16	46,29	152,73	24,95	11,16	46,29	-946,36	-40,78	-21,69
ΣΣ:+x			680,10	-30,14	14,57	286,28	-317,10	30,76	-1,94	-238,15	-540,54	-317,10	-2,56
ΣΣ:+x			-720,34	5,53	-1,94	-238,15	478,08	-2,56	14,57	286,28	-570,64	-720,34	-30,14
ΣΣ:+z			612,20	-33,05	15,92	262,86	-286,76	33,50	-3,29	-214,73	-538,69	-286,76	-5,29
ΣΣ:+z			-652,45	8,45	-3,29	-214,73	447,73	-5,29	15,92	262,86	-572,49	-652,45	-33,05
ΣΣ:-x			692,06	-36,28	17,41	291,63	-328,19	36,48	-4,77	-243,50	-536,09	-328,19	-8,28
ΣΣ:-x			-732,30	11,67	-4,77	-243,50	489,16	-8,28	17,41	291,63	-575,09	-732,30	-36,28
ΣΣ:-z			771,26	-35,53	17,06	320,36	-370,48	35,77	-4,42	-272,23	-536,30	-370,48	-7,56
ΣΣ:-z			-811,51	10,92	-4,42	-272,23	531,45	-7,56	17,06	320,36	-574,88	-811,51	-35,53
			-117,57	-66,33	30,94	51,20	96,44	62,98	30,94	51,20	-20,90	-117,57	-66,33
			97,97	55,27	-25,78	-42,66	-80,36	-52,48	-25,78	-42,66	17,42	-80,36	-52,48
1.00G+1.00Q			-28,37	-15,38	7,91	32,43	107,20	17,69	7,91	32,43	-674,57	-28,37	-15,38
1.00G+1.00Q			-28,37	-15,38	7,91	32,43	107,20	17,69	7,91	32,43	-674,57	-28,37	-15,38
1.35G+1.50Q			-40,78	-21,69	11,16	46,29	152,73	24,95	11,16	46,29	-946,36	-40,78	-21,69
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			47,40	28,06	-12,04	7,90	80,40	-22,28	-12,04	7,90	-930,69	47,40	-22,28
1.00G+1.00Q			-28,37	-15,38	7,91	32,43	107,20	17,69	7,91	32,43	-674,57	-28,37	-15,38
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			30,41	17,78	-7,56	6,83	58,98	-13,80	-7,56	6,83	-664,12	30,41	-13,80
1.35G+1.05Q			-33,36	-18,93	9,73	38,77	128,69	21,73	9,73	38,77	-839,29	-33,36	-18,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			113,60	63,98	-28,94	-25,23	8,14	-56,99	-28,94	-25,23	-813,16	8,14	-56,99
1.00G+0.70Q			-23,43	-13,54	6,96	27,42	91,17	15,54	6,96	27,42	-603,19	-23,43	-13,54
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			74,54	41,73	-18,82	-15,25	10,81	-36,94	-18,82	-15,25	-585,77	10,81	-36,94

K12, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 12(-1)	Τέλος: 12(1)	Μέλος: 23	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	12(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	12(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			15,76	-8,65	4,44	-16,80	-54,45	9,89	4,44	-16,80	-441,35	-54,45	-8,65
Q			18,20	-5,96	3,08	-17,54	-55,12	6,92	3,08	-17,54	-236,90	-55,12	-5,96
1.35G+1.50Q			48,57	-20,61	10,61	-48,98	-156,19	23,73	10,61	-48,98	-951,18	-156,19	-20,61
ΣΣ:+x			727,45	-29,62	14,31	237,45	-480,67	30,19	-2,36	-288,59	-542,09	-480,67	-3,50
ΣΣ:+x			-677,72	6,39	-2,36	-288,59	316,64	-3,50	14,31	237,45	-577,50	-677,72	-29,62
ΣΣ:+z			657,35	-24,83	12,09	213,30	-449,38	25,71	-0,15	-264,44	-545,74	-449,38	0,98
ΣΣ:+z			-607,62	1,60	-0,15	-264,44	285,35	0,98	12,09	213,30	-573,85	-607,62	-24,83
ΣΣ:-x			734,35	-22,39	10,95	241,06	-489,37	23,37	1,00	-292,20	-545,16	-489,37	-0,85
ΣΣ:-x			-684,61	-0,85	1,00	-292,20	325,34	3,31	10,95	241,06	-574,43	-684,61	-22,39
ΣΣ:-z			816,11	-25,93	12,59	270,69	-532,94	26,70	-0,65	-321,83	-542,53	-532,94	-0,01
ΣΣ:-z			-766,37	2,70	-0,65	-321,83	368,92	-0,01	12,59	270,69	-577,05	-766,37	-25,93
			148,85	-65,58	30,62	-61,37	-107,66	62,43	30,62	-61,37	-18,96	-107,66	-65,58
			-124,04	54,65	-25,52	51,14	89,72	-52,02	-25,52	51,14	15,80	-124,04	-52,02
1.00G+1.00Q			33,96	-14,61	7,52	-34,34	-109,57	16,81	7,52	-34,34	-678,26	-109,57	-14,61
1.00G+1.00Q			33,96	-14,61	7,52	-34,34	-109,57	16,81	7,52	-34,34	-678,26	-109,57	-14,61
1.35G+1.50Q			48,57	-20,61	10,61	-48,98	-156,19	23,73	10,61	-48,98	-951,18	-156,19	-20,61
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-63,07	28,57	-12,36	-2,96	-75,44	-23,09	-12,36	-2,96	-936,96	-75,44	-23,09
1.00G+1.00Q			33,96	-14,61	7,52	-34,34	-109,57	16,81	7,52	-34,34	-678,26	-109,57	-14,61
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-40,47	18,18	-7,80	-3,65	-55,74	-14,40	-7,80	-3,65	-668,78	-55,74	-14,40
1.35G+1.05Q			40,38	-17,93	9,22	-41,09	-131,38	20,62	9,22	-41,09	-844,58	-131,38	-17,93
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-145,68	64,05	-29,06	35,62	3,19	-57,41	-29,06	35,62	-820,88	-145,68	-57,41
1.00G+0.70Q			28,50	-12,82	6,59	-29,07	-93,03	14,73	6,59	-29,07	-607,19	-93,03	-12,82
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-95,54	41,83	-18,93	22,06	-3,32	-37,29	-18,93	22,06	-591,39	-95,54	-37,29

K13, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 13(-1)	Τέλος: 13(1)	Μέλος: 25	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	13(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	13(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-68,30		
Q											-30,47		
1.35G+1.50Q											-137,91		
ΣΣ:+x											-6,82		
ΣΣ:+x											-160,25		
ΣΣ:+z											-17,52		
ΣΣ:+z											-149,55		
ΣΣ:-x											-6,86		
ΣΣ:-x											-160,21		
ΣΣ:-z											4,71		
ΣΣ:-z											-171,78		
											-5,74		
											4,78		
1.00G+1.00Q											-98,77		
1.00G+1.00Q											-98,77		
1.35G+1.50Q											-137,91		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-133,60		
1.00G+1.00Q											-98,77		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-95,90		
1.35G+1.05Q											-124,20		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-117,02		
1.00G+0.70Q											-89,63		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-84,85		

K14, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 14(-1)	Τέλος: 14(1)	Μέλος: 27	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	14(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	14(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-30,60		
Q											-13,78		
1.35G+1.50Q											-61,98		
ΣΣ:+x											-35,30		
ΣΣ:+x											-39,68		
ΣΣ:+z											-34,96		
ΣΣ:+z											-40,02		
ΣΣ:-x											-34,49		
ΣΣ:-x											-40,49		
ΣΣ:-z											-34,56		
ΣΣ:-z											-40,42		
											-2,53		
											2,11		
1.00G+1.00Q											-44,38		
1.00G+1.00Q											-44,38		
1.35G+1.50Q											-61,98		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-60,08		
1.00G+1.00Q											-44,38		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-43,11		
1.35G+1.05Q											-55,78		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-52,61		
1.00G+0.70Q											-40,25		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-38,13		

K15, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 15(-1)	Τέλος: 15(1)	Μέλος: 29	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	15(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	15(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-30,48		
Q											-13,86		
1.35G+1.50Q											-61,93		
ΣΣ:+x											-34,75		
ΣΣ:+x											-40,07		
ΣΣ:+z											-35,28		
ΣΣ:+z											-39,53		
ΣΣ:-x											-35,09		
ΣΣ:-x											-39,72		
ΣΣ:-z											-34,64		
ΣΣ:-z											-40,17		
											-2,67		
											2,23		
1.00G+1.00Q											-44,34		
1.00G+1.00Q											-44,34		
1.35G+1.50Q											-61,93		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-59,93		
1.00G+1.00Q											-44,34		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-43,00		
1.35G+1.05Q											-55,70		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-52,35		
1.00G+0.70Q											-40,18		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-37,95		

K16, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 16(-1)	Τέλος: 16(1)	Μέλος: 31	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	16(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	16(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-73,89		
Q											-34,40		
1.35G+1.50Q											-151,35		
ΣΣ:+x											-21,74		
ΣΣ:+x											-160,43		
ΣΣ:+z											-3,28		
ΣΣ:+z											-178,89		
ΣΣ:-x											12,97		
ΣΣ:-x											-195,14		
ΣΣ:-z											5,68		
ΣΣ:-z											-187,86		
											-89,45		
											74,54		
1.00G+1.00Q											-108,29		
1.00G+1.00Q											-108,29		
1.35G+1.50Q											-151,35		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-84,27		
1.00G+1.00Q											-108,29		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-63,57		
1.35G+1.05Q											-135,87		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-24,07		
1.00G+0.70Q											-97,97		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-23,43		

K17, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 17(-1)	Τέλος: 17(1)	Μέλος: 33	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	α0γ=1,00	α0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	17(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	17(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-34,98	-4,45	2,06	35,49	113,39	4,18	2,06	35,49	-697,20	-34,98	-4,45
Q			-38,45	0,08	-0,01	36,51	114,16	0,03	-0,01	36,51	-408,27	-38,45	0,03
1.35G+1.50Q			-104,90	-5,89	2,77	102,68	324,31	5,68	2,77	102,68	-1553,63	-104,90	-5,89
ΣΣ:+x			440,13	-26,55	12,15	238,24	-108,44	24,25	-8,04	-130,75	-882,47	-108,44	-15,87
ΣΣ:+x			-548,54	17,74	-8,04	-130,75	449,37	-15,87	12,15	238,24	-920,25	-548,54	-26,55
ΣΣ:+z			393,92	-30,91	14,15	222,49	-88,43	28,23	-10,04	-114,99	-884,55	-88,43	-19,85
ΣΣ:+z			-502,33	22,10	-10,04	-114,99	429,36	-19,85	14,15	222,49	-918,16	-502,33	-30,91
ΣΣ:-x			449,33	-34,82	15,94	242,38	-117,08	31,81	-11,83	-134,88	-882,47	-117,08	-23,44
ΣΣ:-x			-557,74	26,01	-11,83	-134,88	458,01	-23,44	15,94	242,38	-920,24	-557,74	-34,82
ΣΣ:-z			502,59	-33,48	15,33	261,38	-144,37	30,58	-11,21	-153,88	-880,11	-144,37	-22,21
ΣΣ:-z			-611,00	24,67	-11,21	-153,88	485,30	-22,21	15,33	261,38	-922,60	-611,00	-33,48
			-92,99	-56,83	26,44	42,56	84,91	53,69	26,44	42,56	3,87	-92,99	-56,83
			77,49	47,36	-22,03	-35,47	-70,76	-44,74	-22,03	-35,47	-3,22	-70,76	-44,74
1.00G+1.00Q			-73,43	-4,37	2,05	72,00	227,55	4,20	2,05	72,00	-1105,47	-73,43	-4,37
1.00G+1.00Q			-73,43	-4,37	2,05	72,00	227,55	4,20	2,05	72,00	-1105,47	-73,43	-4,37
1.35G+1.50Q			-104,90	-5,89	2,77	102,68	324,31	5,68	2,77	102,68	-1553,63	-104,90	-5,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-35,16	36,73	-17,06	70,76	260,63	-34,59	-17,06	70,76	-1556,53	-35,16	-34,59
1.00G+1.00Q			-73,43	-4,37	2,05	72,00	227,55	4,20	2,05	72,00	-1105,47	-73,43	-4,37
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-26,94	24,04	-11,17	50,72	185,09	-22,64	-11,17	50,72	-1107,41	-26,94	-22,64
1.35G+1.05Q			-87,60	-5,92	2,77	86,25	272,94	5,67	2,77	86,25	-1369,91	-87,60	-5,92
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			28,64	65,11	-30,28	33,05	166,80	-61,45	-30,28	33,05	-1374,74	28,64	-61,45
1.00G+0.70Q			-61,90	-4,39	2,06	61,05	193,30	4,20	2,06	61,05	-982,99	-61,90	-4,39
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			15,59	42,96	-19,98	25,58	122,54	-40,55	-19,98	25,58	-986,22	15,59	-40,55

K18, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 18(-1)	Τέλος: 18(1)	Μέλος: 35	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι

Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		
-------------	---------	---------	----------	----------	--	--

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	18(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	18(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			37,57	-4,36	2,01	-35,84	-112,25	4,03	2,01	-35,84	-703,75	-112,25	-4,36
Q			39,32	0,20	-0,05	-36,22	-112,08	-0,02	-0,05	-36,22	-414,80	-112,08	-0,02
1.35G+1.50Q			109,70	-5,59	2,63	-102,72	-319,66	5,42	2,63	-102,72	-1572,27	-319,66	-5,59
ΣΣ:+x			551,39	-28,47	13,02	130,57	-447,60	25,94	-9,05	-238,48	-893,98	-447,60	-17,90
ΣΣ:+x			-436,92	19,95	-9,05	-238,48	111,03	-17,90	13,02	130,57	-928,38	-436,92	-28,47
ΣΣ:+z			503,25	-22,03	10,07	114,09	-426,28	20,08	-6,11	-221,99	-896,15	-426,28	-12,03
ΣΣ:+z			-388,79	13,51	-6,11	-221,99	89,70	-12,03	10,07	114,09	-926,22	-388,79	-22,03
ΣΣ:-x			554,53	-18,49	8,46	132,39	-452,32	16,86	-4,49	-240,30	-894,17	-452,32	-8,81
ΣΣ:-x			-440,07	9,97	-4,49	-240,30	115,74	-8,81	8,46	132,39	-928,19	-440,07	-18,49
ΣΣ:-z			610,46	-23,32	10,66	152,45	-481,50	21,24	-6,70	-260,35	-892,09	-481,50	-13,19
ΣΣ:-z			-495,99	14,80	-6,70	-260,35	144,93	-13,19	10,66	152,45	-930,28	-495,99	-23,32
			107,83	-55,90	26,08	-47,42	-90,37	53,10	26,08	-47,42	-3,93	-90,37	-55,90
			-89,86	46,58	-21,73	39,51	75,31	-44,25	-21,73	39,51	3,27	-89,86	-44,25
1.00G+1.00Q			76,89	-4,16	1,96	-72,06	-224,33	4,01	1,96	-72,06	-1118,56	-224,33	-4,16
1.00G+1.00Q			76,89	-4,16	1,96	-72,06	-224,33	4,01	1,96	-72,06	-1118,56	-224,33	-4,16
1.35G+1.50Q			109,70	-5,59	2,63	-102,72	-319,66	5,42	2,63	-102,72	-1572,27	-319,66	-5,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			28,83	36,34	-16,93	-67,16	-251,88	-34,41	-16,93	-67,16	-1569,32	-251,88	-34,41
1.00G+1.00Q			76,89	-4,16	1,96	-72,06	-224,33	4,01	1,96	-72,06	-1118,56	-224,33	-4,16
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			22,98	23,79	-11,08	-48,36	-179,15	-22,54	-11,08	-48,36	-1116,59	-179,15	-22,54
1.35G+1.05Q			92,01	-5,68	2,66	-86,42	-269,22	5,43	2,66	-86,42	-1385,61	-269,22	-5,68
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-42,78	64,20	-29,94	-27,15	-156,26	-60,95	-29,94	-27,15	-1380,70	-156,26	-60,95
1.00G+0.70Q			65,10	-4,22	1,97	-61,20	-190,70	4,02	1,97	-61,20	-994,11	-190,70	-4,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-24,76	42,36	-19,76	-21,68	-115,40	-40,23	-19,76	-21,68	-990,84	-115,40	-40,23

K19, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 19(-1)	Τέλος: 19(1)	Μέλος: 37	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	19(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	19(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-82,10		
Q											-37,92		
1.35G+1.50Q											-167,73		
ΣΣ:+x											-33,99		
ΣΣ:+x											-168,15		
ΣΣ:+z											-52,60		
ΣΣ:+z											-149,53		
ΣΣ:-x											-55,88		
ΣΣ:-x											-146,25		
ΣΣ:-z											-42,82		
ΣΣ:-z											-159,31		
											-79,46		
											66,22		
1.00G+1.00Q											-120,03		
1.00G+1.00Q											-120,03		
1.35G+1.50Q											-167,73		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-108,13		
1.00G+1.00Q											-120,03		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-80,30		
1.35G+1.05Q											-150,66		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-51,33		
1.00G+0.70Q											-108,65		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-42,43		

K20, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 20(-1)	Τέλος: 20(1)	Μέλος: 39	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις

ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Αρχή: Υ + Ζ		Αρχή: Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	20(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	20(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-53,20		
Q											-20,78		
1.35G+1.50Q											-102,99		
ΣΣ:+x											-47,31		
ΣΣ:+x											-79,97		
ΣΣ:+z											-49,22		
ΣΣ:+z											-78,05		
ΣΣ:-x											-47,06		
ΣΣ:-x											-80,21		
ΣΣ:-z											-44,83		
ΣΣ:-z											-82,44		
											47,28		
											-39,40		
1.00G+1.00Q											-73,98		
1.00G+1.00Q											-73,98		
1.35G+1.50Q											-102,99		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-138,45		
1.00G+1.00Q											-73,98		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-97,62		
1.35G+1.05Q											-93,64		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-152,74		
1.00G+0.70Q											-67,75		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-107,15		

K21, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 21(-1)	Τέλος: 21(1)	Μέλος: 41	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	21(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	21(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-46,71		
Q											-19,27		
1.35G+1.50Q											-91,96		
ΣΣ:+x											-43,92		
ΣΣ:+x											-68,84		
ΣΣ:+z											-45,97		
ΣΣ:+z											-66,79		
ΣΣ:-x											-44,74		
ΣΣ:-x											-68,03		
ΣΣ:-z											-43,10		
ΣΣ:-z											-69,67		
											61,98		
											-51,65		
1.00G+1.00Q											-65,98		
1.00G+1.00Q											-65,98		
1.35G+1.50Q											-91,96		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-138,45		
1.00G+1.00Q											-65,98		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-96,97		
1.35G+1.05Q											-83,29		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-160,77		
1.00G+0.70Q											-60,20		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-111,85		

K22, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 22(-1)	Τέλος: 22(1)	Μέλος: 43	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,18 [m]

Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Y + Z	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	22(-1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	22(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-90,77		
Q											-56,77		
1.35G+1.50Q											-207,70		
ΣΣ:+x											-36,36		
ΣΣ:+x											-201,95		
ΣΣ:+z											-19,43		
ΣΣ:+z											-218,87		
ΣΣ:-x											-2,41		
ΣΣ:-x											-235,90		
ΣΣ:-z											-8,68		
ΣΣ:-z											-229,62		
											145,60		
											-121,33		
1.00G+1.00Q											-147,55		
1.00G+1.00Q											-147,55		
1.35G+1.50Q											-207,70		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-316,90		
1.00G+1.00Q											-147,55		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-220,35		
1.35G+1.05Q											-182,16		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-364,15		
1.00G+0.70Q											-130,51		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-251,85		

K23, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 23(0)	Τέλος: 23(1)	Μέλος: 45	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355		Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Αρχή: Y + Z	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	23(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	23(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-68,83		
Q											-38,19		
1.35G+1.50Q											-150,21		
ΣΣ:+x											-62,56		
ΣΣ:+x											-113,34		
ΣΣ:+z											-70,69		
ΣΣ:+z											-105,22		
ΣΣ:-x											-69,26		
ΣΣ:-x											-106,64		
ΣΣ:-z											-63,07		
ΣΣ:-z											-112,84		
											61,06		
											-50,88		
1.00G+1.00Q											-107,02		
1.00G+1.00Q											-107,02		
1.35G+1.50Q											-150,21		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-196,00		
1.00G+1.00Q											-107,02		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-137,55		
1.35G+1.05Q											-133,02		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-209,35		
1.00G+0.70Q											-95,56		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-146,45		

K24, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 24(0)	Τέλος: 24(1)	Μέλος: 47	
--------	-------------	--------------	-----------	--

Διατομή	RHS200X120X8				Υψος = 1,88 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Y + Z	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	24(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	24(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-35,35		
Q											-16,33		
1.35G+1.50Q											-72,23		
ΣΣ:+x											-34,50		
ΣΣ:+x											-52,57		
ΣΣ:+z											-35,11		
ΣΣ:+z											-51,96		
ΣΣ:-x											-30,79		
ΣΣ:-x											-56,28		
ΣΣ:-z											-29,63		
ΣΣ:-z											-57,44		
											-82,34		
											68,62		
1.00G+1.00Q											-51,69		
1.00G+1.00Q											-51,69		
1.35G+1.50Q											-72,23		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-10,47		
1.00G+1.00Q											-51,69		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-10,51		
1.35G+1.05Q											-64,88		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											38,05		
1.00G+0.70Q											-46,79		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											21,83		

K25, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 25(0)	Τέλος: 25(1)	Μέλος: 49	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	25(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	25(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					-0,01	0,13	0,45	-0,04	-0,01	0,13	-92,68		-0,04
Q						0,04	0,14	0,01		0,04	-31,98		
1.35G+1.50Q					-0,01	0,24	0,81	-0,04	-0,01	0,24	-173,10		-0,04
ΣΣ:+x					0,26	0,53	-0,73	0,87	-0,28	-0,22	-101,10	-0,73	-0,94
ΣΣ:+x					-0,28	-0,22	1,76	-0,94	0,26	0,53	-116,22		
ΣΣ:+z					0,30	0,58	-0,91	1,01	-0,32	-0,27	-101,75	-0,91	-1,08
ΣΣ:+z					-0,32	-0,27	1,94	-1,08	0,30	0,58	-115,57		
ΣΣ:-x					0,36	0,65	-1,12	1,18	-0,38	-0,34	-98,00	-1,12	-1,25
ΣΣ:-x					-0,38	-0,34	2,16	-1,25	0,36	0,65	-119,32		
ΣΣ:-z					0,34	0,61	-0,98	1,14	-0,36	-0,30	-96,89	-0,98	-1,20
ΣΣ:-z					-0,36	-0,30	2,02	-1,20	0,34	0,61	-120,43		
					-0,13	-0,04	-0,14	-0,43	-0,13	-0,04	86,51	-0,14	-0,43
					0,11	0,03	0,12	0,36	0,11	0,03	-72,09		
1.00G+1.00Q						0,18	0,59	-0,03		0,18	-124,67		-0,03
1.00G+1.00Q						0,18	0,59	-0,03		0,18	-124,67		-0,03
1.35G+1.50Q					-0,01	0,24	0,81	-0,04	-0,01	0,24	-173,10		-0,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,09	0,27	0,91	0,29	0,09	0,27	-237,98		
1.00G+1.00Q						0,18	0,59	-0,03		0,18	-124,67		-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,06	0,20	0,65	0,19	0,06	0,20	-167,92		
1.35G+1.05Q					-0,01	0,23	0,75	-0,04	-0,01	0,23	-158,70		-0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,15	0,28	0,92	0,50	0,15	0,28	-266,84		
1.00G+0.70Q						0,16	0,54	-0,03		0,16	-115,07		-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,10	0,20	0,66	0,33	0,10	0,20	-187,16		

K26, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 26(0)	Τέλος: 26(1)	Μέλος: 51	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	26(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	26(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					-0,01	-0,01	-0,03	-0,04	-0,01	-0,01	-45,49	-0,03	-0,04
Q							-0,01				-14,80	-0,01	
1.35G+1.50Q					-0,01	-0,01	-0,05	-0,05	-0,01	-0,01	-83,61	-0,05	-0,05
ΣΣ:+x					0,09	0,27	-0,97	0,31	-0,12	-0,29	-30,51	-0,97	-0,38
ΣΣ:+x					-0,12	-0,29	0,91	-0,38	0,09	0,27	-75,28		
ΣΣ:+z					0,11	0,79	-2,68	0,37	-0,13	-0,80	-31,30	-2,68	-0,44
ΣΣ:+z					-0,13	-0,80	2,61	-0,44	0,11	0,79	-74,49		
ΣΣ:-x					0,13	0,69	-2,37	0,43	-0,15	-0,71	-30,12	-2,37	-0,50
ΣΣ:-x					-0,15	-0,71	2,31	-0,50	0,13	0,69	-75,66		
ΣΣ:-z					0,12	0,31	-1,11	0,40	-0,14	-0,33	-28,88	-1,11	-0,47
ΣΣ:-z					-0,14	-0,33	1,05	-0,47	0,12	0,31	-76,91		
					-0,05	-0,02	-0,06	-0,16	-0,05	-0,02	-6,81	-0,06	-0,16
					0,04	0,01	0,05	0,13	0,04	0,01	5,67		
1.00G+1.00Q					-0,01	-0,01	-0,04	-0,03	-0,01	-0,01	-60,29	-0,04	-0,03
1.00G+1.00Q					-0,01	-0,01	-0,04	-0,03	-0,01	-0,01	-60,29	-0,04	-0,03
1.35G+1.50Q					-0,01	-0,01	-0,05	-0,05	-0,01	-0,01	-83,61	-0,05	-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,02		-0,01	0,07	0,02		-78,50	-0,01	
1.00G+1.00Q					-0,01	-0,01	-0,04	-0,03	-0,01	-0,01	-60,29	-0,04	-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,01		-0,01	0,05	0,01		-56,88	-0,01	
1.35G+1.05Q					-0,01	-0,01	-0,05	-0,05	-0,01	-0,01	-76,95	-0,05	-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,05	0,01	0,02	0,15	0,05	0,01	-68,44		
1.00G+0.70Q					-0,01	-0,01	-0,03	-0,03	-0,01	-0,01	-55,85	-0,03	-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,03		0,01	0,10	0,03		-50,18		

K29, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 29(0)	Τέλος: 29(1)	Μέλος: 55	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	29(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	29(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G						-0,01	-0,02	-0,03		-0,01	-21,05	-0,02	-0,03
Q							-0,01				-6,80	-0,01	
1.35G+1.50Q					-0,01	-0,01	-0,04	-0,04	-0,01	-0,01	-38,62	-0,04	-0,04
ΣΣ:+x					0,09	0,44	-1,51	0,30	-0,11	-0,45	-23,85	-1,51	-0,36
ΣΣ:+x					-0,11	-0,45	1,47	-0,36	0,09	0,44	-25,04		
ΣΣ:+z					0,11	0,78	-2,65	0,37	-0,13	-0,79	-23,83	-2,65	-0,43
ΣΣ:+z					-0,13	-0,79	2,60	-0,43	0,11	0,78	-25,07		
ΣΣ:-x					0,12	0,78	-2,64	0,41	-0,14	-0,79	-23,83	-2,64	-0,48
ΣΣ:-x					-0,14	-0,79	2,59	-0,48	0,12	0,78	-25,06		
ΣΣ:-z					0,11	0,45	-1,55	0,38	-0,13	-0,47	-23,86	-1,55	-0,44
ΣΣ:-z					-0,13	-0,47	1,50	-0,44	0,11	0,45	-25,04		
					-0,06		-0,02	-0,19	-0,06		-0,09	-0,02	-0,19
					0,05		0,01	0,16	0,05		0,08		
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,03	-0,03		-0,01	-27,85	-0,03	-0,03
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,03	-0,03		-0,01	-27,85	-0,03	-0,03
1.35G+1.50Q					-0,01	-0,01	-0,04	-0,04	-0,01	-0,01	-38,62	-0,04	-0,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,03	-0,01	-0,02	0,11	0,03	-0,01	-38,55	-0,02	
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,03	-0,03		-0,01	-27,85	-0,03	-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,02	-0,01	-0,02	0,07	0,02	-0,01	-27,80	-0,02	
1.35G+1.05Q					-0,01	-0,01	-0,03	-0,04	-0,01	-0,01	-35,56	-0,03	-0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,06		-0,01	0,20	0,06		-35,44	-0,01	
1.00G+0.70Q						-0,01	-0,02	-0,03		-0,01	-25,81	-0,02	-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,04		-0,01	0,13	0,04		-25,73	-0,01	

K30, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 30(0)	Τέλος: 30(1)	Μέλος: 57	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	30(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	30(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G								-0,03			-45,51		-0,03
Q											-14,96		
1.35G+1.50Q								-0,03			-83,88		-0,03
ΣΣ:+x					0,09	0,45	-1,51	0,29	-0,10	-0,45	-27,88	-1,51	-0,33
ΣΣ:+x					-0,10	-0,45	1,50	-0,33	0,09	0,45	-78,09		
ΣΣ:+z					0,11	0,73	-2,44	0,36	-0,12	-0,73	-25,84	-2,44	-0,41
ΣΣ:+z					-0,12	-0,73	2,44	-0,41	0,11	0,73	-80,14		
ΣΣ:-x					0,12	0,74	-2,47	0,39	-0,13	-0,74	-27,41	-2,47	-0,44
ΣΣ:-x					-0,13	-0,74	2,47	-0,44	0,12	0,74	-78,57		
ΣΣ:-z					0,11	0,42	-1,41	0,35	-0,12	-0,42	-30,23	-1,41	-0,40
ΣΣ:-z					-0,12	-0,42	1,41	-0,40	0,11	0,42	-75,75		
					-0,07			-0,23	-0,07		-8,88		-0,23
					0,06			0,19	0,06		7,40		
1.00G+1.00Q								-0,02			-60,47		-0,02
1.00G+1.00Q								-0,02			-60,47		-0,02
1.35G+1.50Q								-0,03			-83,88		-0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,04			0,14	0,04		-77,21		
1.00G+1.00Q								-0,02			-60,47		-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,03			0,09	0,03		-56,03		
1.35G+1.05Q								-0,03			-77,14		-0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,08		-0,01	0,25	0,08		-66,04	-0,01	
1.00G+0.70Q								-0,02			-55,98		-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,05			0,17	0,05		-48,58		

K33, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 33(0)	Τέλος: 33(1)	Μέλος: 61	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	33(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	33(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G								-0,02			-21,01		-0,02
Q											-6,78		
1.35G+1.50Q								-0,02			-38,54		-0,02
ΣΣ:+x					0,08	0,43	-1,44	0,26	-0,09	-0,43	-22,80	-1,44	-0,29
ΣΣ:+x					-0,09	-0,43	1,44	-0,29	0,08	0,43	-26,01		
ΣΣ:+z					0,10	0,69	-2,30	0,33	-0,11	-0,69	-22,36	-2,30	-0,37
ΣΣ:+z					-0,11	-0,69	2,30	-0,37	0,10	0,69	-26,45		
ΣΣ:-x					0,11	0,70	-2,32	0,36	-0,12	-0,70	-22,14	-2,32	-0,39
ΣΣ:-x					-0,12	-0,70	2,32	-0,39	0,11	0,70	-26,67		
ΣΣ:-z					0,09	0,35	-1,17	0,32	-0,10	-0,35	-22,38	-1,17	-0,35
ΣΣ:-z					-0,10	-0,35	1,17	-0,35	0,09	0,35	-26,44		
					-0,08	-0,01	-0,02	-0,26	-0,08	-0,01	0,13	-0,02	-0,26
					0,07	0,01	0,02	0,22	0,07	0,01	-0,11		
1.00G+1.00Q								-0,02			-27,80		-0,02
1.00G+1.00Q								-0,02			-27,80		-0,02
1.35G+1.50Q								-0,02			-38,54		-0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,05	0,01	0,02	0,18	0,05	0,01	-38,64		
1.00G+1.00Q								-0,02			-27,80		-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,03		0,01	0,12	0,03		-27,86		
1.35G+1.05Q								-0,02			-35,49		-0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,09	0,01	0,03	0,30	0,09	0,01	-35,65		
1.00G+0.70Q								-0,02			-25,76		-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,06	0,01	0,02	0,20	0,06	0,01	-25,87		

K34, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 34(0)	Τέλος: 34(1)	Μέλος: 63	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	34(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	34(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G								-0,01			-52,71		-0,01
Q											-15,42		
1.35G+1.50Q								-0,01			-94,29		-0,01
ΣΣ:+x					0,07	0,49	-1,61	0,22	-0,07	-0,48	67,15	-1,61	-0,24
ΣΣ:+x					-0,07	-0,48	1,62	-0,24	0,07	0,49	-187,92		
ΣΣ:+z					0,09	0,92	-3,05	0,29	-0,09	-0,92	101,65	-3,05	-0,31
ΣΣ:+z					-0,09	-0,92	3,06	-0,31	0,09	0,92	-222,42		
ΣΣ:-x					0,09	0,84	-2,78	0,31	-0,10	-0,84	119,20	-2,78	-0,33
ΣΣ:-x					-0,10	-0,84	2,79	-0,33	0,09	0,84	-239,97		
ΣΣ:-z					0,08	0,39	-1,30	0,27	-0,09	-0,39	101,26	-1,30	-0,29
ΣΣ:-z					-0,09	-0,39	1,30	-0,29	0,08	0,39	-222,03		
					-0,09	-0,02	-0,08	-0,29	-0,09	-0,02	31,44	-0,08	-0,29
					0,07	0,02	0,07	0,24	0,07	0,02	-26,20		
1.00G+1.00Q								-0,01			-68,13		-0,01
1.00G+1.00Q								-0,01			-68,13		-0,01
1.35G+1.50Q								-0,01			-94,29		-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,06	0,02	0,06	0,21	0,06	0,02	-117,88		
1.00G+1.00Q								-0,01			-68,13		-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,04	0,01	0,04	0,14	0,04	0,01	-83,86		
1.35G+1.05Q								-0,01			-87,35		-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,11	0,03	0,11	0,36	0,11	0,03	-126,66		
1.00G+0.70Q								-0,01			-63,51		-0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,07	0,02	0,07	0,24	0,07	0,02	-89,71		

K37, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 37(0)	Τέλος: 37(1)	Μέλος: 67	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	37(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	37(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-36,33		
Q								0,01			-11,54		
1.35G+1.50Q								0,01			-66,34		
ΣΣ:+x					0,07	0,72	-2,41	0,24	-0,07	-0,72	-30,32	-2,41	-0,23
ΣΣ:+x					-0,07	-0,72	2,40	-0,23	0,07	0,72	-53,89		
ΣΣ:+z					0,10	1,51	-5,04	0,32	-0,09	-1,51	-28,34	-5,04	-0,31
ΣΣ:+z					-0,09	-1,51	5,03	-0,31	0,10	1,51	-55,87		
ΣΣ:-x					0,10	1,26	-4,20	0,34	-0,10	-1,26	-25,81	-4,20	-0,33
ΣΣ:-x					-0,10	-1,26	4,20	-0,33	0,10	1,26	-58,39		
ΣΣ:-z					0,09	0,56	-1,89	0,29	-0,09	-0,57	-26,36	-1,89	-0,29
ΣΣ:-z					-0,09	-0,57	1,88	-0,29	0,09	0,56	-57,84		
					-0,09	0,07	0,22	-0,31	-0,09	0,07	80,35		-0,31
					0,08	-0,06	-0,19	0,25	0,08	-0,06	-66,95	-0,19	
1.00G+1.00Q								0,01			-47,86		
1.00G+1.00Q								0,01			-47,86		
1.35G+1.50Q								0,01			-66,34		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,07	-0,05	-0,17	0,24	0,07	-0,05	-126,60	-0,17	
1.00G+1.00Q								0,01			-47,86		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,05	-0,03	-0,11	0,16	0,05	-0,03	-88,03	-0,11	
1.35G+1.05Q								0,01			-61,15		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,12	-0,08	-0,28	0,39	0,12	-0,08	-161,58	-0,28	
1.00G+0.70Q								0,01			-44,40		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,08	-0,06	-0,19	0,26	0,08	-0,06	-111,36	-0,19	

K38, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 38(0)	Τέλος: 38(1)	Μέλος: 69	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	38(0) Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	38(1) Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G						-0,01	-0,02	0,01		-0,01	-54,28	-0,02	
Q								0,01			-19,68		
1.35G+1.50Q						-0,01	-0,02	0,03		-0,01	-102,80	-0,02	
ΣΣ: +x					0,06	0,09	-0,35	0,21	-0,05	-0,10	54,65	-0,35	-0,18
ΣΣ: +x					-0,05	-0,10	0,31	-0,18	0,06	0,09	-182,97		
ΣΣ: +z					0,09	0,11	-0,40	0,28	-0,08	-0,12	90,32	-0,40	-0,26
ΣΣ: +z					-0,08	-0,12	0,37	-0,26	0,09	0,11	-218,63		
ΣΣ: -x					0,09	0,10	-0,36	0,29	-0,08	-0,11	104,05	-0,36	-0,26
ΣΣ: -x					-0,08	-0,11	0,33	-0,26	0,09	0,10	-232,36		
ΣΣ: -z					0,07	0,08	-0,30	0,24	-0,07	-0,09	84,39	-0,30	-0,22
ΣΣ: -z					-0,07	-0,09	0,27	-0,22	0,07	0,08	-212,71		
					-0,21	0,48	1,60	-0,70	-0,21	0,48	25,80		-0,70
					0,18	-0,40	-1,33	0,58	0,18	-0,40	-21,50	-1,33	
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,02	0,02		-0,01	-73,96	-0,02	
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,02	0,02		-0,01	-73,96	-0,02	
1.35G+1.50Q						-0,01	-0,02	0,03		-0,01	-102,80	-0,02	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,17	-0,37	-1,22	0,55	0,17	-0,37	-122,15	-1,22	
1.00G+1.00Q						-0,01	-0,02	0,02		-0,01	-73,96	-0,02	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,11	-0,25	-0,82	0,37	0,11	-0,25	-86,86	-0,82	
1.35G+1.05Q						-0,01	-0,02	0,02		-0,01	-93,95	-0,02	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,27	-0,61	-2,02	0,90	0,27	-0,61	-126,19	-2,02	
1.00G+0.70Q						-0,01	-0,02	0,01		-0,01	-68,06	-0,02	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,18	-0,41	-1,35	0,60	0,18	-0,41	-89,56	-1,35	

K39, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 91(1)	Τέλος: 39(1)	Μέλος: 71	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 1,73 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wγ [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	91(1) Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	39(1) Mz [kNm]	Vγ [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,01	0,77	-0,62		0,01	-0,30	-0,62		-57,25	0,01	-0,30
Q				0,01				0,02			-20,09		0,01
1.35G+1.50Q			0,01	1,05	-0,83	0,01	0,02	-0,38	-0,83	0,01	-107,42	0,01	-0,38
ΣΣ: +x			0,69	-0,17	-0,29	0,65	-0,53	0,48	-0,94	-0,64	23,13	-0,53	0,48
ΣΣ: +x			-0,67	1,72	-0,94	-0,64	0,56	-1,07	-0,29	0,65	-157,79	-0,67	-1,07
ΣΣ: +z			0,87	-0,08	-0,17	0,79	-0,60	0,30	-1,07	-0,78	3,79	-0,60	0,30
ΣΣ: +z			-0,86	1,63	-1,07	-0,78	0,63	-0,89	-0,17	0,79	-138,45	-0,86	-0,89
ΣΣ: -x			0,48	0,22	-0,32	0,45	-0,42	0,24	-0,91	-0,44	-12,37	-0,46	0,24
ΣΣ: -x			-0,46	1,33	-0,91	-0,44	0,45	-0,83	-0,32	0,45	-122,29	0,25	-0,83
ΣΣ: -z			0,29	0,25	-0,48	0,31	-0,34	0,38	-0,75	-0,30	-1,40	-0,34	-0,96
ΣΣ: -z			-0,28	1,29	-0,75	-0,30	0,37	-0,96	-0,48	0,31	-133,26	-0,28	0,38
			-0,78	-0,55	-0,34	-0,49	-1,63	-1,15	-0,34	-0,49	-0,79	-1,63	-1,15
			0,65	0,46	0,29	0,41	1,36	0,96	0,29	0,41	0,66	0,65	0,46
1.00G+1.00Q			0,01	0,78	-0,61		0,01	-0,28	-0,61		-77,34	0,01	-0,28
1.00G+1.00Q			0,01	0,78	-0,61		0,01	-0,28	-0,61		-77,34	0,01	-0,28
1.35G+1.50Q			0,01	1,05	-0,83	0,01	0,02	-0,38	-0,83	0,01	-107,42	0,01	-0,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,60	1,46	-0,57	0,37	1,24	0,48	-0,57	0,37	-106,83	0,60	0,48
1.00G+1.00Q			0,01	0,78	-0,61		0,01	-0,28	-0,61		-77,34	0,01	-0,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,40	1,05	-0,44	0,25	0,83	0,29	-0,44	0,25	-76,94	0,40	0,29
1.35G+1.05Q			0,01	1,05	-0,83	0,01	0,02	-0,39	-0,83	0,01	-98,38	0,01	-0,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,99	1,73	-0,40	0,62	2,05	1,05	-0,40	0,62	-97,39	0,99	1,05
1.00G+0.70Q			0,01	0,77	-0,61		0,01	-0,29	-0,61		-71,31	0,01	-0,29
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,66	1,23	-0,33	0,41	1,37	0,67	-0,33	0,41	-70,65	0,66	0,67

K48, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 48(0)	Τέλος: 48(1)	Μέλος: 82	
Διατομή	Ορθογωνική: 268/34 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	48(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	48(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-122,31	1,81	-4,30	115,04	93,96	-6,27	-4,30	115,04	-360,70	-0,15
Q	-11,70	1,30	-3,39	7,59	2,57	-5,08	-3,39	7,59	-92,74	0,03
1.35G+1.50Q	-182,67	4,39	-10,89	166,69	130,71	-16,08	-10,89	166,69	-626,06	-0,16
ΣΣ:+x	629,36	13,25	1,46	436,48	428,62	-2,19	1,46	436,48	7,93	-1,49
ΣΣ:+x	-885,96	-8,34	-13,44	-198,52	-237,84	-15,42	-13,44	-198,52	-822,54	-1,49
ΣΣ:+z	544,42	12,99	1,68	410,64	398,03	-2,13	1,68	410,64	79,48	-1,52
ΣΣ:+z	-801,02	-8,08	-13,66	-172,68	-207,26	-15,48	-13,66	-172,68	-894,09	-1,52
ΣΣ:-x	620,34	13,54	1,76	424,69	440,28	-1,70	1,76	424,69	158,19	-1,91
ΣΣ:-x	-876,94	-8,62	-13,74	-186,73	-249,51	-15,91	-13,74	-186,73	-972,80	-1,91
ΣΣ:-z	714,92	14,24	1,73	453,54	477,53	-1,92	1,73	453,54	133,52	-1,87
ΣΣ:-z	-971,51	-9,33	-13,71	-215,57	-286,76	-15,69	-13,71	-215,57	-948,13	-1,87
	-335,86	8,20	-0,64	742,13	1059,35	7,00	-0,64	742,13	-440,03	-3,05
	279,88	-6,84	0,53	-618,44	-882,79	-5,84	0,53	-618,44	366,69	2,54
1.00G+1.00Q	-134,01	3,11	-7,69	122,63	96,53	-11,35	-7,69	122,63	-453,44	-0,12
1.00G+1.00Q	-134,01	3,11	-7,69	122,63	96,53	-11,35	-7,69	122,63	-453,44	-0,12
1.35G+1.50Q	-182,67	4,39	-10,89	166,69	130,71	-16,08	-10,89	166,69	-626,06	-0,16
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	69,23	-1,76	-10,41	-389,91	-663,81	-21,34	-10,41	-389,91	-296,03	2,13
1.00G+1.00Q	-134,01	3,11	-7,69	122,63	96,53	-11,35	-7,69	122,63	-453,44	-0,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	33,92	-0,99	-7,37	-248,44	-433,14	-14,85	-7,37	-248,44	-233,43	1,40
1.35G+1.05Q	-177,40	3,81	-9,36	163,27	129,55	-13,80	-9,36	163,27	-584,32	-0,17
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	242,42	-6,45	-8,57	-764,39	-1194,64	-22,55	-8,57	-764,39	-34,28	3,64
1.00G+0.70Q	-130,50	2,72	-6,67	120,35	95,76	-9,82	-6,67	120,35	-425,62	-0,13
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	149,38	-4,12	-6,14	-498,09	-787,03	-15,66	-6,14	-498,09	-58,93	2,41

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 48(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 5τμ.ΣΦ8/10	11Φ8		0,40	0,650%	Πόδας άνω ορόφου

K49, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 49(0)	Τέλος: 49(1)	Μέλος: 85	
Διατομή	Ορθογωνική: 268/34 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	49(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	49(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	70,55	1,81	-4,18	-88,25	-95,37	-6,05	-4,18	-88,25	-299,72	0,03
Q	-6,27	1,39	-3,44	-4,17	-14,11	-5,08	-3,44	-4,17	-78,53	0,01
1.35G+1.50Q	85,83	4,53	-10,80	-125,40	-149,92	-15,78	-10,80	-125,40	-522,43	0,05
ΣΣ:+x	1238,34	38,94	22,36	522,49	56,69	8,35	22,37	522,49	340,08	1,57
ΣΣ:+x	-1102,85	-33,94	-34,16	-703,58	-261,64	-25,52	-34,16	-703,58	-1018,39	1,57
ΣΣ:+z	1131,05	29,90	15,98	504,84	113,46	5,28	15,98	504,84	130,98	1,34
ΣΣ:+z	-995,56	-24,90	-27,78	-685,93	-318,42	-22,46	-27,78	-685,93	-809,30	1,34
ΣΣ:-x	1279,92	25,93	13,50	608,17	206,19	4,60	13,50	608,17	15,19	1,91
ΣΣ:-x	-1144,42	-20,93	-25,30	-789,26	-411,15	-21,77	-25,29	-789,26	-693,51	1,91
ΣΣ:-z	1406,92	32,55	18,40	637,89	142,64	7,23	18,40	637,89	157,99	1,66
ΣΣ:-z	-1271,43	-27,55	-30,20	-818,98	-347,59	-24,40	-30,19	-818,98	-836,30	1,66
	586,93	20,92	-13,17	-666,25	-665,61	-3,85	-13,17	-666,25	-766,03	1,07
	-489,11	-17,43	10,98	555,20	554,67	3,21	10,98	555,20	638,36	-0,89
1.00G+1.00Q	64,27	3,20	-7,62	-92,42	-109,48	-11,13	-7,62	-92,42	-378,26	0,03
1.00G+1.00Q	64,27	3,20	-7,62	-92,42	-109,48	-11,13	-7,62	-92,42	-378,26	0,03
1.35G+1.50Q	85,83	4,53	-10,80	-125,40	-149,92	-15,78	-10,80	-125,40	-522,43	0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-354,37	-11,16	-0,92	374,29	349,29	-12,89	-0,92	374,29	52,10	-0,76
1.00G+1.00Q	64,27	3,20	-7,62	-92,42	-109,48	-11,13	-7,62	-92,42	-378,26	0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-229,19	-7,26	-1,03	240,70	223,32	-9,20	-1,03	240,70	4,76	-0,50
1.35G+1.05Q	88,65	3,90	-9,26	-123,52	-143,57	-13,50	-9,25	-123,52	-487,09	0,04

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	49(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	49(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ- 1.00G+0.70Q	-645,01	-22,25	7,21	709,29	688,44	-8,68	7,22	709,29	470,45	-1,30
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	66,15	2,78	-6,59	-91,17	-105,25	-9,60	-6,59	-91,17	-354,70	0,03
	-422,96	-14,65	4,39	464,03	449,43	-6,39	4,39	464,03	283,66	-0,86

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 49(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ16	Ορ. #Φ10/15 - Κατ. #Φ10/15 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10	11Φ8		0,54	0,650%	Πόδας άνω ορόφου

K52, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 52(0)	Τέλος: 52(1)	Μέλος: 88	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/136 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	52(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	52(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	3,82	2,93	-2,93	-7,10	-9,53	-2,59	-2,93	-7,10	-231,26	-0,09
Q	5,24	-0,02	0,13	-9,48	-12,58	0,23	0,13	-9,48	-61,93	0,03
1.35G+1.50Q	13,02	3,92	-3,76	-23,80	-31,73	-3,15	-3,76	-23,80	-405,09	-0,08
ΣΣ: +x	44,80	11,49	3,46	93,07	150,60	4,49	3,46	93,07	234,54	-0,64
ΣΣ: +x	-31,98	-5,65	-9,20	-116,70	-182,21	-9,45	-9,20	-116,70	-759,13	-0,64
ΣΣ: +z	53,96	11,34	3,94	90,87	140,08	4,67	3,94	90,87	194,15	-0,66
ΣΣ: +z	-41,14	-5,49	-9,68	-114,50	-171,69	-9,62	-9,68	-114,50	-718,74	-0,66
ΣΣ: -x	66,94	12,22	4,83	111,88	168,52	5,91	4,83	111,88	255,21	-0,87
ΣΣ: -x	-54,11	-6,38	-10,57	-135,52	-200,13	-10,87	-10,57	-135,52	-779,80	-0,87
ΣΣ: -z	60,88	12,73	4,83	116,40	182,18	6,20	4,83	116,40	308,54	-0,87
ΣΣ: -z	-48,05	-6,88	-10,57	-140,03	-213,79	-11,16	-10,57	-140,03	-833,13	-0,87
	-8,48	15,41	-22,43	58,32	101,17	-26,76	-22,43	58,32	-91,79	-1,25
	7,06	-12,84	18,69	-48,60	-84,31	22,30	18,69	-48,60	76,49	1,04
1.00G+1.00Q	9,06	2,91	-2,80	-16,58	-22,11	-2,36	-2,80	-16,58	-293,19	-0,06
1.00G+1.00Q	9,06	2,91	-2,80	-16,58	-22,11	-2,36	-2,80	-16,58	-293,19	-0,06
1.35G+1.50Q	13,02	3,92	-3,76	-23,80	-31,73	-3,15	-3,76	-23,80	-405,09	-0,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	19,37	-7,64	13,06	-67,55	-107,61	16,92	13,06	-67,55	-336,25	0,86
1.00G+1.00Q	9,06	2,91	-2,80	-16,58	-22,11	-2,36	-2,80	-16,58	-293,19	-0,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	13,30	-4,80	8,41	-45,74	-72,69	11,02	8,41	-45,74	-247,29	0,57
1.35G+1.05Q	10,66	3,93	-3,82	-19,54	-26,07	-3,25	-3,82	-19,54	-377,22	-0,09
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	21,25	-15,34	24,22	-92,44	-152,53	30,20	24,22	-92,44	-262,49	1,47
1.00G+0.70Q	7,49	2,91	-2,84	-13,74	-18,34	-2,43	-2,84	-13,74	-274,61	-0,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	14,55	-9,93	15,85	-62,34	-102,64	19,87	15,85	-62,34	-198,12	0,97

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 52(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ16 + 9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10	3Φ8		0,26	0,942%	Πόδας άνω ορόφου

K53, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 53(0)	Τέλος: 53(1)	Μέλος: 91	
Διατομή	Γάμα 2: 34/64/34/168 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	53(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	53(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	2,89	41,15	-24,06	23,30	46,70	-4,09	-24,06	23,30	-408,35	-0,56
Q	-11,60	4,17	-2,48	7,53	2,55	-0,50	-2,48	7,53	-56,93	0,14
1.35G+1.50Q	-13,49	61,79	-36,21	42,74	66,87	-6,27	-36,21	42,74	-636,66	-0,55
ΣΣ: +x	850,49	186,96	19,81	226,55	584,99	57,25	19,81	226,55	868,03	-8,00
ΣΣ: +x	-857,04	-100,97	-70,14	-172,33	-489,62	-65,89	-70,14	-172,33	-1740,96	-8,00

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	53(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	53(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
ΣΣ:+z	1024,29	176,85	17,18	282,54	638,35	50,96	17,18	282,54	724,33	-8,13
ΣΣ:+z	-1030,85	-90,86	-67,52	-228,32	-542,97	-59,59	-67,52	-228,32	-1597,27	-8,13
ΣΣ:-x	1181,35	193,16	23,26	328,30	714,90	55,52	23,26	328,30	853,24	-8,69
ΣΣ:-x	-1187,91	-107,16	-73,59	-274,08	-619,53	-64,15	-73,59	-274,08	-1726,17	-8,69
ΣΣ:-z	1124,85	207,44	27,16	306,64	711,76	62,77	27,16	306,64	1012,46	-9,04
ΣΣ:-z	-1131,41	-121,45	-77,49	-252,42	-616,39	-71,40	-77,49	-252,42	-1885,40	-9,04
	-751,19	-100,21	20,08	113,14	-538,50	-62,45	20,08	113,14	655,25	0,81
	626,00	83,51	-16,74	-94,28	448,75	52,04	-16,74	-94,28	-546,04	-0,67
1.00G+1.00Q	-8,70	45,31	-26,54	30,83	49,25	-4,59	-26,54	30,83	-465,28	-0,42
1.00G+1.00Q	-8,70	45,31	-26,54	30,83	49,25	-4,59	-26,54	30,83	-465,28	-0,42
1.35G+1.50Q	-13,49	61,79	-36,21	42,74	66,87	-6,27	-36,21	42,74	-636,66	-0,55
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	549,91	136,95	-51,27	-42,11	470,74	40,56	-51,27	-42,11	-1128,10	-1,15
1.00G+1.00Q	-8,70	45,31	-26,54	30,83	49,25	-4,59	-26,54	30,83	-465,28	-0,42
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	366,89	95,41	-36,59	-25,74	318,50	26,63	-36,59	-25,74	-792,90	-0,82
1.35G+1.05Q	-8,27	59,92	-35,09	39,36	65,72	-6,05	-35,09	39,36	-611,05	-0,61
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	930,72	185,18	-60,19	-102,06	738,84	72,01	-60,19	-102,06	-1430,10	-1,62
1.00G+0.70Q	-5,22	44,06	-25,80	28,57	48,48	-4,44	-25,80	28,57	-448,20	-0,46
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	620,77	127,57	-42,54	-65,71	497,23	47,60	-42,54	-65,71	-994,24	-1,13

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 53(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	6Φ8		0,75	0,903%	Πόδας στύλου

K54, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 54(0)	Τέλος: 54(1)	Μέλος: 94	
Διατομή	Γάμα 3: 34/147/34/64 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,66			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	54(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	54(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-17,31	3,49	-5,79	12,26	5,73	-7,40	-5,79	12,26	-149,95	0,38
Q	-15,65	-6,06	3,56	10,23	3,59	0,64	3,56	10,23	-22,64	0,08
1.35G+1.50Q	-46,84	-4,38	-2,48	31,89	13,12	-9,04	-2,48	31,89	-236,40	0,64
ΣΣ:+x	99,96	106,71	58,32	122,20	97,29	36,98	58,32	122,20	917,69	2,58
ΣΣ:+x	-150,13	-105,94	-66,21	-87,58	-82,37	-51,05	-66,21	-87,58	-1240,35	2,58
ΣΣ:+z	106,69	103,62	64,87	122,01	87,64	45,39	64,87	122,01	831,85	2,88
ΣΣ:+z	-156,86	-102,86	-72,76	-87,39	-72,73	-59,46	-72,76	-87,39	-1154,51	2,88
ΣΣ:-x	119,48	121,19	77,52	129,34	91,33	52,89	77,52	129,34	991,27	3,20
ΣΣ:-x	-169,66	-120,42	-85,41	-94,72	-76,42	-66,95	-85,41	-94,72	-1313,93	3,20
ΣΣ:-z	122,73	127,99	76,64	136,05	103,20	50,47	76,64	136,05	1088,09	3,11
ΣΣ:-z	-172,90	-127,22	-84,53	-101,43	-88,29	-64,54	-84,53	-101,43	-1410,75	3,11
	141,64	52,30	-41,49	-73,45	3,56	-25,70	-41,49	-73,45	617,55	0,10
	-118,03	-43,59	34,58	61,20	-2,97	21,42	34,58	61,20	-514,62	-0,09
1.00G+1.00Q	-32,96	-2,57	-2,23	22,49	9,32	-6,76	-2,23	22,49	-172,60	0,46
1.00G+1.00Q	-32,96	-2,57	-2,23	22,49	9,32	-6,76	-2,23	22,49	-172,60	0,46
1.35G+1.50Q	-46,84	-4,38	-2,48	31,89	13,12	-9,04	-2,48	31,89	-236,40	0,64
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-153,07	-43,61	28,64	86,98	10,45	10,24	28,64	86,98	-699,56	0,56
1.00G+1.00Q	-32,96	-2,57	-2,23	22,49	9,32	-6,76	-2,23	22,49	-172,60	0,46
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-103,78	-28,72	18,52	59,21	7,54	6,09	18,52	59,21	-481,37	0,41
1.35G+1.05Q	-39,80	-1,65	-4,08	27,29	11,50	-9,32	-4,08	27,29	-226,21	0,60
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-216,85	-67,03	47,79	119,10	7,05	22,80	47,79	119,10	-998,15	0,47
1.00G+0.70Q	-28,27	-0,75	-3,30	19,42	8,24	-6,96	-3,30	19,42	-165,80	0,44
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-146,30	-44,34	31,28	80,62	5,27	14,46	31,28	80,62	-680,43	0,35

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 54(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ18	ΣΦ8/10			0,60	1,015%	Πόδας στύλου

K55, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 55(0)	Τέλος: 55(1)	Μέλος: 97
Διατομή	Γάμα 2: 34/64/34/147 /d'=5,5		Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	55(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	55(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	15,96	-2,21	-1,02	-12,63	-7,78	-4,14	-1,02	-12,63	-102,95	0,19
Q	15,05	-6,44	3,69	-10,23	-4,18	0,50	3,69	-10,23	-19,41	0,02
1.35G+1.50Q	44,13	-12,64	4,15	-32,39	-16,77	-4,83	4,15	-32,39	-168,10	0,28
ΣΣ:+x	123,49	181,25	142,93	57,10	79,22	77,58	142,93	57,10	936,60	1,30
ΣΣ:+x	-76,57	-192,14	-141,26	-92,51	-98,87	-85,32	-141,26	-92,51	-1162,44	1,30
ΣΣ:+z	127,67	154,77	121,26	71,93	86,03	62,85	121,26	71,93	768,83	1,39
ΣΣ:+z	-80,75	-165,66	-119,58	-107,35	-105,69	-70,58	-119,58	-107,34	-994,67	1,39
ΣΣ:-x	138,73	175,98	137,77	92,28	110,56	72,69	137,77	92,28	864,96	1,65
ΣΣ:-x	-91,81	-186,87	-136,09	-127,69	-130,22	-80,43	-136,09	-127,69	-1090,81	1,65
ΣΣ:-z	144,37	200,47	156,39	88,77	108,54	83,27	156,39	88,77	1003,42	1,65
ΣΣ:-z	-97,45	-211,36	-154,71	-124,19	-128,19	-91,00	-154,71	-124,19	-1229,27	1,65
	-94,73	71,87	-68,90	43,16	-13,58	-57,66	-68,90	43,16	523,66	0,87
	78,94	-59,89	57,42	-35,97	11,32	48,05	57,42	-35,97	-436,39	-0,72
1.00G+1.00Q	31,01	-8,65	2,67	-22,86	-11,96	-3,63	2,67	-22,86	-122,36	0,20
1.00G+1.00Q	31,01	-8,65	2,67	-22,86	-11,96	-3,63	2,67	-22,86	-122,36	0,20
1.35G+1.50Q	44,13	-12,64	4,15	-32,39	-16,77	-4,83	4,15	-32,39	-168,10	0,28
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	115,17	-66,54	55,83	-64,77	-6,59	38,41	55,83	-64,76	-560,84	-0,38
1.00G+1.00Q	31,01	-8,65	2,67	-22,86	-11,96	-3,63	2,67	-22,86	-122,36	0,20
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	78,38	-44,58	37,12	-44,44	-5,17	25,19	37,12	-44,44	-384,19	-0,23
1.35G+1.05Q	37,35	-9,74	2,49	-27,79	-14,89	-5,06	2,49	-27,79	-159,36	0,27
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	155,76	-99,58	88,62	-81,74	2,09	67,02	88,62	-81,74	-813,94	-0,82
1.00G+0.70Q	26,50	-6,72	1,56	-19,79	-10,71	-3,78	1,56	-19,79	-116,53	0,20
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	105,44	-66,61	58,97	-55,76	0,61	44,26	58,97	-55,76	-552,92	-0,53

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 55(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	4Φ8		0,78	0,984%	Πόδας στύλου

K56, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 56(0)	Τέλος: 56(1)	Μέλος: 100
Διατομή	Ορθογωνική: 34/134 /d'=5,5		Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - as=0,61	συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	56(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	56(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	24,23	-2,10	2,74	-24,36	-11,82	1,96	2,74	-24,36	-207,81	0,02
Q	4,17	0,22	-0,28	-7,82	-7,40	-0,19	-0,28	-7,82	-36,35	0,00
1.35G+1.50Q	38,98	-2,51	3,29	-44,63	-27,07	2,36	3,29	-44,62	-335,06	0,03
ΣΣ:+x	505,93	21,06	22,39	408,27	186,01	8,81	22,39	408,27	524,03	0,90
ΣΣ:+x	-453,65	-25,05	-17,17	-464,60	-217,09	-5,08	-17,17	-464,60	-976,54	0,90
ΣΣ:+z	375,66	18,64	20,67	306,00	158,84	8,76	20,67	306,00	405,43	0,78
ΣΣ:+z	-323,38	-22,63	-15,45	-362,32	-189,93	-5,02	-15,45	-362,32	-857,93	0,78
ΣΣ:-x	351,98	21,05	22,92	311,99	182,65	9,95	22,92	311,99	448,65	1,10
ΣΣ:-x	-299,70	-25,04	-17,70	-368,31	-213,73	-6,21	-17,70	-368,31	-901,15	1,10
ΣΣ:-z	430,32	23,44	24,34	374,24	205,52	9,47	24,34	374,24	556,23	0,96
ΣΣ:-z	-378,04	-27,43	-19,12	-430,57	-236,60	-5,73	-19,12	-430,57	-1008,73	0,96
	-267,80	-6,07	16,79	194,18	19,59	18,78	16,79	194,18	97,36	0,62
	223,16	5,05	-13,99	-161,82	-16,32	-15,65	-13,99	-161,82	-81,14	-0,51
1.00G+1.00Q	28,41	-1,88	2,47	-32,19	-19,23	1,77	2,47	-32,19	-244,15	0,02
1.00G+1.00Q	28,41	-1,88	2,47	-32,19	-19,23	1,77	2,47	-32,19	-244,15	0,02
1.35G+1.50Q	38,98	-2,51	3,29	-44,63	-27,07	2,36	3,29	-44,62	-335,06	0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	239,82	2,04	-9,30	-190,26	-41,76	-11,73	-9,30	-190,26	-408,08	-0,44
1.00G+1.00Q	28,41	-1,88	2,47	-32,19	-19,23	1,77	2,47	-32,19	-244,15	0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	162,31	1,15	-5,93	-129,28	-29,02	-7,62	-5,93	-129,28	-292,83	-0,29
1.35G+1.05Q	37,10	-2,61	3,41	-41,10	-23,74	2,45	3,41	-41,10	-318,70	0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	371,84	4,97	-17,57	-283,83	-48,22	-21,03	-17,57	-283,83	-440,40	-0,75
1.00G+0.70Q	27,16	-1,95	2,55	-29,84	-17,01	1,83	2,55	-29,84	-233,25	0,02

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	56(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	56(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	250,32	3,11	-11,44	-191,66	-33,33	-13,83	-11,44	-191,65	-314,38	-0,50

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 56(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
18Φ18	ΣΦ8/10			0,51	1,005%	Πόδας στύλου

K57, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 57(0)	Τέλος: 57(1)	Μέλος: 103	
Διατομή	Γάμα 3: 34/129/34/64 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,88			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	57(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	57(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	16,42	37,53	-28,89	-27,67	-24,53	-5,24	-28,89	-27,67	-423,18	0,03
Q	7,23	4,74	-3,33	-7,32	-3,61	-0,19	-3,33	-7,32	-58,84	0,01
1.35G+1.50Q	33,01	57,77	-44,00	-48,34	-38,53	-7,35	-44,00	-48,34	-659,56	0,05
ΣΣ:+x	673,09	200,74	84,19	447,54	78,40	19,53	84,19	447,54	978,39	1,74
ΣΣ:+x	-632,92	-121,18	-145,16	-510,16	-130,91	-30,19	-145,16	-510,16	-1882,30	1,74
ΣΣ:+z	467,11	182,34	71,29	276,17	46,85	18,01	71,29	276,16	796,90	1,51
ΣΣ:+z	-426,94	-102,77	-132,26	-338,79	-99,36	-28,68	-132,26	-338,79	-1700,80	1,51
ΣΣ:-x	378,85	193,76	78,21	205,04	59,07	18,36	78,21	205,04	873,18	2,13
ΣΣ:-x	-338,68	-114,20	-139,17	-267,66	-111,58	-29,03	-139,17	-267,66	-1777,09	2,13
ΣΣ:-z	505,96	214,66	92,47	302,15	67,45	19,91	92,47	302,15	1069,98	1,86
ΣΣ:-z	-465,79	-135,10	-153,44	-364,78	-119,97	-30,58	-153,44	-364,78	-1973,89	1,86
	249,70	-39,13	-10,44	-114,11	80,82	-54,58	-10,44	-114,11	1192,42	1,18
	-208,08	32,61	8,70	95,09	-67,35	45,49	8,70	95,09	-993,68	-0,98
1.00G+1.00Q	23,65	42,27	-32,22	-34,99	-28,14	-5,42	-32,22	-34,99	-482,03	0,03
1.00G+1.00Q	23,65	42,27	-32,22	-34,99	-28,14	-5,42	-32,22	-34,99	-482,03	0,03
1.35G+1.50Q	33,01	57,77	-44,00	-48,34	-38,53	-7,35	-44,00	-48,34	-659,56	0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-154,27	87,12	-36,17	37,24	-99,15	33,59	-36,17	37,24	-1553,87	-0,83
1.00G+1.00Q	23,65	42,27	-32,22	-34,99	-28,14	-5,42	-32,22	-34,99	-482,03	0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-101,20	61,83	-27,00	22,06	-68,55	21,87	-27,00	22,06	-1078,23	-0,55
1.35G+1.05Q	29,76	55,64	-42,50	-45,04	-36,91	-7,27	-42,50	-45,05	-633,08	0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-282,37	104,55	-29,45	97,59	-137,93	60,96	-29,45	97,59	-2123,60	-1,43
1.00G+0.70Q	21,48	40,85	-31,23	-32,80	-27,06	-5,37	-31,22	-32,80	-464,37	0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-186,60	73,45	-22,52	62,29	-94,41	40,12	-22,52	62,29	-1458,05	-0,95

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 57(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
19Φ18 + 3Φ16	ΣΦ8/10			0,81	1,006%	Πόδας στύλου

K58, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 58(0)	Τέλος: 58(1)	Μέλος: 106	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/64 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,60			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	58(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	58(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	0,67	2,40	-1,83	-0,76	-0,38	-0,13	-1,83	-0,76	-95,68	-0,01
Q	-5,54	-0,95	0,51	3,68	-0,45	-0,24	0,51	3,68	-25,71	-0,01
1.35G+1.50Q	-7,40	1,82	-1,71	4,50	-1,20	-0,54	-1,71	4,50	-167,73	-0,03
ΣΣ:+x	314,06	100,57	68,47	294,08	89,52	5,58	68,47	294,08	-22,27	-0,73

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	58(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	58(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
ΣΣ:+x	-318,37	-96,74	-71,61	-291,87	-90,78	-6,09	-71,61	-291,87	-194,92	-0,73
ΣΣ:+z	349,00	93,05	63,32	323,18	94,39	5,09	63,32	323,18	-33,94	-0,80
ΣΣ:+z	-353,31	-89,22	-66,46	-320,97	-95,66	-5,59	-66,46	-320,97	-183,24	-0,80
ΣΣ:-x	405,06	103,62	70,56	376,68	112,10	5,51	70,56	376,68	-23,42	-1,05
ΣΣ:-x	-409,37	-99,80	-73,69	-374,47	-113,37	-6,02	-73,69	-374,47	-193,77	-1,05
ΣΣ:-z	401,87	113,55	77,44	375,53	113,95	6,21	77,44	375,53	-12,49	-1,00
ΣΣ:-z	-406,18	-109,72	-80,58	-373,32	-115,21	-6,72	-80,58	-373,32	-204,69	-1,00
	-144,63	-28,91	17,64	117,01	16,84	-4,56	17,64	117,01	70,89	-0,17
	120,53	24,09	-14,70	-97,51	-14,03	3,80	-14,70	-97,51	-59,07	0,15
1.00G+1.00Q	-4,87	1,45	-1,32	2,92	-0,84	-0,37	-1,32	2,92	-121,39	-0,02
1.00G+1.00Q	-4,87	1,45	-1,32	2,92	-0,84	-0,37	-1,32	2,92	-121,39	-0,02
1.35G+1.50Q	-7,40	1,82	-1,71	4,50	-1,20	-0,54	-1,71	4,50	-167,73	-0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	101,07	23,50	-14,94	-83,26	-13,83	2,88	-14,94	-83,26	-220,89	0,10
1.00G+1.00Q	-4,87	1,45	-1,32	2,92	-0,84	-0,37	-1,32	2,92	-121,39	-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	67,45	15,91	-10,14	-55,58	-9,26	1,91	-10,14	-55,58	-156,83	0,06
1.35G+1.05Q	-4,91	2,24	-1,94	2,84	-0,99	-0,43	-1,94	2,84	-156,16	-0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	175,88	38,38	-23,99	-143,42	-22,04	5,28	-23,99	-143,42	-244,77	0,19
1.00G+0.70Q	-3,21	1,74	-1,48	1,82	-0,70	-0,30	-1,48	1,82	-113,68	-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	117,32	25,83	-16,17	-95,69	-14,73	3,50	-16,17	-95,69	-172,75	0,13

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 58(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
6Φ25 + 4Φ22	ΣΦ10/10			0,98	2,052%	Πόδας στύλου

K59, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 59(0)	Τέλος: 59(1)	Μέλος: 109	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/177 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	59(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	59(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	38,16	-1,42	0,39	-22,91	-4,91	-0,68	0,39	-22,91	-265,39	0,02
Q	3,48	-0,05	-0,06	-1,53	0,60	-0,16	-0,06	-1,53	-34,34	0,00
1.35G+1.50Q	56,74	-1,99	0,45	-33,23	-5,74	-1,15	0,45	-33,23	-409,78	0,03
ΣΣ:+x	878,23	31,59	13,99	573,33	282,67	7,80	13,99	573,34	227,35	0,98
ΣΣ:+x	-799,03	-34,51	-13,24	-620,34	-291,83	-9,30	-13,24	-620,33	-792,52	0,98
ΣΣ:+z	649,67	27,66	12,27	413,02	210,27	6,68	12,27	413,02	165,73	0,85
ΣΣ:+z	-570,46	-30,57	-11,52	-460,03	-219,42	-8,18	-11,52	-460,02	-730,90	0,85
ΣΣ:-x	585,48	31,13	13,64	375,78	204,46	7,40	13,64	375,79	219,57	1,20
ΣΣ:-x	-506,27	-34,04	-12,89	-422,79	-213,62	-8,90	-12,89	-422,79	-784,74	1,20
ΣΣ:-z	729,92	35,31	15,27	476,53	249,74	8,64	15,27	476,53	287,20	1,05
ΣΣ:-z	-650,71	-38,23	-14,51	-523,53	-258,90	-10,14	-14,51	-523,53	-852,37	1,05
	-445,39	-5,30	9,15	276,51	74,44	11,90	9,15	276,51	-278,82	0,66
	371,16	4,42	-7,63	-230,42	-62,04	-9,92	-7,63	-230,42	232,35	-0,55
1.00G+1.00Q	41,64	-1,47	0,34	-24,45	-4,32	-0,84	0,34	-24,44	-299,72	0,02
1.00G+1.00Q	41,64	-1,47	0,34	-24,45	-4,32	-0,84	0,34	-24,44	-299,72	0,02
1.35G+1.50Q	56,74	-1,99	0,45	-33,23	-5,74	-1,15	0,45	-33,23	-409,78	0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	390,78	1,99	-6,42	-240,61	-61,57	-10,08	-6,42	-240,61	-200,67	-0,47
1.00G+1.00Q	41,64	-1,47	0,34	-24,45	-4,32	-0,84	0,34	-24,44	-299,72	0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	264,33	1,18	-4,24	-162,70	-41,54	-6,79	-4,24	-162,70	-160,32	-0,31
1.35G+1.05Q	55,17	-1,97	0,47	-32,54	-6,00	-1,08	0,47	-32,54	-394,32	0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	611,90	4,66	-10,97	-378,17	-99,06	-15,96	-10,97	-378,17	-45,81	-0,80
1.00G+0.70Q	40,60	-1,45	0,35	-23,99	-4,49	-0,79	0,35	-23,98	-289,42	0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	411,75	2,97	-7,27	-254,41	-66,53	-10,71	-7,27	-254,40	-57,08	-0,53

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 59(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
10Φ16 + 12Φ14	Ορ.#Φ10/11 - Κατ.#Φ10/12 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	6Φ8		0,49	0,719%	Πόδας στύλου

K61, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 61(0)	Τέλος: 61(1)	Μέλος: 111	
Διατομή	Ορθογωνική: 308/34 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	61(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	61(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-160,23	6,73	-2,83	57,91	32,60	-2,68	-2,83	57,91	-332,07	0,03
Q	-8,81	-0,02	0,00	6,04	11,29	-0,02	0,00	6,04	-33,42	-0,02
1.35G+1.50Q	-229,52	9,06	-3,82	87,23	60,95	-3,66	-3,82	87,23	-498,43	0,02
ΣΣ:+x	1115,89	44,59	14,58	472,63	193,94	17,72	14,58	472,63	204,05	2,09
ΣΣ:+x	-1445,33	-31,12	-20,24	-350,75	-117,50	-23,13	-20,24	-350,75	-902,00	2,09
ΣΣ:+z	1366,43	60,55	22,17	554,69	253,61	27,07	22,17	554,69	406,29	3,12
ΣΣ:+z	-1695,86	-47,07	-27,84	-432,81	-177,18	-32,47	-27,84	-432,81	-1104,23	3,12
ΣΣ:-x	1132,16	63,32	23,52	489,51	275,80	28,69	23,52	489,51	445,00	3,60
ΣΣ:-x	-1461,59	-49,84	-29,19	-367,63	-199,37	-34,10	-29,19	-367,63	-1142,94	3,60
ΣΣ:-z	928,22	54,09	19,06	421,87	233,14	23,04	19,06	421,87	335,15	2,91
ΣΣ:-z	-1257,66	-40,62	-24,73	-299,99	-156,71	-28,44	-24,73	-299,99	-1033,10	2,91
	-1573,75	106,94	-56,91	594,58	406,19	-82,57	-56,91	594,58	-881,33	0,15
	1311,46	-89,12	47,42	-495,48	-338,50	68,81	47,42	-495,48	734,44	-0,13
1.00G+1.00Q	-169,04	6,72	-2,83	63,94	43,89	-2,71	-2,83	63,94	-365,49	0,02
1.00G+1.00Q	-169,04	6,72	-2,83	63,94	43,89	-2,71	-2,83	63,94	-365,49	0,02
1.35G+1.50Q	-229,52	9,06	-3,82	87,23	60,95	-3,66	-3,82	87,23	-498,43	0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	950,79	-71,14	38,86	-358,70	-243,70	58,27	38,86	-358,70	162,57	-0,09
1.00G+1.00Q	-169,04	6,72	-2,83	63,94	43,89	-2,71	-2,83	63,94	-365,49	0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	617,84	-46,75	25,62	-233,35	-159,20	38,58	25,62	-233,35	75,18	-0,06
1.35G+1.05Q	-225,56	9,07	-3,82	84,51	55,87	-3,65	-3,82	84,51	-483,39	0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	1741,63	-124,60	67,32	-658,71	-451,88	99,56	67,32	-658,71	618,28	-0,16
1.00G+0.70Q	-166,39	6,72	-2,83	62,13	40,50	-2,70	-2,83	62,13	-355,47	0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	1145,07	-82,40	44,60	-433,35	-297,99	66,11	44,60	-433,35	378,98	-0,10

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 61(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
20Φ16	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 4τμ.ΣΦ8/10	28Φ8		0,78	0,534%	Πόδας στύλου

Κ63, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 63(0)	Τέλος: 63(1)	Μέλος: 113	
Διατομή	Ορθογωνική: 308/34 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	63(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	63(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	133,04	6,22	-2,51	-54,10	-47,11	-2,14	-2,51	-54,10	-310,90	-0,17
Q	6,58	0,19	-0,13	-5,76	-12,59	-0,24	-0,13	-5,76	-33,50	-0,01
1.35G+1.50Q	189,47	8,69	-3,58	-81,67	-82,49	-3,24	-3,58	-81,67	-469,97	-0,24
ΣΣ:+x	1455,67	41,36	11,27	358,93	155,28	8,86	11,27	358,93	395,37	-1,57
ΣΣ:+x	-1182,86	-28,70	-16,43	-472,91	-261,99	-13,38	-16,43	-472,91	-1051,11	-1,57
ΣΣ:+z	1762,40	34,05	8,48	456,22	116,08	6,90	8,48	456,22	254,43	-1,29
ΣΣ:+z	-1489,58	-21,40	-13,64	-570,19	-222,80	-11,42	-13,64	-570,19	-910,17	-1,29
ΣΣ:-x	1580,54	25,65	5,02	405,28	98,38	3,77	5,02	405,28	95,88	-1,43
ΣΣ:-x	-1307,73	-12,99	-10,17	-519,26	-205,10	-8,29	-10,17	-519,26	-751,62	-1,43
ΣΣ:-z	1357,76	29,93	6,65	329,96	94,54	4,91	6,65	329,96	185,73	-1,26
ΣΣ:-z	-1084,95	-17,27	-11,81	-443,93	-201,26	-9,43	-11,81	-443,93	-841,47	-1,26
	1399,89	102,45	-52,34	-560,16	-465,44	-71,83	-52,34	-560,16	-801,94	-1,04
	-1166,58	-85,38	43,61	466,80	387,86	59,86	43,61	466,80	668,29	0,87
1.00G+1.00Q	139,62	6,41	-2,64	-59,86	-59,70	-2,37	-2,64	-59,86	-344,40	-0,18
1.00G+1.00Q	139,62	6,41	-2,64	-59,86	-59,70	-2,37	-2,64	-59,86	-344,40	-0,18
1.35G+1.50Q	189,47	8,69	-3,58	-81,67	-82,49	-3,24	-3,58	-81,67	-469,97	-0,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-860,45	-68,15	35,67	338,45	266,59	50,63	35,67	338,45	131,49	0,54
1.00G+1.00Q	139,62	6,41	-2,64	-59,86	-59,70	-2,37	-2,64	-59,86	-344,40	-0,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-560,33	-44,81	23,53	220,22	173,01	33,54	23,53	220,22	56,57	0,34
1.35G+1.05Q	186,51	8,60	-3,52	-79,08	-76,82	-3,13	-3,52	-79,08	-454,89	-0,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-1563,36	-119,46	61,90	621,12	504,97	86,65	61,90	621,12	547,54	1,07
1.00G+0.70Q	137,65	6,36	-2,60	-58,13	-55,93	-2,30	-2,60	-58,13	-334,35	-0,17

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	63(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	63(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-1028,93	-79,02	41,01	408,67	331,93	57,56	41,01	408,67	333,93	0,69

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 63(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
20Φ16	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 4τμ.ΣΦ8/10	28Φ8		0,70	0,534%	Πόδας στύλου

Κ64, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 64(0)	Τέλος: 64(1)	Μέλος: 115
Διατομή	Ορθογωνική: 34/109 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,72	συνθήκη 18.4.9.1-β :α/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	64(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	64(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	45,63	2,53	-1,29	-22,27	-19,62	-1,24	-1,29	-22,27	-157,42	-0,02
Q	-2,53	0,12	-0,08	1,15	0,83	-0,12	-0,08	1,15	-12,51	0,00
1.35G+1.50Q	57,81	3,60	-1,86	-28,34	-25,24	-1,85	-1,86	-28,34	-231,28	-0,03
ΣΣ:+x	404,39	17,38	5,14	168,96	182,54	3,40	5,14	168,96	264,93	-0,34
ΣΣ:+x	-315,43	-12,19	-7,80	-212,47	-221,07	-6,00	-7,80	-212,47	-592,46	-0,34
ΣΣ:+z	549,53	20,41	6,54	248,49	270,48	4,73	6,54	248,49	354,50	-0,44
ΣΣ:+z	-460,57	-15,21	-9,20	-292,01	-309,01	-7,33	-9,20	-292,01	-682,03	-0,44
ΣΣ:-x	580,59	17,07	5,10	268,46	296,92	4,17	5,10	268,46	271,47	-0,48
ΣΣ:-x	-491,63	-11,87	-7,76	-311,98	-335,45	-6,76	-7,76	-311,98	-598,99	-0,48
ΣΣ:-z	496,15	14,86	4,15	221,85	244,50	3,45	4,15	221,85	210,38	-0,39
ΣΣ:-z	-407,19	-9,67	-6,81	-265,36	-283,04	-6,05	-6,81	-265,36	-537,91	-0,39
	613,85	50,11	-30,57	-349,37	-409,79	-39,46	-30,57	-349,37	-227,08	0,14
	-511,54	-41,76	25,48	291,14	341,49	32,88	25,48	291,14	189,23	-0,12
1.00G+1.00Q	43,10	2,66	-1,37	-21,12	-18,79	-1,35	-1,37	-21,12	-169,93	-0,02
1.00G+1.00Q	43,10	2,66	-1,37	-21,12	-18,79	-1,35	-1,37	-21,12	-169,93	-0,02
1.35G+1.50Q	57,81	3,60	-1,86	-28,34	-25,24	-1,85	-1,86	-28,34	-231,28	-0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-402,58	-33,98	21,07	233,68	282,10	27,75	21,07	233,68	-60,97	-0,13
1.00G+1.00Q	43,10	2,66	-1,37	-21,12	-18,79	-1,35	-1,37	-21,12	-169,93	-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-263,83	-22,40	13,92	153,56	186,11	18,38	13,92	153,56	-56,39	-0,09
1.35G+1.05Q	58,94	3,55	-1,82	-28,86	-25,61	-1,79	-1,82	-28,86	-225,65	-0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-708,37	-59,09	36,39	407,85	486,62	47,53	36,39	407,85	58,19	-0,20
1.00G+0.70Q	43,86	2,62	-1,34	-21,47	-19,04	-1,32	-1,34	-21,47	-166,18	-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-467,68	-39,14	24,13	269,67	322,45	31,56	24,13	269,67	23,05	-0,13

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 64(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,96	1,044%	Πόδας στύλου

Κ65, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 65(0)	Τέλος: 65(1)	Μέλος: 117
Διατομή	Ορθογωνική: 34/45 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Όχι	Ητολ=0,00 - ασ=2,98		
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	65(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	65(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	1,71	-0,27	0,19	-1,05	-1,04	0,24	0,19	-1,05	-19,73	-0,01
Q	-0,56	0,06	-0,02	0,43	0,58	-0,01	-0,02	0,43	-7,44	0,00
1.35G+1.50Q	1,47	-0,28	0,23	-0,76	-0,53	0,32	0,23	-0,76	-37,79	-0,01
ΣΣ:+x	57,30	2,37	1,04	43,34	59,59	2,10	1,04	43,34	3,04	-0,10
ΣΣ:+x	-54,40	-2,85	-0,67	-45,02	-61,13	-1,63	-0,67	-45,02	-49,95	-0,10

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	65(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	65(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
ΣΣ:+z	80,04	2,96	1,25	61,20	83,84	2,51	1,25	61,20	1,75	-0,14
ΣΣ:+z	-77,14	-3,44	-0,89	-62,89	-85,37	-2,03	-0,89	-62,89	-48,66	-0,14
ΣΣ:-x	85,97	2,86	1,18	65,89	90,24	2,17	1,18	65,89	3,96	-0,15
ΣΣ:-x	-83,07	-3,34	-0,81	-67,58	-91,78	-1,70	-0,81	-67,58	-50,87	-0,15
ΣΣ:-z	72,73	2,55	1,08	55,52	76,22	1,87	1,08	55,52	1,40	-0,12
ΣΣ:-z	-69,82	-3,03	-0,72	-57,21	-77,75	-1,40	-0,72	-57,21	-48,32	-0,12
	68,33	7,92	-5,20	-54,18	-74,15	-5,77	-5,20	-54,18	67,76	0,04
	-56,94	-6,60	4,34	45,15	61,80	4,81	4,34	45,15	-56,47	-0,04
1.00G+1.00Q	1,15	-0,21	0,17	-0,61	-0,46	0,23	0,17	-0,61	-27,17	-0,01
1.00G+1.00Q	1,15	-0,21	0,17	-0,61	-0,46	0,23	0,17	-0,61	-27,17	-0,01
1.35G+1.50Q	1,47	-0,28	0,23	-0,76	-0,53	0,32	0,23	-0,76	-37,79	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	-49,77	-6,22	4,13	39,87	55,08	4,64	4,13	39,87	-88,61	-0,04
1.00G+1.00Q	1,15	-0,21	0,17	-0,61	-0,46	0,23	0,17	-0,61	-27,17	-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	-33,01	-4,17	2,77	26,47	36,62	3,12	2,77	26,47	-61,05	-0,03
1.35G+1.05Q	1,73	-0,30	0,24	-0,96	-0,79	0,32	0,24	-0,96	-34,45	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	-83,69	-10,20	6,74	66,76	91,90	7,53	6,74	66,76	-119,15	-0,06
1.00G+0.70Q	1,32	-0,23	0,18	-0,74	-0,63	0,24	0,18	-0,74	-24,94	-0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	-55,62	-6,83	4,51	44,40	61,16	5,05	4,51	44,40	-81,40	-0,04

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 65(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
8Φ16	ΣΦ8/10			0,72	1,051%	Κεφαλή στύλου

K66, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 66(0)	Τέλος: 66(1)	Μέλος: 119	
Διατομή	Γάμα 1: 34/179/34/64 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	66(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	66(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	179,96	-32,58	13,85	-62,44	-2,98	7,99	13,85	-62,44	-453,73	-0,05
Q	29,22	-4,82	2,19	-11,48	-4,42	1,59	2,19	-11,48	-70,92	-0,01
1.35G+1.50Q	286,78	-51,21	21,97	-101,51	-10,65	13,17	21,97	-101,51	-718,91	-0,08
ΣΣ:+x	1163,14	75,12	63,29	346,04	256,02	42,37	63,29	346,04	282,34	-1,06
ΣΣ:+x	-774,64	-145,04	-33,44	-482,13	-266,26	-24,83	-33,44	-482,13	-1260,30	-1,06
ΣΣ:+z	1529,28	95,77	73,50	516,67	386,58	52,38	73,50	516,67	404,45	-1,38
ΣΣ:+z	-1140,78	-165,69	-43,65	-652,76	-396,82	-34,84	-43,65	-652,76	-1382,41	-1,38
ΣΣ:-x	1619,02	89,69	71,84	559,92	419,17	53,01	71,84	559,92	350,84	-1,50
ΣΣ:-x	-1230,52	-159,61	-41,99	-696,00	-429,41	-35,47	-41,99	-696,00	-1328,80	-1,50
ΣΣ:-z	1411,88	78,66	66,50	460,35	333,84	47,78	66,50	460,35	284,50	-1,21
ΣΣ:-z	-1023,38	-148,58	-36,65	-596,44	-344,08	-30,24	-36,65	-596,44	-1262,46	-1,21
	-501,74	-21,27	22,80	160,14	-32,53	45,54	22,80	160,14	547,73	0,42
	418,11	17,72	-19,00	-133,45	27,11	-37,95	-19,00	-133,45	-456,44	-0,35
1.00G+1.00Q	209,18	-37,40	16,03	-73,92	-7,40	9,58	16,03	-73,92	-524,65	-0,06
1.00G+1.00Q	209,18	-37,40	16,03	-73,92	-7,40	9,58	16,03	-73,92	-524,65	-0,06
1.35G+1.50Q	286,78	-51,21	21,97	-101,51	-10,65	13,17	21,97	-101,51	-718,91	-0,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	663,08	-35,26	4,87	-221,62	13,75	-20,98	4,87	-221,62	-1129,71	-0,40
1.00G+1.00Q	209,18	-37,40	16,03	-73,92	-7,40	9,58	16,03	-73,92	-524,65	-0,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	460,05	-26,77	4,63	-153,99	8,87	-13,19	4,63	-153,99	-798,51	-0,27
1.35G+1.05Q	273,63	-49,05	20,99	-96,35	-8,66	12,45	20,99	-96,35	-687,00	-0,08
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	900,80	-22,46	-7,51	-296,52	32,00	-44,47	-7,51	-296,52	-1371,66	-0,60
1.00G+0.70Q	200,42	-35,95	15,38	-70,47	-6,07	9,10	15,38	-70,47	-503,37	-0,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	618,53	-18,23	-3,62	-203,92	21,04	-28,85	-3,62	-203,92	-959,81	-0,41

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 66(1)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	λ = Ed/Rd [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	Ορ. #Φ10/11 - Κατ. #Φ10/11 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10 , ΣΦ10/10		11Φ8	0,63	0,878%	Πόδας στύλου

K67, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 67(0)	Τέλος: 67(1)	Μέλος: 121	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	67(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	67(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					-0,01			-0,04	-0,01		-22,47		-0,04
Q											-7,69		
1.35G+1.50Q					-0,02		-0,01	-0,06	-0,02		-41,88	-0,01	-0,06
ΣΣ: +x					0,27	0,49	-1,62	0,90	-0,30	-0,49	33,13	-1,62	-0,99
ΣΣ: +x					-0,30	-0,49	1,62	-0,99	0,27	0,49	-85,68		
ΣΣ: +z					0,20	0,35	-1,18	0,68	-0,23	-0,36	19,53	-1,18	-0,76
ΣΣ: +z					-0,23	-0,36	1,17	-0,76	0,20	0,35	-72,08		
ΣΣ: -x					0,17	0,21	-0,70	0,58	-0,20	-0,21	10,25	-0,70	-0,66
ΣΣ: -x					-0,20	-0,21	0,69	-0,66	0,17	0,21	-62,80		
ΣΣ: -z					0,22	0,34	-1,13	0,73	-0,24	-0,34	19,24	-1,13	-0,81
ΣΣ: -z					-0,24	-0,34	1,12	-0,81	0,22	0,34	-71,79		
					0,11	-0,04	-0,14	0,37	0,11	-0,04	104,83	-0,14	
					-0,09	0,04	0,12	-0,31	-0,09	0,04	-87,36		-0,31
1.00G+1.00Q					-0,01		-0,01	-0,04	-0,01		-30,17	-0,01	-0,04
1.00G+1.00Q					-0,01		-0,01	-0,04	-0,01		-30,17	-0,01	-0,04
1.35G+1.50Q					-0,02		-0,01	-0,06	-0,02		-41,88	-0,01	-0,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,10	0,03	0,10	-0,34	-0,10	0,03	-120,50		-0,34
1.00G+1.00Q					-0,01		-0,01	-0,04	-0,01		-30,17	-0,01	-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,07	0,02	0,07	-0,23	-0,07	0,02	-82,58		-0,23
1.35G+1.05Q					-0,02		-0,01	-0,06	-0,02		-38,42	-0,01	-0,06
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,16	0,05	0,17	-0,52	-0,16	0,05	-169,45		-0,52
1.00G+0.70Q					-0,01		-0,04	-0,01	-0,01		-27,86		-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,11	0,03	0,11	-0,35	-0,11	0,03	-115,22		-0,35

K68, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 68(0)	Τέλος: 68(1)	Μέλος: 123	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	68(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	68(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					-0,02		-0,01	-0,05	-0,02		-74,92	-0,01	-0,05
Q											-24,78		
1.35G+1.50Q					-0,02		-0,01	-0,07	-0,02		-138,31	-0,01	-0,07
ΣΣ: +x					0,36	0,66	-2,23	1,19	-0,39	-0,67	-36,75	-2,23	-1,30
ΣΣ: +x					-0,39	-0,67	2,20	-1,30	0,36	0,66	-138,02		
ΣΣ: +z					0,27	0,49	-1,67	0,89	-0,30	-0,50	-51,61	-1,67	-1,00
ΣΣ: +z					-0,30	-0,50	1,65	-1,00	0,27	0,49	-123,16		
ΣΣ: -x					0,23	0,32	-1,10	0,76	-0,26	-0,33	-53,78	-1,10	-0,86
ΣΣ: -x					-0,26	-0,33	1,08	-0,86	0,23	0,32	-120,99		
ΣΣ: -z					0,29	0,48	-1,62	0,95	-0,32	-0,49	-43,18	-1,62	-1,05
ΣΣ: -z					-0,32	-0,49	1,60	-1,05	0,29	0,48	-131,59		
					0,20	0,06	0,19	0,67	0,20	0,06	-33,50		
					-0,17	-0,05	-0,16	-0,56	-0,17	-0,05	27,91	-0,16	-0,56
1.00G+1.00Q					-0,02		-0,01	-0,05	-0,02		-99,70	-0,01	-0,05
1.00G+1.00Q					-0,02		-0,01	-0,05	-0,02		-99,70	-0,01	-0,05
1.35G+1.50Q					-0,02		-0,01	-0,07	-0,02		-138,31	-0,01	-0,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,17	-0,05	-0,16	-0,57	-0,17	-0,05	-113,19	-0,16	-0,57
1.00G+1.00Q					-0,02		-0,01	-0,05	-0,02		-99,70	-0,01	-0,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,12	-0,03	-0,11	-0,39	-0,12	-0,03	-82,95	-0,11	-0,39
1.35G+1.05Q					-0,02		-0,01	-0,07	-0,02		-127,16	-0,01	-0,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,27	-0,08	-0,26	-0,90	-0,27	-0,08	-85,29	-0,26	-0,90
1.00G+0.70Q					-0,02		-0,01	-0,05	-0,02		-92,26	-0,01	-0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,18	-0,05	-0,17	-0,61	-0,18	-0,05	-64,35	-0,17	-0,61

K69, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 69(0)	Τέλος: 69(1)	Μέλος: 125	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/144 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	69(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	69(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	59,35	-1,91	0,87	-25,17	-24,46	0,98	0,87	-25,17	-124,43	0,00
Q	-0,72	-0,13	0,08	-0,13	-1,17	0,14	0,08	-0,13	-13,47	0,00
1.35G+1.50Q	79,03	-2,77	1,29	-34,18	-34,77	1,54	1,29	-34,18	-188,19	-0,01
ΣΣ:+x	512,34	11,48	6,50	178,75	208,01	6,38	6,50	178,75	346,82	-0,42
ΣΣ:+x	-394,11	-15,43	-4,68	-229,33	-258,23	-4,27	-4,68	-229,33	-609,36	-0,42
ΣΣ:+z	412,23	14,59	7,85	127,53	143,98	7,69	7,85	127,53	402,19	-0,42
ΣΣ:+z	-294,01	-18,53	-6,03	-178,11	-194,19	-5,58	-6,03	-178,11	-664,73	-0,42
ΣΣ:-x	317,04	12,38	6,92	85,54	100,61	6,77	6,92	85,54	327,22	-0,43
ΣΣ:-x	-198,82	-16,33	-5,11	-136,12	-150,82	-4,66	-5,11	-136,12	-589,76	-0,43
ΣΣ:-z	368,32	10,18	5,95	110,89	127,61	5,76	5,95	110,89	293,85	-0,36
ΣΣ:-z	-250,09	-14,13	-4,13	-161,47	-177,83	-3,65	-4,13	-161,47	-556,40	-0,36
	819,63	-35,43	18,96	-400,30	-513,37	27,70	18,96	-400,30	-443,66	-0,23
	-683,03	29,52	-15,80	333,58	427,81	-23,08	-15,80	333,58	369,72	0,19
1.00G+1.00Q	58,62	-2,03	0,95	-25,30	-25,63	1,13	0,95	-25,30	-137,90	0,00
1.00G+1.00Q	58,62	-2,03	0,95	-25,30	-25,63	1,13	0,95	-25,30	-137,90	0,00
1.35G+1.50Q	79,03	-2,77	1,29	-34,18	-34,77	1,54	1,29	-34,18	-188,19	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-535,69	23,81	-12,92	266,05	350,25	-19,23	-12,92	266,05	144,56	0,17
1.00G+1.00Q	58,62	-2,03	0,95	-25,30	-25,63	1,13	0,95	-25,30	-137,90	0,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-351,19	15,68	-8,53	174,85	231,05	-12,72	-8,53	174,85	83,93	0,11
1.35G+1.05Q	79,36	-2,71	1,26	-34,12	-34,25	1,48	1,26	-34,12	-182,13	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-945,18	41,58	-22,44	466,26	607,46	-33,15	-22,44	466,26	372,45	0,28
1.00G+0.70Q	58,84	-2,00	0,92	-25,26	-25,28	1,08	0,92	-25,26	-133,86	0,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-624,19	27,53	-14,87	308,32	402,53	-22,00	-14,87	308,32	235,86	0,19

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 69(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ16 + 9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/11 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	6Φ8		0,90	0,922%	Πόδας στύλου

K70, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 70(0)	Τέλος: 70(1)	Μέλος: 127	
Διατομή	Γάμα 4: 34/64/34/296 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	70(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	70(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-339,02	-34,34	13,49	76,40	-115,17	5,19	13,49	76,40	-486,69	-0,02
Q	-58,17	-5,29	2,15	15,90	-11,58	1,02	2,15	15,90	-85,20	0,00
1.35G+1.50Q	-544,93	-54,29	21,44	126,99	-172,85	8,54	21,44	126,99	-784,83	-0,03
ΣΣ:+x	1745,46	76,26	58,97	836,69	140,20	26,82	58,97	836,69	335,44	-1,55
ΣΣ:+x	-2480,38	-150,15	-29,87	-668,42	-382,10	-15,43	-29,87	-668,42	-1393,51	-1,55
ΣΣ:+z	1282,01	78,24	58,27	650,48	183,89	24,57	58,27	650,48	358,74	-1,56
ΣΣ:+z	-2016,94	-152,14	-29,17	-482,21	-425,79	-13,19	-29,17	-482,21	-1416,82	-1,56
ΣΣ:-x	817,18	54,34	48,67	490,90	171,25	19,45	48,67	490,90	184,34	-1,60
ΣΣ:-x	-1552,10	-128,23	-19,57	-322,64	-413,14	-8,07	-19,57	-322,64	-1242,41	-1,60
ΣΣ:-z	1098,31	54,44	49,94	588,39	108,78	21,57	49,94	588,39	176,83	-1,35
ΣΣ:-z	-1833,23	-128,34	-20,84	-420,12	-350,67	-10,18	-20,84	-420,12	-1234,91	-1,35
	1299,09	-10,11	21,97	-406,64	107,64	54,26	21,97	-406,64	779,82	-0,85
	-1082,58	8,42	-18,31	338,87	-89,70	-45,22	-18,31	338,87	-649,85	0,70
1.00G+1.00Q	-397,19	-39,62	15,64	92,30	-126,75	6,21	15,64	92,30	-571,89	-0,02
1.00G+1.00Q	-397,19	-39,62	15,64	92,30	-126,75	6,21	15,64	92,30	-571,89	-0,02
1.35G+1.50Q	-544,93	-54,29	21,44	126,99	-172,85	8,54	21,44	126,99	-784,83	-0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-1519,25	-46,70	4,96	431,97	-253,58	-32,16	4,96	431,97	-1369,69	0,61
1.00G+1.00Q	-397,19	-39,62	15,64	92,30	-126,75	6,21	15,64	92,30	-571,89	-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-1046,73	-34,57	4,66	295,62	-180,57	-20,92	4,66	295,62	-961,80	0,40
1.35G+1.05Q	-518,75	-51,91	20,47	119,83	-167,64	8,08	20,47	119,83	-746,49	-0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-2142,62	-39,27	-6,99	628,13	-302,19	-59,75	-6,99	628,13	-1721,27	1,03
1.00G+0.70Q	-379,74	-38,04	15,00	87,53	-123,27	5,90	15,00	87,53	-546,33	-0,02

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	70(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	70(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-1462,32	-29,61	-3,31	426,40	-212,97	-39,31	-3,31	426,40	-1196,18	0,69

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 70(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
12Φ20 + 18Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	27Φ8		0,42	0,718%	Πόδας στύλου

K72, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 72(0)	Τέλος: 72(1)	Μέλος: 129	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	72(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	72(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					-0,01	0,07	0,23	-0,04	-0,01	0,07	-21,42		-0,04
Q					0,02	0,08	0,08		0,02	0,02	-6,96		
1.35G+1.50Q					-0,01	0,13	0,43	-0,05	-0,01	0,13	-39,36		-0,05
ΣΣ:+x					0,10	0,39	-0,75	0,32	-0,12	-0,23	-24,34	-0,75	-0,40
ΣΣ:+x					-0,12	-0,23	1,30	-0,40	0,10	0,39	-25,46		
ΣΣ:+z					0,11	0,74	-1,93	0,38	-0,14	-0,58	-24,30	-1,93	-0,45
ΣΣ:+z					-0,14	-0,58	2,48	-0,45	0,11	0,74	-25,51		
ΣΣ:-x					0,13	0,70	-1,78	0,45	-0,16	-0,54	-24,25	-1,78	-0,52
ΣΣ:-x					-0,16	-0,54	2,33	-0,52	0,13	0,70	-25,55		
ΣΣ:-z					0,13	0,43	-0,90	0,42	-0,15	-0,27	-24,27	-0,90	-0,50
ΣΣ:-z					-0,15	-0,27	1,44	-0,50	0,13	0,43	-25,53		
					-0,04	0,06	0,20	-0,13	-0,04	0,06	0,74		-0,13
					0,03	-0,05	-0,16	0,11	0,03	-0,05	-0,62	-0,16	
1.00G+1.00Q					-0,01	0,09	0,31	-0,04	-0,01	0,09	-28,38		-0,04
1.00G+1.00Q					-0,01	0,09	0,31	-0,04	-0,01	0,09	-28,38		-0,04
1.35G+1.50Q					-0,01	0,13	0,43	-0,05	-0,01	0,13	-39,36		-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,01	0,09	0,28	0,05	0,01	0,09	-39,92		
1.00G+1.00Q					-0,01	0,09	0,31	-0,04	-0,01	0,09	-28,38		-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-						0,06	0,21	0,03		0,06	-28,75		
1.35G+1.05Q					-0,02	0,12	0,40	-0,05	-0,02	0,12	-36,23		-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,03	0,05	0,15	0,11	0,03	0,05	-37,15		
1.00G+0.70Q					-0,01	0,09	0,29	-0,04	-0,01	0,09	-26,29		-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,02	0,04	0,12	0,07	0,02	0,04	-26,91		

K76, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 76(0)	Τέλος: 76(1)	Μέλος: 134	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/128 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,53			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	76(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	76(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	10,60	2,39	-1,98	-5,22	-6,79	-4,21	-1,98	-5,22	-101,04	-0,02
Q	-0,02	0,08	-0,05	-0,05	-0,19	-0,09	-0,05	-0,05	-17,36	0,00
1.35G+1.50Q	14,27	3,35	-2,76	-7,12	-9,44	-5,83	-2,76	-7,12	-162,44	-0,03
ΣΣ:+x	119,58	13,88	3,03	50,62	70,44	1,11	3,03	50,62	239,31	-0,36
ΣΣ:+x	-98,33	-9,02	-7,06	-61,15	-84,25	-9,63	-7,06	-61,15	-458,83	-0,36
ΣΣ:+z	154,82	16,41	4,15	67,03	89,80	2,32	4,15	67,03	340,84	-0,48
ΣΣ:+z	-133,57	-11,54	-8,17	-77,56	-103,61	-10,85	-8,17	-77,56	-560,37	-0,48
ΣΣ:-x	156,48	14,63	3,41	66,42	86,14	1,66	3,41	66,42	336,52	-0,54
ΣΣ:-x	-135,23	-9,76	-7,43	-76,95	-99,95	-10,18	-7,43	-76,95	-556,05	-0,54
ΣΣ:-z	137,28	12,67	2,55	57,54	75,77	0,72	2,55	57,54	262,42	-0,43
ΣΣ:-z	-116,03	-7,81	-6,57	-68,07	-89,58	-9,24	-6,57	-68,07	-481,94	-0,43

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	76(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	76(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
	577,11	2,43	-0,30	-338,22	-549,16	1,43	-0,30	-338,22	-18,42	0,08
	-480,93	-2,03	0,25	281,85	457,63	-1,19	0,25	281,85	15,35	-0,07
1.00G+1.00Q	10,58	2,47	-2,04	-5,27	-6,97	-4,31	-2,04	-5,27	-118,40	-0,02
1.00G+1.00Q	10,58	2,47	-2,04	-5,27	-6,97	-4,31	-2,04	-5,27	-118,40	-0,02
1.35G+1.50Q	14,27	3,35	-2,76	-7,12	-9,44	-5,83	-2,76	-7,12	-162,44	-0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-418,56	1,53	-2,53	246,54	402,43	-6,91	-2,53	246,54	-148,62	-0,09
1.00G+1.00Q	10,58	2,47	-2,04	-5,27	-6,97	-4,31	-2,04	-5,27	-118,40	-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-277,98	1,26	-1,89	163,84	267,60	-5,03	-1,89	163,84	-109,19	-0,06
1.35G+1.05Q	14,29	3,32	-2,73	-7,10	-9,36	-5,79	-2,73	-7,10	-154,63	-0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-707,10	0,28	-2,36	415,67	677,09	-7,58	-2,36	415,67	-131,60	-0,13
1.00G+0.70Q	10,58	2,45	-2,02	-5,26	-6,92	-4,28	-2,02	-5,26	-113,19	-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-470,34	0,42	-1,77	276,59	450,71	-5,48	-1,77	276,59	-97,84	-0,09

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 76(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
16Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,64	1,006%	Κεφαλή στύλου

Κ77, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 77(0)	Τέλος: 77(1)	Μέλος: 136	
Διατομή	Γάμα 4: 34/64/34/417 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	77(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	77(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	158,95	8,75	-5,12	-47,99	-0,84	-8,32	-5,12	-47,99	-229,72	-0,09
Q	-2,71	0,65	-0,25	-1,86	-8,89	-0,18	-0,25	-1,86	-57,76	-0,01
1.35G+1.50Q	210,53	12,79	-7,30	-67,57	-14,47	-11,51	-7,30	-67,57	-396,75	-0,15
ΣΣ:+x	1833,12	62,07	13,35	582,69	458,66	6,00	13,35	582,69	273,59	-1,84
ΣΣ:+x	-1516,79	-43,92	-23,86	-680,93	-469,47	-22,83	-23,86	-680,93	-790,73	-1,84
ΣΣ:+z	2437,39	76,09	19,77	765,53	462,31	14,51	19,77	765,53	418,10	-2,43
ΣΣ:+z	-2121,07	-57,94	-30,27	-863,77	-473,13	-31,34	-30,27	-863,77	-935,25	-2,43
ΣΣ:-x	2534,47	65,89	16,85	763,26	371,23	15,02	16,85	763,26	338,40	-2,70
ΣΣ:-x	-2218,14	-47,74	-27,35	-861,50	-382,04	-31,85	-27,35	-861,50	-855,54	-2,70
ΣΣ:-z	2202,78	53,59	11,66	664,24	367,93	10,18	11,66	664,24	205,83	-2,17
ΣΣ:-z	-1886,45	-35,45	-22,16	-762,48	-378,74	-27,01	-22,16	-762,48	-722,97	-2,17
	683,27	12,13	-6,51	-80,49	415,23	-9,54	-6,51	-80,49	167,41	0,44
	-569,39	-10,11	5,42	67,08	-346,02	7,95	5,42	67,08	-139,51	-0,37
1.00G+1.00Q	156,25	9,40	-5,38	-49,84	-9,73	-8,50	-5,38	-49,84	-287,47	-0,11
1.00G+1.00Q	156,25	9,40	-5,38	-49,84	-9,73	-8,50	-5,38	-49,84	-287,47	-0,11
1.35G+1.50Q	210,53	12,79	-7,30	-67,57	-14,47	-11,51	-7,30	-67,57	-396,75	-0,15
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-301,92	3,69	-2,42	-7,20	-325,89	-4,36	-2,42	-7,20	-522,30	-0,48
1.00G+1.00Q	156,25	9,40	-5,38	-49,84	-9,73	-8,50	-5,38	-49,84	-287,47	-0,11
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-185,38	3,33	-2,12	-9,60	-217,34	-3,74	-2,12	-9,60	-371,17	-0,33
1.35G+1.05Q	211,75	12,49	-7,18	-66,73	-10,47	-11,42	-7,18	-66,73	-370,76	-0,14
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-642,34	-2,67	0,95	33,88	-529,50	0,49	0,95	33,88	-580,02	-0,70
1.00G+0.70Q	157,06	9,20	-5,30	-49,29	-7,06	-8,45	-5,30	-49,29	-270,14	-0,10
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-412,33	-0,91	0,12	17,79	-353,08	-0,50	0,12	17,79	-409,65	-0,47

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 77(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
12Φ20 + 20Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ.ΣΦ8/10	39Φ8		0,28	0,595%	Πόδας στύλου

Κ78, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 78(0)	Τέλος: 78(1)	Μέλος: 138	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/128 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,39			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	78(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	78(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	11,88	-1,92	1,71	-5,80	-7,43	3,75	1,71	-5,80	-110,53	0,00
Q	0,21	-0,06	0,05	-0,14	-0,27	0,09	0,05	-0,14	-19,39	0,00
1.35G+1.50Q	16,34	-2,69	2,37	-8,04	-10,44	5,20	2,37	-8,04	-178,29	0,00
ΣΣ:+x	129,85	9,54	6,80	54,06	74,40	9,26	6,80	54,06	228,82	-0,36
ΣΣ:+x	-105,82	-13,45	-3,34	-65,83	-89,58	-1,67	-3,34	-65,83	-469,34	-0,36
ΣΣ:+z	116,40	11,97	7,83	49,23	71,79	10,24	7,83	49,23	265,44	-0,36
ΣΣ:+z	-92,38	-15,88	-4,38	-61,00	-86,96	-2,64	-4,38	-61,00	-505,97	-0,36
ΣΣ:-x	88,54	10,12	7,05	35,72	54,84	9,48	7,05	35,72	210,92	-0,37
ΣΣ:-x	-64,51	-14,04	-3,60	-47,49	-70,02	-1,88	-3,60	-47,49	-451,45	-0,37
ΣΣ:-z	98,94	8,14	6,17	39,87	58,16	8,52	6,17	39,87	164,65	-0,31
ΣΣ:-z	-74,91	-12,05	-2,71	-51,64	-73,34	-0,93	-2,71	-51,64	-405,17	-0,31
	584,24	2,02	-2,07	-341,23	-552,07	-4,88	-2,07	-341,23	-77,78	-0,18
	-486,87	-1,69	1,73	284,36	460,06	4,07	1,73	284,36	64,82	0,15
1.00G+1.00Q	12,08	-1,99	1,75	-5,94	-7,70	3,84	1,75	-5,94	-129,92	0,00
1.00G+1.00Q	12,08	-1,99	1,75	-5,94	-7,70	3,84	1,75	-5,94	-129,92	0,00
1.35G+1.50Q	16,34	-2,69	2,37	-8,04	-10,44	5,20	2,37	-8,04	-178,29	0,00
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-421,83	-4,21	3,93	247,88	403,62	8,86	3,93	247,88	-119,96	0,13
1.00G+1.00Q	12,08	-1,99	1,75	-5,94	-7,70	3,84	1,75	-5,94	-129,92	0,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-280,04	-3,00	2,79	164,68	268,33	6,28	2,79	164,68	-91,03	0,09
1.35G+1.05Q	16,25	-2,67	2,35	-7,98	-10,32	5,16	2,35	-7,98	-169,57	0,00
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-714,05	-5,19	4,94	418,57	679,77	11,26	4,94	418,57	-72,35	0,23
1.00G+0.70Q	12,02	-1,97	1,74	-5,90	-7,62	3,82	1,74	-5,90	-124,10	0,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-474,84	-3,66	3,47	278,46	452,44	7,88	3,47	278,46	-59,28	0,15

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 78(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
16Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,67	1,006%	Κεφαλή στύλου

K79, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 79(0)	Τέλος: 79(1)	Μέλος: 140	
Διατομή	Γάμα 1: 34/417/34/64 /d'=5,5			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	79(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	79(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-181,73	8,95	-5,33	54,30	-0,93	-8,79	-5,33	54,30	-228,77	-0,01
Q	-1,67	0,79	-0,30	2,87	7,89	-0,20	-0,30	2,87	-56,68	0,00
1.35G+1.50Q	-247,84	13,27	-7,64	77,60	10,58	-12,16	-7,64	77,60	-393,86	-0,01
ΣΣ:+x	1636,76	63,18	14,37	727,77	457,11	8,76	14,37	727,77	287,92	-1,79
ΣΣ:+x	-2002,94	-44,49	-25,33	-615,93	-450,86	-26,54	-25,33	-615,93	-802,11	-1,79
ΣΣ:+z	1345,13	75,85	18,11	673,75	563,05	7,13	18,11	673,75	395,90	-1,80
ΣΣ:+z	-1711,31	-57,16	-29,07	-561,91	-556,80	-24,91	-29,07	-561,91	-910,09	-1,80
ΣΣ:-x	895,53	64,82	13,90	522,55	528,65	2,37	13,90	522,55	299,66	-1,87
ΣΣ:-x	-1261,71	-46,13	-24,85	-410,71	-522,40	-20,15	-24,85	-410,71	-813,86	-1,87
ΣΣ:-z	1098,93	53,49	10,03	568,26	469,63	2,40	10,03	568,26	186,33	-1,56
ΣΣ:-z	-1465,11	-34,80	-20,98	-456,42	-463,38	-20,19	-20,98	-456,42	-700,52	-1,56
	-797,87	12,85	-6,85	104,44	-450,08	-9,95	-6,85	104,44	203,16	-0,95
	664,89	-10,71	5,71	-87,03	375,07	8,30	5,71	-87,03	-169,30	0,79
1.00G+1.00Q	-183,40	9,74	-5,62	57,16	6,96	-8,99	-5,62	57,16	-285,45	-0,01
1.00G+1.00Q	-183,40	9,74	-5,62	57,16	6,96	-8,99	-5,62	57,16	-285,45	-0,01
1.35G+1.50Q	-247,84	13,27	-7,64	77,60	10,58	-12,16	-7,64	77,60	-393,86	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	350,56	3,63	-2,50	-0,73	348,14	-4,70	-2,50	-0,73	-546,22	0,70
1.00G+1.00Q	-183,40	9,74	-5,62	57,16	6,96	-8,99	-5,62	57,16	-285,45	-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	215,53	3,32	-2,20	4,94	232,00	-4,01	-2,20	4,94	-387,02	0,47
1.35G+1.05Q	-247,09	12,91	-7,50	76,31	7,03	-12,07	-7,50	76,31	-368,35	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	750,25	-3,15	1,06	-54,24	569,63	0,37	1,06	-54,24	-622,30	1,17
1.00G+0.70Q	-182,90	9,50	-5,54	56,30	4,59	-8,93	-5,54	56,30	-268,44	-0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	481,99	-1,20	0,17	-30,73	379,66	-0,63	0,17	-30,73	-437,74	0,78

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 79(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
12Φ20 + 20Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ.ΣΦ8/10 , ΣΦ10/10	39Φ8		0,19	0,595%	Πόδας στύλου

K80, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 80(0)	Τέλος: 80(1)	Μέλος: 142	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	80(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	80(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					-0,01		0,01	-0,05	-0,01		-60,44		-0,05
Q											-20,46		
1.35G+1.50Q					-0,02		0,02	-0,06	-0,02		-112,28		-0,06
ΣΣ:+x					0,44	1,65	-5,47	1,47	-0,47	-1,64	-62,10	-5,47	-1,57
ΣΣ:+x					-0,47	-1,64	5,49	-1,57	0,44	1,65	-79,24		
ΣΣ:+z					0,33	1,40	-4,64	1,10	-0,36	-1,39	-63,02	-4,64	-1,20
ΣΣ:+z					-0,36	-1,39	4,66	-1,20	0,33	1,40	-78,32		
ΣΣ:-x					0,28	0,90	-2,96	0,94	-0,31	-0,89	-62,95	-2,96	-1,03
ΣΣ:-x					-0,31	-0,89	2,98	-1,03	0,28	0,90	-78,38		
ΣΣ:-z					0,35	0,85	-2,82	1,18	-0,38	-0,85	-62,38	-2,82	-1,28
ΣΣ:-z					-0,38	-0,85	2,84	-1,28	0,35	0,85	-78,95		
					0,19	-0,05	-0,15	0,62	0,19	-0,05	-8,94	-0,15	
					-0,16	0,04	0,13	-0,52	-0,16	0,04	7,45		-0,52
1.00G+1.00Q					-0,01		0,01	-0,05	-0,01		-80,90		-0,05
1.00G+1.00Q					-0,01		0,01	-0,05	-0,01		-80,90		-0,05
1.35G+1.50Q					-0,02		0,02	-0,06	-0,02		-112,28		-0,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,16	0,04	0,13	-0,53	-0,16	0,04	-105,58		-0,53
1.00G+1.00Q					-0,01		0,01	-0,05	-0,01		-80,90		-0,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,11	0,03	0,09	-0,36	-0,11	0,03	-76,43		-0,36
1.35G+1.05Q					-0,02		0,01	-0,07	-0,02		-103,08		-0,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,25	0,06	0,20	-0,84	-0,25	0,06	-91,90		-0,84
1.00G+0.70Q					-0,01		0,01	-0,05	-0,01		-74,76		-0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,17	0,04	0,14	-0,57	-0,17	0,04	-67,31		-0,57

K82, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 82(0)	Τέλος: 82(1)	Μέλος: 145	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	82(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	82(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G								-0,01			-80,20		-0,01
Q								0,01			-24,09		
1.35G+1.50Q											-144,41		
ΣΣ:+x					0,50	3,92	-13,05	1,67	-0,51	-3,92	-58,04	-13,05	-1,69
ΣΣ:+x					-0,51	-3,92	13,04	-1,69	0,50	3,92	-126,25		
ΣΣ:+z					0,38	3,57	-11,89	1,26	-0,38	-3,57	-59,63	-11,89	-1,27
ΣΣ:+z					-0,38	-3,57	11,89	-1,27	0,38	3,57	-124,67		
ΣΣ:-x					0,32	1,67	-5,56	1,06	-0,32	-1,67	-58,44	-5,56	-1,08
ΣΣ:-x					-0,32	-1,67	5,56	-1,08	0,32	1,67	-125,86		
ΣΣ:-z					0,40	1,62	-5,41	1,33	-0,40	-1,62	-55,88	-5,41	-1,34
ΣΣ:-z					-0,40	-1,62	5,40	-1,34	0,40	1,62	-128,41		
					0,10	0,01	0,04	0,32	0,10	0,01	18,28		
					-0,08	-0,01	-0,03	-0,26	-0,08	-0,01	-15,23	-0,03	-0,26
1.00G+1.00Q											-104,29		
1.00G+1.00Q											-104,29		
1.35G+1.50Q											-144,41		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					-0,07	-0,01	-0,03	-0,24	-0,07	-0,01	-158,12	-0,03	-0,24
1.00G+1.00Q											-104,29		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					-0,05	-0,01	-0,02	-0,16	-0,05	-0,01	-113,43	-0,02	-0,16
1.35G+1.05Q								-0,01			-133,56		-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					-0,12	-0,02	-0,05	-0,41	-0,12	-0,02	-156,41	-0,05	-0,41
1.00G+0.70Q								-0,01			-97,06		-0,01

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	82(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	82(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					-0,08	-0,01	-0,04	-0,27	-0,08	-0,01	-112,30	-0,04	-0,27

K84, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 84(0)	Τέλος: 84(1)	Μέλος: 148	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	84(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	84(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G								0,02			-54,37		
Q								0,01			-16,17		
1.35G+1.50Q					0,01			0,05	0,01		-97,66		
ΣΣ:+x					0,45	2,44	-8,11	1,48	-0,43	-2,44	-44,36	-8,11	-1,43
ΣΣ:+x					-0,43	-2,44	8,11	-1,43	0,45	2,44	-80,53		
ΣΣ:+z					0,34	2,36	-7,87	1,13	-0,32	-2,36	-43,32	-7,87	-1,07
ΣΣ:+z					-0,32	-2,36	7,88	-1,07	0,34	2,36	-81,57		
ΣΣ:-x					0,28	1,32	-4,40	0,93	-0,26	-1,32	-44,45	-4,40	-0,88
ΣΣ:-x					-0,26	-1,32	4,40	-0,88	0,28	1,32	-80,44		
ΣΣ:-z					0,35	1,01	-3,38	1,17	-0,33	-1,01	-45,47	-3,38	-1,11
ΣΣ:-z					-0,33	-1,01	3,38	-1,11	0,35	1,01	-79,42		
					-0,06	0,01	0,02	-0,20	-0,06	0,01	2,45		-0,20
					0,05		-0,01	0,17	0,05		-2,04	-0,01	
1.00G+1.00Q					0,01			0,03	0,01		-70,54		
1.00G+1.00Q					0,01			0,03	0,01		-70,54		
1.35G+1.50Q					0,01			0,05	0,01		-97,66		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,06		-0,01	0,20	0,06		-99,50	-0,01	
1.00G+1.00Q					0,01			0,03	0,01		-70,54		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,04		-0,01	0,14	0,04		-71,77	-0,01	
1.35G+1.05Q					0,01			0,04	0,01		-90,38		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,09	-0,01	-0,02	0,29	0,09	-0,01	-93,44	-0,02	
1.00G+0.70Q								0,03			-65,69		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,06		-0,01	0,20	0,06		-67,73	-0,01	

K85, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 85(0)	Τέλος: 85(1)	Μέλος: 150	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	85(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	85(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G								0,03			-37,55		
Q								0,01			-11,66		
1.35G+1.50Q					0,02			0,06	0,02		-68,18		
ΣΣ:+x					0,37	0,90	-3,01	1,24	-0,35	-0,90	-13,62	-3,01	-1,17
ΣΣ:+x					-0,35	-0,90	3,00	-1,17	0,37	0,90	-73,19		
ΣΣ:+z					0,28	1,01	-3,36	0,94	-0,26	-1,01	-18,89	-3,36	-0,87
ΣΣ:+z					-0,26	-1,01	3,35	-0,87	0,28	1,01	-67,91		
ΣΣ:-x					0,24	0,54	-1,80	0,78	-0,21	-0,54	-23,72	-1,80	-0,71
ΣΣ:-x					-0,21	-0,54	1,79	-0,71	0,24	0,54	-63,09		
ΣΣ:-z					0,29	0,45	-1,52	0,98	-0,27	-0,46	-20,97	-1,52	-0,90
ΣΣ:-z					-0,27	-0,46	1,51	-0,90	0,29	0,45	-65,83		
					-0,14	0,03	0,09	-0,48	-0,14	0,03	-8,54		-0,48
					0,12	-0,02	-0,07	0,40	0,12	-0,02	7,12	-0,07	
1.00G+1.00Q					0,01			0,05	0,01		-49,21		
1.00G+1.00Q					0,01			0,05	0,01		-49,21		
1.35G+1.50Q					0,02			0,06	0,02		-68,18		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,13	-0,02	-0,07	0,42	0,13	-0,02	-61,78	-0,07	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	85(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	85(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q					0,01			0,05	0,01		-49,21		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,09	-0,01	-0,04	0,28	0,09	-0,01	-44,94	-0,04	
1.35G+1.05Q					0,02			0,06	0,02		-62,94		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,20	-0,03	-0,11	0,65	0,20	-0,03	-52,26	-0,11	
1.00G+0.70Q					0,01			0,04	0,01		-45,71		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,13	-0,02	-0,07	0,44	0,13	-0,02	-38,59	-0,07	

Κ86, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 86(0)	Τέλος: 86(1)	Μέλος: 152	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,33 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	86(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	86(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					0,01			0,04	0,01		-31,36		
Q								0,02			-9,91		
1.35G+1.50Q					0,02			0,07	0,02		-57,19		
ΣΣ:+x					0,28	1,21	-4,01	0,95	-0,26	-1,20	175,46	-4,01	-0,86
ΣΣ:+x					-0,26	-1,20	4,02	-0,86	0,28	1,21	-248,22		
ΣΣ:+z					0,22	1,24	-4,12	0,72	-0,19	-1,24	123,33	-4,12	-0,63
ΣΣ:+z					-0,19	-1,24	4,12	-0,63	0,22	1,24	-196,09		
ΣΣ:-x					0,18	0,80	-2,66	0,60	-0,15	-0,80	92,64	-2,66	-0,51
ΣΣ:-x					-0,15	-0,80	2,67	-0,51	0,18	0,80	-165,39		
ΣΣ:-z					0,22	0,62	-2,06	0,75	-0,20	-0,62	125,28	-2,06	-0,66
ΣΣ:-z					-0,20	-0,62	2,06	-0,66	0,22	0,62	-198,04		
					-0,22	-0,07	-0,23	-0,72	-0,22	-0,07	-79,67	-0,23	-0,72
					0,18	0,06	0,19	0,60	0,18	0,06	66,40		
1.00G+1.00Q					0,02			0,05	0,02		-41,27		
1.00G+1.00Q					0,02			0,05	0,02		-41,27		
1.35G+1.50Q					0,02			0,07	0,02		-57,19		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-					0,18	0,05	0,17	0,62	0,18	0,05	2,56		
1.00G+1.00Q					0,02			0,05	0,02		-41,27		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-					0,12	0,03	0,12	0,41	0,12	0,03	-1,43		
1.35G+1.05Q					0,02			0,07	0,02		-52,74		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-					0,29	0,09	0,29	0,97	0,29	0,09	46,86		
1.00G+0.70Q					0,01			0,05	0,01		-38,29		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-					0,20	0,06	0,19	0,65	0,20	0,06	28,10		

Κ87, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 87(0)	Τέλος: 87(1)	Μέλος: 154	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 1,60 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	87(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	87(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											0,30		
Q											0,40		
1.35G+1.50Q											0,30		
ΣΣ:+x					0,05	0,06	-0,09	0,07	-0,05	-0,06	0,30	-0,09	-0,07
ΣΣ:+x					-0,05	-0,06	0,09	-0,07	0,05	0,06	0,30		
ΣΣ:+z					0,06	0,07	-0,12	0,09	-0,06	-0,07	0,30	-0,12	-0,09
ΣΣ:+z					-0,06	-0,07	0,12	-0,09	0,06	0,07	0,30		
ΣΣ:-x					0,04	0,05	-0,07	0,06	-0,04	-0,05	0,30	-0,07	-0,06
ΣΣ:-x					-0,04	-0,05	0,07	-0,06	0,04	0,05	0,30		
ΣΣ:-z					0,02	0,02	-0,04	0,03	-0,02	-0,02	0,30	-0,04	-0,03
ΣΣ:-z					-0,02	-0,02	0,04	-0,03	0,02	0,02	0,30		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	87(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	87(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q											0,30		
1.00G+1.00Q											0,30		
1.35G+1.50Q											0,40		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											0,40		
1.00G+1.00Q											0,30		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											0,30		
1.35G+1.05Q											0,40		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											0,40		
1.00G+0.70Q											0,30		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											0,30		

K89, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 89(0)	Τέλος: 89(1)	Μέλος: 157	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/135 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,78			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	89(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	89(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	6,97	8,79	-15,79	-11,98	-15,55	-20,89	-15,79	-11,98	-142,09	0,19
Q	1,98	1,12	-1,76	-3,35	-4,31	-2,20	-1,76	-3,35	-41,56	0,03
1.35G+1.50Q	12,38	13,55	-23,96	-21,19	-27,45	-31,49	-23,96	-21,19	-254,16	0,29
ΣΣ:+x	112,56	20,24	-6,17	88,66	72,46	-12,95	-6,17	88,66	160,15	0,84
ΣΣ:+x	-96,77	-1,54	-27,17	-115,84	-107,76	-31,03	-27,17	-115,84	-486,05	0,84
ΣΣ:+z	113,61	18,97	-7,43	82,66	59,55	-14,10	-7,43	82,66	146,24	0,89
ΣΣ:+z	-97,82	-0,27	-25,91	-109,84	-94,85	-29,88	-25,91	-109,84	-472,15	0,89
ΣΣ:-x	119,32	19,88	-6,74	83,72	56,74	-13,70	-6,74	83,72	200,22	1,08
ΣΣ:-x	-103,54	-1,17	-26,60	-110,90	-92,04	-30,28	-26,60	-110,90	-526,12	1,08
ΣΣ:-z	125,41	21,30	-5,45	93,81	69,72	-12,67	-5,45	93,81	222,09	1,07
ΣΣ:-z	-109,62	-2,59	-27,89	-120,99	-105,03	-31,31	-27,89	-120,99	-547,99	1,07
	-184,66	21,00	-27,33	170,50	135,88	-30,38	-27,33	170,50	-340,84	-0,67
	153,89	-17,50	22,77	-142,08	-113,23	25,32	22,77	-142,08	284,04	0,56
1.00G+1.00Q	8,95	9,91	-17,55	-15,32	-19,86	-23,08	-17,55	-15,32	-183,65	0,21
1.00G+1.00Q	8,95	9,91	-17,55	-15,32	-19,86	-23,08	-17,55	-15,32	-183,65	0,21
1.35G+1.50Q	12,38	13,55	-23,96	-21,19	-27,45	-31,49	-23,96	-21,19	-254,16	0,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	150,87	-2,20	-3,46	-149,06	-129,36	-8,71	-3,46	-149,06	1,47	0,79
1.00G+1.00Q	8,95	9,91	-17,55	-15,32	-19,86	-23,08	-17,55	-15,32	-183,65	0,21
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	101,28	-0,59	-3,89	-100,57	-87,80	-7,89	-3,89	-100,57	-13,23	0,55
1.35G+1.05Q	11,49	13,04	-23,17	-19,68	-25,52	-30,51	-23,17	-19,68	-235,46	0,28
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	242,31	-13,20	11,00	-232,81	-195,36	7,47	11,00	-232,81	190,59	1,11
1.00G+0.70Q	8,35	9,58	-17,02	-14,32	-18,57	-22,43	-17,02	-14,32	-171,18	0,21
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	162,24	-7,92	5,75	-156,40	-131,80	2,89	5,75	-156,40	112,85	0,76

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 89(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
8Φ20 + 14Φ14	ΣΦ8/10			0,28	1,017%	Πόδας άνω ορόφου

K90, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 90(0)	Τέλος: 90(1)	Μέλος: 160	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/125 /d'=5,5			Υψος = 1,88 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=0,87			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	90(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	90(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	3,34	-8,20	13,91	-8,50	-12,64	17,95	13,91	-8,50	-162,19	-0,20

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	90(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	90(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
Q	0,47	-0,90	1,51	-1,85	-3,01	1,93	1,51	-1,85	-52,75	-0,03
1.35G+1.50Q	5,21	-12,43	21,04	-14,25	-21,58	27,13	21,04	-14,25	-298,08	-0,32
ΣΣ:+x	102,28	9,09	31,69	77,47	50,77	33,30	31,69	77,47	255,03	-0,67
ΣΣ:+x	-95,14	-26,41	-2,35	-96,30	-79,03	4,55	-2,35	-96,30	-631,99	-0,67
ΣΣ:+z	103,53	7,75	30,91	85,62	64,74	33,30	30,91	85,62	188,68	-0,76
ΣΣ:+z	-96,39	-25,07	-1,57	-104,45	-93,00	4,55	-1,57	-104,45	-565,64	-0,76
ΣΣ:-x	110,39	10,15	33,60	96,98	79,46	36,05	33,60	96,98	223,57	-1,03
ΣΣ:-x	-103,25	-27,46	-4,25	-115,81	-107,72	1,79	-4,25	-115,81	-600,53	-1,03
ΣΣ:-z	115,88	11,65	34,53	97,55	74,88	36,23	34,53	97,55	284,29	-0,88
ΣΣ:-z	-108,74	-28,97	-5,19	-116,38	-103,14	1,61	-5,19	-116,38	-661,25	-0,88
	-108,36	-23,12	26,61	98,70	77,19	26,90	26,61	98,70	-220,97	-0,15
	90,30	19,27	-22,17	-82,25	-64,33	-22,42	-22,17	-82,25	184,14	0,12
1.00G+1.00Q	3,81	-9,10	15,42	-10,35	-15,65	19,88	15,42	-10,35	-214,94	-0,23
1.00G+1.00Q	3,81	-9,10	15,42	-10,35	-15,65	19,88	15,42	-10,35	-214,94	-0,23
1.35G+1.50Q	5,21	-12,43	21,04	-14,25	-21,58	27,13	21,04	-14,25	-298,08	-0,32
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	86,49	4,92	1,09	-88,28	-79,48	6,96	1,09	-88,28	-132,36	-0,20
1.00G+1.00Q	3,81	-9,10	15,42	-10,35	-15,65	19,88	15,42	-10,35	-214,94	-0,23
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	57,99	2,46	2,12	-59,70	-54,25	6,43	2,12	-59,70	-104,46	-0,16
1.35G+1.05Q	5,00	-12,02	20,36	-13,42	-20,23	26,26	20,36	-13,42	-274,35	-0,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	140,46	16,88	-12,90	-136,79	-116,72	-7,36	-12,90	-136,79	1,87	-0,12
1.00G+0.70Q	3,67	-8,83	14,97	-9,80	-14,75	19,31	14,97	-9,80	-199,12	-0,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	93,97	10,43	-7,21	-92,05	-79,08	-3,11	-7,21	-92,05	-14,97	-0,10

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 90(1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
6Φ20 + 12Φ16	ΣΦ8/10			0,28	1,011%	Κεφαλή στύλου

Κ91, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 91(0)	Τέλος: 91(1)	Μέλος: 162	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 1,60 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	91(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	91(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G					0,48		0,01	0,77	0,48		-58,14		
Q							0,01	0,01			-20,09		
1.35G+1.50Q					0,66	0,01	0,01	1,05	0,66	0,01	-108,62		
ΣΣ:+x					1,07	0,43	-0,68	1,72	-0,11	-0,42	22,24	-0,68	-0,17
ΣΣ:+x					-0,11	-0,42	0,69	-0,17	1,07	0,43	-158,68		
ΣΣ:+z					1,02	0,55	-0,86	1,63	-0,05	-0,54	2,90	-0,86	-0,08
ΣΣ:+z					-0,05	-0,54	0,88	-0,08	1,02	0,55	-139,34		
ΣΣ:-x					0,83	0,30	-0,47	1,33	0,14	-0,29	-13,26	-0,47	
ΣΣ:-x					0,14	-0,29	0,48	0,22	0,83	0,30	-123,18		
ΣΣ:-z					0,81	0,18	-0,28	1,29	0,16	-0,17	-2,29	-0,28	
ΣΣ:-z					0,16	-0,17	0,29	0,25	0,81	0,18	-134,15		
					-0,34	-0,49	-0,78	-0,55	-0,34	-0,49	-0,79	-0,78	-0,55
					0,29	0,41	0,65	0,46	0,29	0,41	0,66		
1.00G+1.00Q					0,49		0,01	0,78	0,49		-78,23		
1.00G+1.00Q					0,49		0,01	0,78	0,49		-78,23		
1.35G+1.50Q					0,66	0,01	0,01	1,05	0,66	0,01	-108,62		
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-					0,91	0,37	0,60	1,46	0,91	0,37	-108,03		
1.00G+1.00Q					0,49		0,01	0,78	0,49		-78,23		
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-					0,66	0,25	0,40	1,05	0,66	0,25	-77,83		
1.35G+1.05Q					0,65	0,01	0,01	1,05	0,65	0,01	-99,58		
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-					1,08	0,62	0,99	1,73	1,08	0,62	-98,59		
1.00G+0.70Q					0,48		0,01	0,77	0,48		-72,20		
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-					0,77	0,41	0,66	1,23	0,77	0,41	-71,54		

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 2

K1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(1)	Τέλος: 1(2)	Μέλος: 2		
Διατομή	SHS200X8			Υψος = 4,55 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	1(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	1(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,02	-0,02		-0,01				-0,01	-26,40		-0,02
Q			0,03	-0,01		-0,01				-0,01	-8,38		-0,01
1.35G+1.50Q			0,07	-0,05	0,01	-0,02			0,01	-0,02	-48,21		-0,05
ΣΣ:+x			0,74	-3,04	0,67	0,15			-0,66	-0,16	-30,00		
ΣΣ:+x			-0,66	2,98	-0,66	-0,16			0,67	0,15	-31,17	-0,66	-3,04
ΣΣ:+z			0,78	-2,99	0,66	0,16			-0,64	-0,17	-30,10		
ΣΣ:+z			-0,71	2,93	-0,64	-0,17			0,66	0,16	-31,07	-0,71	-2,99
ΣΣ:-x			0,94	-3,36	0,74	0,19			-0,73	-0,21	-29,96		
ΣΣ:-x			-0,86	3,31	-0,73	-0,21			0,74	0,19	-31,22	-0,86	-3,36
ΣΣ:-z			0,90	-4,05	0,89	0,18			-0,88	-0,20	-29,81		
ΣΣ:-z			-0,82	3,99	-0,88	-0,20			0,89	0,18	-31,36	-0,82	-4,05
			2,88	-2,22	0,49	-0,63			0,49	-0,63	-0,49		-2,22
			-2,40	1,85	-0,41	0,53			-0,41	0,53	0,41	-2,40	
1.00G+1.00Q			0,05	-0,04		-0,01				-0,01	-34,78		-0,04
1.00G+1.00Q			0,05	-0,04		-0,01				-0,01	-34,78		-0,04
1.35G+1.50Q			0,07	-0,05	0,01	-0,02			0,01	-0,02	-48,21		-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-2,09	1,62	-0,36	0,46			-0,36	0,46	-47,84	-2,09	
1.00G+1.00Q			0,05	-0,04		-0,01				-0,01	-34,78		-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-1,39	1,08	-0,24	0,31			-0,24	0,31	-34,53	-1,39	
1.35G+1.05Q			0,06	-0,04		-0,01				-0,01	-44,44		-0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-3,54	2,73	-0,60	0,78			-0,60	0,78	-43,82	-3,54	
1.00G+0.70Q			0,04	-0,03		-0,01				-0,01	-32,26		-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-2,36	1,82	-0,40	0,52			-0,40	0,52	-31,85	-2,36	

K2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(1)	Τέλος: 2(2)	Μέλος: 4		
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	2(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	2(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,02								-19,54	-0,02	
Q											-6,95		
1.35G+1.50Q			-0,02	-0,01							-36,81	-0,02	-0,01
ΣΣ:+x			1,67	-0,92	0,20	0,37			-0,20	-0,37	-17,04		
ΣΣ:+x			-1,70	0,91	-0,20	-0,37			0,20	0,37	-28,99	-1,70	-0,92
ΣΣ:+z			2,73	-0,90	0,20	0,61			-0,20	-0,60	-17,97		
ΣΣ:+z			-2,76	0,89	-0,20	-0,60			0,20	0,61	-28,07	-2,76	-0,90
ΣΣ:-x			4,77	-1,01	0,22	1,06			-0,22	-1,05	-16,96		
ΣΣ:-x			-4,80	1,00	-0,22	-1,05			0,22	1,06	-29,07	-4,80	-1,01
ΣΣ:-z			4,10	-1,22	0,27	0,91			-0,27	-0,90	-15,93		
ΣΣ:-z			-4,13	1,21	-0,27	-0,90			0,27	0,91	-30,11	-4,13	-1,22
			1,07	-0,53	0,12	-0,24			0,12	-0,24	0,62		-0,53
			-0,89	0,44	-0,10	0,20			-0,10	0,20	-0,52	-0,89	
1.00G+1.00Q			-0,02	-0,01							-26,50	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q			-0,02	-0,01							-26,50	-0,02	-0,01
1.35G+1.50Q			-0,02	-0,01							-36,81	-0,02	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,82	0,39	-0,09	0,18			-0,09	0,18	-37,28	-0,82	
1.00G+1.00Q			-0,02	-0,01							-26,50	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,55	0,26	-0,06	0,12			-0,06	0,12	-26,81	-0,55	
1.35G+1.05Q			-0,02	-0,01							-33,68	-0,02	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-1,36	0,66	-0,14	0,30			-0,14	0,30	-34,46	-1,36	
1.00G+0.70Q			-0,02	-0,01							-24,41	-0,02	-0,01

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	2(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	2(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,91	0,44	-0,10	0,20			-0,10	0,20	-24,93	-0,91	

K3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 3(1)	Τέλος: 3(2)	Μέλος: 6	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	3(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	3(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,02								-31,24	-0,02	
Q											-12,07		
1.35G+1.50Q			-0,03	-0,01		0,01				0,01	-60,29	-0,03	-0,01
ΣΣ:+x			3,53	-0,92	0,20	0,78			-0,20	-0,78	-34,88		
ΣΣ:+x			-3,57	0,91	-0,20	-0,78			0,20	0,78	-39,68	-3,57	-0,92
ΣΣ:+z			6,23	-0,91	0,20	1,38			-0,20	-1,37	-35,02		
ΣΣ:+z			-6,27	0,90	-0,20	-1,37			0,20	1,38	-39,54	-6,27	-0,91
ΣΣ:-x			11,53	-1,02	0,22	2,54			-0,22	-2,53	-34,58		
ΣΣ:-x			-11,57	1,01	-0,22	-2,53			0,22	2,54	-39,97	-11,57	-1,02
ΣΣ:-z			9,92	-1,23	0,27	2,19			-0,27	-2,18	-34,35		
ΣΣ:-z			-9,96	1,22	-0,27	-2,18			0,27	2,19	-40,20	-9,96	-1,23
			0,28	-0,40	0,09	-0,06			0,09	-0,06	-0,51		-0,40
			-0,23	0,33	-0,07	0,05			-0,07	0,05	0,42	-0,23	
1.00G+1.00Q			-0,02	-0,01							-43,32	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q			-0,02	-0,01							-43,32	-0,02	-0,01
1.35G+1.50Q			-0,03	-0,01		0,01				0,01	-60,29	-0,03	-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,24	0,29	-0,06	0,05			-0,06	0,05	-59,91	-0,24	
1.00G+1.00Q			-0,02	-0,01							-43,32	-0,02	-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,16	0,19	-0,04	0,04			-0,04	0,04	-43,06	-0,16	
1.35G+1.05Q			-0,03	-0,01		0,01				0,01	-54,85	-0,03	-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,37	0,49	-0,11	0,08			-0,11	0,08	-54,22	-0,37	
1.00G+0.70Q			-0,02								-39,69	-0,02	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,25	0,33	-0,07	0,06			-0,07	0,06	-39,27	-0,25	

K4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 4(1)	Τέλος: 4(2)	Μέλος: 8	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	4(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	4(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-30,29		
Q											-10,00		
1.35G+1.50Q			-0,01								-55,89	-0,01	
ΣΣ:+x			7,14	-0,91	0,20	1,57			-0,20	-1,57	-31,75		
ΣΣ:+x			-7,15	0,91	-0,20	-1,57			0,20	1,57	-38,84	-7,15	-0,91
ΣΣ:+z			9,98	-0,89	0,20	2,19			-0,20	-2,19	-32,28		
ΣΣ:+z			-9,98	0,89	-0,20	-2,19			0,20	2,19	-38,31	-9,98	-0,89
ΣΣ:-x			18,26	-1,00	0,22	4,02			-0,22	-4,01	-31,68		
ΣΣ:-x			-18,27	1,00	-0,22	-4,01			0,22	4,02	-38,91	-18,27	-1,00
ΣΣ:-z			17,23	-1,22	0,27	3,79			-0,27	-3,79	-31,09		
ΣΣ:-z			-17,24	1,21	-0,27	-3,79			0,27	3,79	-39,50	-17,24	-1,22
			-0,13	-0,19	0,04	0,03			0,04	0,03	-0,34	-0,13	-0,19
			0,11	0,16	-0,04	-0,02			-0,04	-0,02	0,28		
1.00G+1.00Q			-0,01								-40,29	-0,01	
1.00G+1.00Q			-0,01								-40,29	-0,01	
1.35G+1.50Q			-0,01								-55,89	-0,01	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,09	0,15	-0,03	-0,02			-0,03	-0,02	-55,64		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	4(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	4(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q			-0,01								-40,29	-0,01	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,06	0,10	-0,02	-0,01			-0,02	-0,01	-40,12		
1.35G+1.05Q			-0,01								-51,39	-0,01	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,15	0,24	-0,05	-0,03			-0,05	-0,03	-50,97		
1.00G+0.70Q			-0,01								-37,29	-0,01	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,10	0,16	-0,04	-0,02			-0,04	-0,02	-37,01		

K5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 5(1)	Τέλος: 5(2)	Μέλος: 10	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	5(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	5(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-35,35		
Q											-11,63		
1.35G+1.50Q				0,01							-65,16		
ΣΣ:+x			12,15	-0,90	0,20	2,67			-0,20	-2,67	-41,14		
ΣΣ:+x			-12,15	0,91	-0,20	-2,67			0,20	2,67	-41,19	-12,15	-0,90
ΣΣ:+z			10,48	-0,89	0,19	2,30			-0,20	-2,30	-41,14		
ΣΣ:+z			-10,47	0,89	-0,20	-2,30			0,19	2,30	-41,19	-10,47	-0,89
ΣΣ:-x			16,37	-1,00	0,22	3,60			-0,22	-3,60	-41,13		
ΣΣ:-x			-16,37	1,00	-0,22	-3,60			0,22	3,60	-41,20	-16,37	-1,00
ΣΣ:-z			18,82	-1,21	0,27	4,14			-0,27	-4,14	-41,14		
ΣΣ:-z			-18,82	1,22	-0,27	-4,14			0,27	4,14	-41,19	-18,82	-1,21
			-0,16	0,01		0,04				0,04	-0,19	-0,16	
			0,14	-0,01		-0,03				-0,03	0,16		-0,01
1.00G+1.00Q											-46,98		
1.00G+1.00Q											-46,98		
1.35G+1.50Q				0,01							-65,16		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,13			-0,03				-0,03	-65,02		
1.00G+1.00Q											-46,98		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,09			-0,02				-0,02	-46,88		
1.35G+1.05Q											-59,93		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,21			-0,05				-0,05	-59,69		
1.00G+0.70Q											-43,49		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,14			-0,03				-0,03	-43,33		

K6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 6(1)	Τέλος: 6(2)	Μέλος: 12	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	6(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	6(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,01	0,01							-30,23		
Q											-9,98		
1.35G+1.50Q			0,01	0,01							-55,78		
ΣΣ:+x			14,48	-0,90	0,20	3,18			-0,20	-3,18	-31,62		
ΣΣ:+x			-14,47	0,92	-0,20	-3,18			0,20	3,18	-38,82	-14,47	-0,90
ΣΣ:+z			7,81	-0,89	0,19	1,71			-0,20	-1,72	-32,19		
ΣΣ:+z			-7,80	0,90	-0,20	-1,72			0,19	1,71	-38,24	-7,80	-0,89
ΣΣ:-x			8,39	-1,00	0,22	1,84			-0,22	-1,84	-31,63		
ΣΣ:-x			-8,38	1,01	-0,22	-1,84			0,22	1,84	-38,81	-8,38	-1,00
ΣΣ:-z			13,81	-1,21	0,27	3,03			-0,27	-3,04	-31,00		
ΣΣ:-z			-13,80	1,23	-0,27	-3,04			0,27	3,03	-39,44	-13,80	-1,21
				0,21	-0,05				-0,05		-0,01		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	6(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	6(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q			0,01	-0,17 0,01	0,04				0,04		0,01 -40,21		-0,17
1.00G+1.00Q			0,01	0,01							-40,21		
1.35G+1.50Q			0,01	0,01							-55,78		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,01	-0,15	0,03				0,03		-55,77		-0,15
1.00G+1.00Q			0,01	0,01							-40,21		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-				-0,10	0,02				0,02		-40,20		-0,10
1.35G+1.05Q			0,01	0,01							-51,29		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-				-0,25	0,06				0,06		-51,27		-0,25
1.00G+0.70Q			0,01	0,01							-37,21		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-				-0,17	0,04				0,04		-37,20		-0,17

K7, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 7(1)	Τέλος: 7(2)	Μέλος: 14	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	7(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	7(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,01	0,01							-31,23	-0,01	
Q											-12,01		
1.35G+1.50Q			-0,01	0,02							-60,18	-0,01	
ΣΣ:+x			7,55	-0,91	0,20	1,66			-0,21	-1,66	-34,66		
ΣΣ:+x			-7,56	0,93	-0,21	-1,66			0,20	1,66	-39,81	-7,56	-0,91
ΣΣ:+z			3,35	-0,89	0,20	0,74			-0,20	-0,74	-35,08		
ΣΣ:+z			-3,37	0,91	-0,20	-0,74			0,20	0,74	-39,39	-3,37	-0,89
ΣΣ:-x			2,40	-1,00	0,22	0,53			-0,23	-0,53	-34,81		
ΣΣ:-x			-2,42	1,03	-0,23	-0,53			0,22	0,53	-39,67	-2,42	-1,00
ΣΣ:-z			5,43	-1,22	0,27	1,20			-0,27	-1,19	-34,40		
ΣΣ:-z			-5,45	1,24	-0,27	-1,19			0,27	1,20	-40,08	-5,45	-1,22
			0,88	0,41	-0,09	-0,19			-0,09	-0,19	0,01		
			-0,73	-0,34	0,08	0,16			0,08	0,16	-0,01	-0,73	-0,34
1.00G+1.00Q			-0,01	0,01							-43,25	-0,01	
1.00G+1.00Q			-0,01	0,01							-43,25	-0,01	
1.35G+1.50Q			-0,01	0,02							-60,18	-0,01	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,67	-0,29	0,06	0,15			0,06	0,15	-60,19	-0,67	-0,29
1.00G+1.00Q			-0,01	0,01							-43,25	-0,01	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,45	-0,19	0,04	0,10			0,04	0,10	-43,25	-0,45	-0,19
1.35G+1.05Q			-0,01	0,02							-54,78	-0,01	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-1,11	-0,50	0,11	0,24			0,11	0,24	-54,79	-1,11	-0,50
1.00G+0.70Q			-0,01	0,01							-39,64	-0,01	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,74	-0,33	0,07	0,16			0,07	0,16	-39,65	-0,74	-0,33

K8, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 8(1)	Τέλος: 8(2)	Μέλος: 16	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	8(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	8(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				0,01							-19,34		
Q			-0,01								-6,96	-0,01	
1.35G+1.50Q			-0,02	0,02							-36,56	-0,02	
ΣΣ:+x			1,48	-0,91	0,20	0,33			-0,20	-0,33	-16,86		
ΣΣ:+x			-1,49	0,93	-0,20	-0,33			0,20	0,33	-28,79	-1,49	-0,91
ΣΣ:+z			0,74	-0,89	0,20	0,17			-0,20	-0,16	-17,82		
ΣΣ:+z			-0,75	0,91	-0,20	-0,16			0,20	0,17	-27,83	-0,75	-0,89

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	8(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	8(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x			0,54	-1,00	0,22	0,12			-0,22	-0,12	-16,85		
ΣΣ:-x			-0,55	1,02	-0,22	-0,12			0,22	0,12	-28,80	-0,55	-1,00
ΣΣ:-z			1,02	-1,21	0,27	0,23			-0,27	-0,22	-15,78		
ΣΣ:-z			-1,03	1,23	-0,27	-0,22			0,27	0,23	-29,87	-1,03	-1,21
			1,94	0,55	-0,12	-0,43			-0,12	-0,43	0,17		
			-1,62	-0,46	0,10	0,36			0,10	0,36	-0,14	-1,62	-0,46
1.00G+1.00Q			-0,01	0,01							-26,31	-0,01	
1.00G+1.00Q			-0,01	0,01							-26,31	-0,01	
1.35G+1.50Q			-0,02	0,02							-36,56	-0,02	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-1,47	-0,39	0,09	0,32			0,09	0,32	-36,69	-1,47	-0,39
1.00G+1.00Q			-0,01	0,01							-26,31	-0,01	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,98	-0,26	0,06	0,22			0,06	0,22	-26,39	-0,98	-0,26
1.35G+1.05Q			-0,01	0,02							-33,43	-0,01	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-2,44	-0,67	0,15	0,54			0,15	0,54	-33,64	-2,44	-0,67
1.00G+0.70Q			-0,01	0,01							-24,22	-0,01	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-1,63	-0,44	0,10	0,36			0,10	0,36	-24,36	-1,63	-0,44

K9, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 9(1)	Τέλος: 9(2)	Μέλος: 18	
Διατομή	SHS200X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	9(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	9(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,06	0,03		0,01				0,01	-26,34	-0,06	
Q			-0,02	0,02		0,01				0,01	-8,35	-0,02	
1.35G+1.50Q			-0,12	0,08	-0,02	0,03			-0,02	0,03	-48,09	-0,12	
ΣΣ:+x			0,91	-2,98	0,66	0,23			-0,67	-0,20	-29,85		
ΣΣ:+x			-1,06	3,07	-0,67	-0,20			0,66	0,23	-31,18	-1,06	-2,98
ΣΣ:+z			0,73	-2,92	0,64	0,19			-0,66	-0,16	-30,00		
ΣΣ:+z			-0,87	3,01	-0,66	-0,16			0,64	0,19	-31,03	-0,87	-2,92
ΣΣ:-x			0,70	-3,29	0,72	0,18			-0,74	-0,15	-29,86		
ΣΣ:-x			-0,84	3,38	-0,74	-0,15			0,72	0,18	-31,17	-0,84	-3,29
ΣΣ:-z			0,87	-3,99	0,88	0,22			-0,90	-0,19	-29,69		
ΣΣ:-z			-1,02	4,08	-0,90	-0,19			0,88	0,22	-31,34	-1,02	-3,99
			3,28	2,26	-0,50	-0,72			-0,50	-0,72	-0,44		
			-2,74	-1,88	0,41	0,60			0,41	0,60	0,37	-2,74	-1,88
1.00G+1.00Q			-0,08	0,06	-0,01	0,02			-0,01	0,02	-34,69	-0,08	
1.00G+1.00Q			-0,08	0,06	-0,01	0,02			-0,01	0,02	-34,69	-0,08	
1.35G+1.50Q			-0,12	0,08	-0,02	0,03			-0,02	0,03	-48,09	-0,12	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-2,58	-1,62	0,36	0,57			0,36	0,57	-47,76	-2,58	-1,62
1.00G+1.00Q			-0,08	0,06	-0,01	0,02			-0,01	0,02	-34,69	-0,08	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-1,73	-1,08	0,24	0,38			0,24	0,38	-34,47	-1,73	-1,08
1.35G+1.05Q			-0,11	0,07	-0,01	0,02			-0,01	0,02	-44,33	-0,11	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-4,21	-2,76	0,61	0,93			0,61	0,93	-43,78	-4,21	-2,76
1.00G+0.70Q			-0,08	0,05	-0,01	0,02			-0,01	0,02	-32,19	-0,08	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-2,81	-1,84	0,40	0,62			0,40	0,62	-31,82	-2,81	-1,84

K10, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 10(1)	Τέλος: 10(2)	Μέλος: 20	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	10(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	10(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-43,32		
Q											-15,92		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	10(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	10(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q											-82,37		
ΣΣ:+x											-25,04		
ΣΣ:+x											-77,53		
ΣΣ:+z											-29,24		
ΣΣ:+z											-73,32		
ΣΣ:-x											-24,60		
ΣΣ:-x											-77,97		
ΣΣ:-z											-19,83		
ΣΣ:-z											-82,73		
											3,64		
											-3,04		
1.00G+1.00Q											-59,24		
1.00G+1.00Q											-59,24		
1.35G+1.50Q											-82,37		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-85,10		
1.00G+1.00Q											-59,24		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-61,07		
1.35G+1.05Q											-75,20		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-79,76		
1.00G+0.70Q											-54,47		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-57,50		

K11, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 11(1)	Τέλος: 11(2)	Μέλος: 22	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	11(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	11(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-99,94	-11,53	5,28	55,75	153,71	12,51	5,28	55,75	-222,50	-99,94	-11,53
Q			-65,55	-7,24	3,17	27,69	60,44	7,19	3,17	27,69	-70,17	-65,55	-7,24
1.35G+1.50Q			-233,24	-26,43	11,89	116,79	298,17	27,69	11,89	116,79	-405,62	-233,24	-26,43
ΣΣ:+x			91,96	-33,22	15,01	194,19	-163,14	35,06	-1,27	-55,01	-251,49	-163,14	-2,85
ΣΣ:+x			-357,36	2,93	-1,27	-55,01	530,99	-2,85	15,01	194,19	-263,66	-357,36	-33,22
ΣΣ:+z			48,53	-36,80	16,62	172,75	-109,39	38,81	-2,88	-33,57	-251,72	-109,39	-6,60
ΣΣ:+z			-313,94	6,50	-2,88	-33,57	477,23	-6,60	16,62	172,75	-263,43	-313,94	-36,80
ΣΣ:-x			100,53	-40,33	18,21	196,59	-167,32	42,52	-4,47	-57,41	-250,85	-167,32	-10,31
ΣΣ:-x			-365,93	10,04	-4,47	-57,41	535,16	-10,31	18,21	196,59	-264,30	-365,93	-40,33
ΣΣ:-z			156,37	-39,31	17,75	221,70	-227,31	41,45	-4,01	-82,53	-250,36	-227,31	-9,24
ΣΣ:-z			-421,77	9,01	-4,01	-82,53	595,16	-9,24	17,75	221,70	-264,79	-421,77	-39,31
			75,42	-19,42	9,24	-22,90	-28,76	22,64	9,24	-22,90	-5,59	-28,76	-19,42
			-62,85	16,18	-7,70	19,08	23,96	-18,86	-7,70	19,08	4,66	-62,85	-18,86
1.00G+1.00Q			-165,49	-18,77	8,46	83,44	214,15	19,71	8,46	83,44	-292,66	-165,49	-18,77
1.00G+1.00Q			-165,49	-18,77	8,46	83,44	214,15	19,71	8,46	83,44	-292,66	-165,49	-18,77
1.35G+1.50Q			-233,24	-26,43	11,89	116,79	298,17	27,69	11,89	116,79	-405,62	-233,24	-26,43
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-289,80	-11,87	4,96	133,97	319,74	10,71	4,96	133,97	-401,43	-289,80	-11,87
1.00G+1.00Q			-165,49	-18,77	8,46	83,44	214,15	19,71	8,46	83,44	-292,66	-165,49	-18,77
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-203,20	-9,06	3,84	94,88	228,53	8,39	3,84	94,88	-289,87	-203,20	-9,06
1.35G+1.05Q			-203,74	-23,17	10,47	104,33	270,97	24,45	10,47	104,33	-374,04	-203,74	-23,17
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-298,01	1,10	-1,09	132,95	306,92	-3,85	-1,09	132,95	-367,06	-298,01	-3,85
1.00G+0.70Q			-145,82	-16,60	7,51	75,13	196,02	17,55	7,51	75,13	-271,61	-145,82	-16,60
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-208,67	-0,42	-0,20	94,21	219,98	-1,31	-0,20	94,21	-266,96	-208,67	-1,31

K12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 12(1)	Τέλος: 12(2)	Μέλος: 24	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	12(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	12(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			100,61	-11,52	5,30	-56,40	-156,02	12,59	5,30	-56,40	-223,18	-156,02	-11,52
Q			66,76	-7,33	3,22	-28,15	-61,31	7,33	3,22	-28,15	-70,34	-61,31	-7,33
1.35G+1.50Q			235,96	-26,54	11,98	-118,36	-302,59	27,99	11,98	-118,36	-406,81	-302,59	-26,54
ΣΣ:+x			360,15	-34,60	15,65	54,74	-535,18	36,59	-1,84	-195,69	-250,93	-535,18	-4,10
ΣΣ:+x			-92,16	4,25	-1,84	-195,69	161,82	-4,10	15,65	54,74	-265,77	-92,16	-34,60
ΣΣ:+z			314,86	-29,17	13,20	32,56	-479,79	30,90	0,61	-173,52	-252,02	-479,79	-1,18
ΣΣ:+z			-46,87	-1,18	0,61	-173,52	106,43	1,59	13,20	32,56	-264,68	-46,87	-29,17
ΣΣ:-x			365,21	-26,56	12,03	55,73	-536,16	28,16	1,78	-196,68	-251,19	-536,16	-3,79
ΣΣ:-x			-97,22	-3,79	1,78	-196,68	162,80	4,33	12,03	55,73	-265,51	-97,22	-26,56
ΣΣ:-z			422,96	-30,62	13,85	81,58	-597,77	32,40	-0,04	-222,54	-250,20	-597,77	0,09
ΣΣ:-z			-154,97	0,27	-0,04	-222,54	224,41	0,09	13,85	81,58	-266,49	-154,97	-30,62
			-50,17	-15,56	7,52	10,90	-0,55	18,66	7,52	10,90	-4,82	-50,17	-15,56
			41,81	12,97	-6,27	-9,09	0,46	-15,55	-6,27	-9,09	4,01	0,46	-15,55
1.00G+1.00Q			167,37	-18,84	8,52	-84,55	-217,33	19,92	8,52	-84,55	-293,52	-217,33	-18,84
1.00G+1.00Q			167,37	-18,84	8,52	-84,55	-217,33	19,92	8,52	-84,55	-293,52	-217,33	-18,84
1.35G+1.50Q			235,96	-26,54	11,98	-118,36	-302,59	27,99	11,98	-118,36	-406,81	-302,59	-26,54
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			273,59	-14,87	6,34	-126,54	-302,17	13,99	6,34	-126,54	-403,19	-302,17	-14,87
1.00G+1.00Q			167,37	-18,84	8,52	-84,55	-217,33	19,92	8,52	-84,55	-293,52	-217,33	-18,84
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			192,45	-11,06	4,76	-90,00	-217,05	10,59	4,76	-90,00	-291,11	-217,05	-11,06
1.35G+1.05Q			205,92	-23,24	10,53	-105,70	-275,00	24,69	10,53	-105,70	-375,15	-275,00	-23,24
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			268,63	-3,79	1,13	-119,33	-274,31	1,36	1,13	-119,33	-369,13	-274,31	-3,79
1.00G+0.70Q			147,34	-16,65	7,55	-76,10	-198,94	17,72	7,55	-76,10	-272,42	-198,94	-16,65
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			189,15	-3,68	1,28	-85,19	-198,48	2,17	1,28	-85,19	-268,40	-198,48	-3,68

K13, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 13(1)	Τέλος: 13(2)	Μέλος: 26	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	13(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	13(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-43,46		
Q											-16,02		
1.35G+1.50Q											-82,71		
ΣΣ:+x											-24,96		
ΣΣ:+x											-77,99		
ΣΣ:+z											-29,38		
ΣΣ:+z											-73,57		
ΣΣ:-x											-24,92		
ΣΣ:-x											-78,03		
ΣΣ:-z											-19,93		
ΣΣ:-z											-83,01		
											1,25		
											-1,04		
1.00G+1.00Q											-59,48		
1.00G+1.00Q											-59,48		
1.35G+1.50Q											-82,71		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-83,65		
1.00G+1.00Q											-59,48		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-60,11		
1.35G+1.05Q											-75,50		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-77,06		
1.00G+0.70Q											-54,68		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-55,72		

K14, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 14(1)	Τέλος: 14(2)	Μέλος: 28	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	14(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	14(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-21,70		
Q											-7,96		
1.35G+1.50Q											-41,24		
ΣΣ:+x											-24,14		
ΣΣ:+x											-27,23		
ΣΣ:+z											-23,93		
ΣΣ:+z											-27,44		
ΣΣ:-x											-23,60		
ΣΣ:-x											-27,77		
ΣΣ:-z											-23,63		
ΣΣ:-z											-27,74		
											-1,60		
											1,33		
1.00G+1.00Q											-29,66		
1.00G+1.00Q											-29,66		
1.35G+1.50Q											-41,24		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-40,04		
1.00G+1.00Q											-29,66		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-28,86		
1.35G+1.05Q											-37,66		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-35,66		
1.00G+0.70Q											-27,28		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-25,94		

K15, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 15(1)	Τέλος: 15(2)	Μέλος: 30	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	15(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	15(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-21,93		
Q											-8,00		
1.35G+1.50Q											-41,61		
ΣΣ:+x											-24,15		
ΣΣ:+x											-27,72		
ΣΣ:+z											-24,50		
ΣΣ:+z											-27,37		
ΣΣ:-x											-24,35		
ΣΣ:-x											-27,51		
ΣΣ:-z											-24,05		
ΣΣ:-z											-27,82		
											-1,61		
											1,34		
1.00G+1.00Q											-29,93		
1.00G+1.00Q											-29,93		
1.35G+1.50Q											-41,61		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-40,41		
1.00G+1.00Q											-29,93		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-29,13		
1.35G+1.05Q											-38,01		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-36,00		
1.00G+0.70Q											-27,53		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-26,19		

K16, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 16(1)	Τέλος: 16(2)	Μέλος: 32	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	16(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	16(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-43,21		
Q											-11,10		
1.35G+1.50Q											-74,98		
ΣΣ:+x											33,52		
ΣΣ:+x											-131,02		
ΣΣ:+z											49,76		
ΣΣ:+z											-147,27		
ΣΣ:-x											67,53		
ΣΣ:-x											-165,03		
ΣΣ:-z											62,06		
ΣΣ:-z											-159,56		
											-92,27		
											76,89		
1.00G+1.00Q											-54,31		
1.00G+1.00Q											-54,31		
1.35G+1.50Q											-74,98		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-5,78		
1.00G+1.00Q											-54,31		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-8,17		
1.35G+1.05Q											-69,99		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											45,35		
1.00G+0.70Q											-50,98		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											25,91		

Κ17, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 17(1)	Τέλος: 17(2)	Μέλος: 34	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	17(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	17(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-181,07	-3,20	1,37	94,61	249,40	3,04	1,37	94,61	-337,69	-181,07	-3,20
Q			-129,47	0,18	-0,11	51,06	102,84	-0,31	-0,11	51,06	-105,98	-129,47	-0,31
1.35G+1.50Q			-438,64	-4,05	1,69	204,31	490,95	3,64	1,69	204,31	-614,85	-438,64	-4,05
ΣΣ:+x			-73,43	-23,11	10,20	213,07	45,58	23,32	-7,57	27,20	-382,70	-73,43	-17,54
ΣΣ:+x			-418,16	16,89	-7,57	27,20	556,07	-17,54	10,20	213,07	-398,67	-418,16	-23,11
ΣΣ:+z			-104,53	-27,67	12,23	197,79	83,71	27,96	-9,59	42,48	-382,58	-104,53	-22,19
ΣΣ:+z			-387,07	21,45	-9,59	42,48	517,94	-22,19	12,23	197,79	-398,79	-387,07	-27,67
ΣΣ:-x			-66,51	-31,50	13,92	215,19	41,67	31,86	-11,29	25,09	-381,40	-66,51	-26,09
ΣΣ:-x			-425,08	25,28	-11,29	25,09	559,98	-26,09	13,92	215,19	-399,97	-425,08	-31,50
ΣΣ:-z			-26,53	-29,98	13,25	233,30	-1,56	30,32	-10,62	6,97	-381,09	-31,44	-24,55
ΣΣ:-z			-465,06	23,76	-10,62	6,97	603,21	-24,55	13,25	233,30	-400,29	-465,06	-29,98
			78,64	-27,79	12,45	-26,61	-42,43	28,86	12,45	-26,61	-10,93	-42,43	-27,79
			-65,54	23,16	-10,38	22,17	35,36	-24,05	-10,38	22,17	9,11	-65,54	-24,05
1.00G+1.00Q			-310,53	-3,02	1,26	145,66	352,24	2,73	1,26	145,66	-443,67	-310,53	-3,02
1.00G+1.00Q			-310,53	-3,02	1,26	145,66	352,24	2,73	1,26	145,66	-443,67	-310,53	-3,02
1.35G+1.50Q			-438,64	-4,05	1,69	204,31	490,95	3,64	1,69	204,31	-614,85	-438,64	-4,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-497,62	16,79	-7,65	224,26	522,77	-18,00	-7,65	224,26	-606,65	-497,62	-18,00
1.00G+1.00Q			-310,53	-3,02	1,26	145,66	352,24	2,73	1,26	145,66	-443,67	-310,53	-3,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-349,85	10,88	-4,96	158,97	373,45	-11,69	-4,96	158,97	-438,20	-349,85	-11,69
1.35G+1.05Q			-380,38	-4,13	1,74	181,33	444,67	3,78	1,74	181,33	-567,16	-380,38	-4,13
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-478,68	30,61	-13,82	214,59	497,71	-32,29	-13,82	214,59	-553,50	-478,68	-32,29
1.00G+0.70Q			-271,69	-3,08	1,30	130,35	321,39	2,83	1,30	130,35	-411,87	-271,69	-3,08
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-337,23	20,09	-9,08	152,52	356,75	-21,22	-9,08	152,52	-402,77	-337,23	-21,22

Κ18, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 18(1)	Τέλος: 18(2)	Μέλος: 36	
Διατομή	HEB600			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι

Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		
-------------	---------	---------	----------	----------	--	--

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	18(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	18(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			180,06	-3,47	1,48	-94,62	-250,48	3,25	1,48	-94,62	-337,85	-250,48	-3,47
Q			127,37	-0,08		-50,63	-102,99	-0,09		-50,63	-105,80	-102,99	-0,09
1.35G+1.50Q			434,14	-4,81	1,99	-203,68	-492,62	4,25	1,99	-203,68	-614,79	-492,62	-4,81
ΣΣ: +x			415,63	-26,43	11,66	-27,98	-553,57	26,60	-8,70	-211,90	-382,44	-553,57	-20,19
ΣΣ: +x			71,87	19,41	-8,70	-211,90	-50,38	-20,19	11,66	-27,98	-399,07	-50,38	-26,43
ΣΣ: +z			382,27	-20,05	8,82	-44,14	-513,68	20,10	-5,87	-195,74	-384,10	-513,68	-13,69
ΣΣ: +z			105,23	13,03	-5,87	-195,74	-90,28	-13,69	8,82	-44,14	-397,42	-90,28	-20,05
ΣΣ: -x			418,28	-16,75	7,36	-27,61	-553,48	16,73	-4,41	-212,28	-383,80	-553,48	-10,32
ΣΣ: -x			69,23	9,73	-4,41	-212,28	-50,47	-10,32	7,36	-27,61	-397,72	-50,47	-16,75
ΣΣ: -z			460,29	-21,47	9,45	-8,79	-598,05	21,54	-6,50	-231,09	-382,61	-598,05	-15,13
ΣΣ: -z			27,21	14,44	-6,50	-231,09	-5,90	-15,13	9,45	-8,79	-398,91	-17,11	-21,47
			-63,07	-24,14	10,88	19,21	24,35	25,35	10,88	19,21	-14,85	-63,07	-24,14
			52,56	20,12	-9,07	-16,01	-20,30	-21,13	-9,07	-16,01	12,37	-20,30	-21,13
1.00G+1.00Q			307,43	-3,55	1,48	-145,25	-353,46	3,16	1,48	-145,25	-443,64	-353,46	-3,55
1.00G+1.00Q			307,43	-3,55	1,48	-145,25	-353,46	3,16	1,48	-145,25	-443,64	-353,46	-3,55
1.35G+1.50Q			434,14	-4,81	1,99	-203,68	-492,62	4,25	1,99	-203,68	-614,79	-492,62	-4,81
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			481,44	13,30	-6,17	-218,09	-510,89	-14,76	-6,17	-218,09	-603,65	-510,89	-14,76
1.00G+1.00Q			307,43	-3,55	1,48	-145,25	-353,46	3,16	1,48	-145,25	-443,64	-353,46	-3,55
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			338,97	8,52	-3,96	-154,86	-365,64	-9,52	-3,96	-154,86	-436,22	-365,64	-9,52
1.35G+1.05Q			376,82	-4,77	1,99	-180,90	-446,28	4,29	1,99	-180,90	-567,18	-446,28	-4,77
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			455,66	25,41	-11,61	-204,92	-476,72	-27,40	-11,61	-204,92	-548,62	-476,72	-27,40
1.00G+0.70Q			269,22	-3,53	1,48	-130,06	-322,57	3,19	1,48	-130,06	-411,90	-322,57	-3,53
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			321,78	16,59	-7,59	-146,07	-342,86	-17,94	-7,59	-146,07	-399,53	-342,86	-17,94

K19, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 19(1)	Τέλος: 19(2)	Μέλος: 38	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	19(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	19(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-49,29		
Q											-12,27		
1.35G+1.50Q											-84,94		
ΣΣ: +x											9,65		
ΣΣ: +x											-120,49		
ΣΣ: +z											-10,39		
ΣΣ: +z											-100,45		
ΣΣ: -x											-18,41		
ΣΣ: -x											-92,43		
ΣΣ: -z											-4,03		
ΣΣ: -z											-106,81		
											-81,64		
											68,03		
1.00G+1.00Q											-61,55		
1.00G+1.00Q											-61,55		
1.35G+1.50Q											-84,94		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-23,71		
1.00G+1.00Q											-61,55		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-20,73		
1.35G+1.05Q											-79,42		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											22,63		
1.00G+0.70Q											-57,87		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											10,16		

K20, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 20(1)	Τέλος: 20(2)	Μέλος: 40	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις

ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Αρχή: Υ + Ζ		Αρχή: Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	20(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	20(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-19,21		
Q											-7,09		
1.35G+1.50Q											-36,57		
ΣΣ:+x											-22,41		
ΣΣ:+x											-23,10		
ΣΣ:+z											-22,45		
ΣΣ:+z											-23,06		
ΣΣ:-x											-22,38		
ΣΣ:-x											-23,13		
ΣΣ:-z											-22,33		
ΣΣ:-z											-23,19		
											-0,17		
											0,14		
1.00G+1.00Q											-26,30		
1.00G+1.00Q											-26,30		
1.35G+1.50Q											-36,57		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-36,44		
1.00G+1.00Q											-26,30		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-26,22		
1.35G+1.05Q											-33,38		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-33,17		
1.00G+0.70Q											-24,17		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-24,03		

K21, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 21(1)	Τέλος: 21(2)	Μέλος: 42	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	21(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	21(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-19,04		
Q											-6,92		
1.35G+1.50Q											-36,09		
ΣΣ:+x											-21,78		
ΣΣ:+x											-23,22		
ΣΣ:+z											-21,98		
ΣΣ:+z											-23,02		
ΣΣ:-x											-22,05		
ΣΣ:-x											-22,95		
ΣΣ:-z											-21,90		
ΣΣ:-z											-23,10		
											-1,64		
											1,37		
1.00G+1.00Q											-25,96		
1.00G+1.00Q											-25,96		
1.35G+1.50Q											-36,09		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-34,86		
1.00G+1.00Q											-25,96		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-25,14		
1.35G+1.05Q											-32,97		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-30,92		
1.00G+0.70Q											-23,89		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-22,52		

K22, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 22(1)	Τέλος: 22(2)	Μέλος: 44	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]

Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Y + Z	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	22(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	22(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-38,14		
Q											-11,71		
1.35G+1.50Q											-69,04		
ΣΣ:+x											39,57		
ΣΣ:+x											-127,53		
ΣΣ:+z											56,65		
ΣΣ:+z											-144,61		
ΣΣ:-x											73,86		
ΣΣ:-x											-161,82		
ΣΣ:-z											67,52		
ΣΣ:-z											-155,48		
											147,02		
											-122,51		
1.00G+1.00Q											-49,84		
1.00G+1.00Q											-49,84		
1.35G+1.50Q											-69,04		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-179,31		
1.00G+1.00Q											-49,84		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-123,35		
1.35G+1.05Q											-63,77		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-247,55		
1.00G+0.70Q											-46,33		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-168,84		

Κ23, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 23(1)	Τέλος: 23(2)	Μέλος: 46	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355		Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Αρχή: Y + Z	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	23(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	23(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-42,93		
Q											-18,11		
1.35G+1.50Q											-85,12		
ΣΣ:+x											25,41		
ΣΣ:+x											-129,35		
ΣΣ:+z											2,17		
ΣΣ:+z											-106,11		
ΣΣ:-x											-8,15		
ΣΣ:-x											-95,79		
ΣΣ:-z											7,77		
ΣΣ:-z											-111,71		
											165,52		
											-137,93		
1.00G+1.00Q											-61,04		
1.00G+1.00Q											-61,04		
1.35G+1.50Q											-85,12		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-209,26		
1.00G+1.00Q											-61,04		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-143,80		
1.35G+1.05Q											-76,97		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-283,87		
1.00G+0.70Q											-55,61		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-193,54		

Κ24, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 24(1)	Τέλος: 24(2)	Μέλος: 48	
--------	-------------	--------------	-----------	--

Διατομή	RHS200X120X8				Υψος = 4,55 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Y + Z	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	24(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	24(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-20,15		
Q											-7,36		
1.35G+1.50Q											-38,24		
ΣΣ:+x											-22,63		
ΣΣ:+x											-25,03		
ΣΣ:+z											-22,32		
ΣΣ:+z											-25,34		
ΣΣ:-x											-22,08		
ΣΣ:-x											-25,57		
ΣΣ:-z											-22,22		
ΣΣ:-z											-25,43		
											5,07		
											-4,23		
1.00G+1.00Q											-27,51		
1.00G+1.00Q											-27,51		
1.35G+1.50Q											-38,24		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-42,05		
1.00G+1.00Q											-27,51		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-30,05		
1.35G+1.05Q											-34,93		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-41,27		
1.00G+0.70Q											-25,30		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-29,53		

K25, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 25(1)	Τέλος: 25(2)	Μέλος: 50	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Οχι Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	25(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	25(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,56	-0,04		0,33	1,59	-0,03		0,33	-91,41	0,56	-0,04
Q			0,17	0,01	-0,01	0,10	0,49	-0,03	-0,01	0,10	-31,79	0,17	-0,03
1.35G+1.50Q			1,02	-0,04	-0,02	0,60	2,89	-0,08	-0,02	0,60	-171,09	1,02	-0,08
ΣΣ:+x			2,03	-0,94	1,05	0,71	-0,01	2,32	-1,06	0,06	-106,88	-0,73	-2,41
ΣΣ:+x			-0,73	0,87	-1,06	0,06	3,69	-2,41	1,05	0,71	-107,73	2,03	-0,94
ΣΣ:+z			2,14	-1,08	1,22	0,84	0,23	2,71	-1,23	-0,07	-106,92	-0,84	-2,80
ΣΣ:+z			-0,84	1,01	-1,23	-0,07	3,44	-2,80	1,22	0,84	-107,69	2,14	-1,08
ΣΣ:-x			2,40	-1,25	1,42	0,95	0,06	3,17	-1,43	-0,18	-106,82	2,40	-3,26
ΣΣ:-x			-1,11	1,18	-1,43	-0,18	3,62	-3,26	1,42	0,95	-107,79	-1,11	-1,25
ΣΣ:-z			2,32	-1,20	1,37	0,84	-0,22	3,04	-1,37	-0,07	-106,78	-1,02	-3,13
ΣΣ:-z			-1,02	1,14	-1,37	-0,07	3,89	-3,13	1,37	0,84	-107,83	2,32	-1,20
			-0,15	-0,43	0,63	0,03	-0,07	1,52	0,63	0,03	-1,71	-0,15	-0,43
			0,13	0,36	-0,53	-0,02	0,06	-1,27	-0,53	-0,02	1,42	0,06	-1,27
1.00G+1.00Q			0,73	-0,03	-0,01	0,44	2,08	-0,06	-0,01	0,44	-123,20	0,73	-0,06
1.00G+1.00Q			0,73	-0,03	-0,01	0,44	2,08	-0,06	-0,01	0,44	-123,20	0,73	-0,06
1.35G+1.50Q			1,02	-0,04	-0,02	0,60	2,89	-0,08	-0,02	0,60	-171,09	1,02	-0,08
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			1,13	0,29	-0,49	0,58	2,94	-1,23	-0,49	0,58	-169,81	1,13	-1,23
1.00G+1.00Q			0,73	-0,03	-0,01	0,44	2,08	-0,06	-0,01	0,44	-123,20	0,73	-0,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,81	0,19	-0,33	0,42	2,12	-0,82	-0,33	0,42	-122,34	0,81	-0,82
1.35G+1.05Q			0,94	-0,04	-0,01	0,56	2,67	-0,07	-0,01	0,56	-156,78	0,94	-0,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			1,13	0,50	-0,80	0,52	2,76	-1,98	-0,80	0,52	-154,65	1,13	-1,98
1.00G+0.70Q			0,68	-0,03		0,40	1,94	-0,05		0,40	-113,66	0,68	-0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,81	0,33	-0,53	0,38	2,00	-1,32	-0,53	0,38	-112,24	0,81	-1,32

K26, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 26(1)	Τέλος: 26(2)	Μέλος: 52	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	26(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	26(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,03	-0,04	0,01	0,01			0,01	0,01	-43,22	-0,03	-0,04
Q			-0,01								-14,80	-0,01	
1.35G+1.50Q			-0,05	-0,05	0,01	0,02			0,01	0,02	-80,55	-0,05	-0,05
ΣΣ:+x			0,91	-0,38	0,12	0,31			-0,10	-0,29	-28,24		
ΣΣ:+x			-0,97	0,31	-0,10	-0,29			0,12	0,31	-73,01	-0,97	-0,38
ΣΣ:+z			2,61	-0,44	0,14	0,86			-0,12	-0,84	-29,03		
ΣΣ:+z			-2,68	0,37	-0,12	-0,84			0,14	0,86	-72,22	-2,68	-0,44
ΣΣ:-x			2,31	-0,50	0,16	0,77			-0,14	-0,75	-27,85		
ΣΣ:-x			-2,37	0,43	-0,14	-0,75			0,16	0,77	-73,40	-2,37	-0,50
ΣΣ:-z			1,05	-0,47	0,15	0,36			-0,13	-0,34	-26,61		
ΣΣ:-z			-1,11	0,40	-0,13	-0,34			0,15	0,36	-74,64	-1,11	-0,47
			-0,06	-0,16	0,05	0,02			0,05	0,02	-6,81	-0,06	-0,16
			0,05	0,13	-0,04	-0,02			-0,04	-0,02	5,67		
1.00G+1.00Q			-0,04	-0,03	0,01	0,01			0,01	0,01	-58,02	-0,04	-0,03
1.00G+1.00Q			-0,04	-0,03	0,01	0,01			0,01	0,01	-58,02	-0,04	-0,03
1.35G+1.50Q			-0,05	-0,05	0,01	0,02			0,01	0,02	-80,55	-0,05	-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,01	0,07	-0,02				-0,02		-75,44	-0,01	
1.00G+1.00Q			-0,04	-0,03	0,01	0,01			0,01	0,01	-58,02	-0,04	-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,01	0,05	-0,01				-0,01		-54,62	-0,01	
1.35G+1.05Q			-0,05	-0,05	0,02	0,01			0,02	0,01	-73,89	-0,05	-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,02	0,15	-0,05	-0,01			-0,05	-0,01	-65,38		
1.00G+0.70Q			-0,03	-0,03	0,01	0,01			0,01	0,01	-53,58	-0,03	-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,01	0,10	-0,03				-0,03		-47,91		

K27, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 27(0)	Τέλος: 27(2)	Μέλος: 53	
Διατομή	HEB600			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	27(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	27(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-66,32	0,88	-0,28	35,95	164,85	-0,89	-0,28	35,95	-348,68	-66,32	-0,89
Q			-23,45	-0,21	0,06	12,60	57,54	0,20	0,06	12,60	-115,80	-23,45	-0,21
1.35G+1.50Q			-124,71	0,88	-0,28	67,43	308,87	-0,89	-0,28	67,43	-644,42	-124,71	-0,89
ΣΣ:+x			191,50	-18,22	5,59	115,79	-9,58	17,72	-6,07	-31,27	-403,36	-9,58	-19,27
ΣΣ:+x			-347,65	19,74	-6,07	-31,27	396,86	-19,27	5,59	115,79	-409,74	-347,65	-18,22
ΣΣ:+z			181,70	-22,13	6,78	113,09	-2,05	21,49	-7,26	-28,58	-403,73	-2,05	-23,03
ΣΣ:+z			-337,85	23,65	-7,26	-28,58	389,33	-23,03	6,78	113,09	-409,37	-337,85	-22,13
ΣΣ:-x			195,40	-24,84	7,62	116,81	-12,24	24,13	-8,09	-32,29	-403,65	-12,24	-25,67
ΣΣ:-x			-351,55	26,36	-8,09	-32,29	399,52	-25,67	7,62	116,81	-409,45	-351,55	-24,84
ΣΣ:-z			210,43	-23,42	7,18	120,92	-23,64	22,77	-7,66	-36,40	-403,52	-23,64	-24,31
ΣΣ:-z			-366,58	24,95	-7,66	-36,40	410,92	-24,31	7,18	120,92	-409,58	-366,58	-23,42
			-61,13	-17,46	5,27	15,27	37,05	16,44	5,27	15,27	6,74	-61,13	-17,46
			50,94	14,55	-4,39	-12,72	-30,87	-13,70	-4,39	-12,72	-5,61	-30,87	-13,70
1.00G+1.00Q			-89,77	0,67	-0,21	48,55	222,40	-0,69	-0,21	48,55	-464,48	-89,77	-0,69
1.00G+1.00Q			-89,77	0,67	-0,21	48,55	222,40	-0,69	-0,21	48,55	-464,48	-89,77	-0,69
1.35G+1.50Q			-124,71	0,88	-0,28	67,43	308,87	-0,89	-0,28	67,43	-644,42	-124,71	-0,89
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-78,86	13,97	-4,23	55,98	281,08	-13,23	-4,23	55,98	-649,47	-78,86	-13,23
1.00G+1.00Q			-89,77	0,67	-0,21	48,55	222,40	-0,69	-0,21	48,55	-464,48	-89,77	-0,69
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-59,20	9,40	-2,85	40,91	203,87	-8,91	-2,85	40,91	-467,85	-59,20	-8,91
1.35G+1.05Q			-114,15	0,97	-0,30	61,76	282,97	-0,99	-0,30	61,76	-592,31	-114,15	-0,99
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-37,74	22,79	-6,89	42,67	236,66	-21,54	-6,89	42,67	-600,73	-37,74	-21,54
1.00G+0.70Q			-82,73	0,74	-0,23	44,77	205,13	-0,75	-0,23	44,77	-429,74	-82,73	-0,75
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-31,79	15,28	-4,62	32,04	174,26	-14,45	-4,62	32,04	-435,35	-31,79	-14,45

K28, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 28(0)	Τέλος: 28(2)	Μέλος: 54	
Διατομή	HEB600			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	28(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	28(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			68,80	1,43	-0,43	-36,29	-164,52	-1,32	-0,43	-36,29	-349,92	-164,52	-1,32
Q			24,46	-0,05	0,02	-12,78	-57,69	0,07	0,02	-12,78	-116,33	-57,69	-0,05
1.35G+1.50Q			129,57	1,86	-0,55	-68,15	-308,64	-1,68	-0,55	-68,15	-646,90	-308,64	-1,68
ΣΣ: +x			350,15	-18,86	5,71	30,62	-395,63	17,88	-6,54	-115,99	-404,62	-395,63	-20,43
ΣΣ: +x			-188,02	21,65	-6,54	-115,99	8,85	-20,43	5,71	30,62	-411,50	-188,02	-18,86
ΣΣ: +z			338,07	-13,99	4,24	27,34	-386,66	13,26	-5,07	-112,71	-405,23	-386,66	-15,81
ΣΣ: +z			-175,93	16,77	-5,07	-112,71	-0,12	-15,81	4,24	27,34	-410,89	-175,93	-13,99
ΣΣ: -x			348,89	-10,85	3,29	30,32	-394,97	10,29	-4,12	-115,68	-405,32	-394,97	-12,84
ΣΣ: -x			-186,75	13,64	-4,12	-115,68	8,18	-12,84	3,29	30,32	-410,81	-186,75	-10,85
ΣΣ: -z			366,13	-14,46	4,38	35,00	-407,82	13,70	-5,21	-120,36	-405,02	-407,82	-16,25
ΣΣ: -z			-203,99	17,24	-5,21	-120,36	21,03	-16,25	4,38	35,00	-411,11	-203,99	-14,46
			71,55	-15,92	4,69	-18,49	-47,35	14,20	4,69	-18,49	2,21	-47,35	-15,92
			-59,62	13,27	-3,90	15,41	39,45	-11,84	-3,90	15,41	-1,84	-59,62	-11,84
1.00G+1.00Q			93,26	1,38	-0,41	-49,06	-222,21	-1,26	-0,41	-49,06	-466,26	-222,21	-1,26
1.00G+1.00Q			93,26	1,38	-0,41	-49,06	-222,21	-1,26	-0,41	-49,06	-466,26	-222,21	-1,26
1.35G+1.50Q			129,57	1,86	-0,55	-68,15	-308,64	-1,68	-0,55	-68,15	-646,90	-308,64	-1,68
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			75,91	13,80	-4,06	-54,28	-273,13	-12,34	-4,06	-54,28	-648,56	-273,13	-12,34
1.00G+1.00Q			93,26	1,38	-0,41	-49,06	-222,21	-1,26	-0,41	-49,06	-466,26	-222,21	-1,26
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			57,49	9,34	-2,75	-39,82	-198,54	-8,36	-2,75	-39,82	-467,36	-198,54	-8,36
1.35G+1.05Q			118,56	1,88	-0,56	-62,40	-282,68	-1,71	-0,56	-62,40	-594,55	-282,68	-1,71
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			29,13	21,78	-6,42	-39,29	-223,50	-19,47	-6,42	-39,29	-597,31	-223,50	-19,47
1.00G+0.70Q			85,92	1,40	-0,42	-45,23	-204,90	-1,28	-0,42	-45,23	-431,36	-204,90	-1,28
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			26,30	14,66	-4,32	-29,82	-165,45	-13,11	-4,32	-29,82	-433,20	-165,45	-13,11

K29, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 29(1)	Τέλος: 29(2)	Μέλος: 56	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	29(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	29(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,02	-0,03	0,01	0,01			0,01	0,01	-18,78	-0,02	-0,03
Q			-0,01								-6,80	-0,01	
1.35G+1.50Q			-0,04	-0,04	0,01	0,01			0,01	0,01	-35,56	-0,04	-0,04
ΣΣ: +x			1,47	-0,36	0,12	0,49			-0,10	-0,47	-21,59		
ΣΣ: +x			-1,51	0,30	-0,10	-0,47			0,12	0,49	-22,78	-1,51	-0,36
ΣΣ: +z			2,60	-0,43	0,14	0,85			-0,12	-0,84	-21,56		
ΣΣ: +z			-2,65	0,37	-0,12	-0,84			0,14	0,85	-22,80	-2,65	-0,43
ΣΣ: -x			2,59	-0,48	0,15	0,85			-0,13	-0,84	-21,56		
ΣΣ: -x			-2,64	0,41	-0,13	-0,84			0,15	0,85	-22,80	-2,64	-0,48
ΣΣ: -z			1,50	-0,44	0,14	0,50			-0,12	-0,49	-21,59		
ΣΣ: -z			-1,55	0,38	-0,12	-0,49			0,14	0,50	-22,77	-1,55	-0,44
			-0,02	-0,19	0,06				0,06		-0,09	-0,02	-0,19
			0,01	0,16	-0,05				-0,05		0,08		
1.00G+1.00Q			-0,03	-0,03		0,01				0,01	-25,58	-0,03	-0,03
1.00G+1.00Q			-0,03	-0,03		0,01				0,01	-25,58	-0,03	-0,03
1.35G+1.50Q			-0,04	-0,04	0,01	0,01			0,01	0,01	-35,56	-0,04	-0,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,02	0,11	-0,03	0,01			-0,03	0,01	-35,49	-0,02	
1.00G+1.00Q			-0,03	-0,03		0,01				0,01	-25,58	-0,03	-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,02	0,07	-0,02	0,01			-0,02	0,01	-25,54	-0,02	
1.35G+1.05Q			-0,03	-0,04	0,01	0,01			0,01	0,01	-32,50	-0,03	-0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,01	0,20	-0,07				-0,07		-32,38	-0,01	
1.00G+0.70Q			-0,02	-0,03		0,01				0,01	-23,54	-0,02	-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,01	0,13	-0,04				-0,04		-23,46	-0,01	

K30, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 30(1)	Τέλος: 30(2)	Μέλος: 58	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Υ + Ζ
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	30(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	30(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				-0,03							-43,24		-0,03
Q											-14,96		
1.35G+1.50Q				-0,03							-80,81		-0,03
ΣΣ: +x			1,50	-0,33	0,11	0,49			-0,09	-0,48	-25,62		
ΣΣ: +x			-1,50	0,29	-0,09	-0,48			0,11	0,49	-75,83	-1,50	-0,33
ΣΣ: +z			2,44	-0,41	0,13	0,79			-0,11	-0,79	-23,57		
ΣΣ: +z			-2,44	0,36	-0,11	-0,79			0,13	0,79	-77,87	-2,44	-0,41
ΣΣ: -x			2,47	-0,44	0,14	0,80			-0,13	-0,80	-25,14		
ΣΣ: -x			-2,47	0,39	-0,13	-0,80			0,14	0,80	-76,30	-2,47	-0,44
ΣΣ: -z			1,41	-0,40	0,13	0,46			-0,11	-0,45	-27,96		
ΣΣ: -z			-1,41	0,35	-0,11	-0,45			0,13	0,46	-73,48	-1,41	-0,40
				-0,23	0,07				0,07		-8,88		-0,23
				0,19	-0,06				-0,06		7,40		
1.00G+1.00Q				-0,02							-58,20		-0,02
1.00G+1.00Q				-0,02							-58,20		-0,02
1.35G+1.50Q				-0,03							-80,81		-0,03
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-				0,14	-0,04				-0,04		-74,15		
1.00G+1.00Q				-0,02							-58,20		-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-				0,09	-0,03				-0,03		-53,76		
1.35G+1.05Q				-0,03	0,01				0,01		-74,08		-0,03
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-		-0,01		0,25	-0,08				-0,08		-62,98	-0,01	
1.00G+0.70Q				-0,02							-53,71		-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-				0,17	-0,05				-0,05		-46,31		

K31, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 31(0)	Τέλος: 31(2)	Μέλος: 59	
Διατομή	HEB600			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	31(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	31(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-67,84	-1,61	0,50	36,08	164,19	1,58	0,50	36,08	-334,07	-67,84	-1,61
Q			-23,94	-0,53	0,16	12,65	57,38	0,52	0,16	12,65	-111,55	-23,94	-0,53
1.35G+1.50Q			-127,49	-2,97	0,92	67,69	307,72	2,92	0,92	67,69	-618,33	-127,49	-2,97
ΣΣ: +x			228,08	-17,74	5,52	126,39	-39,24	17,78	-4,37	-41,57	-383,49	-39,24	-14,10
ΣΣ: +x			-387,70	14,00	-4,37	-41,57	425,00	-14,10	5,52	126,39	-396,21	-387,70	-17,74
ΣΣ: +z			252,38	-22,17	6,90	132,99	-57,39	22,23	-5,75	-48,18	-382,61	-57,39	-18,55
ΣΣ: +z			-412,00	18,43	-5,75	-48,18	443,15	-18,55	6,90	132,99	-397,09	-412,00	-22,17
ΣΣ: -x			232,60	-24,11	7,51	127,58	-42,32	24,16	-6,35	-42,76	-382,70	-42,32	-20,48
ΣΣ: -x			-392,22	20,37	-6,35	-42,76	428,08	-20,48	7,51	127,58	-397,01	-392,22	-24,11
ΣΣ: -z			198,91	-22,06	6,87	118,41	-17,09	22,10	-5,71	-33,59	-383,43	-17,09	-18,42
ΣΣ: -z			-358,53	18,32	-5,71	-33,59	402,85	-18,42	6,87	118,41	-396,28	-358,53	-22,06
			-76,12	-4,94	1,53	19,67	50,33	4,88	1,53	19,67	16,65	-76,12	-4,94
			63,43	4,11	-1,27	-16,39	-41,94	-4,06	-1,27	-16,39	-13,87	-41,94	-4,06
1.00G+1.00Q			-91,78	-2,14	0,66	48,73	221,57	2,10	0,66	48,73	-445,63	-91,78	-2,14
1.00G+1.00Q			-91,78	-2,14	0,66	48,73	221,57	2,10	0,66	48,73	-445,63	-91,78	-2,14
1.35G+1.50Q			-127,49	-2,97	0,92	67,69	307,72	2,92	0,92	67,69	-618,33	-127,49	-2,97
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-70,40	0,73	-0,23	52,94	269,97	-0,74	-0,23	52,94	-630,81	-70,40	-0,74
1.00G+1.00Q			-91,78	-2,14	0,66	48,73	221,57	2,10	0,66	48,73	-445,63	-91,78	-2,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-53,72	0,33	-0,10	38,90	196,40	-0,34	-0,10	38,90	-453,95	-53,72	-0,34
1.35G+1.05Q			-116,72	-2,73	0,84	61,99	281,90	2,68	0,84	61,99	-568,13	-116,72	-2,73
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-21,57	3,44	-1,07	37,41	218,99	-3,41	-1,07	37,41	-588,94	-21,57	-3,41
1.00G+0.70Q			-84,60	-1,98	0,61	44,94	204,35	1,95	0,61	44,94	-412,16	-84,60	-1,98
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-21,16	2,13	-0,66	28,55	162,41	-2,12	-0,66	28,55	-426,03	-21,16	-2,12

K32, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 32(0)	Τέλος: 32(2)	Μέλος: 60	
Διατομή	HEB600			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [J]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	32(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	32(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			69,67	-1,40	0,43	-36,25	-163,42	1,35	0,43	-36,25	-336,65	-163,42	-1,40
Q			24,89	-0,49	0,15	-12,82	-57,52	0,48	0,15	-12,82	-112,09	-57,52	-0,49
1.35G+1.50Q			131,38	-2,63	0,80	-68,16	-306,90	2,54	0,80	-68,16	-622,62	-306,90	-2,63
ΣΣ: +x			392,88	-19,08	5,96	41,98	-425,67	19,27	-4,96	-127,30	-387,61	-425,67	-16,10
ΣΣ: +x			-228,65	15,80	-4,96	-127,30	41,29	-16,10	5,96	41,98	-397,79	-228,65	-19,08
ΣΣ: +z			413,71	-15,01	4,69	47,68	-441,52	15,17	-3,69	-133,01	-387,48	-441,52	-12,00
ΣΣ: +z			-249,47	11,73	-3,69	-133,01	57,14	-12,00	4,69	47,68	-397,91	-249,47	-15,01
ΣΣ: -x			390,60	-11,68	3,65	41,40	-424,25	11,80	-2,65	-126,73	-388,17	-424,25	-8,63
ΣΣ: -x			-226,36	8,40	-2,65	-126,73	39,86	-8,63	3,65	41,40	-397,22	-226,36	-11,68
ΣΣ: -z			360,36	-14,54	4,55	33,13	-401,27	14,69	-3,54	-118,45	-388,48	-401,27	-11,52
ΣΣ: -z			-196,12	11,26	-3,54	-118,45	16,89	-11,52	4,55	33,13	-396,91	-196,12	-14,54
			81,35	-3,04	0,96	-21,39	-56,16	3,11	0,96	-21,39	23,89	-56,16	-3,04
			-67,80	2,53	-0,80	17,82	46,80	-2,59	-0,80	17,82	-19,90	-67,80	-2,59
1.00G+1.00Q			94,55	-1,89	0,58	-49,07	-220,94	1,83	0,58	-49,07	-448,75	-220,94	-1,89
1.00G+1.00Q			94,55	-1,89	0,58	-49,07	-220,94	1,83	0,58	-49,07	-448,75	-220,94	-1,89
1.35G+1.50Q			131,38	-2,63	0,80	-68,16	-306,90	2,54	0,80	-68,16	-622,62	-306,90	-2,63
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			70,36	-0,35	0,09	-52,12	-264,78	0,21	0,09	-52,12	-640,54	-264,78	-0,35
1.00G+1.00Q			94,55	-1,89	0,58	-49,07	-220,94	1,83	0,58	-49,07	-448,75	-220,94	-1,89
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			53,88	-0,37	0,10	-38,37	-192,86	0,27	0,10	-38,37	-460,69	-192,86	-0,37
1.35G+1.05Q			120,18	-2,40	0,74	-62,39	-281,01	2,33	0,74	-62,39	-572,18	-281,01	-2,40
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			18,49	1,39	-0,46	-35,66	-210,82	-1,56	-0,46	-35,66	-602,04	-210,82	-1,56
1.00G+0.70Q			87,09	-1,74	0,53	-45,22	-203,68	1,69	0,53	-45,22	-415,12	-203,68	-1,74
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			19,29	0,79	-0,26	-27,40	-156,89	-0,91	-0,26	-27,40	-435,02	-156,89	-0,91

K33, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 33(1)	Τέλος: 33(2)	Μέλος: 62	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [J]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	33(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	33(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				-0,02							-18,75		-0,02
Q											-6,78		
1.35G+1.50Q				-0,02							-35,48		-0,02
ΣΣ: +x			1,44	-0,29	0,09	0,46			-0,08	-0,46	-20,53		
ΣΣ: +x			-1,44	0,26	-0,08	-0,46			0,09	0,46	-23,75	-1,44	-0,29
ΣΣ: +z			2,30	-0,37	0,12	0,74			-0,11	-0,74	-20,09		
ΣΣ: +z			-2,30	0,33	-0,11	-0,74			0,12	0,74	-24,18	-2,30	-0,37
ΣΣ: -x			2,32	-0,39	0,13	0,75			-0,11	-0,75	-19,87		
ΣΣ: -x			-2,32	0,36	-0,11	-0,75			0,13	0,75	-24,41	-2,32	-0,39
ΣΣ: -z			1,17	-0,35	0,11	0,38			-0,10	-0,38	-20,11		
ΣΣ: -z			-1,17	0,32	-0,10	-0,38			0,11	0,38	-24,17	-1,17	-0,35
			-0,02	-0,26	0,08	0,01			0,08	0,01	0,13	-0,02	-0,26
			0,02	0,22	-0,07	-0,01			-0,07	-0,01	-0,11		
1.00G+1.00Q				-0,02							-25,53		-0,02
1.00G+1.00Q				-0,02							-25,53		-0,02
1.35G+1.50Q				-0,02							-35,48		-0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,02	0,18	-0,06	-0,01			-0,06	-0,01	-35,58		
1.00G+1.00Q				-0,02							-25,53		-0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,01	0,12	-0,04				-0,04		-25,60		
1.35G+1.05Q				-0,02							-32,43		-0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,03	0,30	-0,10	-0,01			-0,10	-0,01	-32,59		
1.00G+0.70Q				-0,02							-23,50		-0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,02	0,20	-0,06	-0,01			-0,06	-0,01	-23,60		

K34, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 34(1)	Τέλος: 34(2)	Μέλος: 64			
Διατομή	RHS200X120X8				Υψος = 3,10 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Όχι	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	34(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	34(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				-0,01							-50,44		-0,01
Q											-15,42		
1.35G+1.50Q				-0,01							-91,23		-0,01
ΣΣ:+x			1,62	-0,24	0,08	0,52			-0,07	-0,52	69,41		
ΣΣ:+x			-1,61	0,22	-0,07	-0,52			0,08	0,52	-185,65	-1,61	-0,24
ΣΣ:+z			3,06	-0,31	0,10	0,98			-0,09	-0,99	103,92		
ΣΣ:+z			-3,05	0,29	-0,09	-0,99			0,10	0,98	-220,16	-3,05	-0,31
ΣΣ:-x			2,79	-0,33	0,11	0,90			-0,10	-0,90	121,47		
ΣΣ:-x			-2,78	0,31	-0,10	-0,90			0,11	0,90	-237,70	-2,78	-0,33
ΣΣ:-z			1,30	-0,29	0,09	0,42			-0,09	-0,42	103,53		
ΣΣ:-z			-1,30	0,27	-0,09	-0,42			0,09	0,42	-219,76	-1,30	-0,29
			-0,08	-0,29	0,09	0,03			0,09	0,03	31,44	-0,08	-0,29
			0,07	0,24	-0,08	-0,02			-0,08	-0,02	-26,20		
1.00G+1.00Q				-0,01							-65,87		-0,01
1.00G+1.00Q				-0,01							-65,87		-0,01
1.35G+1.50Q				-0,01							-91,23		-0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,06	0,21	-0,07	-0,02			-0,07	-0,02	-114,82		
1.00G+1.00Q				-0,01							-65,87		-0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,04	0,14	-0,05	-0,01			-0,05	-0,01	-81,59		
1.35G+1.05Q				-0,01							-84,29		-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,11	0,36	-0,12	-0,03			-0,12	-0,03	-123,60		
1.00G+0.70Q				-0,01							-61,24		-0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,07	0,24	-0,08	-0,02			-0,08	-0,02	-87,44		

K35, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 35(0)	Τέλος: 35(2)	Μέλος: 65			
Διατομή	HEB600				Υψος = 6,43 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Όχι	Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Kγ=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	35(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	35(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-76,50	-3,55	1,09	40,22	182,12	3,45	1,09	40,22	-334,84	-76,50	-3,55
Q			-26,46	-0,63	0,19	13,97	63,39	0,61	0,19	13,97	-110,93	-26,46	-0,63
1.35G+1.50Q			-142,97	-5,74	1,76	75,26	340,95	5,57	1,76	75,26	-618,43	-142,97	-5,74
ΣΣ:+x			145,26	-21,40	6,50	110,45	42,09	20,39	-4,13	-16,04	-383,74	42,09	-12,90
ΣΣ:+x			-324,72	13,69	-4,13	-16,04	385,54	-12,90	6,50	110,45	-396,87	-324,72	-21,40
ΣΣ:+z			178,12	-26,51	8,05	119,28	18,15	25,23	-5,68	-24,87	-383,04	18,15	-17,74
ΣΣ:+z			-357,58	18,80	-5,68	-24,87	409,48	-17,74	8,05	119,28	-397,58	-357,58	-26,51
ΣΣ:-x			149,42	-27,82	8,45	111,60	38,85	26,49	-6,08	-17,18	-383,08	38,85	-19,00
ΣΣ:-x			-328,88	20,10	-6,08	-17,18	388,78	-19,00	8,45	111,60	-397,53	-328,88	-27,82
ΣΣ:-z			107,74	-25,27	7,67	100,41	69,10	24,08	-5,31	-6,00	-383,41	69,10	-16,59
ΣΣ:-z			-287,20	17,55	-5,31	-6,00	358,53	-16,59	7,67	100,41	-397,21	-287,20	-25,27
			-68,16	5,42	-1,54	17,15	42,11	-4,49	-1,54	17,15	3,85	-68,16	-4,49
			56,80	-4,52	1,28	-14,29	-35,10	3,74	1,28	-14,29	-3,21	-35,10	-4,52
1.00G+1.00Q			-102,96	-4,18	1,28	54,19	245,51	4,06	1,28	54,19	-445,77	-102,96	-4,18
1.00G+1.00Q			-102,96	-4,18	1,28	54,19	245,51	4,06	1,28	54,19	-445,77	-102,96	-4,18
1.35G+1.50Q			-142,97	-5,74	1,76	75,26	340,95	5,57	1,76	75,26	-618,43	-142,97	-5,74
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-91,85	-9,81	2,91	62,40	309,36	8,93	2,91	62,40	-621,32	-91,85	-9,81
1.00G+1.00Q			-102,96	-4,18	1,28	54,19	245,51	4,06	1,28	54,19	-445,77	-102,96	-4,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-68,88	-6,89	2,05	45,62	224,45	6,30	2,05	45,62	-447,70	-68,88	-6,89
1.35G+1.05Q			-131,06	-5,46	1,67	68,97	312,42	5,29	1,67	68,97	-568,51	-131,06	-5,46
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-45,86	-12,24	3,60	47,53	259,78	10,90	3,60	47,53	-573,33	-45,86	-12,24
1.00G+0.70Q			-95,02	-3,99	1,22	50,00	226,49	3,87	1,22	50,00	-412,49	-95,02	-3,99
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-38,23	-8,51	2,51	35,71	191,40	7,61	2,51	35,71	-415,70	-38,23	-8,51

K36, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 36(0)	Τέλος: 36(2)	Μέλος: 66	
Διατομή	HEB600			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	36(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	36(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			78,74	-3,43	1,04	-40,93	-184,48	3,29	1,04	-40,93	-333,81	-184,48	-3,43
Q			27,40	-0,64	0,19	-14,26	-64,28	0,61	0,19	-14,26	-110,80	-64,28	-0,64
1.35G+1.50Q			147,40	-5,59	1,70	-76,65	-345,46	5,35	1,70	-76,65	-616,84	-345,46	-5,59
ΣΣ: +x			329,07	-23,47	7,08	15,46	-388,45	22,07	-4,80	-111,59	-385,78	-388,45	-14,91
ΣΣ: +x			-144,21	15,98	-4,80	-111,59	-44,78	-14,91	7,08	15,46	-392,65	-144,21	-23,47
ΣΣ: +z			359,18	-19,66	5,93	23,59	-410,61	18,48	-3,65	-119,72	-385,59	-410,61	-11,31
ΣΣ: +z			-174,32	12,18	-3,65	-119,72	-22,62	-11,31	5,93	23,59	-392,84	-174,32	-19,66
ΣΣ: -x			327,57	-15,50	4,68	15,12	-387,74	14,58	-2,40	-111,24	-386,15	-387,74	-7,42
ΣΣ: -x			-142,71	8,02	-2,40	-111,24	-45,48	-7,42	4,68	15,12	-392,28	-142,71	-15,50
ΣΣ: -z			288,60	-18,21	5,50	4,61	-359,13	17,14	-3,22	-100,73	-386,68	-359,13	-9,98
ΣΣ: -z			-103,73	10,73	-3,22	-100,73	-74,09	-9,98	5,50	4,61	-391,75	-103,73	-18,21
			64,65	8,09	-2,33	-16,05	-38,55	-6,86	-2,33	-16,05	-1,29	-38,55	-6,86
			-53,88	-6,74	1,94	13,37	32,12	5,72	1,94	13,37	1,07	-53,88	-6,74
1.00G+1.00Q			106,14	-4,07	1,24	-55,19	-248,75	3,89	1,24	-55,19	-444,60	-248,75	-4,07
1.00G+1.00Q			106,14	-4,07	1,24	-55,19	-248,75	3,89	1,24	-55,19	-444,60	-248,75	-4,07
1.35G+1.50Q			147,40	-5,59	1,70	-76,65	-345,46	5,35	1,70	-76,65	-616,84	-345,46	-5,59
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			98,91	-11,65	3,44	-64,61	-316,55	10,49	3,44	-64,61	-615,87	-316,55	-11,65
1.00G+1.00Q			106,14	-4,07	1,24	-55,19	-248,75	3,89	1,24	-55,19	-444,60	-248,75	-4,07
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			73,81	-8,11	2,40	-47,17	-229,48	7,32	2,40	-47,17	-443,96	-229,48	-8,11
1.35G+1.05Q			135,07	-5,30	1,61	-70,23	-316,54	5,07	1,61	-70,23	-566,98	-316,54	-5,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			54,25	-15,41	4,52	-50,17	-268,35	13,65	4,52	-50,17	-565,37	-268,35	-15,41
1.00G+0.70Q			97,92	-3,88	1,18	-50,92	-229,47	3,71	1,18	-50,92	-411,37	-229,47	-3,88
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			44,04	-10,62	3,12	-37,54	-197,35	9,43	3,12	-37,54	-410,29	-197,35	-10,62

K37, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 37(1)	Τέλος: 37(2)	Μέλος: 68	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	37(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	37(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-19,10		
Q				0,01							-6,88		
1.35G+1.50Q				0,01							-36,10		
ΣΣ: +x			2,40	-0,23	0,08	0,78			-0,08	-0,78	-22,11		
ΣΣ: +x			-2,41	0,24	-0,08	-0,78			0,08	0,78	-22,96	-2,41	-0,23
ΣΣ: +z			5,03	-0,31	0,10	1,63			-0,10	-1,62	-22,08		
ΣΣ: +z			-5,04	0,32	-0,10	-1,62			0,10	1,63	-23,00	-5,04	-0,31
ΣΣ: -x			4,20	-0,33	0,11	1,36			-0,11	-1,35	-21,99		
ΣΣ: -x			-4,20	0,34	-0,11	-1,35			0,11	1,36	-23,08	-4,20	-0,33
ΣΣ: -z			1,88	-0,29	0,09	0,61			-0,09	-0,61	-21,99		
ΣΣ: -z			-1,89	0,29	-0,09	-0,61			0,09	0,61	-23,08	-1,89	-0,29
			0,22	-0,31	0,10	-0,07			0,10	-0,07	-0,12		-0,31
			-0,19	0,25	-0,08	0,06			-0,08	0,06	0,10	-0,19	
1.00G+1.00Q				0,01							-25,97		
1.00G+1.00Q				0,01							-25,97		
1.35G+1.50Q				0,01							-36,10		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,17	0,24	-0,08	0,06			-0,08	0,06	-36,01	-0,17	
1.00G+1.00Q				0,01							-25,97		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,11	0,16	-0,05	0,04			-0,05	0,04	-25,92	-0,11	
1.35G+1.05Q				0,01							-33,00		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,28	0,39	-0,13	0,09			-0,13	0,09	-32,86	-0,28	
1.00G+0.70Q				0,01							-23,91		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,19	0,26	-0,08	0,06			-0,08	0,06	-23,82	-0,19	

K38, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 38(1)	Τέλος: 38(2)	Μέλος: 70		Υψος = 3,10 [m]	
Διατομή	RHS200X120X8					
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00					
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	Αρχή: Όχι	Αρχή: Y + Z

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	38(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	38(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,02	0,01		0,01				0,01	-51,84	-0,02	
Q				0,01							-19,68		
1.35G+1.50Q			-0,02	0,03		0,01				0,01	-99,50	-0,02	
ΣΣ:+x			0,31	-0,18	0,06	0,11			-0,07	-0,10	57,10		
ΣΣ:+x			-0,35	0,21	-0,07	-0,10			0,06	0,11	-180,52	-0,35	-0,18
ΣΣ:+z			0,37	-0,26	0,08	0,13			-0,09	-0,12	92,77		
ΣΣ:+z			-0,40	0,28	-0,09	-0,12			0,08	0,13	-216,19	-0,40	-0,26
ΣΣ:-x			0,32	-0,26	0,08	0,12			-0,09	-0,10	106,50		
ΣΣ:-x			-0,36	0,29	-0,09	-0,10			0,08	0,12	-229,92	-0,36	-0,26
ΣΣ:-z			0,27	-0,22	0,07	0,10			-0,08	-0,09	86,84		
ΣΣ:-z			-0,30	0,24	-0,08	-0,09			0,07	0,10	-210,26	-0,30	-0,22
			1,60	-0,70	0,23	-0,52			0,23	-0,52	25,80		-0,70
			-1,33	0,58	-0,19	0,43			-0,19	0,43	-21,50	-1,33	
1.00G+1.00Q			-0,02	0,02		0,01				0,01	-71,52	-0,02	
1.00G+1.00Q			-0,02	0,02		0,01				0,01	-71,52	-0,02	
1.35G+1.50Q			-0,02	0,03		0,01				0,01	-99,50	-0,02	
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-1,22	0,55	-0,18	0,39			-0,18	0,39	-118,85	-1,22	
1.00G+1.00Q			-0,02	0,02		0,01				0,01	-71,52	-0,02	
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,82	0,37	-0,12	0,26			-0,12	0,26	-84,42	-0,82	
1.35G+1.05Q			-0,02	0,02		0,01				0,01	-90,65	-0,02	
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-2,02	0,90	-0,29	0,65			-0,29	0,65	-122,89	-2,02	
1.00G+0.70Q			-0,02	0,01		0,01				0,01	-65,62	-0,02	
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-1,35	0,60	-0,19	0,44			-0,19	0,44	-87,11	-1,35	

K39, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 39(1)	Τέλος: 39(2)	Μέλος: 72			
Διατομή	RHS200X120X8				Υψος = 3,10 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				Αρχή: Όχι	Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	39(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	39(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,01	-0,30	0,10				0,10		-55,11		-0,30
Q				0,02							-20,09		
1.35G+1.50Q			0,02	-0,38	0,12	-0,01			0,12	-0,01	-104,53		-0,38
ΣΣ:+x			0,56	-1,07	0,35	0,17			-0,16	-0,18	25,27		
ΣΣ:+x			-0,53	0,48	-0,16	-0,18			0,35	0,17	-155,64	-0,53	-1,07
ΣΣ:+z			0,63	-0,89	0,29	0,19			-0,10	-0,20	5,94		
ΣΣ:+z			-0,60	0,30	-0,10	-0,20			0,29	0,19	-136,31	-0,60	-0,89
ΣΣ:-x			0,45	-0,83	0,27	0,14			-0,08	-0,14	-10,23		
ΣΣ:-x			-0,42	0,24	-0,08	-0,14			0,27	0,14	-120,15	-0,42	-0,83
ΣΣ:-z			0,37	-0,96	0,31	0,11			-0,12	-0,12	0,75		
ΣΣ:-z			-0,34	0,38	-0,12	-0,12			0,31	0,11	-131,12	-0,34	-0,96
			-1,63	-1,15	0,37	0,53			0,37	0,53	-0,79	-1,63	-1,15
			1,36	0,96	-0,31	-0,44			-0,31	-0,44	0,66		
1.00G+1.00Q			0,01	-0,28	0,09				0,09		-75,20		-0,28
1.00G+1.00Q			0,01	-0,28	0,09				0,09		-75,20		-0,28
1.35G+1.50Q			0,02	-0,38	0,12	-0,01			0,12	-0,01	-104,53		-0,38
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			1,24	0,48	-0,15	-0,40			-0,15	-0,40	-103,93		
1.00G+1.00Q			0,01	-0,28	0,09				0,09		-75,20		-0,28
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,83	0,29	-0,09	-0,27			-0,09	-0,27	-74,80		
1.35G+1.05Q			0,02	-0,39	0,13	-0,01			0,13	-0,01	-95,49		-0,39
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			2,05	1,05	-0,34	-0,66			-0,34	-0,66	-94,50		
1.00G+0.70Q			0,01	-0,29	0,09				0,09		-69,17		-0,29

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	39(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	39(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			1,37	0,67	-0,22	-0,44			-0,22	-0,44	-68,51		

K40, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 40(0)	Τέλος: 40(2)	Μέλος: 73	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	40(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	40(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-15,70		
Q											-5,80		
1.35G+1.50Q											-29,90		
ΣΣ:+x											-17,04		
ΣΣ:+x											-20,17		
ΣΣ:+z											-16,57		
ΣΣ:+z											-20,64		
ΣΣ:-x											-16,38		
ΣΣ:-x											-20,83		
ΣΣ:-z											-16,64		
ΣΣ:-z											-20,57		
											0,29		
											-0,24		
1.00G+1.00Q											-21,51		
1.00G+1.00Q											-21,51		
1.35G+1.50Q											-29,90		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-30,12		
1.00G+1.00Q											-21,51		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-21,65		
1.35G+1.05Q											-27,29		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-27,66		
1.00G+0.70Q											-19,77		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-20,01		

K41, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 41(0)	Τέλος: 41(2)	Μέλος: 74	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	41(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	41(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-15,13		
Q											-5,56		
1.35G+1.50Q											-28,77		
ΣΣ:+x											-17,05		
ΣΣ:+x											-18,77		
ΣΣ:+z											-17,24		
ΣΣ:+z											-18,58		
ΣΣ:-x											-17,39		
ΣΣ:-x											-18,43		
ΣΣ:-z											-17,29		
ΣΣ:-z											-18,53		
											0,14		
											-0,12		
1.00G+1.00Q											-20,69		
1.00G+1.00Q											-20,69		
1.35G+1.50Q											-28,77		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-28,87		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	41(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	41(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q											-20,69		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-20,76		
1.35G+1.05Q											-26,26		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-26,44		
1.00G+0.70Q											-19,02		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-19,14		

K42, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 42(0)	Τέλος: 42(2)	Μέλος: 75	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	42(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	42(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-106,36		
Q											-35,28		
1.35G+1.50Q											-196,51		
ΣΣ:+x											-123,61		
ΣΣ:+x											-124,40		
ΣΣ:+z											-123,45		
ΣΣ:+z											-124,56		
ΣΣ:-x											-123,39		
ΣΣ:-x											-124,62		
ΣΣ:-z											-123,48		
ΣΣ:-z											-124,53		
											-0,44		
											0,37		
1.00G+1.00Q											-141,64		
1.00G+1.00Q											-141,64		
1.35G+1.50Q											-196,51		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-196,18		
1.00G+1.00Q											-141,64		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-141,42		
1.35G+1.05Q											-180,64		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-180,08		
1.00G+0.70Q											-131,06		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-130,69		

K43, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 43(0)	Τέλος: 43(2)	Μέλος: 76	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	43(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	43(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-112,10		
Q											-37,57		
1.35G+1.50Q											-207,70		
ΣΣ:+x											-130,62		
ΣΣ:+x											-131,15		
ΣΣ:+z											-130,67		
ΣΣ:+z											-131,11		
ΣΣ:-x											-130,72		
ΣΣ:-x											-131,05		
ΣΣ:-z											-130,72		
ΣΣ:-z											-131,06		
											-0,33		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	43(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	43(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.00G+1.00Q											0,27		
1.00G+1.00Q											-149,67		
1.35G+1.50Q											-149,67		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-207,70		
1.00G+1.00Q											-207,45		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-149,67		
1.35G+1.05Q											-149,51		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-190,79		
1.00G+0.70Q											-190,38		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-138,40		
											-138,13		

K44, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 44(0)	Τέλος: 44(2)	Μέλος: 77	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	44(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	44(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-108,63		
Q											-33,71		
1.35G+1.50Q											-197,21		
ΣΣ:+x											-124,98		
ΣΣ:+x											-125,98		
ΣΣ:+z											-124,88		
ΣΣ:+z											-126,08		
ΣΣ:-x											-124,96		
ΣΣ:-x											-126,00		
ΣΣ:-z											-125,06		
ΣΣ:-z											-125,91		
1.00G+1.00Q											-142,34		
1.00G+1.00Q											-142,34		
1.35G+1.50Q											-197,21		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-197,21		
1.00G+1.00Q											-142,34		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-142,34		
1.35G+1.05Q											-182,04		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-182,04		
1.00G+0.70Q											-132,22		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-132,22		

K45, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 45(0)	Τέλος: 45(2)	Μέλος: 78	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	45(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	45(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-43,21		
Q											-13,94		
1.35G+1.50Q											-79,25		
ΣΣ:+x											-49,43		
ΣΣ:+x											-50,94		
ΣΣ:+z											-49,74		
ΣΣ:+z											-50,63		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	45(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	45(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ:-x											-49,68		
ΣΣ:-x											-50,69		
ΣΣ:-z											-49,75		
ΣΣ:-z											-50,62		
											-1,07		
											0,89		
1.00G+1.00Q											-57,15		
1.00G+1.00Q											-57,15		
1.35G+1.50Q											-79,25		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-78,45		
1.00G+1.00Q											-57,15		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-56,62		
1.35G+1.05Q											-72,98		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-71,64		
1.00G+0.70Q											-52,97		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-52,08		

K46, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 46(0)	Τέλος: 46(2)	Μέλος: 79	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	46(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	46(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-41,25		
Q											-13,15		
1.35G+1.50Q											-75,40		
ΣΣ:+x											-47,32		
ΣΣ:+x											-48,33		
ΣΣ:+z											-46,89		
ΣΣ:+z											-48,75		
ΣΣ:-x											-46,60		
ΣΣ:-x											-49,05		
ΣΣ:-z											-46,92		
ΣΣ:-z											-48,73		
											-0,87		
											0,72		
1.00G+1.00Q											-54,39		
1.00G+1.00Q											-54,39		
1.35G+1.50Q											-75,40		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-74,76		
1.00G+1.00Q											-54,39		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-53,96		
1.35G+1.05Q											-69,49		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-68,41		
1.00G+0.70Q											-50,45		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-49,73		

K47, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 47(0)	Τέλος: 47(2)	Μέλος: 80	
Διατομή	CHS193.7X8			Υψος = 6,43 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	47(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	47(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-111,79		
Q											-35,00		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	47(0) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	47(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
1.35G+1.50Q											-203,42		
ΣΣ:+x											-128,69		
ΣΣ:+x											-129,90		
ΣΣ:+z											-128,70		
ΣΣ:+z											-129,89		
ΣΣ:-x											-128,81		
ΣΣ:-x											-129,78		
ΣΣ:-z											-128,86		
ΣΣ:-z											-129,73		
											-0,04		
											0,04		
1.00G+1.00Q											-146,79		
1.00G+1.00Q											-146,79		
1.35G+1.50Q											-203,42		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-203,39		
1.00G+1.00Q											-146,79		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-146,77		
1.35G+1.05Q											-187,67		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-187,62		
1.00G+0.70Q											-136,29		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-136,26		

K48, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 48(1)	Τέλος: 48(2)	Μέλος: 83	
Διατομή	Ορθογωνική: 268/34 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

Α/Α Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	48(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	48(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη Τ [kNm]
G	-115,56	4,15	-1,49	43,21	81,04	-2,62	-1,49	43,21	-161,34	0,04
Q	-12,13	3,14	-1,10	4,21	7,02	-1,86	-1,10	4,21	-30,39	0,04
1.35G+1.50Q	-174,21	10,32	-3,66	64,65	119,94	-6,33	-3,66	64,65	-263,39	0,12
ΣΣ:+x	1067,09	17,02	2,43	499,76	964,40	5,59	2,43	499,76	49,38	1,96
ΣΣ:+x	-1310,47	-5,59	-6,50	-409,06	-795,08	-12,68	-6,50	-409,06	-402,64	1,96
ΣΣ:+z	927,49	21,37	4,07	447,27	865,62	8,65	4,07	447,27	85,76	1,95
ΣΣ:+z	-1170,87	-9,94	-8,14	-356,57	-696,31	-15,74	-8,14	-356,57	-439,01	1,95
ΣΣ:-x	1081,14	24,56	5,32	506,12	980,16	11,18	5,32	506,12	129,78	2,30
ΣΣ:-x	-1324,52	-13,13	-9,40	-415,42	-810,85	-18,28	-9,40	-415,42	-483,04	2,30
ΣΣ:-z	1237,47	22,48	4,54	564,90	1090,80	9,73	4,54	564,90	117,62	2,39
ΣΣ:-z	-1480,85	-11,05	-8,61	-474,20	-921,49	-16,82	-8,61	-474,20	-470,87	2,39
	677,29	-13,19	6,38	-179,11	-137,64	15,83	6,38	-179,11	-142,21	-1,49
	-564,41	10,99	-5,31	149,26	114,70	-13,19	-5,31	149,26	118,51	1,24
1.00G+1.00Q	-127,69	7,29	-2,59	47,42	88,07	-4,48	-2,59	47,42	-191,73	0,08
1.00G+1.00Q	-127,69	7,29	-2,59	47,42	88,07	-4,48	-2,59	47,42	-191,73	0,08
1.35G+1.50Q	-174,21	10,32	-3,66	64,65	119,94	-6,33	-3,66	64,65	-263,39	0,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-682,17	20,21	-8,44	198,98	223,18	-18,20	-8,44	198,98	-156,74	1,23
1.00G+1.00Q	-127,69	7,29	-2,59	47,42	88,07	-4,48	-2,59	47,42	-191,73	0,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-466,34	13,89	-5,78	136,97	156,89	-12,40	-5,78	136,97	-120,62	0,83
1.35G+1.05Q	-168,75	8,90	-3,16	62,75	116,78	-5,49	-3,16	62,75	-249,72	0,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-1015,36	25,39	-11,14	286,64	288,84	-25,28	-11,14	286,64	-71,96	1,96
1.00G+0.70Q	-124,05	6,35	-2,26	46,16	85,96	-3,93	-2,26	46,16	-182,61	0,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-688,46	17,34	-7,57	195,41	200,66	-17,12	-7,57	195,41	-64,11	1,31

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 48(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10	26Φ8		0,40	0,650%	Πόδας στύλου

K49, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 49(1)	Τέλος: 49(2)	Μέλος: 86	
Διατομή	Ορθογωνική: 268/34 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]

Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	49(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	49(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	106,58	3,11	-0,99	-42,97	-88,95	-1,42	-0,99	-42,97	-140,53	0,10
Q	7,71	2,53	-0,81	-3,79	-9,51	-1,17	-0,81	-3,79	-27,14	0,03
1.35G+1.50Q	155,45	8,00	-2,56	-63,69	-134,34	-3,66	-2,56	-63,69	-230,43	0,17
ΣΣ:+x	1668,52	13,53	3,47	586,49	1222,18	11,24	3,47	586,49	107,97	1,70
ΣΣ:+x	-1447,36	-4,78	-6,27	-676,34	-1409,83	-15,23	-6,27	-676,34	-416,28	1,70
ΣΣ:+z	1461,26	10,59	1,87	503,78	1053,50	6,91	1,87	503,78	29,01	1,50
ΣΣ:+z	-1240,10	-1,84	-4,67	-593,62	-1241,15	-10,90	-4,67	-593,62	-337,32	1,50
ΣΣ:-x	1646,46	9,32	1,04	579,52	1213,14	4,58	1,04	579,52	-16,75	1,75
ΣΣ:-x	-1425,30	-0,57	-3,84	-669,37	-1400,78	-8,57	-3,84	-669,37	-291,55	1,75
ΣΣ:-z	1867,39	11,23	2,10	667,93	1394,20	7,48	2,10	667,93	38,11	1,94
ΣΣ:-z	-1646,23	-2,48	-4,90	-757,77	-1581,84	-11,47	-4,90	-757,77	-346,41	1,94
	-519,15	-11,33	5,20	175,00	277,09	12,34	5,20	175,00	-342,50	-0,18
	432,62	9,44	-4,34	-145,83	-230,91	-10,28	-4,34	-145,83	285,42	0,15
1.00G+1.00Q	114,29	5,64	-1,81	-46,76	-98,46	-2,58	-1,81	-46,76	-167,67	0,12
1.00G+1.00Q	114,29	5,64	-1,81	-46,76	-98,46	-2,58	-1,81	-46,76	-167,67	0,12
1.35G+1.50Q	155,45	8,00	-2,56	-63,69	-134,34	-3,66	-2,56	-63,69	-230,43	0,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	544,81	16,50	-6,47	-194,94	-342,16	-12,92	-6,47	-194,94	26,44	0,30
1.00G+1.00Q	114,29	5,64	-1,81	-46,76	-98,46	-2,58	-1,81	-46,76	-167,67	0,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	373,86	11,31	-4,41	-134,26	-237,00	-8,75	-4,41	-134,26	3,58	0,21
1.35G+1.05Q	151,98	6,86	-2,20	-61,99	-130,06	-3,14	-2,20	-61,99	-218,22	0,16
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	800,91	21,03	-8,70	-280,73	-476,43	-18,56	-8,70	-280,73	209,91	0,38
1.00G+0.70Q	111,98	4,88	-1,56	-45,62	-95,60	-2,23	-1,56	-45,62	-159,53	0,12
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	544,60	14,33	-5,90	-191,45	-326,51	-12,52	-5,90	-191,45	125,88	0,26

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 49(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ16	Ορ.#Φ8/9 - Κατ.#Φ10/15 , L = 65 - 5τμ.ΣΦ8/10	26Φ8		0,54	0,650%	Πόδας στύλου

K52, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 52(1)	Τέλος: 52(2)	Μέλος: 89
Διατομή	Ορθογωνική: 34/136 /d'=5,5		Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	52(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	52(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	25,99	0,72	-0,30	-11,51	-26,36	-0,65	-0,30	-11,51	-108,64	0,02
Q	13,86	-0,04	0,02	-6,15	-14,11	0,04	0,02	-6,15	-16,68	0,02
1.35G+1.50Q	55,88	0,92	-0,38	-24,76	-56,75	-0,82	-0,38	-24,76	-171,68	0,05
ΣΣ:+x	231,92	12,26	4,28	70,45	158,86	8,63	4,28	70,45	154,92	0,91
ΣΣ:+x	-166,16	-10,86	-4,87	-99,57	-225,61	-9,90	-4,87	-99,57	-388,89	0,91
ΣΣ:+z	244,40	11,16	3,88	70,84	149,01	7,93	3,88	70,84	122,66	0,91
ΣΣ:+z	-178,64	-9,76	-4,47	-99,97	-215,76	-9,19	-4,47	-99,97	-356,64	0,91
ΣΣ:-x	282,44	12,60	4,45	86,44	182,14	9,10	4,45	86,44	158,42	1,07
ΣΣ:-x	-216,69	-11,20	-5,04	-115,56	-248,88	-10,36	-5,04	-115,56	-392,40	1,07
ΣΣ:-z	283,31	14,03	4,99	89,70	196,21	10,11	4,99	89,70	193,95	1,11
ΣΣ:-z	-217,55	-12,62	-5,58	-118,83	-262,96	-11,38	-5,58	-118,83	-427,92	1,11
	-102,74	-7,61	2,11	59,78	169,28	2,00	2,11	59,78	71,61	-0,69
	85,62	6,34	-1,76	-49,82	-141,06	-1,67	-1,76	-49,82	-59,68	0,58
1.00G+1.00Q	39,85	0,68	-0,28	-17,65	-40,47	-0,61	-0,28	-17,65	-125,31	0,04
1.00G+1.00Q	39,85	0,68	-0,28	-17,65	-40,47	-0,61	-0,28	-17,65	-125,31	0,04
1.35G+1.50Q	55,88	0,92	-0,38	-24,76	-56,75	-0,82	-0,38	-24,76	-171,68	0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	132,94	6,62	-1,97	-69,59	-183,71	-2,32	-1,97	-69,59	-225,39	0,57
1.00G+1.00Q	39,85	0,68	-0,28	-17,65	-40,47	-0,61	-0,28	-17,65	-125,31	0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	91,22	4,49	-1,34	-47,55	-125,11	-1,61	-1,34	-47,55	-161,12	0,38
1.35G+1.05Q	49,65	0,93	-0,39	-21,99	-50,40	-0,84	-0,39	-21,99	-164,17	0,04
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	178,07	10,45	-3,03	-96,72	-262,00	-3,34	-3,03	-96,72	-253,69	0,91
1.00G+0.70Q	35,70	0,69	-0,29	-15,81	-36,24	-0,62	-0,29	-15,81	-120,31	0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	121,31	7,04	-2,05	-65,63	-177,30	-2,29	-2,05	-65,63	-179,99	0,61

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 52(2)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	λ = Ed/Rd [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ16 + 9Φ14	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	7Φ8		0,26	0,942%	Κεφαλή στύλου

Κ53, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 53(1)	Τέλος: 53(2)	Μέλος: 92	
Διατομή	Γάμα 2: 34/64/34/168 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [']	Αρχή My [kNm]	53(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	53(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-18,82	1,22	-0,57	17,41	60,38	-1,35	-0,57	17,41	-237,11	0,25
Q	-7,79	0,02	0,02	5,36	16,58	0,10	0,02	5,36	-38,29	-0,04
1.35G+1.50Q	-37,10	1,68	-0,73	31,54	106,39	-1,67	-0,73	31,54	-377,53	0,29
ΣΣ:+x	353,03	62,85	25,55	169,19	383,98	55,84	25,55	169,19	349,22	5,91
ΣΣ:+x	-398,91	-60,41	-26,65	-128,86	-246,37	-58,40	-26,65	-128,86	-861,26	5,91
ΣΣ:+z	467,53	59,34	24,29	213,52	466,21	53,63	24,29	213,52	292,71	6,33
ΣΣ:+z	-513,41	-56,91	-25,39	-173,20	-328,60	-56,18	-25,39	-173,20	-804,75	6,33
ΣΣ:-x	558,62	65,60	27,04	250,95	545,54	59,88	27,04	250,95	350,45	7,33
ΣΣ:-x	-604,50	-63,17	-28,13	-210,62	-407,93	-62,43	-28,13	-210,62	-862,49	7,33
ΣΣ:-z	511,37	71,30	29,30	232,52	511,93	64,47	29,30	232,52	419,25	7,39
ΣΣ:-z	-557,25	-68,87	-30,40	-192,19	-374,32	-67,03	-30,40	-192,19	-931,29	7,39
	-334,90	-20,33	8,64	107,61	154,74	18,98	8,64	107,61	273,28	-2,23
	279,09	16,94	-7,20	-89,68	-128,95	-15,82	-7,20	-89,68	-227,73	1,86
1.00G+1.00Q	-26,61	1,24	-0,55	22,76	76,96	-1,25	-0,55	22,76	-275,40	0,22
1.00G+1.00Q	-26,61	1,24	-0,55	22,76	76,96	-1,25	-0,55	22,76	-275,40	0,22
1.35G+1.50Q	-37,10	1,68	-0,73	31,54	106,39	-1,67	-0,73	31,54	-377,53	0,29
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	214,08	16,92	-7,21	-49,17	-9,67	-15,91	-7,21	-49,17	-582,49	1,96
1.00G+1.00Q	-26,61	1,24	-0,55	22,76	76,96	-1,25	-0,55	22,76	-275,40	0,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	140,84	11,40	-4,87	-31,04	-0,41	-10,74	-4,87	-31,04	-412,04	1,33
1.35G+1.05Q	-33,59	1,67	-0,74	29,13	98,93	-1,71	-0,74	29,13	-360,30	0,30
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	385,04	27,08	-11,54	-105,39	-94,50	-25,44	-11,54	-105,39	-701,90	3,09
1.00G+0.70Q	-24,28	1,23	-0,55	21,16	71,99	-1,28	-0,55	21,16	-263,91	0,23
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	254,81	18,17	-7,75	-68,52	-56,96	-17,10	-7,75	-68,52	-491,65	2,08

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 53(2)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	λ = Ed/Rd [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	13Φ8		0,32	0,903%	Πόδας στύλου

Κ54, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 54(1)	Τέλος: 54(2)	Μέλος: 95	
Διατομή	Γάμα 3: 34/147/34/64 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,58		συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [']	Αρχή My [kNm]	54(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	54(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-31,68	-10,73	4,13	12,30	24,30	8,05	4,13	12,30	-125,69	-0,21
Q	-9,86	-0,95	0,45	4,21	9,28	1,11	0,45	4,21	-29,68	-0,01
1.35G+1.50Q	-57,56	-15,90	6,25	22,92	46,73	12,53	6,25	22,92	-214,19	-0,30
ΣΣ:+x	130,69	53,60	30,77	86,95	192,14	64,14	30,77	86,95	254,52	-2,52
ΣΣ:+x	-203,61	-75,97	-22,08	-58,27	-134,55	-46,95	-22,08	-58,27	-535,56	-2,52
ΣΣ:+z	182,16	46,06	27,62	107,56	234,40	57,48	27,62	107,56	230,43	-2,74
ΣΣ:+z	-255,08	-68,43	-18,93	-78,87	-176,80	-40,29	-18,93	-78,87	-511,47	-2,74
ΣΣ:-x	212,21	52,57	30,35	119,61	259,22	63,45	30,35	119,61	296,01	-3,28
ΣΣ:-x	-285,13	-74,93	-21,66	-90,92	-201,62	-46,27	-21,66	-90,92	-577,05	-3,28
ΣΣ:-z	186,68	60,82	33,73	109,66	239,51	70,48	33,73	109,66	323,16	-3,26
ΣΣ:-z	-259,61	-83,19	-25,04	-80,98	-181,91	-53,30	-25,04	-80,98	-604,20	-3,26
	268,62	5,76	-2,41	-113,15	-246,19	-5,23	-2,41	-113,15	218,19	-1,52

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	54(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	54(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+1.00Q	-223,85	-4,80	2,01	94,29	205,16	4,36	2,01	94,29	-181,83	1,27
1.00G+1.00Q	-41,54	-11,67	4,58	16,51	33,58	9,16	4,58	16,51	-155,37	-0,22
1.35G+1.50Q	-41,54	-11,67	4,58	16,51	33,58	9,16	4,58	16,51	-155,37	-0,22
1.35G+1.50Q	-57,56	-15,90	6,25	22,92	46,73	12,53	6,25	22,92	-214,19	-0,30
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-259,02	-20,22	8,06	107,78	231,37	16,46	8,06	107,78	-377,84	0,84
1.00G+1.00Q	-41,54	-11,67	4,58	16,51	33,58	9,16	4,58	16,51	-155,37	-0,22
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-175,85	-14,55	5,79	73,08	156,68	11,78	5,79	73,08	-264,46	0,54
1.35G+1.05Q	-53,12	-15,48	6,05	21,03	42,55	12,03	6,05	21,03	-200,84	-0,29
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-388,90	-22,67	9,06	162,46	350,29	18,57	9,06	162,46	-473,58	1,61
1.00G+0.70Q	-38,58	-11,39	4,44	15,25	30,80	8,83	4,44	15,25	-146,46	-0,22
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-262,43	-16,19	6,46	109,54	235,96	13,19	6,46	109,54	-328,29	1,05

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 54(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
24Φ18	ΣΦ8/10			0,26	1,015%	Κεφαλή στύλου

K55, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 55(1)	Τέλος: 55(2)	Μέλος: 98	
Διατομή	Γάμα 2: 34/64/34/147 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	55(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	55(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	22,63	-10,33	4,10	-8,50	-16,05	8,30	4,10	-8,50	-107,54	0,09
Q	6,43	-1,20	0,55	-2,70	-5,88	1,32	0,55	-2,70	-25,39	0,03
1.35G+1.50Q	40,19	-15,75	6,36	-15,53	-30,49	13,19	6,36	-15,53	-183,27	0,17
ΣΣ:+x	251,23	24,51	21,50	86,37	193,40	51,66	21,50	86,37	224,56	1,62
ΣΣ:+x	-199,71	-46,34	-12,77	-106,01	-231,21	-33,76	-12,77	-106,01	-465,22	1,62
ΣΣ:+z	203,37	21,10	19,74	67,37	154,74	47,07	19,74	67,37	159,18	1,43
ΣΣ:+z	-151,85	-42,93	-11,01	-87,00	-192,55	-29,18	-11,01	-87,00	-399,83	1,43
ΣΣ:-x	185,31	24,18	21,31	60,70	142,50	51,21	21,31	60,70	174,51	1,68
ΣΣ:-x	-133,78	-46,01	-12,58	-80,33	-180,31	-33,31	-12,58	-80,33	-415,16	1,68
ΣΣ:-z	226,42	28,52	23,46	77,75	178,91	56,62	23,46	77,75	223,08	1,86
ΣΣ:-z	-174,90	-50,35	-14,73	-97,38	-216,73	-38,73	-14,73	-97,38	-463,74	1,86
	-198,96	-1,92	-1,12	85,72	191,07	-7,03	-1,12	85,72	174,93	-0,17
	165,80	1,60	0,94	-71,43	-159,22	5,85	0,94	-71,43	-145,77	0,14
1.00G+1.00Q	29,06	-11,53	4,65	-11,21	-21,93	9,62	4,65	-11,21	-132,93	0,12
1.00G+1.00Q	29,06	-11,53	4,65	-11,21	-21,93	9,62	4,65	-11,21	-132,93	0,12
1.35G+1.50Q	40,19	-15,75	6,36	-15,53	-30,49	13,19	6,36	-15,53	-183,27	0,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	189,41	-14,31	7,20	-79,82	-173,79	18,46	7,20	-79,82	-314,47	0,30
1.00G+1.00Q	29,06	-11,53	4,65	-11,21	-21,93	9,62	4,65	-11,21	-132,93	0,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	128,54	-10,57	5,21	-54,07	-117,47	13,14	5,21	-54,07	-220,40	0,21
1.35G+1.05Q	37,30	-15,21	6,11	-14,32	-27,84	12,60	6,11	-14,32	-171,84	0,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	286,00	-12,81	7,51	-121,47	-266,68	21,38	7,51	-121,47	-390,50	0,37
1.00G+0.70Q	27,13	-11,17	4,48	-10,40	-20,17	9,23	4,48	-10,40	-125,32	0,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	192,93	-9,58	5,42	-81,83	-179,39	15,08	5,42	-81,83	-271,09	0,26

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 55(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	9Φ8		0,19	0,984%	Κεφαλή στύλου

K56, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 56(1)	Τέλος: 56(2)	Μέλος: 101	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/134 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,75			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	56(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	56(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	9,66	-0,87	0,43	-4,37	-8,47	0,91	0,43	-4,37	-89,30	0,05
Q	5,34	0,00	0,01	-2,26	-4,06	0,05	0,01	-2,26	-10,80	0,01
1.35G+1.50Q	21,05	-1,17	0,59	-9,29	-17,52	1,30	0,59	-9,29	-136,75	0,09
ΣΣ:+x	134,85	15,58	8,01	71,85	189,64	15,94	8,01	71,85	202,35	0,85
ΣΣ:+x	-110,20	-17,31	-7,14	-82,83	-210,56	-14,07	-7,14	-82,83	-392,00	0,85
ΣΣ:+z	108,19	13,26	6,96	53,09	137,91	13,92	6,96	53,09	123,48	0,75
ΣΣ:+z	-83,54	-14,99	-6,10	-64,07	-158,83	-12,06	-6,10	-64,07	-313,13	0,75
ΣΣ:-x	114,36	15,14	7,83	54,60	137,65	15,63	7,83	54,60	111,30	0,88
ΣΣ:-x	-89,72	-16,87	-6,96	-65,58	-158,56	-13,77	-6,96	-65,58	-300,94	0,88
ΣΣ:-z	130,98	17,55	8,93	65,51	166,86	17,77	8,93	65,51	163,62	0,97
ΣΣ:-z	-106,33	-19,28	-8,06	-76,49	-187,78	-15,91	-8,06	-76,49	-353,27	0,97
	-64,96	8,44	-3,19	43,47	115,45	-4,79	-3,19	43,47	194,11	-0,09
	54,13	-7,04	2,66	-36,23	-96,21	3,99	2,66	-36,23	-161,76	0,07
1.00G+1.00Q	15,00	-0,86	0,44	-6,63	-12,53	0,96	0,44	-6,63	-100,10	0,06
1.00G+1.00Q	15,00	-0,86	0,44	-6,63	-12,53	0,96	0,44	-6,63	-100,10	0,06
1.35G+1.50Q	21,05	-1,17	0,59	-9,29	-17,52	1,30	0,59	-9,29	-136,75	0,09
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	69,77	-7,50	2,99	-41,90	-104,11	4,89	2,99	-41,90	-282,33	0,15
1.00G+1.00Q	15,00	-0,86	0,44	-6,63	-12,53	0,96	0,44	-6,63	-100,10	0,06
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	47,48	-5,09	2,03	-28,37	-70,25	3,35	2,03	-28,37	-197,15	0,11
1.35G+1.05Q	18,65	-1,17	0,59	-8,27	-15,69	1,28	0,59	-8,27	-131,89	0,08
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	99,84	-11,72	4,57	-62,61	-160,00	7,26	4,57	-62,61	-374,53	0,19
1.00G+0.70Q	13,40	-0,87	0,44	-5,95	-11,31	0,94	0,44	-5,95	-96,86	0,06
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	67,53	-7,90	3,09	-42,18	-107,51	4,93	3,09	-42,18	-258,61	0,13

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 56(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
18Φ18	ΣΦ8/10			0,21	1,005%	Κεφαλή στύλου

K57, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 57(1)	Τέλος: 57(2)	Μέλος: 104	
Διατομή	Γάμα 3: 34/129/34/64 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,79			συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	57(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	57(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	10,45	2,17	-1,45	-4,97	-10,18	-3,83	-1,45	-4,97	-195,72	0,09
Q	-1,27	0,84	-0,43	0,28	-0,13	-0,95	-0,43	0,28	-31,10	0,03
1.35G+1.50Q	12,20	4,20	-2,60	-6,30	-13,93	-6,59	-2,60	-6,30	-310,86	0,17
ΣΣ:+x	191,80	37,54	17,24	70,64	172,05	39,81	17,24	70,64	209,62	1,63
ΣΣ:+x	-172,11	-32,38	-20,55	-80,34	-192,61	-48,38	-20,55	-80,34	-631,62	1,63
ΣΣ:+z	172,64	34,18	15,25	56,21	116,14	34,93	15,25	56,21	133,35	1,44
ΣΣ:+z	-152,95	-29,02	-18,56	-65,91	-136,70	-43,50	-18,56	-65,91	-555,35	1,44
ΣΣ:-x	192,13	37,14	16,82	61,51	110,50	38,49	16,82	61,51	128,08	1,68
ΣΣ:-x	-172,43	-31,98	-20,12	-71,21	-131,06	-47,06	-20,12	-71,21	-550,08	1,68
ΣΣ:-z	213,90	41,37	19,26	69,66	133,25	44,35	19,26	69,66	192,57	1,86
ΣΣ:-z	-194,21	-36,21	-22,56	-79,36	-153,81	-52,91	-22,56	-79,36	-614,57	1,86
	27,23	-20,85	10,01	-33,49	-111,77	20,70	10,01	-33,49	548,16	-0,16
	-22,70	17,38	-8,34	27,91	93,14	-17,25	-8,34	27,91	-456,80	0,13
1.00G+1.00Q	9,18	3,01	-1,88	-4,70	-10,30	-4,77	-1,88	-4,70	-226,81	0,12
1.00G+1.00Q	9,18	3,01	-1,88	-4,70	-10,30	-4,77	-1,88	-4,70	-226,81	0,12
1.35G+1.50Q	12,20	4,20	-2,60	-6,30	-13,93	-6,59	-2,60	-6,30	-310,86	0,17
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-8,22	19,84	-10,11	18,82	69,90	-22,11	-10,11	18,82	-721,98	0,29
1.00G+1.00Q	9,18	3,01	-1,88	-4,70	-10,30	-4,77	-1,88	-4,70	-226,81	0,12
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-4,44	13,44	-6,88	12,05	45,58	-15,12	-6,88	12,05	-500,89	0,20
1.35G+1.05Q	12,77	3,82	-2,40	-6,42	-13,87	-6,16	-2,40	-6,42	-296,87	0,15
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-21,27	29,88	-14,92	35,45	125,84	-32,04	-14,92	35,45	-982,07	0,35
1.00G+0.70Q	9,56	2,76	-1,75	-4,78	-10,27	-4,49	-1,75	-4,78	-217,48	0,11
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-13,13	20,14	-10,09	23,13	82,87	-21,74	-10,09	23,13	-674,29	0,24

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 57(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = E_d/R_d$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
19Φ18 + 3Φ16	ΣΦ8/10			0,22	1,006%	Πόδας στύλου

K58, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 58(1)	Τέλος: 58(2)	Μέλος: 107	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/64 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=6,36			
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	58(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	58(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	11,08	-0,91	0,23	-5,51	-11,22	0,02	0,23	-5,51	-44,63	0,01
Q	5,79	0,00	0,00	-2,50	-4,34	0,02	0,00	-2,50	-10,82	0,01
1.35G+1.50Q	23,64	-1,24	0,32	-11,18	-21,66	0,05	0,32	-11,18	-76,48	0,02
ΣΣ: +x	36,74	29,20	7,69	17,49	79,37	0,52	7,69	17,49	114,13	0,38
ΣΣ: +x	-8,90	-31,02	-7,22	-30,94	-106,01	-0,47	-7,22	-30,94	-214,41	0,38
ΣΣ: +z	38,17	27,31	7,21	24,66	101,16	0,44	7,21	24,66	145,61	0,38
ΣΣ: +z	-10,33	-29,13	-6,74	-38,12	-127,80	-0,39	-6,74	-38,12	-245,89	0,38
ΣΣ: -x	43,47	30,02	7,86	30,56	121,32	0,49	7,86	30,56	172,82	0,45
ΣΣ: -x	-15,63	-31,84	-7,39	-44,01	-147,96	-0,45	-7,39	-44,01	-273,10	0,45
ΣΣ: -z	41,91	32,74	8,54	27,17	112,80	0,54	8,54	27,17	163,18	0,47
ΣΣ: -z	-14,07	-34,56	-8,07	-40,62	-139,43	-0,49	-8,07	-40,62	-263,46	0,47
	-69,94	3,56	-0,92	43,84	107,61	-0,18	-0,92	43,84	-66,71	-0,29
	58,29	-2,97	0,77	-36,53	-89,67	0,15	0,77	-36,53	55,60	0,24
1.00G+1.00Q	16,87	-0,92	0,23	-8,01	-15,56	0,03	0,23	-8,01	-55,45	0,02
1.00G+1.00Q	16,87	-0,92	0,23	-8,01	-15,56	0,03	0,23	-8,01	-55,45	0,02
1.35G+1.50Q	23,64	-1,24	0,32	-11,18	-21,66	0,05	0,32	-11,18	-76,48	0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	76,10	-3,91	1,01	-44,06	-102,36	0,18	1,01	-44,06	-26,44	0,24
1.00G+1.00Q	16,87	-0,92	0,23	-8,01	-15,56	0,03	0,23	-8,01	-55,45	0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	51,84	-2,70	0,70	-29,93	-69,36	0,12	0,70	-29,93	-22,09	0,16
1.35G+1.05Q	21,03	-1,24	0,31	-10,06	-19,70	0,04	0,31	-10,06	-71,61	0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	108,46	-5,69	1,47	-64,86	-154,22	0,26	1,47	-64,86	11,78	0,38
1.00G+0.70Q	15,13	-0,92	0,23	-7,26	-14,26	0,03	0,23	-7,26	-52,20	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	73,42	-3,88	1,00	-43,79	-103,93	0,18	1,00	-43,79	3,39	0,25

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 58(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = E_d/R_d$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ20 + 6Φ14	ΣΦ8/10			0,75	1,002%	Κεφαλή στύλου

K59, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 59(1)	Τέλος: 59(2)	Μέλος: 110	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/177 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	59(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	59(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	8,82	-0,79	0,43	-3,41	-6,68	1,17	0,43	-3,41	-129,11	0,06
Q	2,19	-0,23	0,11	-1,04	-2,52	0,27	0,11	-1,04	-16,80	0,02
1.35G+1.50Q	15,20	-1,40	0,75	-6,15	-12,80	1,99	0,75	-6,15	-199,51	0,11
ΣΣ: +x	242,48	8,10	4,63	127,72	359,43	11,31	4,63	127,72	216,45	1,07
ΣΣ: +x	-222,83	-9,89	-3,67	-135,49	-375,11	-8,70	-3,67	-135,49	-491,51	1,07
ΣΣ: +z	173,58	6,94	4,12	88,83	251,66	10,12	4,12	88,83	175,16	0,94
ΣΣ: +z	-153,93	-8,72	-3,16	-96,60	-267,34	-7,51	-3,16	-96,60	-450,22	0,94
ΣΣ: -x	148,35	7,71	4,52	77,77	226,93	11,12	4,52	77,77	212,98	1,11
ΣΣ: -x	-128,69	-9,50	-3,55	-85,54	-242,61	-8,51	-3,55	-85,54	-488,03	1,11
ΣΣ: -z	188,21	9,01	5,10	99,48	285,85	12,49	5,10	99,48	259,70	1,22
ΣΣ: -z	-168,55	-10,80	-4,13	-107,25	-301,53	-9,88	-4,13	-107,25	-534,75	1,22

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	59(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	59(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
	-180,81	11,56	-3,49	91,75	236,65	-4,34	-3,49	91,75	-133,54	-0,11
	150,68	-9,63	2,91	-76,46	-197,21	3,62	2,91	-76,46	111,28	0,09
1.00G+1.00Q	11,01	-1,01	0,54	-4,44	-9,20	1,44	0,54	-4,44	-145,92	0,08
1.00G+1.00Q	11,01	-1,01	0,54	-4,44	-9,20	1,44	0,54	-4,44	-145,92	0,08
1.35G+1.50Q	15,20	-1,40	0,75	-6,15	-12,80	1,99	0,75	-6,15	-199,51	0,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	150,80	-10,07	3,37	-74,96	-190,28	5,24	3,37	-74,96	-99,35	0,19
1.00G+1.00Q	11,01	-1,01	0,54	-4,44	-9,20	1,44	0,54	-4,44	-145,92	0,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	101,42	-6,79	2,29	-50,32	-127,52	3,61	2,29	-50,32	-79,15	0,13
1.35G+1.05Q	14,21	-1,30	0,70	-5,69	-11,66	1,87	0,70	-5,69	-191,95	0,10
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	240,22	-15,75	5,06	-120,37	-307,47	7,29	5,06	-120,37	-25,02	0,23
1.00G+0.70Q	10,35	-0,95	0,51	-4,13	-8,44	1,36	0,51	-4,13	-140,88	0,07
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	161,03	-10,58	3,42	-80,59	-205,65	4,98	3,42	-80,59	-29,59	0,16

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 59(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
10Φ16 + 12Φ14	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	15Φ8		0,26	0,719%	Κεφαλή στύλου

Κ61, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 61(1)	Τέλος: 61(2)	Μέλος: 112	
Διατομή	Ορθογωνική: 308/34 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	61(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	61(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-39,29	-0,67	0,40	30,34	54,76	0,57	0,40	30,34	-187,54	-0,04
Q	3,35	-0,19	0,28	4,72	17,97	0,67	0,28	4,72	-35,18	0,01
1.35G+1.50Q	-48,02	-1,19	0,95	48,03	100,88	1,77	0,95	48,03	-305,94	-0,04
ΣΣ:+x	615,09	3,95	4,77	396,28	538,32	13,86	4,77	396,28	-59,73	-1,24
ΣΣ:+x	-690,37	-5,48	-3,70	-330,86	-410,80	-12,06	-3,70	-330,86	-350,62	-1,24
ΣΣ:+z	746,12	5,09	5,55	468,51	631,27	17,69	5,55	468,51	-9,21	-1,53
ΣΣ:+z	-821,40	-6,62	-4,47	-403,09	-503,75	-15,89	-4,47	-403,09	-401,15	-1,53
ΣΣ:-x	653,08	3,92	6,32	417,25	565,42	19,19	6,32	417,25	9,29	-1,51
ΣΣ:-x	-728,36	-5,45	-5,24	-351,83	-437,90	-17,39	-5,24	-351,83	-419,64	-1,51
ΣΣ:-z	547,12	3,11	6,08	358,88	490,39	17,38	6,08	358,88	-17,89	-1,33
ΣΣ:-z	-622,40	-4,64	-5,00	-293,46	-362,87	-15,59	-5,00	-293,46	-392,46	-1,33
	103,87	-33,37	10,03	-25,11	26,02	-2,27	10,03	-25,11	-241,59	0,26
	-86,56	27,80	-8,36	20,93	-21,69	1,89	-8,36	20,93	201,33	-0,22
1.00G+1.00Q	-35,94	-0,86	0,68	35,06	72,73	1,24	0,68	35,06	-222,72	-0,03
1.00G+1.00Q	-35,94	-0,86	0,68	35,06	72,73	1,24	0,68	35,06	-222,72	-0,03
1.35G+1.50Q	-48,02	-1,19	0,95	48,03	100,88	1,77	0,95	48,03	-305,94	-0,04
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-125,92	23,83	-6,57	66,87	81,36	3,47	-6,57	66,87	-124,75	-0,24
1.00G+1.00Q	-35,94	-0,86	0,68	35,06	72,73	1,24	0,68	35,06	-222,72	-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-87,88	15,82	-4,34	47,61	59,72	2,37	-4,34	47,61	-101,92	-0,17
1.35G+1.05Q	-49,53	-1,10	0,83	45,91	92,80	1,47	0,83	45,91	-290,11	-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-179,36	40,60	-11,71	77,30	60,27	4,31	-11,71	77,30	11,88	-0,38
1.00G+0.70Q	-36,95	-0,80	0,59	33,64	67,34	1,04	0,59	33,64	-212,16	-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-123,50	27,00	-7,77	54,57	45,65	2,93	-7,77	54,57	-10,83	-0,26

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 61(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
20Φ16	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 4τμ.ΣΦ8/10	26Φ8		0,18	0,534%	Πόδας στύλου

Κ63, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 63(1)	Τέλος: 63(2)	Μέλος: 114	
Διατομή	Ορθογωνική: 308/34 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	63(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	63(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	23,79	-1,05	0,60	-29,96	-69,07	0,81	0,60	-29,96	-168,94	0,09
Q	-4,77	-0,19	0,29	-4,98	-20,21	0,70	0,29	-4,98	-33,16	0,00
1.35G+1.50Q	24,96	-1,71	1,24	-47,91	-123,56	2,13	1,24	-47,91	-277,81	0,12
ΣΣ: +x	690,24	2,32	4,74	344,03	431,88	14,55	4,74	344,03	76,73	1,11
ΣΣ: +x	-647,37	-4,61	-3,26	-408,92	-590,17	-12,25	-3,26	-408,92	-447,94	1,11
ΣΣ: +z	821,95	2,22	4,90	415,63	515,45	13,43	4,90	415,63	16,45	1,24
ΣΣ: +z	-779,08	-4,51	-3,42	-480,52	-673,75	-11,13	-3,42	-480,52	-387,66	1,24
ΣΣ: -x	729,36	2,64	4,58	365,78	451,13	11,08	4,58	365,78	-40,44	1,11
ΣΣ: -x	-686,49	-4,94	-3,10	-430,67	-609,42	-8,78	-3,10	-430,67	-330,77	1,11
ΣΣ: -z	633,64	1,83	4,59	310,18	377,45	12,03	4,59	310,18	-4,04	0,99
ΣΣ: -z	-590,77	-4,12	-3,11	-375,07	-535,74	-9,73	-3,11	-375,07	-367,17	0,99
	-244,52	-31,40	8,01	56,80	-68,44	-6,57	8,01	56,80	-148,62	0,52
	203,77	26,16	-6,67	-47,33	57,03	5,48	-6,67	-47,33	123,85	-0,43
1.00G+1.00Q	19,02	-1,24	0,89	-34,94	-89,28	1,50	0,89	-34,94	-202,10	0,09
1.00G+1.00Q	19,02	-1,24	0,89	-34,94	-89,28	1,50	0,89	-34,94	-202,10	0,09
1.35G+1.50Q	24,96	-1,71	1,24	-47,91	-123,56	2,13	1,24	-47,91	-277,81	0,12
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	208,35	21,84	-4,77	-90,51	-72,23	7,06	-4,77	-90,51	-166,35	-0,27
1.00G+1.00Q	19,02	-1,24	0,89	-34,94	-89,28	1,50	0,89	-34,94	-202,10	0,09
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	141,28	14,46	-3,12	-63,34	-55,06	4,79	-3,12	-63,34	-127,79	-0,17
1.35G+1.05Q	27,11	-1,62	1,11	-45,67	-114,46	1,82	1,11	-45,67	-262,89	0,12
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	332,76	37,63	-8,90	-116,67	-28,92	10,03	-8,90	-116,67	-77,12	-0,52
1.00G+0.70Q	20,45	-1,18	0,80	-33,44	-83,22	1,29	0,80	-33,44	-192,15	0,09
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	224,22	24,98	-5,87	-80,78	-26,19	6,77	-5,87	-80,78	-68,31	-0,34

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 63(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
20Φ16	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 4τμ.ΣΦ8/10	26Φ8		0,17	0,534%	Πόδας στύλου

K64, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 64(1)	Τέλος: 64(2)	Μέλος: 116	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/109 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Όχι	Ητολ=0,00 - ασ=2,66			
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	64(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	64(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	2,14	0,60	-0,49	-0,17	1,68	-0,73	-0,49	-0,17	-80,49	0,01
Q	0,47	0,00	-0,06	0,56	1,98	-0,16	-0,06	0,56	-5,62	0,00
1.35G+1.50Q	3,60	0,80	-0,75	0,60	5,23	-1,23	-0,75	0,60	-117,10	0,02
ΣΣ: +x	33,83	8,99	5,65	47,74	123,08	7,50	5,65	47,74	103,95	0,38
ΣΣ: +x	-29,08	-7,80	-6,69	-47,55	-117,83	-9,13	-6,69	-47,55	-270,67	0,38
ΣΣ: +z	40,10	10,90	6,99	61,87	165,42	9,28	6,99	61,87	151,08	0,48
ΣΣ: +z	-35,34	-9,71	-8,04	-61,68	-160,17	-10,91	-8,04	-61,68	-317,79	0,48
ΣΣ: -x	34,28	9,30	5,85	69,24	182,12	7,86	5,85	69,24	131,52	0,55
ΣΣ: -x	-29,52	-8,11	-6,90	-69,06	-176,86	-9,48	-6,90	-69,06	-298,24	0,55
ΣΣ: -z	30,00	7,81	4,79	61,38	158,37	6,46	4,79	61,38	103,79	0,45
ΣΣ: -z	-25,24	-6,62	-5,84	-61,20	-153,12	-8,08	-5,84	-61,20	-270,51	0,45
	-141,09	-5,67	2,65	23,73	-77,02	1,47	2,65	23,73	117,35	0,00
	117,58	4,72	-2,20	-19,78	64,18	-1,23	-2,20	-19,78	-97,79	0,00
1.00G+1.00Q	2,62	0,59	-0,55	0,39	3,66	-0,89	-0,55	0,39	-86,11	0,01
1.00G+1.00Q	2,62	0,59	-0,55	0,39	3,66	-0,89	-0,55	0,39	-86,11	0,01
1.35G+1.50Q	3,60	0,80	-0,75	0,60	5,23	-1,23	-0,75	0,60	-117,10	0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	109,42	5,05	-2,74	-17,19	63,00	-2,34	-2,74	-17,19	-205,11	0,02
1.00G+1.00Q	2,62	0,59	-0,55	0,39	3,66	-0,89	-0,55	0,39	-86,11	0,01
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	73,16	3,43	-1,87	-11,48	42,17	-1,63	-1,87	-11,48	-144,79	0,02
1.35G+1.05Q	3,39	0,80	-0,73	0,35	4,34	-1,16	-0,73	0,35	-114,57	0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	179,75	7,89	-4,03	-29,31	100,61	-3,00	-4,03	-29,31	-261,26	0,02
1.00G+0.70Q	2,47	0,59	-0,53	0,22	3,06	-0,85	-0,53	0,22	-84,43	0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	120,05	5,32	-2,74	-19,56	67,24	-2,07	-2,74	-19,56	-182,22	0,02

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 64(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,30	1,044%	Κεφαλή στύλου

K65, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 65(1)	Τέλος: 65(2)	Μέλος: 118
Διατομή	Ορθογωνική: 34/45 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Υψος = 3,10 [m]
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=3,36		Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	65(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	65(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-0,10	0,26	-0,19	0,18	0,37	-0,25	-0,19	0,18	-2,49	0,00
Q	-0,31	-0,03	-0,01	0,23	0,31	-0,07	-0,01	0,23	1,46	0,00
1.35G+1.50Q	-0,60	0,31	-0,28	0,58	0,97	-0,43	-0,28	0,58	-1,17	0,01
ΣΣ:+x	27,69	2,28	1,27	18,82	22,64	1,92	1,27	18,82	43,95	0,11
ΣΣ:+x	-28,19	-1,78	-1,66	-18,26	-21,60	-2,48	-1,66	-18,26	-47,50	0,11
ΣΣ:+z	37,70	2,73	1,59	25,50	30,67	2,40	1,59	25,50	57,12	0,13
ΣΣ:+z	-38,19	-2,23	-1,98	-24,94	-29,63	-2,96	-1,98	-24,94	-60,67	0,13
ΣΣ:-x	40,63	2,33	1,37	27,53	33,20	2,25	1,37	27,53	52,75	0,15
ΣΣ:-x	-41,13	-1,83	-1,77	-26,96	-32,16	-2,81	-1,77	-26,96	-56,30	0,15
ΣΣ:-z	35,11	2,00	1,14	23,83	28,74	1,92	1,14	23,83	44,74	0,12
ΣΣ:-z	-35,60	-1,50	-1,53	-23,26	-27,70	-2,48	-1,53	-23,26	-48,29	0,12
	24,65	-8,13	3,93	-16,52	-19,95	2,48	3,93	-16,52	24,76	0,00
	-20,54	6,78	-3,28	13,76	16,62	-2,07	-3,28	13,76	-20,64	0,00
1.00G+1.00Q	-0,41	0,24	-0,20	0,40	0,68	-0,31	-0,20	0,40	-1,03	0,00
1.00G+1.00Q	-0,41	0,24	-0,20	0,40	0,68	-0,31	-0,20	0,40	-1,03	0,00
1.35G+1.50Q	-0,60	0,31	-0,28	0,58	0,97	-0,43	-0,28	0,58	-1,17	0,01
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-19,09	6,41	-3,23	12,97	15,93	-2,30	-3,23	12,97	-19,75	0,01
1.00G+1.00Q	-0,41	0,24	-0,20	0,40	0,68	-0,31	-0,20	0,40	-1,03	0,00
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-12,74	4,30	-2,17	8,66	10,66	-1,56	-2,17	8,66	-13,41	0,00
1.35G+1.05Q	-0,46	0,33	-0,27	0,48	0,83	-0,40	-0,27	0,48	-1,83	0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-31,27	10,49	-5,19	21,12	25,76	-3,51	-5,19	21,12	-32,79	0,01
1.00G+0.70Q	-0,32	0,24	-0,20	0,34	0,59	-0,29	-0,20	0,34	-1,47	0,00
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-20,86	7,02	-3,48	14,10	17,21	-2,36	-3,48	14,10	-22,11	0,00

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 65(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
8Φ16	ΣΦ8/10			0,38	1,051%	Πόδας στύλου

K66, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 66(1)	Τέλος: 66(2)	Μέλος: 120
Διατομή	Γάμα 1: 34/179/34/64 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Υψος = 3,10 [m]
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	66(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	66(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-11,61	1,91	0,59	-6,45	-29,03	3,49	0,59	-6,45	-231,58	0,05
Q	-1,15	0,34	0,21	-2,13	-6,90	0,92	0,21	-2,13	-35,73	0,00
1.35G+1.50Q	-17,39	3,08	1,11	-11,91	-49,55	6,09	1,11	-11,91	-366,23	0,06
ΣΣ:+x	198,19	10,66	15,76	74,32	346,03	37,66	15,76	74,32	149,30	1,19
ΣΣ:+x	-222,45	-6,50	-14,38	-89,30	-410,74	-29,77	-14,38	-89,30	-647,94	1,19
ΣΣ:+z	272,57	13,33	19,00	101,39	489,79	44,53	19,00	101,39	238,24	1,50
ΣΣ:+z	-296,82	-9,18	-17,62	-116,37	-554,50	-36,65	-17,62	-116,37	-736,88	1,50
ΣΣ:-x	272,20	11,65	18,61	114,27	545,42	43,98	18,61	114,27	243,64	1,72
ΣΣ:-x	-296,46	-7,50	-17,23	-129,25	-610,13	-36,09	-17,23	-129,25	-742,29	1,72
ΣΣ:-z	226,97	10,48	16,86	98,03	464,67	40,31	16,86	98,03	198,55	1,39
ΣΣ:-z	-251,22	-6,33	-15,48	-113,02	-529,38	-32,43	-15,48	-113,02	-697,19	1,39
	-93,45	46,00	-29,31	153,12	319,97	-33,13	-29,31	153,12	526,53	0,00
	77,88	-38,33	24,42	-127,60	-266,64	27,61	24,42	-127,60	-438,77	0,00
1.00G+1.00Q	-12,76	2,25	0,80	-8,59	-35,94	4,41	0,80	-8,59	-267,31	0,05
1.00G+1.00Q	-12,76	2,25	0,80	-8,59	-35,94	4,41	0,80	-8,59	-267,31	0,05
1.35G+1.50Q	-17,39	3,08	1,11	-11,91	-49,55	6,09	1,11	-11,91	-366,23	0,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	52,70	-31,42	23,10	-126,75	-289,53	30,94	23,10	-126,75	-761,13	0,06

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	66(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	66(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+1.00Q	-12,76	2,25	0,80	-8,59	-35,94	4,41	0,80	-8,59	-267,31	0,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	33,97	-20,75	15,46	-85,15	-195,92	20,98	15,46	-85,15	-530,58	0,05
1.35G+1.05Q	-16,88	2,93	1,02	-10,95	-46,44	5,68	1,02	-10,95	-350,15	0,06
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	99,94	-54,57	37,66	-202,35	-446,41	47,10	37,66	-202,35	-1008,31	0,06
1.00G+0.70Q	-12,41	2,14	0,74	-7,95	-33,87	4,14	0,74	-7,95	-256,59	0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	65,47	-36,19	25,16	-135,55	-300,51	31,75	25,16	-135,55	-695,37	0,05

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 66(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
21Φ16 + 9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10 , ΣΦ10/10	10Φ8		0,42	0,878%	Κεφαλή στύλου

K67, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 67(1)	Τέλος: 67(2)	Μέλος: 122	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Οχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	67(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	67(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				-0,04	0,01				0,01		-19,50		-0,04
Q											-7,01		
1.35G+1.50Q				-0,06	0,02				0,02		-36,84		-0,06
ΣΣ: +x			1,73	-0,99	0,32	0,56			-0,29	-0,56	-22,74		
ΣΣ: -x			-1,74	0,90	-0,29	-0,56			0,32	0,56	-23,27	-1,74	-0,99
ΣΣ: +z			1,25	-0,76	0,25	0,40			-0,22	-0,40	-22,77		
ΣΣ: -z			-1,25	0,68	-0,22	-0,40			0,25	0,40	-23,23	-1,25	-0,76
ΣΣ: -x			0,75	-0,66	0,21	0,24			-0,19	-0,24	-22,76		
ΣΣ: -x			-0,75	0,58	-0,19	-0,24			0,21	0,24	-23,25	-0,75	-0,66
ΣΣ: -z			1,20	-0,81	0,26	0,39			-0,23	-0,39	-22,72		
ΣΣ: -z			-1,21	0,73	-0,23	-0,39			0,26	0,39	-23,28	-1,21	-0,81
			-0,11	0,37	-0,12	0,03			-0,12	0,03		-0,11	
			0,09	-0,31	0,10	-0,03			0,10	-0,03			-0,31
1.00G+1.00Q				-0,04	0,01				0,01		-26,51		-0,04
1.00G+1.00Q				-0,04	0,01				0,01		-26,51		-0,04
1.35G+1.50Q				-0,06	0,02				0,02		-36,84		-0,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,08	-0,34	0,11	-0,02			0,11	-0,02	-36,84		-0,34
1.00G+1.00Q				-0,04	0,01				0,01		-26,51		-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,05	-0,23	0,07	-0,02			0,07	-0,02	-26,51		-0,23
1.35G+1.05Q				-0,06	0,02				0,02		-33,68		-0,06
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,13	-0,52	0,17	-0,04			0,17	-0,04	-33,68		-0,52
1.00G+0.70Q				-0,04	0,01				0,01		-24,41		-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,09	-0,35	0,11	-0,03			0,11	-0,03	-24,41		-0,35

K68, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 68(1)	Τέλος: 68(2)	Μέλος: 124	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Οχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	68(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	68(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			-0,01	-0,05	0,02				0,02		-72,43	-0,01	-0,05
Q											-25,11		
1.35G+1.50Q			-0,01	-0,07	0,02				0,02		-135,45	-0,01	-0,07
ΣΣ: +x			2,21	-1,30	0,42	0,72			-0,39	-0,71	-65,28		
ΣΣ: -x			-2,23	1,19	-0,39	-0,71			0,42	0,72	-104,76	-2,23	-1,30
ΣΣ: +z			1,65	-1,00	0,32	0,54			-0,29	-0,53	-71,95		

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	68(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	68(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
ΣΣ: +z			-1,67	0,89	-0,29	-0,53			0,32	0,54	-98,09	-1,67	-1,00
ΣΣ: -x			1,08	-0,86	0,28	0,36			-0,24	-0,35	-71,35		
ΣΣ: -x			-1,10	0,76	-0,24	-0,35			0,28	0,36	-98,69	-1,10	-0,86
ΣΣ: -z			1,60	-1,05	0,34	0,52			-0,31	-0,52	-66,32		
ΣΣ: -z			-1,63	0,95	-0,31	-0,52			0,34	0,52	-103,72	-1,63	-1,05
			0,19	0,67	-0,22	-0,06			-0,22	-0,06	2,90		
			-0,16	-0,56	0,18	0,05			0,18	0,05	-2,42	-0,16	-0,56
1.00G+1.00Q			-0,01	-0,05	0,02				0,02		-97,54	-0,01	-0,05
1.00G+1.00Q			-0,01	-0,05	0,02				0,02		-97,54	-0,01	-0,05
1.35G+1.50Q			-0,01	-0,07	0,02				0,02		-135,45	-0,01	-0,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,16	-0,57	0,18	0,05			0,18	0,05	-137,62	-0,16	-0,57
1.00G+1.00Q			-0,01	-0,05	0,02				0,02		-97,54	-0,01	-0,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,11	-0,39	0,12	0,03			0,12	0,03	-98,99	-0,11	-0,39
1.35G+1.05Q			-0,01	-0,07	0,02				0,02		-124,15	-0,01	-0,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,26	-0,90	0,29	0,08			0,29	0,08	-127,77	-0,26	-0,90
1.00G+0.70Q			-0,01	-0,05	0,02				0,02		-90,01	-0,01	-0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,17	-0,61	0,20	0,06			0,20	0,06	-92,42	-0,17	-0,61

K69, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 69(1)	Τέλος: 69(2)	Μέλος: 126	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/144 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Οχι	

Εντατικά μεγέθη

Α/Α Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	69(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	69(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-2,91	-0,32	0,32	1,29	1,07	0,66	0,32	1,29	-62,05	-0,03
Q	0,71	-0,02	0,05	0,30	1,66	0,15	0,05	0,30	-0,50	0,00
1.35G+1.50Q	-2,86	-0,47	0,51	2,19	3,94	1,11	0,51	2,19	-84,52	-0,05
ΣΣ: +x	93,25	7,67	5,18	84,23	174,93	7,73	5,18	84,23	318,02	-0,44
ΣΣ: +x	-98,32	-8,34	-4,50	-81,40	-171,22	-6,27	-4,50	-81,40	-442,84	-0,44
ΣΣ: +z	89,48	9,11	6,04	66,80	130,87	8,96	6,04	66,80	289,77	-0,50
ΣΣ: +z	-94,55	-9,77	-5,35	-63,97	-127,16	-7,50	-5,35	-63,97	-414,58	-0,50
ΣΣ: -x	75,97	7,67	5,17	53,93	100,34	7,69	5,17	53,93	215,78	-0,54
ΣΣ: -x	-81,04	-8,34	-4,48	-51,10	-96,63	-6,23	-4,48	-51,10	-340,59	-0,54
ΣΣ: -z	73,02	6,57	4,50	60,84	121,97	6,72	4,50	60,84	234,51	-0,45
ΣΣ: -z	-78,09	-7,23	-3,81	-58,01	-118,26	-5,26	-3,81	-58,01	-359,33	-0,45
	-203,78	7,39	-3,25	31,59	-105,85	-2,68	-3,25	31,59	-411,63	-0,01
	169,81	-6,16	2,71	-26,32	88,21	2,23	2,71	-26,32	343,03	0,01
1.00G+1.00Q	-2,20	-0,34	0,37	1,59	2,73	0,80	0,37	1,59	-62,55	-0,04
1.00G+1.00Q	-2,20	-0,34	0,37	1,59	2,73	0,80	0,37	1,59	-62,55	-0,04
1.35G+1.50Q	-2,86	-0,47	0,51	2,19	3,94	1,11	0,51	2,19	-84,52	-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	149,97	-6,01	2,94	-21,50	83,33	3,12	2,94	-21,50	224,21	-0,04
1.00G+1.00Q	-2,20	-0,34	0,37	1,59	2,73	0,80	0,37	1,59	-62,55	-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	99,69	-4,04	1,99	-14,20	55,66	2,14	1,99	-14,20	143,27	-0,03
1.35G+1.05Q	-3,18	-0,46	0,48	2,06	3,19	1,04	0,48	2,06	-84,29	-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	251,54	-9,70	4,54	-37,43	135,51	4,39	4,54	-37,43	430,25	-0,04
1.00G+0.70Q	-2,41	-0,34	0,35	1,50	2,24	0,76	0,35	1,50	-62,40	-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	167,40	-6,50	3,06	-24,82	90,45	2,99	3,06	-24,82	280,63	-0,03

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 69(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
14Φ16 + 9Φ14	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	6Φ8		0,43	0,922%	Πόδας στύλου

K70, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 70(1)	Τέλος: 70(2)	Μέλος: 128	
Διατομή	Γάμα 4: 34/64/34/296 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	70(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	70(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-22,59	6,41	-1,51	25,53	46,35	2,35	-1,51	25,53	-243,57	-0,12
Q	-4,65	1,15	-0,17	7,56	15,75	0,69	-0,17	7,56	-42,28	-0,02
1.35G+1.50Q	-37,46	10,39	-2,29	45,80	86,20	4,20	-2,29	45,80	-392,24	-0,19
ΣΣ:+x	133,96	13,01	13,18	439,57	1248,72	41,25	13,18	439,57	314,97	-1,64
ΣΣ:+x	-183,81	0,97	-16,37	-381,21	-1141,00	-35,89	-16,37	-381,21	-844,03	-1,64
ΣΣ:+z	154,67	16,66	10,45	327,74	928,64	35,74	10,45	327,74	247,89	-1,89
ΣΣ:+z	-204,51	-2,68	-13,64	-269,38	-820,91	-30,38	-13,64	-269,38	-776,95	-1,89
ΣΣ:-x	112,28	16,40	7,64	256,59	699,78	27,44	7,64	256,59	124,39	-2,05
ΣΣ:-x	-162,13	-2,42	-10,83	-198,23	-592,06	-22,08	-10,83	-198,23	-653,45	-2,05
ΣΣ:-z	93,97	14,64	8,81	312,12	865,90	30,87	8,81	312,12	171,47	-1,69
ΣΣ:-z	-143,82	-0,66	-12,00	-253,76	-758,18	-25,51	-12,00	-253,76	-700,53	-1,69
	307,82	63,72	-37,92	-489,15	-1012,87	-38,66	-37,92	-489,15	681,75	-0,03
	-256,52	-53,10	31,60	407,62	844,06	32,22	31,60	407,62	-568,12	0,03
1.00G+1.00Q	-27,23	7,57	-1,68	33,09	62,10	3,04	-1,68	33,09	-285,85	-0,14
1.00G+1.00Q	-27,23	7,57	-1,68	33,09	62,10	3,04	-1,68	33,09	-285,85	-0,14
1.35G+1.50Q	-37,46	10,39	-2,29	45,80	86,20	4,20	-2,29	45,80	-392,24	-0,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-268,33	-37,40	26,15	412,66	845,86	33,20	26,15	412,66	-903,55	-0,17
1.00G+1.00Q	-27,23	7,57	-1,68	33,09	62,10	3,04	-1,68	33,09	-285,85	-0,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-181,15	-24,29	17,28	277,66	568,54	22,37	17,28	277,66	-626,72	-0,13
1.35G+1.05Q	-35,37	9,87	-2,21	42,40	79,11	3,89	-2,21	42,40	-373,21	-0,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-420,15	-69,78	45,19	653,83	1345,21	52,22	45,19	653,83	-1225,40	-0,15
1.00G+0.70Q	-25,84	7,22	-1,63	30,82	57,38	2,83	-1,63	30,82	-273,17	-0,14
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-282,36	-45,88	29,97	438,44	901,44	35,05	29,97	438,44	-841,29	-0,11

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 70(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
12Φ20 + 18Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 50 - 3τμ.ΣΦ8/10	25Φ8		0,35	0,718%	Κεφαλή στύλου

K72, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 72(1)	Τέλος: 72(2)	Μέλος: 130	Υψος = 3,10 [m]	
Διατομή	RHS200X120X8			Ελαστικές αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Αρχή: Οχι	Αρχή: Υ + Ζ
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00				
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	72(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	72(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,24	-0,04	0,01	-0,08			0,01	-0,08	-19,15		-0,04
Q			0,08			-0,02				-0,02	-6,96		
1.35G+1.50Q			0,43	-0,05	0,02	-0,14			0,02	-0,14	-36,30		-0,05
ΣΣ:+x			1,30	-0,40	0,13	0,24			-0,10	-0,42	-22,08		
ΣΣ:+x			-0,75	0,32	-0,10	-0,42			0,13	0,24	-23,19	-0,75	-0,40
ΣΣ:+z			2,48	-0,45	0,15	0,62			-0,12	-0,80	-22,03		
ΣΣ:+z			-1,93	0,38	-0,12	-0,80			0,15	0,62	-23,24	-1,93	-0,45
ΣΣ:-x			2,33	-0,52	0,17	0,57			-0,14	-0,75	-21,98		
ΣΣ:-x			-1,78	0,45	-0,14	-0,75			0,17	0,57	-23,28	-1,78	-0,52
ΣΣ:-z			1,44	-0,50	0,16	0,29			-0,14	-0,47	-22,00		
ΣΣ:-z			-0,90	0,42	-0,14	-0,47			0,16	0,29	-23,27	-0,90	-0,50
			0,20	-0,13	0,04	-0,06			0,04	-0,06	0,74		-0,13
			-0,16	0,11	-0,03	0,05			-0,03	0,05	-0,62	-0,16	
1.00G+1.00Q			0,31	-0,04	0,01	-0,10			0,01	-0,10	-26,12		-0,04
1.00G+1.00Q			0,31	-0,04	0,01	-0,10			0,01	-0,10	-26,12		-0,04
1.35G+1.50Q			0,43	-0,05	0,02	-0,14			0,02	-0,14	-36,30		-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,28	0,05	-0,02	-0,09			-0,02	-0,09	-36,86		
1.00G+1.00Q			0,31	-0,04	0,01	-0,10			0,01	-0,10	-26,12		-0,04
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,21	0,03		-0,07				-0,07	-26,49		
1.35G+1.05Q			0,40	-0,05	0,02	-0,13			0,02	-0,13	-33,17		-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,15	0,11	-0,04	-0,05			-0,04	-0,05	-34,09		
1.00G+0.70Q			0,29	-0,04	0,01	-0,09			0,01	-0,09	-24,03		-0,04
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,13	0,07	-0,02	-0,04			-0,02	-0,04	-24,64		

K76, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 76(1)	Τέλος: 76(2)	Μέλος: 135	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/128 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - as=1,35		συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	76(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	76(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	7,27	4,13	-1,99	-2,98	-1,98	-2,03	-1,99	-2,98	-73,58	0,02
Q	-3,20	-0,01	-0,02	3,60	7,97	-0,08	-0,02	3,60	-20,89	0,00
1.35G+1.50Q	5,02	5,56	-2,72	1,37	9,27	-2,86	-2,72	1,37	-130,67	0,02
ΣΣ: +x	125,12	11,60	2,57	87,61	160,29	4,63	2,57	87,61	74,01	0,41
ΣΣ: +x	-113,70	-3,34	-6,57	-90,04	-156,39	-8,77	-6,57	-90,04	-242,08	0,41
ΣΣ: +z	159,88	13,25	3,59	112,96	204,50	6,14	3,59	112,96	113,00	0,51
ΣΣ: +z	-148,46	-5,00	-7,59	-115,39	-200,60	-10,28	-7,59	-115,39	-281,07	0,51
ΣΣ: -x	163,20	12,18	2,89	113,05	200,77	5,05	2,89	113,05	101,67	0,57
ΣΣ: -x	-151,77	-3,93	-6,89	-115,48	-196,88	-9,20	-6,89	-115,48	-269,74	0,57
ΣΣ: -z	145,38	10,86	2,09	99,96	177,57	3,87	2,09	99,96	71,59	0,46
ΣΣ: -z	-133,96	-2,61	-6,08	-102,39	-173,67	-8,01	-6,08	-102,39	-239,65	0,46
	135,67	-5,94	3,73	-99,64	-173,22	5,63	3,73	-99,64	16,44	0,07
	-113,06	4,95	-3,11	83,04	144,35	-4,69	-3,11	83,04	-13,70	-0,06
1.00G+1.00Q	4,07	4,12	-2,01	0,62	5,98	-2,11	-2,01	0,62	-94,47	0,02
1.00G+1.00Q	4,07	4,12	-2,01	0,62	5,98	-2,11	-2,01	0,62	-94,47	0,02
1.35G+1.50Q	5,02	5,56	-2,72	1,37	9,27	-2,86	-2,72	1,37	-130,67	0,02
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-96,74	10,02	-5,52	76,11	139,19	-7,08	-5,52	76,11	-143,00	-0,03
1.00G+1.00Q	4,07	4,12	-2,01	0,62	5,98	-2,11	-2,01	0,62	-94,47	0,02
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-63,77	7,09	-3,88	50,44	92,60	-4,93	-3,88	50,44	-102,69	-0,02
1.35G+1.05Q	6,45	5,57	-2,71	-0,25	5,69	-2,83	-2,71	-0,25	-121,27	0,02
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-163,14	13,00	-7,37	124,31	222,22	-9,86	-7,37	124,31	-141,82	-0,06
1.00G+0.70Q	5,03	4,12	-2,00	-0,46	3,59	-2,09	-2,00	-0,46	-88,20	0,02
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-108,03	9,08	-5,11	82,57	147,95	-6,78	-5,11	82,57	-101,90	-0,04

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 76(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
16Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,20	1,006%	Κεφαλή στύλου

K77, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 77(1)	Τέλος: 77(2)	Μέλος: 137	
Διατομή	Γάμα 4: 34/64/34/417 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι	

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	77(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	77(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	42,82	9,64	-5,47	-50,74	-114,48	-7,32	-5,47	-50,74	-160,30	0,08
Q	-24,16	0,23	-0,64	-5,57	-41,44	-1,74	-0,64	-5,57	-43,68	0,00
1.35G+1.50Q	21,57	13,36	-8,34	-76,86	-216,70	-12,50	-8,34	-76,86	-281,92	0,11
ΣΣ: +x	1135,98	23,25	1,26	506,79	536,96	3,35	1,26	506,79	17,88	2,06
ΣΣ: +x	-1073,68	-3,72	-12,84	-614,24	-807,76	-19,73	-12,84	-614,24	-382,17	2,06
ΣΣ: +z	1480,81	26,78	2,99	649,80	650,27	5,82	2,99	649,80	56,45	2,57
ΣΣ: +z	-1418,50	-7,26	-14,57	-757,25	-921,06	-22,21	-14,57	-757,25	-420,75	2,57
ΣΣ: -x	1573,18	24,28	1,56	673,62	619,65	4,04	1,56	673,62	21,19	2,87
ΣΣ: -x	-1510,88	-4,76	-13,14	-781,07	-890,44	-20,43	-13,14	-781,07	-385,49	2,87
ΣΣ: -z	1397,81	22,35	0,36	600,81	556,58	2,26	0,36	600,81	-18,39	2,34
ΣΣ: -z	-1335,50	-2,83	-11,95	-708,26	-827,37	-18,64	-11,95	-708,26	-345,91	2,34
	1035,56	-9,39	6,31	-495,55	-500,64	10,16	6,31	-495,55	4,33	0,38
	-862,97	7,83	-5,26	412,96	417,20	-8,47	-5,26	412,96	-3,61	-0,32
1.00G+1.00Q	18,66	9,87	-6,11	-56,32	-155,92	-9,06	-6,11	-56,32	-203,98	0,08
1.00G+1.00Q	18,66	9,87	-6,11	-56,32	-155,92	-9,06	-6,11	-56,32	-203,98	0,08
1.35G+1.50Q	21,57	13,36	-8,34	-76,86	-216,70	-12,50	-8,34	-76,86	-281,92	0,11
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-755,10	20,40	-13,07	294,80	158,78	-20,12	-13,07	294,80	-285,17	-0,17
1.00G+1.00Q	18,66	9,87	-6,11	-56,32	-155,92	-9,06	-6,11	-56,32	-203,98	0,08
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-499,12	14,57	-9,26	191,46	94,41	-14,15	-9,26	191,46	-206,14	-0,11
1.35G+1.05Q	32,45	13,26	-8,06	-74,35	-198,06	-11,71	-8,06	-74,35	-262,27	0,11
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-1262,01	25,00	-15,94	545,08	427,75	-24,42	-15,94	545,08	-267,68	-0,36
1.00G+0.70Q	25,91	9,80	-5,92	-54,64	-143,48	-8,54	-5,92	-54,64	-190,88	0,08

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	77(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	77(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-837,05	17,63	-11,17	358,31	273,72	-17,01	-11,17	358,31	-194,48	-0,23

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 77(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
12Φ20 + 20Φ14	ΣΦ10/10 , Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ.ΣΦ8/10	36Φ8		0,16	0,595%	Πόδας στύλου

Κ78, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 78(1)	Τέλος: 78(2)	Μέλος: 139	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/128 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - ασ=1,37		συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	78(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	78(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	7,01	-3,90	1,95	-2,47	-0,66	2,14	1,95	-2,47	-78,26	-0,03
Q	-3,11	0,01	0,03	3,56	7,93	0,11	0,03	3,56	-21,21	0,00
1.35G+1.50Q	4,79	-5,25	2,68	2,01	11,01	3,05	2,68	2,01	-137,47	-0,05
ΣΣ: +x	138,15	4,01	6,80	99,54	183,41	9,30	6,80	99,54	65,09	-0,39
ΣΣ: +x	-127,16	-11,79	-2,87	-100,98	-176,89	-4,92	-2,87	-100,98	-242,83	-0,39
ΣΣ: +z	124,10	5,55	7,75	91,43	173,22	10,69	7,75	91,43	92,94	-0,44
ΣΣ: +z	-113,11	-13,34	-3,82	-92,87	-166,70	-6,31	-3,82	-92,87	-270,68	-0,44
ΣΣ: -x	97,72	4,30	6,96	72,33	139,88	9,49	6,96	72,33	69,82	-0,47
ΣΣ: -x	-86,74	-12,08	-3,03	-73,77	-133,36	-5,11	-3,03	-73,77	-247,56	-0,47
ΣΣ: -z	108,96	3,17	6,25	79,13	149,02	8,44	6,25	79,13	45,75	-0,39
ΣΣ: -z	-97,98	-10,95	-2,33	-80,57	-142,50	-4,06	-2,33	-80,57	-223,49	-0,39
	140,68	3,40	-1,87	-99,64	-168,21	-2,40	-1,87	-99,64	-19,53	-0,03
	-117,24	-2,83	1,56	83,04	140,18	2,00	1,56	83,04	16,28	0,02
1.00G+1.00Q	3,90	-3,89	1,98	1,09	7,28	2,24	1,98	1,09	-99,47	-0,03
1.00G+1.00Q	3,90	-3,89	1,98	1,09	7,28	2,24	1,98	1,09	-99,47	-0,03
1.35G+1.50Q	4,79	-5,25	2,68	2,01	11,01	3,05	2,68	2,01	-137,47	-0,05
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	-100,72	-7,80	4,08	76,74	137,17	4,85	4,08	76,74	-122,82	-0,03
1.00G+1.00Q	3,90	-3,89	1,98	1,09	7,28	2,24	1,98	1,09	-99,47	-0,03
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	-66,44	-5,59	2,91	50,91	91,38	3,44	2,91	50,91	-89,70	-0,02
1.35G+1.05Q	6,19	-5,25	2,66	0,40	7,44	3,00	2,66	0,40	-127,92	-0,05
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	-169,66	-9,50	5,00	124,96	217,71	6,00	5,00	124,96	-103,50	-0,01
1.00G+0.70Q	4,83	-3,89	1,97	0,02	4,90	2,21	1,97	0,02	-93,11	-0,03
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	-112,41	-6,73	3,53	83,06	145,07	4,21	3,53	83,06	-76,83	-0,01

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 78(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
16Φ18 + 2Φ14	ΣΦ8/10			0,19	1,006%	Κεφαλή στύλου

Κ79, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 79(1)	Τέλος: 79(2)	Μέλος: 141	
Διατομή	Γάμα 1: 34/417/34/64 /d'=5,5			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Τοίχωμα ΕΑΚ-2003:Ναι

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	79(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	79(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	-46,02	9,39	-5,49	54,36	122,50	-7,64	-5,49	54,36	-162,30	-0,15
Q	22,99	0,26	-0,65	6,23	42,31	-1,77	-0,65	6,23	-43,61	-0,02
1.35G+1.50Q	-27,64	13,05	-8,40	82,74	228,85	-12,97	-8,40	82,74	-284,53	-0,24
ΣΣ: +x	1156,55	24,52	2,12	643,07	805,51	3,12	2,12	643,07	7,68	-1,95
ΣΣ: +x	-1226,37	-5,49	-13,77	-527,74	-517,81	-20,18	-13,77	-527,74	-375,92	-1,95
ΣΣ: +z	961,57	26,47	3,51	585,14	830,29	5,61	3,51	585,14	55,55	-2,22

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	79(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	79(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
ΣΣ:+z	-1031,39	-7,44	-15,15	-469,81	-542,58	-22,67	-15,15	-469,81	-423,79	-2,22
ΣΣ:-x	709,28	23,47	1,89	467,55	710,05	3,08	1,89	467,55	24,79	-2,38
ΣΣ:-x	-779,10	-4,43	-13,53	-352,22	-422,34	-20,14	-13,53	-352,22	-393,03	-2,38
ΣΣ:-z	852,68	22,71	0,99	513,12	698,01	1,23	0,99	513,12	-18,16	-1,97
ΣΣ:-z	-922,50	-3,67	-12,63	-397,79	-410,30	-18,28	-12,63	-397,79	-350,08	-1,97
	-1049,98	-8,46	5,79	499,39	498,13	9,50	5,79	499,39	20,20	-0,16
	874,99	7,05	-4,83	-416,16	-415,11	-7,91	-4,83	-416,16	-16,83	0,14
1.00G+1.00Q	-23,03	9,64	-6,15	60,60	164,82	-9,41	-6,15	60,60	-205,92	-0,18
1.00G+1.00Q	-23,03	9,64	-6,15	60,60	164,82	-9,41	-6,15	60,60	-205,92	-0,18
1.35G+1.50Q	-27,64	13,05	-8,40	82,74	228,85	-12,97	-8,40	82,74	-284,53	-0,24
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-	759,84	19,40	-12,74	-291,80	-144,74	-20,10	-12,74	-291,80	-299,67	-0,12
1.00G+1.00Q	-23,03	9,64	-6,15	60,60	164,82	-9,41	-6,15	60,60	-205,92	-0,18
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-	501,96	13,87	-9,04	-189,10	-84,24	-14,16	-9,04	-189,10	-216,01	-0,09
1.35G+1.05Q	-37,99	12,94	-8,10	79,93	209,81	-12,18	-8,10	79,93	-264,90	-0,23
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-	1274,49	23,51	-15,34	-544,30	-412,85	-24,05	-15,34	-544,30	-290,15	-0,03
1.00G+0.70Q	-29,93	9,56	-5,95	58,73	152,12	-8,88	-5,95	58,73	-192,83	-0,17
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-	845,06	16,62	-10,78	-357,43	-262,98	-16,80	-10,78	-357,43	-209,66	-0,03

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 79(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
12Φ20 + 20Φ14	Ορ.#Φ8/12 - Κατ.#Φ10/18 , L = 65 - 3τρ.ΣΦ8/10 , ΣΦ10/10	36Φ8		0,12	0,595%	Πόδας στύλου

Κ80, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 80(1)	Τέλος: 80(2)	Μέλος: 143	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Oχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	80(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	80(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G			0,01	-0,05	0,02				0,02		-24,68		-0,05
Q											-9,03		
1.35G+1.50Q			0,02	-0,06	0,02				0,02		-46,86		-0,06
ΣΣ:+x			5,49	-1,57	0,51	1,76			-0,47	-1,77	-19,91		
ΣΣ:+x			-5,47	1,47	-0,47	-1,77			0,51	1,76	-38,46	-5,47	-1,57
ΣΣ:+z			4,66	-1,20	0,39	1,50			-0,36	-1,50	-20,73		
ΣΣ:+z			-4,64	1,10	-0,36	-1,50			0,39	1,50	-37,63	-4,64	-1,20
ΣΣ:-x			2,98	-1,03	0,33	0,95			-0,30	-0,96	-23,23		
ΣΣ:-x			-2,96	0,94	-0,30	-0,96			0,33	0,95	-35,13	-2,96	-1,03
ΣΣ:-z			2,84	-1,27	0,41	0,91			-0,38	-0,92	-22,67		
ΣΣ:-z			-2,82	1,18	-0,38	-0,92			0,41	0,91	-35,69	-2,82	-1,27
			-0,15	0,62	-0,20	0,05			-0,20	0,05	31,78	-0,15	
			0,13	-0,52	0,17	-0,04			0,17	-0,04	-26,48		-0,52
1.00G+1.00Q			0,01	-0,05	0,02				0,02		-33,71		-0,05
1.00G+1.00Q			0,01	-0,05	0,02				0,02		-33,71		-0,05
1.35G+1.50Q			0,02	-0,06	0,02				0,02		-46,86		-0,06
1.35G+1.50Q+0.90ΔT-			0,13	-0,53	0,17	-0,04			0,17	-0,04	-70,70		-0,53
1.00G+1.00Q			0,01	-0,05	0,02				0,02		-33,71		-0,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔT-			0,09	-0,36	0,12	-0,03			0,12	-0,03	-49,60		-0,36
1.35G+1.05Q			0,01	-0,07	0,02				0,02		-42,80		-0,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔT-			0,20	-0,84	0,27	-0,07			0,27	-0,07	-82,52		-0,84
1.00G+0.70Q			0,01	-0,05	0,02				0,02		-31,00		-0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔT-			0,14	-0,57	0,18	-0,04			0,18	-0,04	-57,48		-0,57

Κ81, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 81(1)	Τέλος: 81(2)	Μέλος: 144	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	81(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	81(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-10,71		
Q											-4,30		
1.35G+1.50Q											-20,90		
ΣΣ:+x											-4,44		
ΣΣ:+x											-21,28		
ΣΣ:+z											-4,43		
ΣΣ:+z											-21,30		
ΣΣ:-x											-4,57		
ΣΣ:-x											-21,15		
ΣΣ:-z											-3,74		
ΣΣ:-z											-21,99		
											25,74		
1.00G+1.00Q											-21,45		
1.00G+1.00Q											-15,01		
1.35G+1.50Q											-15,01		
1.35G+1.50Q											-20,90		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-40,21		
1.00G+1.00Q											-15,01		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-27,88		
1.35G+1.05Q											-18,97		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-51,15		
1.00G+0.70Q											-13,72		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-35,17		

K82, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 82(1)	Τέλος: 82(2)	Μέλος: 146	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Όχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	82(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	82(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				-0,01							-37,33		-0,01
Q				0,01							-12,08		
1.35G+1.50Q											-68,50		
ΣΣ:+x			13,04	-1,69	0,54	4,21			-0,54	-4,21	-31,16		
ΣΣ:+x			-13,04	1,67	-0,54	-4,21			0,54	4,21	-55,49	-13,04	-1,69
ΣΣ:+z			11,88	-1,27	0,41	3,83			-0,41	-3,83	-31,90		
ΣΣ:+z			-11,89	1,26	-0,41	-3,83			0,41	3,83	-54,75	-11,89	-1,27
ΣΣ:-x			5,55	-1,08	0,35	1,79			-0,34	-1,79	-31,88		
ΣΣ:-x			-5,56	1,06	-0,34	-1,79			0,35	1,79	-54,77	-5,56	-1,08
ΣΣ:-z			5,40	-1,34	0,43	1,74			-0,43	-1,74	-31,24		
ΣΣ:-z			-5,41	1,33	-0,43	-1,74			0,43	1,74	-55,41	-5,41	-1,34
			0,04	0,32	-0,10	-0,01			-0,10	-0,01	34,68		
			-0,03	-0,26	0,09	0,01			0,09	0,01	-28,90	-0,03	-0,26
1.00G+1.00Q											-49,40		
1.00G+1.00Q											-49,40		
1.35G+1.50Q											-68,50		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,03	-0,24	0,08	0,01			0,08	0,01	-94,52	-0,03	-0,24
1.00G+1.00Q											-49,40		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,02	-0,16	0,05	0,01			0,05	0,01	-66,74	-0,02	-0,16
1.35G+1.05Q				-0,01							-63,07		-0,01
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,05	-0,41	0,13	0,02			0,13	0,02	-106,42	-0,05	-0,41
1.00G+0.70Q				-0,01							-45,78		-0,01
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,04	-0,27	0,09	0,01			0,09	0,01	-74,68	-0,04	-0,27

K83, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 83(1)	Τέλος: 83(2)	Μέλος: 147	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Y + Z Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	83(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	83(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G											-10,91		
Q											-4,56		
1.35G+1.50Q											-21,57		
ΣΣ:+x											1,32		
ΣΣ:+x											-27,71		
ΣΣ:+z											-1,36		
ΣΣ:+z											-25,03		
ΣΣ:-x											-1,48		
ΣΣ:-x											-24,91		
ΣΣ:-z											0,13		
ΣΣ:-z											-26,52		
											18,79		
											-15,66		
1.00G+1.00Q											-15,47		
1.00G+1.00Q											-15,47		
1.35G+1.50Q											-21,57		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-											-35,66		
1.00G+1.00Q											-15,47		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-											-24,86		
1.35G+1.05Q											-19,51		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-											-43,00		
1.00G+0.70Q											-14,10		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-											-29,76		

K84, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 84(1)	Τέλος: 84(2)	Μέλος: 149	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Οχι Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	84(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	84(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				0,02							-25,31		
Q				0,01							-8,41		
1.35G+1.50Q				0,05	-0,02				-0,02		-46,79		
ΣΣ:+x			8,11	-1,43	0,46	2,62			-0,48	-2,62	-10,21		
ΣΣ:+x			-8,11	1,48	-0,48	-2,62			0,46	2,62	-48,81	-8,11	-1,43
ΣΣ:+z			7,87	-1,07	0,35	2,54			-0,36	-2,54	-15,63		
ΣΣ:+z			-7,87	1,13	-0,36	-2,54			0,35	2,54	-43,39	-7,87	-1,07
ΣΣ:-x			4,40	-0,88	0,28	1,42			-0,30	-1,42	-16,95		
ΣΣ:-x			-4,40	0,93	-0,30	-1,42			0,28	1,42	-42,07	-4,40	-0,88
ΣΣ:-z			3,38	-1,11	0,36	1,09			-0,38	-1,09	-13,53		
ΣΣ:-z			-3,38	1,17	-0,38	-1,09			0,36	1,09	-45,49	-3,38	-1,11
				0,02	-0,20	0,07	-0,01		0,07	-0,01	24,82		-0,20
				-0,01	0,17	-0,05			-0,05		-20,68	-0,01	
1.00G+1.00Q				0,03	-0,01				-0,01		-33,72		
1.00G+1.00Q				0,03	-0,01				-0,01		-33,72		
1.35G+1.50Q				0,05	-0,02				-0,02		-46,79		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,01	0,20	-0,06				-0,06		-65,40	-0,01	
1.00G+1.00Q				0,03	-0,01				-0,01		-33,72		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,01	0,14	-0,04				-0,04		-46,13	-0,01	
1.35G+1.05Q				0,04	-0,01				-0,01		-43,00		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,02	0,29	-0,10	0,01			-0,10	0,01	-74,03	-0,02	
1.00G+0.70Q				0,03							-31,20		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,01	0,20	-0,06				-0,06		-51,88	-0,01	

K85, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 85(1)	Τέλος: 85(2)	Μέλος: 151	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			Αρχή: Οχι Αρχή: Y + Z

Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00		
-------------	---------	---------	----------	----------	--	--

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	85(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	85(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				0,03	-0,01				-0,01		-36,48		
Q				0,01							-11,87		
1.35G+1.50Q				0,06	-0,02				-0,02		-67,05		
ΣΣ:+x			3,00	-1,17	0,38	0,97			-0,40	-0,97	-30,19		
ΣΣ:+x			-3,01	1,24	-0,40	-0,97			0,38	0,97	-54,63	-3,01	-1,17
ΣΣ:+z			3,35	-0,87	0,28	1,08			-0,30	-1,08	-29,12		
ΣΣ:+z			-3,35	0,94	-0,30	-1,08			0,28	1,08	-55,70	-3,35	-0,87
ΣΣ:-x			1,79	-0,71	0,23	0,58			-0,25	-0,58	-30,77		
ΣΣ:-x			-1,80	0,78	-0,25	-0,58			0,23	0,58	-54,05	-1,80	-0,71
ΣΣ:-z			1,51	-0,90	0,29	0,49			-0,31	-0,49	-32,35		
ΣΣ:-z			-1,51	0,98	-0,31	-0,49			0,29	0,49	-52,48	-1,51	-0,90
			0,09	-0,48	0,15	-0,03			0,15	-0,03	2,46		-0,48
			-0,07	0,40	-0,13	0,02			-0,13	0,02	-2,05	-0,07	
1.00G+1.00Q				0,05	-0,01				-0,01		-48,35		
1.00G+1.00Q				0,05	-0,01				-0,01		-48,35		
1.35G+1.50Q				0,06	-0,02				-0,02		-67,05		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			-0,07	0,42	-0,14	0,02			-0,14	0,02	-68,90	-0,07	
1.00G+1.00Q				0,05	-0,01				-0,01		-48,35		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			-0,04	0,28	-0,09	0,01			-0,09	0,01	-49,58	-0,04	
1.35G+1.05Q				0,06	-0,02				-0,02		-61,71		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			-0,11	0,65	-0,21	0,04			-0,21	0,04	-64,79	-0,11	
1.00G+0.70Q				0,04	-0,01				-0,01		-44,79		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			-0,07	0,44	-0,14	0,02			-0,14	0,02	-46,84	-0,07	

K86, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 86(1)	Τέλος: 86(2)	Μέλος: 153	
Διατομή	RHS200X120X8			Υψος = 3,10 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου : 1,00			Αρχή: Oχλ Αρχή: Y + Z
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0γ=1,00	a0z=1,00

Εντατικά μεγέθη

Φόρτ [/]	wy [kN/m]	wz [kN/m]	Αρχή My [kNm]	86(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	86(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	max My [kNm]	max Mz [kNm]
G				0,04	-0,01				-0,01		-19,03		
Q				0,02							-6,87		
1.35G+1.50Q				0,07	-0,02				-0,02		-35,99		
ΣΣ:+x			4,02	-0,86	0,28	1,29			-0,31	-1,30	-21,05		
ΣΣ:+x			-4,01	0,95	-0,31	-1,30			0,28	1,29	-23,88	-4,01	-0,86
ΣΣ:+z			4,12	-0,63	0,20	1,33			-0,23	-1,33	-21,42		
ΣΣ:+z			-4,12	0,72	-0,23	-1,33			0,20	1,33	-23,51	-4,12	-0,63
ΣΣ:-x			2,67	-0,51	0,17	0,86			-0,19	-0,86	-21,59		
ΣΣ:-x			-2,66	0,60	-0,19	-0,86			0,17	0,86	-23,33	-2,66	-0,51
ΣΣ:-z			2,06	-0,66	0,21	0,66			-0,24	-0,67	-21,34		
ΣΣ:-z			-2,06	0,75	-0,24	-0,67			0,21	0,66	-23,59	-2,06	-0,66
			-0,23	-0,72	0,23	0,07			0,23	0,07	1,08	-0,23	-0,72
			0,19	0,60	-0,19	-0,06			-0,19	-0,06	-0,90		
1.00G+1.00Q				0,05	-0,02				-0,02		-25,90		
1.00G+1.00Q				0,05	-0,02				-0,02		-25,90		
1.35G+1.50Q				0,07	-0,02				-0,02		-35,99		
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-			0,17	0,62	-0,20	-0,06			-0,20	-0,06	-36,80		
1.00G+1.00Q				0,05	-0,02				-0,02		-25,90		
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-			0,12	0,41	-0,13	-0,04			-0,13	-0,04	-26,44		
1.35G+1.05Q				0,07	-0,02				-0,02		-32,90		
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-			0,29	0,97	-0,31	-0,09			-0,31	-0,09	-34,25		
1.00G+0.70Q				0,05	-0,02				-0,02		-23,84		
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-			0,19	0,65	-0,21	-0,06			-0,21	-0,06	-24,73		

K89, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 89(1)	Τέλος: 89(2)	Μέλος: 158	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/135 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
				Συνδετήρες: B500C

Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - as=1,69	συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00		

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	89(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	89(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	16,91	9,32	-3,00	-6,43	-12,33	-4,34	-3,00	-6,43	-39,06	0,11
Q	5,66	0,96	-0,30	-2,32	-4,91	-0,41	-0,30	-2,32	-10,16	0,03
1.35G+1.50Q	31,31	14,02	-4,51	-12,16	-24,01	-6,48	-4,51	-12,16	-67,97	0,19
ΣΣ:+x	118,16	27,31	3,47	35,71	83,76	8,09	3,47	35,71	109,42	0,84
ΣΣ:+x	-78,84	-7,71	-9,78	-50,82	-113,18	-17,19	-9,78	-50,82	-197,79	0,84
ΣΣ:+z	148,30	25,23	2,69	48,24	110,56	6,61	2,69	48,24	106,54	0,81
ΣΣ:+z	-108,98	-5,63	-8,99	-63,34	-139,97	-15,71	-8,99	-63,34	-194,92	0,81
ΣΣ:-x	174,24	27,42	3,51	59,03	133,73	8,18	3,51	59,03	134,86	0,96
ΣΣ:-x	-134,92	-7,82	-9,82	-74,14	-163,15	-17,28	-9,82	-74,14	-223,23	0,96
ΣΣ:-z	159,12	29,72	4,38	52,94	121,16	9,83	4,38	52,94	141,93	1,00
ΣΣ:-z	-119,80	-10,12	-10,69	-68,05	-150,58	-18,93	-10,69	-68,05	-230,30	1,00
	-144,24	-9,82	3,23	60,59	131,45	4,86	3,23	60,59	-273,53	0,01
	120,20	8,18	-2,69	-50,49	-109,54	-4,05	-2,69	-50,49	227,94	-0,01
1.00G+1.00Q	22,56	10,28	-3,30	-8,75	-17,24	-4,75	-3,30	-8,75	-49,22	0,14
1.00G+1.00Q	22,56	10,28	-3,30	-8,75	-17,24	-4,75	-3,30	-8,75	-49,22	0,14
1.35G+1.50Q	31,31	14,02	-4,51	-12,16	-24,01	-6,48	-4,51	-12,16	-67,97	0,19
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	139,49	21,38	-6,92	-57,60	-122,60	-10,13	-6,92	-57,60	137,18	0,18
1.00G+1.00Q	22,56	10,28	-3,30	-8,75	-17,24	-4,75	-3,30	-8,75	-49,22	0,14
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	94,68	15,19	-4,92	-39,04	-82,97	-7,18	-4,92	-39,04	87,54	0,13
1.35G+1.05Q	28,76	13,59	-4,37	-11,11	-21,80	-6,29	-4,37	-11,11	-63,40	0,18
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	209,06	25,86	-8,40	-86,85	-186,11	-12,37	-8,40	-86,85	278,51	0,17
1.00G+0.70Q	20,87	9,99	-3,21	-8,05	-15,77	-4,63	-3,21	-8,05	-46,17	0,13
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	141,06	18,17	-5,90	-58,54	-125,31	-8,68	-5,90	-58,54	181,77	0,12

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 89(2)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
8Φ20 + 14Φ14	ΣΦ8/10			0,32	1,017%	Κεφαλή στύλου

K90, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 90(1)	Τέλος: 90(2)	Μέλος: 161	
Διατομή	Ορθογωνική: 34/125 /d'=5,5			Υψος = 4,55 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Ναι	Ητολ=0,00 - as=1,87	συνθήκη 18.4.9.1-β :q/1.5 = 1,00	Συνδετήρες: B500C	
ΣΠΕΜ	Σεισμικού φορτίου :1,00			

Εντατικά μεγέθη

A/A Φόρτ [/]	Αρχή My [kNm]	90(1) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Τέλος My [kNm]	90(2) Mz [kNm]	Vy [kN]	Vz [kN]	Αξονική N [kN]	Στρέψη T [kNm]
G	9,02	-8,04	2,63	-3,28	-5,90	3,94	2,63	-3,28	-44,46	0,04
Q	2,77	-0,85	0,28	-1,13	-2,38	0,41	0,28	-1,13	-11,88	0,01
1.35G+1.50Q	16,33	-12,13	3,97	-6,13	-11,54	5,94	3,97	-6,13	-77,83	0,07
ΣΣ:+x	127,23	11,18	10,66	46,63	105,79	20,41	10,66	46,63	171,70	0,71
ΣΣ:+x	-106,47	-28,11	-5,12	-54,29	-119,91	-12,11	-5,12	-54,29	-272,45	0,71
ΣΣ:+z	99,32	8,65	9,65	35,02	80,87	18,33	9,65	35,02	136,85	0,63
ΣΣ:+z	-78,56	-25,58	-4,10	-42,69	-94,99	-10,03	-4,10	-42,69	-237,60	0,63
ΣΣ:-x	92,10	10,96	10,58	32,47	76,45	20,27	10,58	32,47	149,53	0,74
ΣΣ:-x	-71,34	-27,88	-5,04	-40,13	-90,58	-11,97	-5,04	-40,13	-250,28	0,74
ΣΣ:-z	114,37	13,70	11,68	41,92	97,22	22,52	11,68	41,92	182,39	0,82
ΣΣ:-z	-93,61	-30,63	-6,13	-49,59	-111,34	-14,21	-6,13	-49,59	-283,14	0,82
	-97,64	6,76	-2,52	40,92	88,55	-4,73	-2,52	40,92	-189,07	-0,08
	81,37	-5,63	2,10	-34,10	-73,79	3,94	2,10	-34,10	157,56	0,06
1.00G+1.00Q	11,79	-8,89	2,91	-4,41	-8,28	4,36	2,91	-4,41	-56,33	0,05
1.00G+1.00Q	11,79	-8,89	2,91	-4,41	-8,28	4,36	2,91	-4,41	-56,33	0,05
1.35G+1.50Q	16,33	-12,13	3,97	-6,13	-11,54	5,94	3,97	-6,13	-77,83	0,07
1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-	89,56	-17,20	5,87	-36,82	-77,95	9,49	5,87	-36,82	63,98	0,13
1.00G+1.00Q	11,79	-8,89	2,91	-4,41	-8,28	4,36	2,91	-4,41	-56,33	0,05
1.00G+1.00Q+0.60ΔΤ-	60,61	-12,27	4,17	-24,87	-52,56	6,72	4,17	-24,87	38,20	0,09
1.35G+1.05Q	15,09	-11,75	3,85	-5,62	-10,47	5,76	3,85	-5,62	-72,48	0,07
1.35G+1.05Q+1.50ΔΤ-	137,14	-20,19	7,00	-56,77	-121,16	11,67	7,00	-56,77	163,86	0,16
1.00G+0.70Q	10,96	-8,63	2,83	-4,07	-7,57	4,23	2,83	-4,07	-52,77	0,05
1.00G+0.70Q+1.00ΔΤ-	92,33	-14,26	4,93	-38,17	-81,36	8,18	4,93	-38,17	104,79	0,11

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 90(2)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	$\lambda = E_d/R_d$ [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
6Φ20 + 12Φ16	ΣΦ8/10			0,24	1,011%	Κεφαλή στύλου

Συγκεντρωτικός πίνακας υποστυλωμάτων / πεσσών

Πίνακας Οηλισμών Κατακορύφων μελών

α/α	Ορ.	Διατομή	Ο π λ ι σ μ ο ι	Εσχάρες - Συνδετήρες
K 48	Ορ.0	268/34	24Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10
K 48	Ορ.1	268/34	24Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10
K 48	Ορ.2	268/34	24Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10
K 49	Ορ.0	268/34	24Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10
K 49	Ορ.1	268/34	24Φ16	Ορ. #Φ10/15 - Κατ. #Φ10/15 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10
K 49	Ορ.2	268/34	24Φ16	Ορ. #Φ8/9 - Κατ. #Φ10/15 , L = 65 - 5τμ. ΣΦ8/10
K 52	Ορ.0	34/136	14Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 52	Ορ.1	34/136	14Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 52	Ορ.2	34/136	14Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 53	Ορ.0	34/64/34/168	21Φ16+9Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ10/13 - Κατ. #Φ10/13 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 53	Ορ.1	34/64/34/168	21Φ16+9Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 53	Ορ.2	34/64/34/168	21Φ16+9Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 54	Ορ.0	34/147/34/64	24Φ18	ΣΦ8/10
K 54	Ορ.1	34/147/34/64	24Φ18	ΣΦ8/10
K 54	Ορ.2	34/147/34/64	24Φ18	ΣΦ8/10
K 55	Ορ.0	34/64/34/147	21Φ16+9Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ10/10 - Κατ. #Φ10/10 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 55	Ορ.1	34/64/34/147	21Φ16+9Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 55	Ορ.2	34/64/34/147	21Φ16+9Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 56	Ορ.0	34/134	18Φ18	ΣΦ8/10
K 56	Ορ.1	34/134	18Φ18	ΣΦ8/10
K 56	Ορ.2	34/134	18Φ18	ΣΦ8/10
K 57	Ορ.0	34/129/34/64	19Φ18+3Φ16	ΣΦ8/10
K 57	Ορ.1	34/129/34/64	19Φ18+3Φ16	ΣΦ8/10
K 57	Ορ.2	34/129/34/64	19Φ18+3Φ16	ΣΦ8/10
K 58	Ορ.0	34/64	6Φ25+4Φ22	ΣΦ8/10
K 58	Ορ.1	34/64	6Φ25+4Φ22	ΣΦ10/10
K 58	Ορ.2	34/64	4Φ20+6Φ14	ΣΦ8/10
K 59	Ορ.0	34/177	10Φ16+12Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 59	Ορ.1	34/177	10Φ16+12Φ14	Ορ. #Φ10/11 - Κατ. #Φ10/12 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 59	Ορ.2	34/177	10Φ16+12Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 61	Ορ.1	308/34	20Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 4τμ. ΣΦ8/10
K 61	Ορ.2	308/34	20Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 4τμ. ΣΦ8/10
K 63	Ορ.1	308/34	20Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 4τμ. ΣΦ8/10
K 63	Ορ.2	308/34	20Φ16	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 4τμ. ΣΦ8/10
K 64	Ορ.1	34/109	14Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 64	Ορ.2	34/109	14Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 65	Ορ.1	34/45	8Φ16	ΣΦ8/10
K 65	Ορ.2	34/45	8Φ16	ΣΦ8/10
K 66	Ορ.1	34/179/34/64	21Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ10/11 - Κατ. #Φ10/11 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10 + ΣΦ10/10
K 66	Ορ.2	34/179/34/64	21Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10 + ΣΦ10/10
K 69	Ορ.1	34/144	14Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/11 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 69	Ορ.2	34/144	14Φ16+9Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 70	Ορ.1	34/64/34/296	12Φ20+18Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 70	Ορ.2	34/64/34/296	12Φ20+18Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 50 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 73	Ορ.0	25/45/25/45	5Φ18+3Φ14	ΣΦ8/10
K 74	Ορ.0	25/45/25/45	5Φ18+3Φ14	ΣΦ8/10
K 75	Ορ.0	25/50	6Φ20+2Φ18	ΣΦ8/10
K 76	Ορ.1	34/128	16Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 76	Ορ.2	34/128	16Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 77	Ορ.1	34/64/34/417	12Φ20+20Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 77	Ορ.2	34/64/34/417	12Φ20+20Φ14	ΣΦ10/10 + Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ. ΣΦ8/10
K 78	Ορ.1	34/128	16Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 78	Ορ.2	34/128	16Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 79	Ορ.1	34/417/34/64	12Φ20+20Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ. ΣΦ8/10 + ΣΦ10/10
K 79	Ορ.2	34/417/34/64	12Φ20+20Φ14	Ορ. #Φ8/12 - Κατ. #Φ10/18 , L = 65 - 3τμ. ΣΦ8/10 + ΣΦ10/10
K 88	Ορ.0	25/50	4Φ18+2Φ14	ΣΦ8/10
K 89	Ορ.0	34/135	8Φ20+14Φ14	ΣΦ8/10
K 89	Ορ.1	34/135	8Φ20+14Φ14	ΣΦ8/10
K 89	Ορ.2	34/135	8Φ20+14Φ14	ΣΦ8/10
K 90	Ορ.0	34/125	6Φ20+12Φ16	ΣΦ8/10
K 90	Ορ.1	34/125	6Φ20+12Φ16	ΣΦ8/10
K 90	Ορ.2	34/125	6Φ20+12Φ16	ΣΦ8/10
K 400	Ορ.0			
K 401	Ορ.0			
K 402	Ορ.0			
K 403	Ορ.0			
K 404	Ορ.0			
K 405	Ορ.0			
K 406	Ορ.0			
K 407	Ορ.0			
K 408	Ορ.0			
K 409	Ορ.0			
K 410	Ορ.1			

Πίνακας Οπλισμών Κατακορύφων μελών

α/α	Ορ.	Διατομή	Ο π λ ι σ μ ο ι	Εσχάρες - Συνδετήρες
K 411	Ορ.1			
K 412	Ορ.0			
K 412	Ορ.1			
K 412	Ορ.2			
K 413	Ορ.1			
K 413	Ορ.2			
K 414	Ορ.1			
K 414	Ορ.2			
K 415	Ορ.0			
K 415	Ορ.1			
K 415	Ορ.2			

Έλεγχοι μεταλλικών μελών

Επεξήγηση συμβόλων, ελέγχων

ΕΛΕΓΧΟΙ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑΣ $\frac{S_d}{R_d} \leq 1$

(Δ) : Διάτμηση : $\frac{V_{ySd}}{V_{yRd}} \leq 1, \frac{V_{zSd}}{V_{zRd}} \leq 1$

[Κ] : Κάμψη με Αξονική : $\frac{N_{Sd}}{N_{Rd}} + \frac{M_{ySd}}{M_{yRd}} + \frac{M_{zSd}}{M_{zRd}} \leq 1$

[ΚΛ] : Κάμψη με Καμπτικό Λυγισμό : $\frac{N_{Sd}}{x_{min} \cdot N_{pl}} + \frac{k_y \cdot M_{ySd}}{M_{yRd}} + \frac{k_z \cdot M_{zSd}}{M_{zRd}} \leq 1$

[ΣΚΛ] : Κάμψη με Στρεπτοκαμπτικό Λυγισμό : $\frac{N_{Sd}}{x_y \cdot N_{pl}} + \frac{k_{LT} \cdot M_{ySd} \cdot \gamma_{M1}}{x_{LT} \cdot W_{pl,y}} + \frac{k_z \cdot M_{zSd}}{M_{zRd}} \leq 1$

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ2.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,16	0,01	0,39	0,39		HEB160
Δ2.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,08		0,25	0,25		HEB180
Δ2.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,07		0,20	0,14		HEB220
Δ2.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55		0,18	0,12		HEB260
Δ2.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,19	0,01	0,35	0,35		HEB340
Δ2.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,12	0,01	0,29	0,29		HEB300
Δ2.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,09	0,01	0,26	0,23		HEB260
Δ2.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,06		0,28	0,19		HEB260
Δ2.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05		0,30	0,24		HEB280
Δ2.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04		0,30	0,25		HEB280
Δ2.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04		0,30	0,28		HEB280
Δ2.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05		0,28	0,28		HEB280
Δ2.13	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,06		0,26	0,26		HEB260
Δ2.14	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,09	0,01	0,23	0,23		HEB260
Δ2.15	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,11	0,01	0,29	0,19		HEB300
Δ2.16	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,19	0,01	0,36	0,13		HEB340
Δ2.17	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,52	0,01	0,18	0,18		HEB260
Δ2.18	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,07		0,20	0,20		HEB220
Δ2.19	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,08		0,25	0,25		HEB180
Δ2.20	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,15	0,02	0,41	0,27		HEB160
Δ19.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,16	0,03	0,50	0,50		HEB180
Δ19.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,08		0,26	0,26		HEB180
Δ19.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,10	0,01	0,21	0,15		HEB220
Δ19.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55	0,01	0,18	0,18		HEB260
Δ19.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,25	0,01	0,52	0,41		HEB450
Δ19.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,21	0,01	0,33	0,33		HEB320
Δ19.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,17	0,01	0,34	0,27		HEB280
Δ19.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,12	0,01	0,41	0,29		HEB300
Δ19.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07		0,44			HEB340
Δ19.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,03		0,47			HEB340
Δ19.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,03	0,01	0,46			HEB340
Δ19.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,41	0,37		HEB340
Δ19.13	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,12	0,01	0,37	0,31		HEB300
Δ19.14	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,17	0,01	0,29	0,27		HEB260
Δ19.15	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,21	0,01	0,32	0,17		HEB300
Δ19.16	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,25	0,01	0,53	0,18		HEB450
Δ19.17	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,52	0,01	0,19	0,19		HEB260
Δ19.18	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,10	0,01	0,22	0,22		HEB220
Δ19.19	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,08		0,30	0,29		HEB200
Δ19.20	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,15	0,03	0,60	0,37		HEB200
Δ20.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,21	0,03	0,61	0,61		HEB200
Δ20.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,04	0,01	0,38	0,38		HEB220
Δ20.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,03		0,22	0,22		HEB220
Δ20.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,27	0,01	0,15	0,15		HEB200
Δ21.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,14	0,06	0,69	0,69		HEB200
Δ21.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,01	0,01	0,40	0,40		HEB220
Δ21.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,01	0,01	0,28	0,28		HEB220
Δ21.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,26	0,02	0,19	0,19		HEB200
Δ22.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,15	0,02	0,16	0,13		HEB200
Δ22.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,27	0,26		HEB240
Δ22.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,03	0,01	0,35	0,33		HEB260
Δ22.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,01		0,37	0,36		HEB280
Δ22.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,01		0,38	0,38		HEB280
Δ22.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,03	0,01	0,36	0,36		HEB280

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ22.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,28	0,28		HEB240
Δ22.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,15	0,02	0,15	0,15		HEB200
Δ23.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,26	0,01	0,09	0,09		HEB160
Δ23.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,01	0,01	0,16	0,16		HEB180
Δ23.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,02	0,01	0,25	0,25		HEB180
Δ23.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,14	0,03	0,49	0,49		HEB180
Δ24.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,03	0,05	0,05	HEB160
Δ24.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,35		0,04	0,03	0,05	HEB160
Δ24.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71		0,30	0,30		HEA120
Δ25.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,04	0,06	0,06	HEB160
Δ25.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,35		0,04	0,04	0,05	HEB160
Δ25.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71		0,26	0,26		HEA100
Δ26.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,05	0,07	0,14	0,07		HEA100
Δ26.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,08	0,14	0,08		HEA100
Δ26.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04	0,09	0,14	0,21		HEA120
Δ26.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,07	0,09	0,16	0,19		HEA100
Δ26.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06	0,13	0,16	0,21		HEA120
Δ26.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,13	0,08	0,13		HEA100
Δ26.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,13	0,07	0,22		HEA120
Δ26.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,14	0,05	0,21		HEA120
Δ26.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,14	0,05	0,19		HEA120
Δ26.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,14	0,04	0,21		HEA120
Δ26.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,14	0,04	0,24		HEA120
Δ26.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,14	0,05	0,23		HEA120
Δ26.13	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,14	0,06	0,21		HEA120
Δ26.14	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,14	0,08	0,18		HEA120
Δ26.15	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,13	0,08	0,22		HEA120
Δ26.16	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06	0,12	0,14	0,20		HEA120
Δ26.17	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06	0,08	0,14	0,18		HEA100
Δ26.18	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,09	0,11	0,09		HEA100
Δ26.19	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,08	0,10	0,18		HEA100
Δ26.20	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03	0,07	0,08	0,11		HEA100
Δ26.21	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,16	0,06	0,08	0,11		HEA100
Δ27.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,10	0,13	0,04		HEA100
Δ27.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,15	0,14	0,08		HEA100
Δ27.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,15	0,08	0,10		HEA100
Δ27.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,07	0,06	0,06		HEA100
Δ27.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,07	0,06	0,07		HEA100
Δ27.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71	0,02	0,08	0,06		HEA100
Δ28.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27		0,29	0,28		HEA100
Δ28.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,20		0,55	0,53		HEA140
Δ28.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,20		0,53	0,53		HEA140
Δ28.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,09		0,21	0,21		HEA100
Δ29.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27		0,26	0,24		HEA100
Δ29.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,50	0,29		HEA140
Δ29.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,49	0,30		HEA140
Δ29.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,07		0,15	0,11		HEA100
Δ30.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27		0,29	0,15		HEA100
Δ30.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,47	0,29		HEA140
Δ30.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,47	0,28		HEA140
Δ30.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08		0,18	0,18		HEA100
Δ31.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,42	0,41		HEA140
Δ31.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,42	0,42		HEA140
Δ31.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08		0,20	0,20		HEA100
Δ32.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,45	0,44		HEA140
Δ32.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,42	0,42		HEA140
Δ32.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,07		0,15	0,15		HEA100
Δ34.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,53	0,54		HEA140
Δ34.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,52	0,52		HEA140
Δ34.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04		0,07	0,07		HEA100
Δ35.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,52	0,53		HEA140
Δ35.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,52	0,52		HEA140
Δ35.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71		0,04	0,04		HEA100
Δ36.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,54	0,55		HEA140
Δ36.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,49	0,49		HEA140
Δ36.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71		0,03	0,03		HEA100
Δ37.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14		0,60	0,60		HEA180
Δ37.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,44	0,44		HEA160
Δ37.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,07	0,07	0,15	0,15		HEA100
Δ38.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,54	0,55		HEA140
Δ38.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,49	0,49		HEA140
Δ38.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71		0,03	0,03		HEA100
Δ39.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,52	0,52		HEA140
Δ39.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,52	0,52		HEA140
Δ39.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71		0,03	0,03		HEA100
Δ40.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,53	0,53		HEA140

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ40.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,52	0,52		HEA140
Δ40.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04		0,06	0,06		HEA100
Δ41.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,45	0,44		HEA140
Δ41.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,42	0,42		HEA140
Δ41.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,07		0,14	0,14		HEA100
Δ42.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,43	0,42		HEA140
Δ42.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,42	0,42		HEA140
Δ42.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08		0,19	0,19		HEA100
Δ43.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,54	0,33		HEA140
Δ43.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,53	0,32		HEA140
Δ43.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08		0,18	0,18		HEA100
Δ44.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,55	0,31		HEA140
Δ44.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,54	0,32		HEA140
Δ44.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,07		0,17	0,13		HEA100
Δ45.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,20		0,61	0,35		HEA160
Δ45.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,20		0,59	0,36		HEA160
Δ45.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,09		0,22	0,16		HEA100
Δ46.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,17	0,18	0,16		HEA100
Δ46.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,17	0,07	0,10		HEA100
Δ46.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,08	0,06	0,06		HEA100
Δ46.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,25	0,08	0,06	0,06		HEA100
Δ46.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71	0,03	0,05	0,04		HEA100
Δ48.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,05	0,05	0,05	HEA100
Δ48.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,15	0,07	0,15	HEA100
Δ48.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,15	0,04	0,14	HEA100
Δ48.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,14	0,04	0,14	HEA100
Δ48.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,14	0,04	0,14	HEA100
Δ48.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,15	0,04	0,14	HEA100
Δ48.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,15	0,04	0,14	HEA100
Δ48.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,15	0,05	0,15	HEA100
Δ49.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,17	0,04	0,17	HEA100
Δ50.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,01	0,01	0,01	HEA100
Δ51.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01		0,13	0,10	0,11	HEA100
Δ52.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,01	0,01	0,01	HEA100
Δ53.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,05	0,05	0,05	HEA100
Δ53.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,12	0,17	0,17	HEA100
Δ53.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,12	0,16	0,16	HEA100
Δ53.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06		0,18	0,21	0,21	HEA100
Δ53.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06		0,16	0,18	0,17	HEA100
Δ53.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06		0,10	0,11	0,10	HEA100
Δ53.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,06		0,12	0,14	0,13	HEA100
Δ53.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,15	0,12	0,15	HEA100
Δ53.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,18	0,14	0,17	HEA100
Δ54.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,20	0,15	0,19	HEA100
Δ55.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,24	0,36		SHS100X10
Δ56.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,22	0,43		SHS120X6
Δ57.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,28	0,39		SHS120X6
Δ58.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,22	0,42		SHS120X6
Δ59.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,20	0,30		SHS100X8
Δ60.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,21	0,36		SHS100X10
Δ61.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,28	0,46		SHS120X6.3
Δ62.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,35	0,01	0,22	0,22		HEA100
Δ63.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,12	0,12	0,12	HEA100
Δ63.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,05	0,05	0,05	HEA100
Δ63.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,08	0,08	0,08	HEA100
Δ63.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,08	0,08	0,08	HEA100
Δ63.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,10	0,10	0,10	HEA100
Δ63.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,10	0,10	0,10	HEA100
Δ63.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,09	0,09	0,09	HEA100
Δ63.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19		0,19	0,19		HEA100
Δ63.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19	0,01	0,19	0,19		HEA100
Δ64.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,35	0,02	0,26	0,26		HEA100
Δ65.1	1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1						SHS20X2
Δ67.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04		0,03	0,03		HEA100
Δ68.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3			0,05			HEA100
Δ1.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,01	0,01	0,01		HEA100
Δ1.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,03	0,02	0,02		HEA100
Δ1.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3		0,04	0,03	0,03		HEA100
Δ1.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3		0,05	0,02	0,01		HEA100
Δ1.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,05	0,03	0,03		HEA100
Δ1.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08	0,09	0,04	0,12		HEA100
Δ1.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,10	0,04	0,12		HEA100
Δ1.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,10	0,03	0,11		HEA100
Δ1.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,03	0,09		HEA100
Δ1.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,03	0,09		HEA100

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ1.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,04	0,08		HEA100
Δ1.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,04	0,09		HEA100
Δ1.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,03	0,08		HEA100
Δ1.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,02	0,08		HEA100
Δ1.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,03	0,10		HEA100
Δ1.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3		0,10	0,03	0,11		HEA100
Δ1.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08	0,09	0,03	0,12		HEA100
Δ1.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,05	0,03	0,03		HEA100
Δ1.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3		0,05	0,02	0,03		HEA100
Δ1.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3		0,04	0,02	0,01		HEA100
Δ1.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,03	0,02	0,02		HEA100
Δ1.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,02	0,01	0,01		HEA100
Δ2.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,24	0,01	0,25	0,26		SHS160X16
Δ2.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,03	0,01	0,21	0,21		RHS250X150X10
Δ2.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,04	0,02	0,23	0,19		RHS250X150X12
Δ2.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,36	0,02	0,17	0,09		RHS250X150X16
Δ2.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,28	0,29		HEB320
Δ2.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,09	0,01	0,29	0,29		HEB280
Δ2.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,31	0,29		HEB260
Δ2.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,01	0,35	0,33		HEB280
Δ2.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,39	0,39		HEB280
Δ2.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,03		0,41	0,41		HEB300
Δ2.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,03	0,01	0,40	0,39		HEB300
Δ2.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,36	0,36		HEB280
Δ2.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,01	0,33	0,33		HEB280
Δ2.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,29	0,29		HEB260
Δ2.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,09	0,01	0,24	0,22		HEB260
Δ2.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,26	0,22		HEB300
Δ2.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,34	0,01	0,17	0,17		RHS250X150X16
Δ2.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,04	0,01	0,20	0,20		RHS250X150X10
Δ2.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,03	0,01	0,17	0,17		RHS200X100X16
Δ2.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,01	0,20	0,20		SHS150X12.5
Δ19.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,24	0,02	0,27	0,27		SHS180X12
Δ19.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,02	0,25	0,25		RHS250X150X12
Δ19.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,05	0,03	0,24	0,22		RHS250X150X12
Δ19.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,36	0,03	0,17	0,08		RHS250X150X16
Δ19.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,02	0,34	0,35		HEB340
Δ19.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,14	0,02	0,35	0,35		HEB300
Δ19.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,41	0,41		HEB300
Δ19.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,08	0,01	0,49	0,49		HEB320
Δ19.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,01	0,55	0,54		HEB340
Δ19.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,57	0,57		HEB360
Δ19.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,55	0,55		HEB360
Δ19.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,01	0,52	0,52		HEB360
Δ19.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,08	0,01	0,49	0,49		HEB320
Δ19.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,41	0,41		HEB300
Δ19.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,14	0,01	0,28	0,28		HEB280
Δ19.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,02	0,34	0,35		HEB340
Δ19.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,34	0,02	0,16	0,16		RHS250X150X16
Δ19.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,05	0,02	0,22	0,22		RHS250X150X12
Δ19.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,01	0,23	0,21		RHS260X180X8
Δ19.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,02	0,25	0,24		SHS160X16
Δ20.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,03	0,52	0,53		SHS220X16
Δ20.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,03	0,46	0,47		RHS300X200X16
Δ20.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,04	0,42	0,43		RHS300X200X12.5
Δ20.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,18	0,05	0,19	0,19		RHS250X150X16
Δ21.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03		0,09	0,09		HEB120
Δ21.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,02	0,45	0,45		SHS220X16
Δ21.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,03	0,38	0,39		RHS260X180X16
Δ21.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,01	0,04	0,34	0,35		RHS260X180X16
Δ21.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,18	0,04	0,15	0,15		RHS250X150X12
Δ22.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,10	0,07	0,19	0,19		RHS260X180X12.5
Δ22.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,06	0,04	0,36	0,36		RHS350X250X12.5
Δ22.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,04	0,02	0,45	0,45		RHS350X250X16
Δ22.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,01	0,01	0,48	0,48		RHS450X250X12.5
Δ22.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,01	0,01	0,48	0,48		RHS450X250X12.5
Δ22.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,04	0,02	0,44	0,45		RHS350X250X16
Δ22.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,06	0,04	0,35	0,35		RHS350X250X12
Δ22.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,10	0,06	0,18	0,18		RHS250X150X16
Δ23.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,17	0,05	0,19	0,19		RHS250X150X16
Δ23.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,04	0,43	0,40		RHS300X200X12.5
Δ23.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,02	0,47	0,43		RHS300X200X16
Δ23.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,02	0,53	0,54		SHS250X12
Δ24.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,05	0,07	0,08	HEB180
Δ24.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,34		0,03	0,05	0,05	HEB160
Δ24.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,87	0,04	0,69	0,69		HEB300

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ24.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,02	0,01	0,68	0,68		HEB260
Δ25.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,05	0,08	0,09	HEB180
Δ25.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,34		0,04	0,06	0,06	HEB160
Δ25.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,87	0,04	0,70	0,59		HEB300
Δ25.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,02	0,01	0,65	0,64		HEB260
Δ26.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,03	0,01	0,06	0,06		HEA100
Δ26.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,39	0,03	0,06	0,06		HEA100
Δ26.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,39	0,04	0,03	0,03		HEA100
Δ26.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,39	0,05	0,03	0,03		HEA100
Δ26.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,39	0,05	0,04	0,04		HEA100
Δ26.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,09	0,07	0,07		HEA100
Δ26.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,01	0,10	0,05	0,05		HEA100
Δ26.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,10	0,09	0,09		HEA100
Δ26.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,10	0,09	0,09		HEA100
Δ26.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,01	0,11	0,06	0,06		HEA100
Δ26.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,11	0,11	0,11		HEA100
Δ26.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,11	0,11	0,11		HEA100
Δ26.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,01	0,11	0,05	0,06		HEA100
Δ26.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,11	0,09	0,09		HEA100
Δ26.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,11	0,09	0,09		HEA100
Δ26.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,01	0,10	0,06	0,06		HEA100
Δ26.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,27	0,10	0,07	0,07		HEA100
Δ26.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,39	0,05	0,04	0,04		HEA100
Δ26.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,39	0,05	0,03	0,03		HEA100
Δ26.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,40	0,04	0,03	0,03		HEA100
Δ26.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,40	0,03	0,06	0,06		HEA100
Δ26.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,03	0,02	0,06	0,06		HEA100
Δ27.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,05	0,19	0,11		HEA100
Δ27.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,44	0,11	0,08		HEA100
Δ27.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,43	0,12	0,06		HEA100
Δ27.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,29	0,12	0,11		HEA100
Δ27.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,26	0,12	0,11		HEA100
Δ27.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,08	0,08		HEA100
Δ27.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04	0,01	0,08	0,05		HEA100
Δ28.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,28		HEA120
Δ28.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,31	0,23		HEA120
Δ28.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,24		HEA120
Δ28.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,11	0,10		HEA100
Δ28.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,04		HEA100
Δ29.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,25		HEA120
Δ29.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,24		HEA120
Δ29.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,23		HEA120
Δ29.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,10	0,11		HEA100
Δ29.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,04		HEA100
Δ30.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,17		0,30	0,23		HEA120
Δ30.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,26		HEA120
Δ30.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ30.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,09	0,09		HEA100
Δ30.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,68		0,02	0,02		HEA100
Δ31.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,36	0,38		HEA140
Δ31.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,35		HEA120
Δ31.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,16	0,16		HEA100
Δ31.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,68		0,01	0,01		HEA100
Δ32.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,36	0,41		HEA140
Δ32.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,35		HEA120
Δ32.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,14	0,14		HEA100
Δ32.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02		0,04	0,04		HEA100
Δ33.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,10	0,04	0,18	0,19		RHS260X180X16
Δ33.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,06	0,03	0,33	0,34		RHS350X250X12
Δ33.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,04	0,02	0,41	0,42		RHS350X250X16
Δ33.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,01	0,01	0,44	0,45		RHS450X250X12
Δ33.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,01	0,01	0,44	0,45		RHS450X250X12
Δ33.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,04	0,02	0,41	0,42		RHS350X250X16
Δ33.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,06	0,03	0,33	0,34		RHS350X250X12
Δ33.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,10	0,04	0,18	0,19		RHS260X180X16
Δ34.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,34		HEA140
Δ34.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ34.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,13	0,13		HEA100
Δ34.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04		0,08	0,08		HEA100
Δ35.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,28		HEA120
Δ35.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ35.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,13	0,13		HEA100
Δ35.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ36.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,28		HEA120
Δ36.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ36.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,12	0,12		HEA100

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ36.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ37.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,28		HEA120
Δ37.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,29		HEA120
Δ37.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,10	0,10		HEA100
Δ37.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04		0,09	0,06		HEA100
Δ38.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,28		HEA120
Δ38.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ38.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,12	0,12		HEA100
Δ38.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ39.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,28		HEA120
Δ39.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,27	0,28		HEA120
Δ39.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,13	0,13		HEA100
Δ39.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ40.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,34		HEA140
Δ40.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ40.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,13	0,13		HEA100
Δ40.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04		0,08	0,05		HEA100
Δ41.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,35	0,41		HEA140
Δ41.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,34		HEA120
Δ41.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,14	0,14		HEA100
Δ41.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02		0,03	0,03		HEA100
Δ42.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,36	0,37		HEA140
Δ42.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,35	0,35		HEA120
Δ42.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,16	0,16		HEA100
Δ42.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,68		0,01	0,01		HEA100
Δ43.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,27		HEA120
Δ43.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,28	0,28		HEA120
Δ43.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,09	0,09		HEA100
Δ43.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,68		0,03	0,03		HEA100
Δ44.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,25		HEA120
Δ44.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,29	0,23		HEA120
Δ44.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,11	0,11		HEA100
Δ44.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,04		HEA100
Δ45.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,22		HEA120
Δ45.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,23		HEA120
Δ45.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,36		0,11	0,10		HEA100
Δ45.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ46.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,44	0,10	0,08		HEA100
Δ46.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,43	0,12	0,07		HEA100
Δ46.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,28	0,12	0,12		HEA100
Δ46.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,26	0,12	0,12		HEA100
Δ46.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,37		0,08	0,08		HEA100
Δ46.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,04	0,01	0,08	0,07		HEA100
Δ47.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,17	0,04	0,14	0,13		RHS260X180X8
Δ47.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,03	0,32	0,30		RHS250X150X16
Δ47.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,02	0,35	0,32		RHS260X180X16
Δ47.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,02	0,40	0,40		SHS200X16
Δ47.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,11	0,11		HEB140
Δ48.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,18	0,14		HEB160
Δ49.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,02	0,11	0,07		SHS120X12
Δ50.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,01	0,07	0,06		SHS100X10
Δ51.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,15	0,15		HEB160
Δ52.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,02	0,10	0,05		SHS120X12
Δ53.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,01	0,07	0,07		SHS100X10
Δ54.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,05	0,19	0,11		HEA100
Δ55.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,06	0,16	0,16		HEA100
Δ55.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,42	0,16	0,14		HEA100
Δ55.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,27	0,14	0,15		HEA100
Δ55.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,35	0,08	0,09	0,08		HEA100
Δ55.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,02	0,03	0,02		HEA100
Δ56.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,05	0,15	0,17		HEA100
Δ56.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,43	0,14	0,13		HEA100
Δ56.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,28	0,14	0,14		HEA100
Δ56.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,35	0,08	0,09	0,09		HEA100
Δ56.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,02	0,03	0,02		HEA100
Δ57.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,17		0,29	0,21		HEA100
Δ58.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,27		HEA120
Δ59.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,29		HEA120
Δ60.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,07	0,13	0,11		HEA100
Δ60.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,08	0,13	0,11		HEA100
Δ61.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,03	0,05	0,05		HEA100
Δ61.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,17	0,28	0,39	0,39		HEA120
Δ61.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,11	0,22	0,23		HEA120
Δ61.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,26	0,15	0,22		HEA120
Δ61.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,15	0,16	0,29		HEA140
Δ61.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,15	0,16	0,26		HEA120

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ61.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,23	0,17	0,21		HEA120
Δ62.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,03	0,05	0,05		HEA100
Δ62.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,19	0,28	0,44	0,44		HEA140
Δ62.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,11	0,24	0,24		HEA120
Δ62.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,26	0,17	0,15		HEA100
Δ62.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,15	0,17	0,13		HEA100
Δ62.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,15	0,17	0,14		HEA100
Δ62.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14	0,23	0,16	0,16		HEA100
Δ63.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,04	0,03	0,04		HEA100
Δ63.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,05	0,03	0,03		HEA100
Δ63.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,06	0,02	0,03		HEA100
Δ63.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03	0,07	0,09	0,09		HEA100
Δ63.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,07	0,18	0,18		HEA100
Δ63.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08	0,10	0,18	0,20		HEA120
Δ63.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,11	0,11	0,14		HEA100
Δ63.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,11	0,06	0,09		HEA100
Δ63.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,11	0,02	0,05		HEA100
Δ63.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,05	0,07		HEA100
Δ63.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,06	0,07		HEA100
Δ63.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,06	0,06		HEA100
Δ63.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,11	0,05	0,07		HEA100
Δ63.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,11	0,02	0,06		HEA100
Δ63.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,11	0,06	0,09		HEA100
Δ63.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,11	0,11	0,14		HEA100
Δ63.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,08	0,10	0,19	0,21		HEA120
Δ63.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,07	0,19	0,19		HEA100
Δ63.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03	0,06	0,09	0,09		HEA100
Δ63.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,02	0,06	0,03	0,04		HEA100
Δ63.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,01	0,05	0,03	0,03		HEA100
Δ63.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,15	0,03	0,03	0,04		HEA100
Δ64.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03		0,09	0,09		HEB120
Δ64.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,38	0,02	0,99	0,99		HEB300
Δ64.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,04	0,02	0,62	0,61		HEB300
Δ64.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,08	0,03	0,45	0,45		HEB260
Δ64.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55	0,03	0,26	0,23		HEB260
Δ64.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,02	0,31	0,31		HEB320
Δ64.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,13	0,02	0,30	0,30		HEB280
Δ64.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,35	0,35		HEB260
Δ64.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,41	0,41		HEB300
Δ64.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,44	0,44		HEB300
Δ64.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,43	0,43		HEB300
Δ64.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,44	0,44		HEB300
Δ64.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,42	0,42		HEB300
Δ64.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,40	0,40		HEB300
Δ64.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,34	0,34		HEB280
Δ64.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,13	0,01	0,24	0,23		HEB260
Δ64.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,31	0,31		HEB320
Δ64.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,52	0,02	0,22	0,22		HEB260
Δ64.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,08	0,02	0,34	0,34		HEB240
Δ64.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,04	0,01	0,42	0,39		HEB260
Δ64.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,03	0,32	0,33		SHS180X16
Δ64.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,13	0,12		HEB140
Δ65.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03		0,08	0,08		HEB120
Δ65.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,38	0,01	0,80	0,80		HEB280
Δ65.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,04	0,02	0,51	0,50		HEB280
Δ65.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,08	0,02	0,39	0,38		HEB260
Δ65.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55	0,02	0,24	0,19		HEB260
Δ65.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,30	0,31		HEB320
Δ65.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,13	0,01	0,23	0,23		HEB280
Δ65.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,27	0,25		HEB260
Δ65.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,34	0,35		HEB280
Δ65.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,40	0,40		HEB300
Δ65.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02		0,41	0,41		HEB300
Δ65.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,41	0,41		HEB300
Δ65.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,01	0,37	0,37		HEB300
Δ65.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,33	0,33		HEB280
Δ65.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,27	0,27		HEB260
Δ65.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,13	0,01	0,22	0,18		HEB260
Δ65.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,31	0,31		HEB320
Δ65.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,52	0,02	0,20	0,20		HEB260
Δ65.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,08	0,02	0,31	0,31		HEB240
Δ65.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,04	0,01	0,37	0,36		HEB240
Δ65.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,36	0,02	0,57	0,57		HEB240
Δ65.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,12	0,12		HEB140
Δ66.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,03	0,12	0,12		SHS120X12.5
Δ66.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,24	0,04	0,25	0,24		SHS160X16

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ66.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,03	0,02	0,23	0,21		RHS250X150X12
Δ66.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,06	0,02	0,24	0,18		RHS250X150X12
Δ66.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,36	0,03	0,19	0,08		RHS260X180X16
Δ66.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,29	0,30		HEB320
Δ66.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,13	0,01	0,22	0,23		HEB260
Δ66.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,28	0,28		HEB260
Δ66.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,35	0,36		HEB280
Δ66.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,41	0,41		HEB300
Δ66.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,42	0,42		HEB300
Δ66.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,41	0,41		HEB300
Δ66.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,01	0,38	0,38		HEB300
Δ66.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,07	0,01	0,33	0,33		HEB280
Δ66.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,10	0,01	0,25	0,25		HEB260
Δ66.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,13	0,01	0,19	0,16		HEB240
Δ66.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18	0,01	0,29	0,30		HEB320
Δ66.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,34	0,02	0,19	0,17		RHS250X150X16
Δ66.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,06	0,02	0,22	0,22		RHS250X150X12
Δ66.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,02	0,22	0,22		RHS260X180X8
Δ66.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,02	0,27	0,25		SHS180X12.5
Δ66.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,01	0,06	0,06		SHS100X10
Δ67.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,03	0,14	0,10		SHS140X10
Δ67.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,05	0,54	0,50		SHS250X12.5
Δ67.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,03	0,48	0,49		RHS300X200X16
Δ67.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,01	0,05	0,46	0,46		RHS300X200X16
Δ67.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,18	0,06	0,20	0,20		RHS250X150X16
Δ68.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,17	0,06	0,17	0,17		HEB200
Δ68.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,08	0,04	0,50	0,50		HEB300
Δ68.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,02	0,68	0,67		HEB400
Δ68.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,74	0,73		HEB450
Δ68.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,02	0,01	0,73	0,73		HEB400
Δ68.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,05	0,02	0,67	0,67		HEB400
Δ68.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,08	0,04	0,49	0,49		HEB300
Δ68.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,17	0,06	0,16	0,16		HEB200
Δ69.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,17	0,05	0,17	0,16		RHS260X180X10
Δ69.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,01	0,04	0,39	0,36		RHS260X180X16
Δ69.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,02	0,43	0,39		RHS300X200X12.5
Δ69.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,03	0,48	0,48		SHS220X16
Δ69.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,02	0,10	0,10		SHS120X10
Δ70.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,03	0,02	0,12	0,11		SHS120X12
Δ70.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,23	0,03	0,49	0,49		SHS220X16
Δ70.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,03	0,41	0,41		RHS300X200X12
Δ70.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,01	0,04	0,37	0,37		RHS260X180X16
Δ70.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,18	0,05	0,15	0,15		RHS260X180X10
Δ71.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,17	0,06	0,15	0,15		HEB200
Δ71.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,06	0,04	0,48	0,48		HEB300
Δ71.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,02	0,66	0,66		HEB360
Δ71.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,01	0,01	0,71	0,71		HEB400
Δ71.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,01	0,01	0,71	0,71		HEB400
Δ71.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,04	0,02	0,65	0,65		HEB360
Δ71.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,06	0,04	0,46	0,46		HEB300
Δ71.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,17	0,06	0,14	0,14		HEB200
Δ72.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,17	0,06	0,16	0,16		RHS260X180X10
Δ72.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,01	0,05	0,40	0,40		RHS300X200X12
Δ72.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,02	0,03	0,44	0,44		RHS300X200X16
Δ72.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,22	0,02	0,55	0,55		SHS260X12
Δ72.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,03	0,02	0,13	0,13		SHS140X10
Δ73.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,18	0,04	0,14	0,14		SHS140X12
Δ73.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,01	0,06	0,27	0,27		SHS180X12.5
Δ73.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,07	0,43	0,43		SHS220X16
Δ73.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,03	0,07	0,63	0,63		SHS250X16
Δ73.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,18	0,07	0,86	0,86		SHS300X16
Δ73.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,32	0,04	0,88	0,78		SHS300X16
Δ73.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,05	0,79	0,73		SHS300X12.5
Δ73.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,32	0,05	0,74	0,71		SHS260X16
Δ73.9	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,14	0,05	0,71	0,69		SHS260X16
Δ73.10	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,04	0,05	0,69	0,62		SHS260X16
Δ73.11	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,05	0,62	0,61		SHS250X16
Δ73.12	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,01	0,05	0,61	0,61		SHS250X16
Δ73.13	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,01	0,05	0,61	0,61		SHS250X16
Δ73.14	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,05	0,66	0,66		SHS250X16
Δ73.15	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,04	0,05	0,75	0,75		SHS300X12
Δ73.16	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,14	0,05	0,78	0,78		SHS300X12
Δ73.17	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,32	0,05	0,81	0,81		SHS300X16
Δ73.18	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,05	0,88	0,88		SHS300X16
Δ73.19	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,32	0,05	0,98	0,97		SHS300X16
Δ73.20	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,18	0,08	0,95	0,83		SHS300X16

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ73.21	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,03	0,08	0,71	0,62		SHS260X16
Δ73.22	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,02	0,07	0,49	0,42		SHS220X16
Δ73.23	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,01	0,07	0,29	0,26		SHS180X16
Δ73.24	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,18	0,05	0,15	0,14		SHS140X12
Δ74.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,08	0,12	0,12	HEB200
Δ74.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,34		0,08	0,10	0,10	HEB200
Δ74.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,34		0,08	0,08	0,08	HEB180
Δ74.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,09	0,08	0,08	HEB180
Δ75.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,09	0,08	0,08	HEB180
Δ75.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,34		0,11	0,06	0,08	HEB160
Δ75.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,34		0,10	0,05	0,07	HEB160
Δ75.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,18		0,09	0,04	0,07	HEB160
Δ76.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,12	0,11		HEB140
Δ76.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,29		0,05	0,05		HEB140
Δ77.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,03	0,01	0,12	0,12		HEB140
Δ77.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,29		0,06	0,06		HEB140
Δ78.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,20		0,04	0,04		HEA100
Δ78.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,21		0,36	0,35		HEA120
Δ78.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,12	0,20	0,20		HEA100
Δ78.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,12	0,11	0,10		HEA100
Δ79.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,28	0,12	0,11		HEA100
Δ79.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,27	0,12	0,10		HEA100
Δ79.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,16	0,14	0,17		HEA100
Δ79.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,15	0,14	0,16		HEA100
Δ79.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,15	0,13	0,13		HEA100
Δ79.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,17	0,13	0,13		HEA100
Δ79.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,24	0,14	0,12		HEA100
Δ79.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,25	0,14	0,11		HEA100
Δ80.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,20		0,04	0,03		HEA100
Δ80.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,21		0,37	0,37		HEA120
Δ80.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,13	0,23	0,23		HEA100
Δ80.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,12	0,11	0,10		HEA100
Δ81.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,28	0,15	0,08		HEA100
Δ81.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,26	0,15	0,09		HEA100
Δ81.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,16	0,14	0,06		HEA100
Δ81.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,15	0,14	0,09		HEA100
Δ81.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,15	0,16	0,07		HEA100
Δ81.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,17	0,14	0,10		HEA100
Δ81.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,24	0,14	0,08		HEA100
Δ81.8	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,27	0,26	0,11	0,11		HEA100
Δ82.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,03	0,03		HEA100
Δ82.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,27	0,26		HEA100
Δ82.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,33		HEA120
Δ82.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,29		HEA120
Δ82.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,31	0,37		HEA140
Δ82.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,35		HEA140
Δ82.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,32		HEA140
Δ83.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,03	0,03		HEA100
Δ83.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,19	0,18		HEA100
Δ83.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,30		HEA120
Δ83.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,32		HEA140
Δ83.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,31	0,35		HEA140
Δ83.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,34		HEA140
Δ83.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,31	0,31		HEA140
Δ84.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,02	0,02		HEA100
Δ84.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,11	0,07		HEA100
Δ84.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,17		0,30	0,22		HEA120
Δ84.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,35		HEA140
Δ84.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,31	0,36		HEA140
Δ84.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,31	0,33		HEA140
Δ84.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,30		HEA120
Δ85.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,03	0,03		HEA100
Δ85.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14		0,13	0,13		HEA100
Δ86.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,38	0,43		HEA140
Δ86.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,39		HEA140
Δ86.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,35		HEA140
Δ86.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,39	0,30		HEA120
Δ87.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ87.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14		0,14	0,15		HEA100
Δ88.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,38	0,42		HEA140
Δ88.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,36	0,38		HEA140
Δ88.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,34		HEA140
Δ88.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,39	0,28		HEA120
Δ89.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,06	0,06		HEA100
Δ89.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,21		0,36	0,36		HEA120
Δ90.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,22		0,46	0,28		HEA140

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ91.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,46	0,49		HEA140
Δ91.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,34		HEA140
Δ91.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,31		HEA120
Δ91.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,24		HEA120
Δ92.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ92.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,21	0,14		HEA100
Δ92.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,22		HEA120
Δ92.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,38		HEA140
Δ92.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,33		HEA140
Δ92.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,30		HEA120
Δ92.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,24		HEA120
Δ93.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,04	0,03		HEA100
Δ93.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,20	0,12		HEA100
Δ93.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,23		HEA120
Δ93.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,35	0,35		HEA140
Δ93.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,32		HEA140
Δ93.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,29		HEA120
Δ93.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,25		HEA120
Δ94.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,04	0,02		HEA100
Δ94.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,21	0,12		HEA100
Δ94.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,24		HEA120
Δ94.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,35	0,34		HEA140
Δ94.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,31		HEA140
Δ94.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,29		HEA120
Δ94.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,25		HEA120
Δ95.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,04	0,03		HEA100
Δ95.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,21	0,12		HEA100
Δ95.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,23		HEA120
Δ95.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,35	0,35		HEA140
Δ95.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,30		HEA120
Δ95.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,28		HEA120
Δ95.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,23		HEA120
Δ96.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,03		HEA100
Δ96.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,22	0,14		HEA100
Δ96.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,22		HEA120
Δ96.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,37		HEA140
Δ96.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,30		HEA120
Δ96.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,27		HEA120
Δ96.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,30	0,22		HEA120
Δ97.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ97.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,21		0,35	0,36		HEA120
Δ98.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,22		0,46	0,28		HEA140
Δ99.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,46	0,47		HEA140
Δ99.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,30		HEA120
Δ99.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,34	0,26		HEA120
Δ99.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,22		HEA120
Δ100.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,03		0,05	0,05		HEA100
Δ100.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14		0,14	0,14		HEA100
Δ101.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,39	0,38		HEA140
Δ101.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,31		HEA120
Δ101.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,37	0,28		HEA120
Δ101.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,38	0,29		HEA120
Δ102.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,03	0,03		HEA100
Δ102.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,14		0,13	0,13		HEA100
Δ103.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,39	0,37		HEA140
Δ103.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,38	0,31		HEA120
Δ103.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,38	0,28		HEA120
Δ103.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,12		0,39	0,25		HEA120
Δ104.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,02	0,02		HEA100
Δ104.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,10	0,07		HEA100
Δ104.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,17		0,31	0,21		HEA120
Δ104.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,28		HEA120
Δ104.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,25		HEA120
Δ104.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,24		HEA120
Δ104.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,24		HEA120
Δ105.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,03	0,03		HEA100
Δ105.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,19	0,18		HEA100
Δ105.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,31		HEA120
Δ105.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,26		HEA120
Δ105.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,24		HEA120
Δ105.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,24		HEA120
Δ105.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,25		HEA120
Δ106.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,65		0,03	0,03		HEA100
Δ106.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,26		0,28	0,27		HEA100
Δ106.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,35	0,34		HEA120
Δ106.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,33	0,24		HEA120

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
Δ106.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,23		HEA120
Δ106.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,25		HEA120
Δ106.7	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,26		HEA120
Δ107.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,16		0,27	0,20		HEA100
Δ108.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,25		HEA120
Δ109.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,26		HEA120
Δ110.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,26		HEA120
Δ111.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,25		HEA120
Δ112.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,18		0,32	0,24		HEA120
Δ113.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,16		0,27	0,18		HEA100
Δ114.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,14	0,30		SHS100X8
Δ115.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,13	0,28		SHS100X8
Δ116.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,10	0,22		SHS100X5
Δ117.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,11	0,24		SHS100X6
Δ118.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,19	0,31		SHS100X8
Δ119.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,17	0,27		SHS100X6
Δ120.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,12	0,19		SHS90X6
Δ121.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,02	0,03		SHS50X5
Δ122.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,05	0,09		SHS60X4
Δ123.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,04	0,08		SHS60X4
Δ124.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,07	0,14		SHS60X8
Δ125.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,04	0,03		SHS40X5
Δ126.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,05	0,04		SHS50X3
Δ127.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,06	0,12		SHS70X3
Δ128.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,08	0,16		SHS70X5
Δ129.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,08	0,04		SHS50X3
Δ130.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,04	0,05		SHS50X4
Δ131.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,06	0,13		SHS60X6
Δ132.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,06	0,13		SHS60X6.3
Δ133.1	2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,07	0,09		SHS60X4

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
K1	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,06	0,07		SHS70X6.3
K1	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,06	0,07		SHS70X8
K2	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS90X50X6
K2	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS90X50X6
K3	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,13	0,16		RHS100X60X8
K3	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,13	0,16		RHS100X60X8
K4	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,19	0,22		RHS120X80X6
K4	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,19	0,22		RHS120X80X5
K5	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,20	0,23		RHS120X80X6
K5	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,20	0,23		RHS120X80X6
K6	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,16	0,18		RHS120X60X6.3
K6	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,16	0,18		RHS120X80X4
K7	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,12		RHS100X60X6
K7	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,12		RHS100X60X6
K8	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS90X50X6.3
K8	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,05	0,08		RHS90X50X6
K9	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,07	0,08		SHS80X5
K9	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,07	0,07		SHS80X5
K10	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,19		RHS120X80X5
K10	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,05	0,11		RHS100X60X6.3
K11	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1	0,01	0,14	0,44	0,45	0,35	HEB360
K11	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,10	0,31	0,32	0,33	HEB320
K12	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1	0,01	0,14	0,43	0,45	0,42	HEB360
K12	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,10	0,32	0,33	0,37	HEB320
K13	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,20		RHS120X80X5
K13	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,05	0,11		RHS100X60X6.3
K14	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,07		RHS100X60X4

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
K14	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,03	0,05		RHS100X60X3
K15	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,07		RHS100X60X4
K15	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,03	0,05		RHS100X60X3
K16	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,12	0,22		RHS120X80X6
K16	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,21		RHS120X80X6
K17	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	3	0,01	0,12	0,42	0,44	0,45	HEB340
K17	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,10	0,34	0,36	0,37	HEB320
K18	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	3	0,01	0,11	0,41	0,44	0,44	HEB340
K18	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,10	0,32	0,34	0,36	HEB320
K19	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,19		RHS120X80X5
K19	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,07	0,16		RHS120X80X4
K20	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,09	0,18		RHS120X80X5
K20	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,02	0,05		RHS90X50X4
K21	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,19		RHS120X80X5
K21	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,02	0,05		RHS90X50X4
K22	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,22	0,42		RHS150X100X6
K22	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,15	0,32		RHS120X80X10
K23	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,12	0,14		RHS90X50X6
K23	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,17	0,37		RHS150X100X5
K24	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,05		RHS60X40X4
K24	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,03	0,06		RHS100X60X3
K25	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,17	0,25		RHS120X80X6
K25	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,14	0,19		RHS120X80X4
K26	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS90X50X6
K26	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS100X60X3
K27	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,05	0,23	0,28	0,30	HEB300
K28	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,05	0,23	0,28	0,31	HEB300
K29	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,05		RHS80X40X5
K29	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,04		RHS60X40X6.3
K30	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,07	0,09		RHS100X60X4
K30	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS100X60X3
K31	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,06	0,24	0,28	0,33	HEB300
K32	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,06	0,24	0,28	0,35	HEB300
K33	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,04		RHS80X40X5
K33	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,04		RHS60X40X6
K34	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,15	0,22		RHS120X80X5
K34	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,15	0,21		RHS120X80X5
K35	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,05	0,22	0,29	0,30	HEB280
K36	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,05	0,23	0,29	0,32	HEB300
K37	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,15		RHS100X60X8
K37	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,07		RHS80X40X6
K38	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,14	0,21		RHS120X80X5
K38	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,14	0,20		RHS120X80X4
K39	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,11	0,12		RHS100X60X3
K39	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,11	0,15		RHS100X60X8
K40	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,02	0,04		CHS76.1X5
K41	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,02	0,04		CHS76.1X5
K42	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,12	0,25		CHS114.3X10

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
K43	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,13	0,26		CHS139.7X5
K44	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,12	0,25		CHS114.3X10
K45	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,05	0,10		CHS101.6X5
K46	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,05	0,10		CHS114.3X3.2
K47	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,12	0,26		CHS114.3X10
K67	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,11	0,16		RHS120X80X4
K67	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,03	0,04		RHS80X40X5
K68	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,14		RHS100X60X8
K68	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,09	0,13		RHS100X60X6
K72	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,04		RHS80X40X5
K72	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,04	0,04		RHS60X40X6.3
K80	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,12		RHS100X60X5
K80	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,07	0,08		RHS90X50X6
K81	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,03	0,04		RHS90X50X3
K82	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,19	0,22		RHS120X80X5
K82	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,15	0,16		RHS100X60X6
K83	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,03	0,04		RHS80X40X5
K84	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,12	0,14		RHS100X60X6
K84	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,10	0,11		RHS90X50X6
K85	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,07	0,09		RHS100X60X4
K85	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,06	0,08		RHS100X60X3
K86	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,16	0,24		RHS120X80X6
K86	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,05	0,06		RHS90X50X3
K87	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1						RHS50X25X2.5
K91	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1			0,10	0,10		RHS80X40X6

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μελών με ίδια διατομή ανά όροφο

Όροφ. [/]	Τύπος μελών	Διατομή μελών	Κλάση μελών	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,07	0,08		SHS80X5
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,22	0,42		RHS150X100X6
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	3	0,01	0,14	0,44	0,45	0,45	HEB360
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,21	0,06	0,69	0,69		HEB200
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,08	0,01	0,40	0,40		HEB220
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,10	0,01	0,28	0,28		HEB220
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55	0,02	0,53	0,41	0,06	HEB450
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71	0,17	0,61	0,60	0,21	HEA180
1	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,28	0,46		SHS120X6.3
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,07	0,07		SHS80X5
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,20	0,37		RHS150X100X5
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	1		0,10	0,34	0,36	0,37	HEB320
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,13	0,26		CHS139.7X5
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,68	0,44	0,46	0,49		HEA140
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,32	0,08	0,98	0,97		SHS300X16
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,06	0,05	0,48	0,49		RHS300X200X16
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,36	0,07	0,48	0,48		RHS450X250X12.5
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55	0,06	0,74	0,73	0,12	HEB450
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,38	0,02	0,99	0,99		HEB300
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,87	0,04	0,70	0,69		HEB300
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,40	0,11	0,11	0,11		HEA100
2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,19	0,31		SHS100X8
2	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,08	0,16		SHS70X5

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μελών με ίδια διατομή στο κτίριο

Τύπος μελών	Διατομή μελών	Κλάση μελών	vy	vz	Κ n+my+mz	ΚΛ n+my+mz	ΣΚΛ n+my+mz	Πρόταση Διατομής
ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	1			0,07	0,08		SHS80X5
ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	1		0,01	0,22	0,42		RHS150X100X6
ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	3	0,01	0,14	0,44	0,45	0,45	HEB360
ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	1			0,13	0,26		CHS139.7X5
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	1	0,21	0,06	0,69	0,69		HEB200
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	1	0,38	0,02	0,99	0,99		HEB300
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	1	0,87	0,04	0,70	0,69		HEB300
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	1	0,55	0,06	0,74	0,73	0,12	HEB450
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	3	0,71	0,44	0,61	0,60	0,21	HEA180
ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	1			0,28	0,46		SHS120X6.3
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	1	0,32	0,08	0,98	0,97		SHS300X16
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	1	0,06	0,05	0,48	0,49		RHS300X200X16
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	1	0,36	0,07	0,48	0,48		RHS450X250X12.5
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	3	0,40	0,11	0,11	0,11		HEA100
ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	1			0,08	0,16		SHS70X5

Προμέτρηση μεταλλικών μελών

Συνολική προμέτρηση μεταλλικών μελών

A/A [/]	Τύπος μελών	Διατομή μελών	Συνολ. μήκος [m]	Συνολ. βάρος [Kg]
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS200X8	17,46	832,84
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	RHS200X120X8	269,65	10057,94
3	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB600	73,50	15582,00
4	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	CHS193.7X8	51,44	1882,70
5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB220	6,30	450,45
6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB300	20,35	2381,22
7	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB450	24,29	4153,84
8	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEB600	201,86	42795,20
9	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA180	1450,22	51482,91
10	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS150X8	74,14	2602,30
11	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS300X16	43,32	6108,69
12	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS450X250X16	28,00	4648,00
13	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS500X300X20	24,88	5846,80
14	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA200	20,69	875,23
15	ΡΑΒΔΟΣ ΔΙΚΤΥΩΜΑΤΟΣ	SHS120X6	50,78	1076,46
16	ΑΘΡΟΙΣΜΑΤΑ	-----	2356,89	150776,60

Έλεγχοι εδάφους

Έλεγχος Ολίσθησης φορέα

Μέγιστα ελέγχου Ολίσθησης φορέα

Φόρτ [/]	Hd [kN]	RSd [kN]	Rpd [kN]	Rd [kN]	$\lambda = H_d/R_d$ [/]
ΣΣ14: G+ψ2Q +0.3 (EI+emax) - (EI+emin)	9540.10	16528.45	0.00	16528.45	0.58

Σημείωση: Ό έλεγχος δεν αφορά θεμελίωση με μεμονωμένα πέλδιλα (χωρίς συνδετήριες)

Έλεγχος φέρουσας ικανότητας εδάφους φορέα

Φέρουσα ικανότητα εδάφους θεμελίων. Φόρτ: 1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-

Θεμέλιο [/]	A [m²]	Nd [kN]	Rd [kN]	λi [/]	A*Nd [kNm²]	A*Rd [kNm²]	λ = ΣNdiAi / ΣRdiAi
Δ 1.1(-1)	3.30	235.60	1320.00	0.18	777.47	4356.00	
Δ 1.2(-1)	3.30	250.11	1320.00	0.19	825.37	4356.00	
Δ 1.3(-1)	3.30	214.12	1320.00	0.16	706.61	4356.00	
Δ 1.4(-1)	3.30	185.51	1320.00	0.14	612.18	4356.00	
Δ 1.5(-1)	3.30	192.65	1320.00	0.15	635.76	4356.00	
Δ 1.6(-1)	2.20	138.58	880.00	0.16	304.88	1936.00	
Δ 2.1(-1)	2.20	141.11	880.00	0.16	310.45	1936.00	
Δ 2.2(-1)	2.20	139.81	880.00	0.16	307.58	1936.00	
Δ 2.3(-1)	3.30	196.62	1320.00	0.15	648.84	4356.00	
Δ 2.4(-1)	3.30	178.25	1320.00	0.14	588.23	4356.00	
Δ 2.5(-1)	3.30	178.50	1320.00	0.14	589.03	4356.00	
Δ 2.6(-1)	3.30	198.68	1320.00	0.15	655.65	4356.00	
Δ 2.7(-1)	2.20	143.88	880.00	0.16	316.53	1936.00	
Δ 2.8(-1)	2.20	148.49	880.00	0.17	326.67	1936.00	
Δ 4.1(-1)	3.36	447.75	1344.19	0.33	1504.65	4517.08	
Δ 8.1(-1)	3.28	456.27	1310.40	0.35	1494.75	4292.87	
Δ 11.1(-1)	3.30	206.83	1320.00	0.16	682.55	4356.00	
Δ 11.2(-1)	3.30	181.00	1320.00	0.14	597.30	4356.00	
Δ 11.3(-1)	3.30	172.45	1320.00	0.13	569.08	4356.00	
Δ 11.4(-1)	3.30	193.39	1320.00	0.15	638.18	4356.00	
Δ 11.5(-1)	2.20	145.23	880.00	0.17	319.51	1936.00	
Δ 12.1(-1)	4.40	421.28	1760.00	0.24	1853.62	7744.00	
Δ 12.2(-1)	13.20	1291.15	5280.00	0.24	17043.17	69696.01	
Δ 12.3(-1)	4.40	410.50	1760.00	0.23	1806.18	7744.00	
Δ 13.1(-1)	4.40	344.69	1760.00	0.20	1516.64	7744.00	
Δ 13.2(-1)	13.20	961.08	5280.00	0.18	12686.30	69696.01	
Δ 13.3(-1)	4.40	349.96	1760.00	0.20	1539.84	7744.00	
Δ 14.1(-1)	2.06	221.32	822.89	0.27	455.31	1692.88	
Δ 15.1(-1)	6.60	660.52	2640.00	0.25	4359.46	17424.00	
Δ 15.2(-1)	6.60	728.63	2640.00	0.28	4808.96	17424.00	
Δ 15.3(-1)	2.20	171.12	880.00	0.19	376.46	1936.00	
Δ 16.1(-1)	6.60	649.40	2640.00	0.25	4286.04	17424.00	
Δ 16.2(-1)	6.60	725.06	2640.00	0.27	4785.38	17424.00	
Δ 16.3(-1)	2.20	168.93	880.00	0.19	371.65	1936.00	
Δ 17.1(-1)	4.40	366.24	1760.00	0.21	1611.46	7744.00	
Δ 18.1(-1)	8.05	821.94	3220.80	0.26	6618.29	25933.89	
Δ 19.1(-1)	2.20	275.96	880.00	0.31	607.11	1936.00	
Δ 19.2(-1)	3.65	416.11	1460.80	0.28	1519.64	5334.84	
Δ 19.3(-1)	2.20	281.59	880.00	0.32	619.49	1936.00	
Δ 24.1(-1)	4.42	393.54	1768.85	0.22	1740.29	7822.07	
Δ 25.1(-1)	4.37	351.51	1749.55	0.20	1537.48	7652.32	
Δ 1.1(0)	4.20	157.96	1680.00	0.09	663.45	7056.00	
Δ 1.2(0)	4.20	186.74	1680.00	0.11	784.31	7056.00	
Δ 1.3(0)	4.20	207.03	1680.00	0.12	869.55	7055.99	
Δ 1.4(0)	4.20	230.05	1680.00	0.14	966.21	7056.00	
Δ 1.5(0)	4.20	245.83	1680.00	0.15	1032.49	7056.00	
Δ 1.6(0)	4.20	236.33	1680.00	0.14	992.60	7056.00	
Δ 1.7(0)	4.20	214.90	1680.00	0.13	902.56	7056.00	
Δ 1.8(0)	4.20	210.09	1680.00	0.13	882.36	7056.00	
Δ 1.9(0)	4.20	235.14	1680.00	0.14	987.57	7056.00	
Δ 1.10(0)	4.20	286.53	1680.00	0.17	1203.42	7056.00	
Δ 1.11(0)	4.26	346.13	1705.64	0.20	1475.92	7273.05	
Δ 2.1(0)	4.20	154.73	1680.00	0.09	649.88	7056.00	
Δ 2.2(0)	4.20	193.13	1680.00	0.11	811.15	7056.00	
Δ 2.3(0)	4.20	219.33	1680.00	0.13	921.18	7055.99	
Δ 2.4(0)	4.20	233.39	1680.00	0.14	980.24	7056.00	
Δ 2.5(0)	4.20	239.27	1680.00	0.14	1004.93	7056.00	
Δ 2.6(0)	4.20	232.74	1680.00	0.14	977.50	7056.00	
Δ 2.7(0)	4.20	216.70	1680.01	0.13	910.16	7056.04	
Δ 2.8(0)	4.20	223.42	1680.00	0.13	938.38	7055.96	
Δ 2.9(0)	4.20	264.91	1680.01	0.16	1112.63	7056.04	
Δ 2.10(0)	4.20	336.66	1680.00	0.20	1413.95	7055.96	
Δ 2.11(0)	4.26	411.31	1705.64	0.24	1753.88	7273.05	
Δ 11.1(0)	5.60	390.01	2240.00	0.17	2184.03	12544.00	
Δ 11.2(0)	16.80	1170.26	6720.00	0.17	19660.42	112896.00	
Δ 11.3(0)	5.60	438.24	2240.00	0.20	2454.15	12544.00	
Δ 12.1(0)	5.60	290.63	2240.00	0.13	1627.54	12544.00	
Δ 12.2(0)	16.80	789.18	6720.00	0.12	13258.27	112896.00	
Δ 12.3(0)	5.60	293.92	2240.00	0.13	1645.94	12544.00	
Δ 13.1(0)	5.60	368.50	2240.00	0.16	2063.60	12544.00	
Δ 13.2(0)	16.80	1076.77	6720.00	0.16	18089.68	112896.00	
Δ 13.3(0)	5.60	372.59	2240.00	0.17	2086.52	12544.00	

Φέρουσα ικανότητα εδάφους θεμελίων. Φόρτ: 1.35G+1.50Q+0.90ΔΤ-

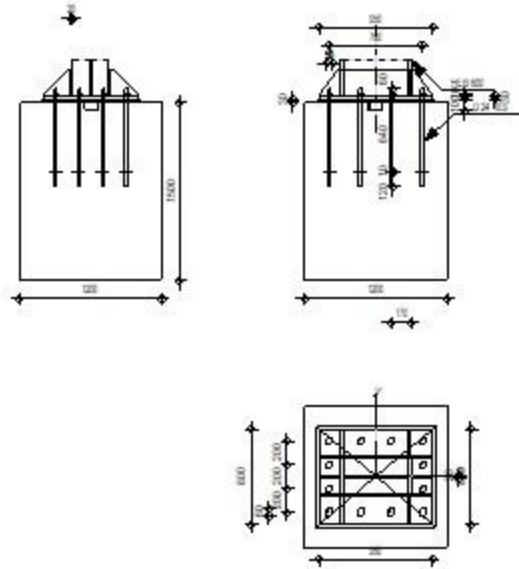
Θεμέλιο [/]	A [m ²]	Nd [kN]	Rd [kN]	λi [/]	A*Nd [kNm ²]	A*Rd [kNm ²]	λ = ΣNd _i A _i / ΣRd _i A _i
Δ 14.1(0)	5.60	442.98	2240.00	0.20	2480.68	12544.00	
Δ 14.4(0)	9.02	1213.84	3606.40	0.34	10943.95	32515.30	
Δ 14.7(0)	5.60	459.31	2240.00	0.21	2572.15	12544.00	
Δ 15.1(0)	5.60	268.46	2240.00	0.12	1503.40	12544.00	
Δ 15.4(0)	9.02	597.01	3606.40	0.17	5382.63	32515.30	
Δ 15.7(0)	5.60	259.66	2240.00	0.12	1454.10	12544.00	
Δ 16.1(0)	5.60	179.11	2240.00	0.08	1003.00	12544.00	
Δ 16.2(0)	3.89	122.88	1556.80	0.08	478.26	6059.06	
Δ 16.3(0)	9.02	279.47	3606.40	0.08	2519.69	32515.30	
Δ 16.4(0)	3.89	114.16	1556.80	0.07	444.31	6059.06	
Δ 16.5(0)	5.60	167.45	2240.00	0.07	937.73	12544.00	
Δ 17.1(0)	4.20	175.38	1680.00	0.10	736.58	7056.00	
Δ 17.4(0)	1.58	112.12	630.22	0.18	176.65	992.93	
Δ 17.5(0)	3.22	282.00	1287.31	0.22	907.55	4142.90	
Δ 17.8(0)	8.40	763.01	3360.00	0.23	6409.25	28224.00	
Δ 17.9(0)	8.40	485.09	3360.00	0.14	4074.73	28224.00	
Δ 17.10(0)	8.40	492.92	3360.00	0.15	4140.55	28224.00	
Δ 17.11(0)	8.46	909.67	3382.51	0.27	7692.40	28603.42	
Δ 18.1(0)	4.20	164.97	1680.00	0.10	692.88	7056.00	
Δ 18.4(0)	2.66	202.72	1064.52	0.19	539.49	2832.99	
Δ 27.1(0)	4.20	201.49	1680.00	0.12	846.25	7056.00	
Δ 28.1(0)	4.20	192.52	1680.00	0.11	808.58	7056.00	
Δ 35.1(0)	8.40	803.01	3360.00	0.24	6745.27	28224.00	
Δ 35.2(0)	8.40	488.88	3360.00	0.15	4106.63	28224.00	
Δ 35.3(0)	8.40	516.07	3360.00	0.15	4334.95	28224.00	
Δ 35.4(0)	8.32	1003.29	3326.42	0.30	8343.41	27662.63	
Σ					249.134 MNm ²	1397.391 MNm ²	0.18

Fixed column base design

Eurocode 3: EN 1993-1-8:2005/AC:2009 + CEB Design
Guide: Design of fastenings in concrete



Ratio
0,71



GENERAL

```
Connection no.: 1
Connection name: Fixed column base
```

GEOMETRY

COLUMN

Section: HEB 600

$L_c =$	5,00	[m]	Column length
$\alpha =$	0,00	[Deg]	Inclination angle
$h_c =$	600	[mm]	Height of column section
$b_{fc} =$	300	[mm]	Width of column section
$t_{wc} =$	16	[mm]	Thickness of the web of column section
$t_{fc} =$	30	[mm]	Thickness of the flange of column section
$r_c =$	27	[mm]	Radius of column section fillet
$A_c =$	269,96	[cm ²]	Cross-sectional area of a column
$I_{yc} =$	171041,00	[cm ⁴]	Moment of inertia of the column section

Material: S355

$f_{yc} =$	355,00	[MPa]	Resistance
$f_{uc} =$	490,00	[MPa]	Yield strength of a material

COLUMN BASE

$l_{pd} =$	950	[mm]	Length
$b_{pd} =$	800	[mm]	Width
$t_{pd} =$	30	[mm]	Thickness

Material: S235

$f_{ypd} = 235,00$ [MPa] Resistance

$f_{upd} = 360,00$ [MPa] Yield strength of a material

ANCHORAGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class = 10.9 Anchor class

$f_{yb} = 900,00$ [MPa] Yield strength of the anchor material

$f_{ub} = 1000,00$ [MPa] Tensile strength of the anchor material

$d = 24$ [mm] Bolt diameter

$A_s = 3,53$ [cm²] Effective section area of a bolt

$A_v = 4,52$ [cm²] Area of bolt section

$n_H = 4$ Number of bolt columns

$n_V = 4$ Number of bolt rows

Horizontal spacing $e_{Hi} = 260; 260$ [mm]

Vertical spacing $e_{Vi} = 200; 200$ [mm]

Anchor dimensions

$L_1 = 60$ [mm]

$L_2 = 640$ [mm]

$L_3 = 120$ [mm]

Anchor plate

$l_p = 100$ [mm] Length

$b_p = 100$ [mm] Width

$t_p = 10$ [mm] Thickness

Material: S235

$f_y = 235,00$ [MPa] Resistance

Washer

$l_{wd} = 50$ [mm] Length

$b_{wd} = 60$ [mm] Width

$t_{wd} = 10$ [mm] Thickness

WEDGE

Section: HEB 120

$l_w = 100$ [mm] Length

Material: S235

$f_{yw} = 235,00$ [MPa] Resistance

STIFFENER

$l_s = 950$ [mm] Length

$w_s = 800$ [mm] Width

$h_s = 215$ [mm] Height

$t_s = 20$ [mm] Thickness

$d_1 = 20$ [mm] Cut

$d_2 = 20$ [mm] Cut

MATERIAL FACTORS

$\gamma_{M0} = 1,00$ Partial safety factor

$\gamma_{M2} = 1,25$ Partial safety factor

$\gamma_C = 1,50$ Partial safety factor

SPREAD FOOTING

L = 1200 [mm] Spread footing length
B = 1200 [mm] Spread footing width
H = 1500 [mm] Spread footing height

Concrete

Class C25/30

$f_{ck} = 25,00$ [MPa] Characteristic resistance for compression

Grout layer

$t_g = 30$ [mm] Thickness of leveling layer (grout)

$f_{ck,g} = 12,00$ [MPa] Characteristic resistance for compression

$C_{f,d} = 0,30$ Coeff. of friction between the base plate and concrete

WELDS

$a_p = 11$ [mm] Footing plate of the column base

$a_w = 4$ [mm] Wedge

$a_s = 20$ [mm] Stiffeners

LOADS

Case: Manual calculations.

$N_{j,Ed} = -1580,00$ [kN] Axial force

$V_{j,Ed,y} = 18,00$ [kN] Shear force

$V_{j,Ed,z} = 265,00$ [kN] Shear force

$M_{j,Ed,y} = -621,00$ [kN*m] Bending moment

$M_{j,Ed,z} = 63,00$ [kN*m] Bending moment

RESULTS

COMPRESSION ZONE

COMPRESSION OF CONCRETE

$f_{cd} = 16,67$ [MPa] Design compressive resistance EN 1992-1:[3.1.6.(1)]

$f_j = 15,29$ [MPa] Design bearing resistance under the base plate [6.2.5.(7)]

$$c = t_p \sqrt{(f_{yp}/(3*f_j*\gamma_{M0}))}$$

$c = 68$ [mm] Additional width of the bearing pressure zone [6.2.5.(4)]

$b_{eff} = 166$ [mm] Effective width of the bearing pressure zone under the flange [6.2.5.(3)]

$l_{eff} = 436$ [mm] Effective length of the bearing pressure zone under the flange [6.2.5.(3)]

$A_{c0} = 722,48$ [cm²] Area of the joint between the base plate and the foundation EN 1992-1:[6.7.(3)]

$A_{c1} = 5968,34$ [cm²] Maximum design area of load distribution EN 1992-1:[6.7.(3)]

$$F_{rd,u} = A_{c0}*f_{cd}*\sqrt{(A_{c1}/A_{c0})} \leq 3*A_{c0}*f_{cd}$$

$F_{rd,u} = 3460,89$ [kN] Bearing resistance of concrete EN 1992-1:[6.7.(3)]

$\beta_j = 0,67$ Reduction factor for compression [6.2.5.(7)]

$$f_{jd} = \beta_j * F_{rd,u} / (b_{eff} * l_{eff})$$

$f_{jd} = 31,94$ [MPa] Design bearing resistance [6.2.5.(7)]

$A_{c,n} = 5459,84$ [cm²] Bearing area for compression [6.2.8.2.(1)]

$A_{c,y} = 1785,66$ [cm²] Bearing area for bending My [6.2.8.3.(1)]

$A_{c,z} = 1985,06$ [cm²] Bearing area for bending Mz [6.2.8.3.(1)]

$$F_{c,Rd,i} = A_{c,i} * f_{jd}$$

$F_{c,Rd,n} = 17436,20$ [kN] Bearing resistance of concrete for compression [6.2.8.2.(1)]

$F_{c,Rd,y} = 5702,57$ [kN] Bearing resistance of concrete for bending My [6.2.8.3.(1)]

$F_{c,Rd,n} = 17436,20$	[kN]	Bearing resistance of concrete for compression	[6.2.8.2.(1)]
$F_{c,Rd,z} = 6339,36$	[kN]	Bearing resistance of concrete for bending Mz	[6.2.8.3.(1)]

COLUMN FLANGE AND WEB IN COMPRESSION

CL =	1,00	Section class	EN 1993-1-1:[5.5.2]
$W_{pl,y} = 23498,91$	[cm ³]	Plastic section modulus	EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]
$M_{c,Rd,y} = 8342,11$	[kN*m]	Design resistance of the section for bending	EN1993-1-1:[6.2.5]
$h_{f,y} = 647$	[mm]	Distance between the centroids of flanges	[6.2.6.7.(1)]
$F_{c,fc,Rd,y} = M_{c,Rd,y} / h_{f,y}$			
$F_{c,fc,Rd,y} = 12887,72$	[kN]	Resistance of the compressed flange and web	[6.2.6.7.(1)]
$W_{pl,z} = 12382,08$	[cm ³]	Plastic section modulus	EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]
$M_{c,Rd,z} = 4395,64$	[kN*m]	Design resistance of the section for bending	EN1993-1-1:[6.2.5]
$h_{f,z} = 401$	[mm]	Distance between the centroids of flanges	[6.2.6.7.(1)]
$F_{c,fc,Rd,z} = M_{c,Rd,z} / h_{f,z}$			
$F_{c,fc,Rd,z} = 10964,83$	[kN]	Resistance of the compressed flange and web	[6.2.6.7.(1)]

RESISTANCES OF SPREAD FOOTING IN THE COMPRESSION ZONE

$N_{j,Rd} = F_{c,Rd,n}$			
$N_{j,Rd} = 17436,20$	[kN]	Resistance of a spread footing for axial compression	[6.2.8.2.(1)]
$F_{c,Rd,y} = \min(F_{c,Rd,y}, F_{c,fc,Rd,y})$			
$F_{c,Rd,y} = 5702,57$	[kN]	Resistance of spread footing in the compression zone	[6.2.8.3]
$F_{c,Rd,z} = \min(F_{c,Rd,z}, F_{c,fc,Rd,z})$			
$F_{c,Rd,z} = 6339,36$	[kN]	Resistance of spread footing in the compression zone	[6.2.8.3]

TENSION ZONE

STEEL FAILURE

$A_b = 3,53$	[cm ²]	Effective anchor area	[Table 3.4]
$f_{ub} = 1000,00$	[MPa]	Tensile strength of the anchor material	[Table 3.4]
Beta =	0,85	Reduction factor of anchor resistance	[3.6.1.(3)]
$F_{t,Rd,s1} = \text{beta} * 0.9 * f_{ub} * A_b / \gamma_{M2}$			
$F_{t,Rd,s1} = 216,04$	[kN]	Anchor resistance to steel failure	[Table 3.4]
$\gamma_{Ms} = 1,20$		Partial safety factor	CEB [3.2.3.2]
$f_{yb} = 900,00$	[MPa]	Yield strength of the anchor material	CEB [9.2.2]
$F_{t,Rd,s2} = f_{yb} * A_b / \gamma_{Ms}$			
$F_{t,Rd,s2} = 264,75$	[kN]	Anchor resistance to steel failure	CEB [9.2.2]
$F_{t,Rd,s} = \min(F_{t,Rd,s1}, F_{t,Rd,s2})$			
$F_{t,Rd,s} = 216,04$	[kN]	Anchor resistance to steel failure	

PULL-OUT FAILURE

$f_{ck} = 25,00$	[MPa]	Characteristic compressive strength of concrete	EN 1992-1:[3.1.2]
$A_h = 95,48$	[cm ²]	Bearing area of the head	CEB [15.1.2.3]
$p_k = 187,50$	[MPa]	Characteristic strength of concrete (pull-out)	CEB [15.1.2.3]
$\gamma_{Mp} = 2,16$		Partial safety factor	CEB [3.2.3.1]
$F_{t,Rd,p} = p_k * A_h / \gamma_{Mp}$			
$F_{t,Rd,p} = 828,79$	[kN]	Design uplift capacity	CEB [9.2.3]

TENSILE RESISTANCE OF AN ANCHOR

$F_{t,Rd} = \min(F_{t,Rd,s}, F_{t,Rd,p})$			
$F_{t,Rd} = 216,04$	[kN]	Tensile resistance of an anchor	

BENDING OF THE BASE PLATE

Bending moment $M_{j,Ed,y}$

$l_{eff,1} = 308$	[mm]	Effective length for a single bolt row for mode 1	[6.2.6.5]
$l_{eff,2} = 308$	[mm]	Effective length for a single bolt row for mode 2	[6.2.6.5]
$m = 78$	[mm]	Distance of a bolt from the stiffening edge	[6.2.6.5]
$M_{pl,1,Rd} = 16,30$	[kN*m]	Plastic resistance of a plate for mode 1	[6.2.4]
$M_{pl,2,Rd} = 16,30$	[kN*m]	Plastic resistance of a plate for mode 2	[6.2.4]

$l_{eff,1} = 308$	[mm]	Effective length for a single bolt row for mode 1	[6.2.6.5]
$F_{T,1,Rd} = 840,59$	[kN]	Resistance of a plate for mode 1	[6.2.4]
$F_{T,2,Rd} = 652,38$	[kN]	Resistance of a plate for mode 2	[6.2.4]
$F_{T,3,Rd} = 864,14$	[kN]	Resistance of a plate for mode 3	[6.2.4]
$F_{t,pl,Rd,y} = \min(F_{T,1,Rd}, F_{T,2,Rd}, F_{T,3,Rd})$			
$F_{t,pl,Rd,y} = 652,38$	[kN]	Tension resistance of a plate	[6.2.4]

Bending moment $M_{j,Ed,z}$

$l_{eff,1} = 308$	[mm]	Effective length for a single bolt row for mode 1	[6.2.6.5]
$l_{eff,2} = 308$	[mm]	Effective length for a single bolt row for mode 2	[6.2.6.5]
$m = 78$	[mm]	Distance of a bolt from the stiffening edge	[6.2.6.5]
$M_{pl,1,Rd} = 16,30$	[kN*m]	Plastic resistance of a plate for mode 1	[6.2.4]
$M_{pl,2,Rd} = 16,30$	[kN*m]	Plastic resistance of a plate for mode 2	[6.2.4]
$F_{T,1,Rd} = 840,59$	[kN]	Resistance of a plate for mode 1	[6.2.4]
$F_{T,2,Rd} = 652,38$	[kN]	Resistance of a plate for mode 2	[6.2.4]
$F_{T,3,Rd} = 864,14$	[kN]	Resistance of a plate for mode 3	[6.2.4]
$F_{t,pl,Rd,z} = \min(F_{T,1,Rd}, F_{T,2,Rd}, F_{T,3,Rd})$			
$F_{t,pl,Rd,z} = 652,38$	[kN]	Tension resistance of a plate	[6.2.4]

RESISTANCES OF SPREAD FOOTING IN THE TENSION ZONE

$F_{T,Rd,y} = F_{t,pl,Rd,y}$			
$F_{T,Rd,y} = 652,38$	[kN]	Resistance of a column base in the tension zone	[6.2.8.3]
$F_{T,Rd,z} = F_{t,pl,Rd,z}$			
$F_{T,Rd,z} = 652,38$	[kN]	Resistance of a column base in the tension zone	[6.2.8.3]

CONNECTION CAPACITY CHECK

$N_{j,Ed} / N_{j,Rd} \leq 1,0$ (6.24)			
	0,09 < 1,00	verified	(0,09)
$e_y = 393$	[mm]	Axial force eccentricity	[6.2.8.3]
$z_{c,y} = 324$	[mm]	Lever arm $F_{C,Rd,y}$	[6.2.8.1.(2)]
$z_{t,y} = 390$	[mm]	Lever arm $F_{T,Rd,y}$	[6.2.8.1.(3)]
$M_{j,Rd,y} = 2042,70$	[kN*m]	Connection resistance for bending	[6.2.8.3]
$M_{j,Ed,y} / M_{j,Rd,y} \leq 1,0$ (6.23)			
	0,30 < 1,00	verified	(0,30)
$e_z = 40$	[mm]	Axial force eccentricity	[6.2.8.3]
$z_{c,z} = 200$	[mm]	Lever arm $F_{C,Rd,z}$	[6.2.8.1.(2)]
$z_{t,z} = 300$	[mm]	Lever arm $F_{T,Rd,z}$	[6.2.8.1.(3)]
$M_{j,Rd,z} = 421,66$	[kN*m]	Connection resistance for bending	[6.2.8.3]
$M_{j,Ed,z} / M_{j,Rd,z} \leq 1,0$ (6.23)			
	0,15 < 1,00	verified	(0,15)
$M_{j,Ed,y} / M_{j,Rd,y} + M_{j,Ed,z} / M_{j,Rd,z} \leq 1,0$			
	0,45 < 1,00	verified	(0,45)

SHEAR

BEARING PRESSURE OF AN ANCHOR BOLT ONTO THE BASE PLATE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$\alpha_{d,y} = 1,28$	Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear	[Table 3.4]
$\alpha_{b,y} = 1,00$	Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$	[Table 3.4]
$k_{1,y} = 2,50$	Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear	[Table 3.4]
$F_{1,vb,Rd,y} = k_{1,y} \cdot \alpha_{b,y} \cdot f_{up} \cdot d \cdot t_p / \gamma_{M2}$		
$F_{1,vb,Rd,y} = 518,40$	[kN]	Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate [6.2.2.(7)]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$\alpha_{d,z} = 1,09$	Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear	[Table 3.4]
$\alpha_{b,z} = 1,00$	Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$	[Table 3.4]
$k_{1,z} = 2,50$	Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear	[Table 3.4]
$F_{1,vb,Rd,z} = k_{1,z} \cdot \alpha_{b,z} \cdot f_{up} \cdot d \cdot t_p / \gamma_{M2}$		
$F_{1,vb,Rd,z} = 518,40$	[kN]	Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate [6.2.2.(7)]

SHEAR OF AN ANCHOR BOLT

$\alpha_b = 0,25$ Coeff. for resistance calculation $F_{2,vb,Rd}$ [6.2.2.(7)]

$A_{vb} = 4,52 \text{ [cm}^2\text{]}$ Area of bolt section [6.2.2.(7)]

$f_{ub} = 1000,00 \text{ [MPa]}$ Tensile strength of the anchor material [6.2.2.(7)]

$\gamma_{M2} = 1,25$ Partial safety factor [6.2.2.(7)]

$$F_{2,vb,Rd} = \alpha_b \cdot f_{ub} \cdot A_{vb} / \gamma_{M2}$$

$F_{2,vb,Rd} = 89,75 \text{ [kN]}$ Shear resistance of a bolt - without lever arm [6.2.2.(7)]

$\alpha_M = 2,00$ Factor related to the fastening of an anchor in the foundation CEB [9.3.2.2]

$M_{Rk,s} = 1,83 \text{ [kN}\cdot\text{m]}$ Characteristic bending resistance of an anchor CEB [9.3.2.2]

$l_{sm} = 57 \text{ [mm]}$ Lever arm length CEB [9.3.2.2]

$\gamma_{Ms} = 1,20$ Partial safety factor CEB [3.2.3.2]

$$F_{v,Rd,sm} = \alpha_M \cdot M_{Rk,s} / (l_{sm} \cdot \gamma_{Ms})$$

$F_{v,Rd,sm} = 53,57 \text{ [kN]}$ Shear resistance of a bolt - with lever arm CEB [9.3.1]

CONCRETE PRY-OUT FAILURE

$N_{Rk,c} = 49,23 \text{ [kN]}$ Design uplift capacity CEB [9.2.4]

$k_3 = 2,00$ Factor related to the anchor length CEB [9.3.3]

$\gamma_{Mc} = 2,16$ Partial safety factor CEB [3.2.3.1]

$$F_{v,Rd,cp} = k_3 \cdot N_{Rk,c} / \gamma_{Mc}$$

$F_{v,Rd,cp} = 45,58 \text{ [kN]}$ Concrete resistance for pry-out failure CEB [9.3.1]

CONCRETE EDGE FAILURE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$V_{Rk,c,y}^0 = 151,42 \text{ [kN]}$ Characteristic resistance of an anchor

$\psi_{A,V,y} = 0,47$ Factor related to anchor spacing and edge distance

$\psi_{h,V,y} = 1,00$ Factor related to the foundation thickness

$\psi_{s,V,y} = 0,84$ Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction

$\psi_{ec,V,y} = 1,00$ Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individual anchors in a group

$\psi_{\alpha,V,y} = 1,00$ Factor related to the angle at which the shear load is applied

$\psi_{ucr,V,y} = 1,00$ Factor related to the type of edge reinforcement used

$\gamma_{Mc} = 2,16$ Partial safety factor

$$F_{v,Rd,c,y} = V_{Rk,c,y}^0 \cdot \psi_{A,V,y} \cdot \psi_{h,V,y} \cdot \psi_{s,V,y} \cdot \psi_{ec,V,y} \cdot \psi_{\alpha,V,y} \cdot \psi_{ucr,V,y} / \gamma_{Mc}$$

$F_{v,Rd,c,y} = 27,48 \text{ [kN]}$ Concrete resistance for edge failure CEB [9.3.1]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$V_{Rk,c,z}^0 = 88,68 \text{ [kN]}$ Characteristic resistance of an anchor

$\psi_{A,V,z} = 0,95$ Factor related to anchor spacing and edge distance

$\psi_{h,V,z} = 1,00$ Factor related to the foundation thickness

$\psi_{s,V,z} = 0,99$ Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction

$\psi_{ec,V,z} = 1,00$ Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individual anchors in a group

$\psi_{\alpha,V,z} = 1,00$ Factor related to the angle at which the shear load is applied

$\psi_{ucr,V,z} = 1,00$ Factor related to the type of edge reinforcement used

$\gamma_{Mc} = 2,16$ Partial safety factor

$$F_{v,Rd,c,z} = V_{Rk,c,z}^0 \cdot \psi_{A,V,z} \cdot \psi_{h,V,z} \cdot \psi_{s,V,z} \cdot \psi_{ec,V,z} \cdot \psi_{\alpha,V,z} \cdot \psi_{ucr,V,z} / \gamma_{Mc}$$

$F_{v,Rd,c,z} = 38,54 \text{ [kN]}$ Concrete resistance for edge failure CEB [9.3.1]

SPLITTING RESISTANCE

$C_{f,d} = 0,30$ Coeff. of friction between the base plate and concrete [6.2.2.(6)]

$N_{c,Ed} = 1580,00 \text{ [kN]}$ Compressive force [6.2.2.(6)]

$$F_{f,Rd} = C_{f,d} \cdot N_{c,Ed}$$

$F_{f,Rd} = 474,00 \text{ [kN]}$ Slip resistance [6.2.2.(6)]

BEARING PRESSURE OF THE WEDGE ONTO CONCRETE

$$F_{v,Rd,wg,y} = 1.4 \cdot l_w \cdot b_{wy} \cdot f_{ck} / \gamma_c$$

$F_{v,Rd,wg,y} = 280,00 \text{ [kN]}$ Resistance for bearing pressure of the wedge onto concrete

$$F_{v,Rd,wg,z} = 1.4 \cdot l_w \cdot b_{wz} \cdot f_{ck} / \gamma_c$$

$F_{v,Rd,wg,z} = 280,00 \text{ [kN]}$ Resistance for bearing pressure of the wedge onto concrete

SHEAR CHECK

$V_{j,Rd,y} = n_b \cdot \min(F_{1,vb,Rd,y}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,sm}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,y}) + F_{v,Rd,wg,y} + F_{t,Rd}$			
$V_{j,Rd,y} = 1083,75$ [kN]	Connection resistance for shear		CEB [9.3.1]
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} \leq 1,0$	$0,02 < 1,00$	verified	(0,02)
$V_{j,Rd,z} = n_b \cdot \min(F_{1,vb,Rd,z}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,sm}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,z}) + F_{v,Rd,wg,z} + F_{t,Rd}$			
$V_{j,Rd,z} = 1216,50$ [kN]	Connection resistance for shear		CEB [9.3.1]
$V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	$0,22 < 1,00$	verified	(0,22)
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} + V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	$0,23 < 1,00$	verified	(0,23)

STIFFENER CHECK

Stiffener parallel to the web (along the extension of the column web)

$M_1 = 27,64$ [kN*m]	Bending moment acting on a stiffener		
$Q_1 = 315,87$ [kN]	Shear force acting on a stiffener		
$z_s = 73$ [mm]	Location of the neutral axis (from the plate base)		
$I_s = 5096,01$ [cm ⁴]	Moment of inertia of a stiffener		
$\sigma_d = 23,26$ [MPa]	Normal stress on the contact surface between stiffener and plate	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\sigma_g = 93,35$ [MPa]	Normal stress in upper fibers	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\tau = 73,46$ [MPa]	Tangent stress in a stiffener	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\sigma_z = 129,34$ [MPa]	Equivalent stress on the contact surface between stiffener and plate	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\max(\sigma_g, \tau / (0.58), \sigma_z) / (f_{yp}/\gamma_{M0}) \leq 1.0$ (6.1)	$0,55 < 1,00$	verified	(0,55)

Trapezoid plate parallel to the column web

$M_1 = 27,64$ [kN*m]	Bending moment acting on a stiffener		
$Q_1 = 315,87$ [kN]	Shear force acting on a stiffener		
$z_s = 52$ [mm]	Location of the neutral axis (from the plate base)		
$I_s = 6207,36$ [cm ⁴]	Moment of inertia of a stiffener		
$\sigma_d = 10,01$ [MPa]	Normal stress on the contact surface between stiffener and plate	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\sigma_g = 85,72$ [MPa]	Normal stress in upper fibers	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\tau = 73,46$ [MPa]	Tangent stress in a stiffener	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\sigma_z = 127,63$ [MPa]	Equivalent stress on the contact surface between stiffener and plate	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\max(\sigma_g, \tau / (0.58), \sigma_z) / (f_{yp}/\gamma_{M0}) \leq 1.0$ (6.1)	$0,54 < 1,00$	verified	(0,54)

Stiffener perpendicular to the web (along the extension of the column flanges)

$M_1 = 47,74$ [kN*m]	Bending moment acting on a stiffener		
$Q_1 = 415,15$ [kN]	Shear force acting on a stiffener		
$z_s = 43$ [mm]	Location of the neutral axis (from the plate base)		
$I_s = 6720,19$ [cm ⁴]	Moment of inertia of a stiffener		
$\sigma_d = 9,52$ [MPa]	Normal stress on the contact surface between stiffener and plate	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\sigma_g = 143,22$ [MPa]	Normal stress in upper fibers	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\tau = 96,55$ [MPa]	Tangent stress in a stiffener	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\sigma_z = 167,49$ [MPa]	Equivalent stress on the contact surface between stiffener and plate	EN 1993-1-1:[6.2.1.(5)]	
$\max(\sigma_g, \tau / (0.58), \sigma_z) / (f_{yp}/\gamma_{M0}) \leq 1.0$ (6.1)	$0,71 < 1,00$	verified	(0,71)

WELDS BETWEEN THE COLUMN AND THE BASE PLATE

$\sigma_{\perp} = 19,53$ [MPa]	Normal stress in a weld		[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} = 19,53$ [MPa]	Perpendicular tangent stress		[4.5.3.(7)]
$\tau_{yII} = 0,34$ [MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,y}$		[4.5.3.(7)]
$\tau_{zII} = 2,60$ [MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,z}$		[4.5.3.(7)]
$\beta_W = 0,80$	Resistance-dependent coefficient		[4.5.3.(7)]
$\sigma_{\perp} / (0.9 \cdot f_u / \gamma_{M2}) \leq 1.0$ (4.1)	$0,08 < 1,00$	verified	(0,08)
$\sqrt{(\sigma_{\perp}^2 + 3.0 (\tau_{yII}^2 + \tau_{zII}^2))} / (f_u / (\beta_W \cdot \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)	$0,11 < 1,00$	verified	(0,11)
$\sqrt{(\sigma_{\perp}^2 + 3.0 (\tau_{zII}^2 + \tau_{yII}^2))} / (f_u / (\beta_W \cdot \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)	$0,08 < 1,00$	verified	(0,08)

VERTICAL WELDS OF STIFFENERS

Stiffener parallel to the web (along the extension of the column web)

$\sigma_{\perp} =$	63,42	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	63,42	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\parallel} =$	36,73	[MPa]	Parallel tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\sigma_z =$	141,90	[MPa]	Total equivalent stress	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\max(\sigma_{\perp}, \tau_{\parallel} * \sqrt{3}, \sigma_z) / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1) 0,39 < 1,00				verified (0,39)

Trapezoid plate parallel to the column web

$\sigma_{\perp} =$	0,00	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	0,00	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\parallel} =$	99,69	[MPa]	Parallel tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\sigma_z =$	0,00	[MPa]	Total equivalent stress	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\max(\sigma_{\perp}, \tau_{\parallel} * \sqrt{3}, \sigma_z) / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1) 0,48 < 1,00				verified (0,48)

Stiffener perpendicular to the web (along the extension of the column flanges)

$\sigma_{\perp} =$	109,55	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	109,55	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\parallel} =$	48,27	[MPa]	Parallel tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\sigma_z =$	234,50	[MPa]	Total equivalent stress	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\max(\sigma_{\perp}, \tau_{\parallel} * \sqrt{3}, \sigma_z) / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1) 0,65 < 1,00				verified (0,65)

TRANSVERSAL WELDS OF STIFFENERS

Stiffener parallel to the web (along the extension of the column web)

$\sigma_{\perp} =$	31,91	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	31,91	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\parallel} =$	43,40	[MPa]	Parallel tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\sigma_z =$	98,60	[MPa]	Total equivalent stress	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\max(\sigma_{\perp}, \tau_{\parallel} * \sqrt{3}, \sigma_z) / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1) 0,27 < 1,00				verified (0,27)

Trapezoid plate parallel to the column web

$\sigma_{\perp} =$	31,91	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	31,91	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\parallel} =$	46,84	[MPa]	Parallel tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\sigma_z =$	103,22	[MPa]	Total equivalent stress	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\max(\sigma_{\perp}, \tau_{\parallel} * \sqrt{3}, \sigma_z) / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1) 0,29 < 1,00				verified (0,29)

Stiffener perpendicular to the web (along the extension of the column flanges)

$\sigma_{\perp} =$	31,91	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	31,91	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\parallel} =$	65,09	[MPa]	Parallel tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\sigma_z =$	129,55	[MPa]	Total equivalent stress	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\max(\sigma_{\perp}, \tau_{\parallel} * \sqrt{3}, \sigma_z) / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1) 0,36 < 1,00				verified (0,36)

CONNECTION STIFFNESS

Bending moment $M_{j,Ed,y}$

$b_{eff} = 166$ [mm]	Effective width of the bearing pressure zone under the flange	[6.2.5.(3)]
$l_{eff} = 436$ [mm]	Effective length of the bearing pressure zone under the flange	[6.2.5.(3)]
$k_{13,y} = E_c \cdot \sqrt{(b_{eff} \cdot l_{eff}) / (1.275 \cdot E)}$		
$k_{13,y} = 31$ [mm]	Stiffness coeff. of compressed concrete	[Table 6.11]
$l_{eff} = 308$ [mm]	Effective length for a single bolt row for mode 2	[6.2.6.5]
$m = 78$ [mm]	Distance of a bolt from the stiffening edge	[6.2.6.5]
$k_{15,y} = 0.425 \cdot l_{eff} \cdot t_p^3 / (m^3)$		
$k_{15,y} = 8$ [mm]	Stiffness coeff. of the base plate subjected to tension	[Table 6.11]
$L_b = 274$ [mm]	Effective anchorage depth	[Table 6.11]
$k_{16,y} = 1.6 \cdot A_b / L_b$		
$k_{16,y} = 2$ [mm]	Stiffness coeff. of an anchor subjected to tension	[Table 6.11]
$\lambda_{0,y} = 0,26$	Column slenderness	[5.2.2.5.(2)]
$S_{j,ini,y} = 618379,29$ [kN*m]	Initial rotational stiffness	[Table 6.12]
$S_{j,rig,y} = 2155116,60$ [kN*m]	Stiffness of a rigid connection	[5.2.2.5]
$S_{j,ini,y} < S_{j,rig,y}$	SEMI-RIGID	[5.2.2.5.(2)]
Bending moment $M_{j,Ed,z}$		
$k_{13,z} = E_c \cdot \sqrt{(A_{c,z}) / (1.275 \cdot E)}$		
$k_{13,z} = 52$ [mm]	Stiffness coeff. of compressed concrete	[Table 6.11]
$l_{eff} = 308$ [mm]	Effective length for a single bolt row for mode 2	[6.2.6.5]
$m = 78$ [mm]	Distance of a bolt from the stiffening edge	[6.2.6.5]
$k_{15,z} = 0.425 \cdot l_{eff} \cdot t_p^3 / (m^3)$		
$k_{15,z} = 8$ [mm]	Stiffness coeff. of the base plate subjected to tension	[Table 6.11]
$L_b = 274$ [mm]	Effective anchorage depth	[Table 6.11]
$k_{16,z} = 1.6 \cdot A_b / L_b$		
$k_{16,z} = 2$ [mm]	Stiffness coeff. of an anchor subjected to tension	[Table 6.11]
$\lambda_{0,z} = 0,92$	Column slenderness	[5.2.2.5.(2)]
$S_{j,ini,z} = 870459,78$ [kN*m]	Initial rotational stiffness	[6.3.1.(4)]
$S_{j,rig,z} = 170480,52$ [kN*m]	Stiffness of a rigid connection	[5.2.2.5]
$S_{j,ini,z} \geq S_{j,rig,z}$	RIGID	[5.2.2.5.(2)]

WEAKEST COMPONENT:

STIFFENER - STRENGTH

Connection conforms to the code

Ratio 0,71



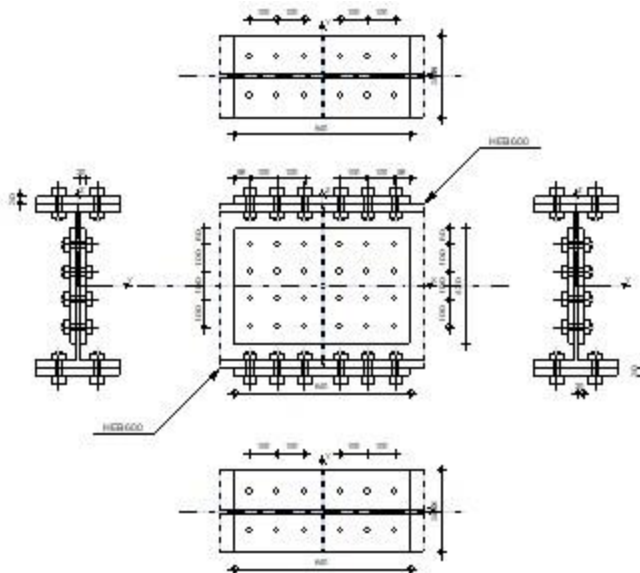
Robot Structural Analysis Professional 2024

Calculation of the beam-to-beam splice connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009



Ratio
0,47



GENERAL

Connection no.: 1
Connection name: Beam Splice

RIGHT BEAM

Section: HEB 600

$h_{b1} =$	600	[mm]	Height of beam section
$b_{fb1} =$	300	[mm]	Width of beam section
$t_{wb1} =$	16	[mm]	Thickness of the web of beam section
$t_{fb1} =$	30	[mm]	Thickness of the flange of beam section
$r_{b1} =$	27	[mm]	Radius of beam section fillet
$A_{b1} =$	269,96	[cm ²]	Cross-sectional area of a beam
$I_{yb1} =$	171041,00	[cm ⁴]	Moment of inertia of the beam section

Material: S355

$f_{yb1} =$	355,00	[MPa]	Resistance
$f_{ub1} =$	490,00	[MPa]	

LEFT BEAM

Section: HEB 600

$h_{b2} =$	600	[mm]	Height of beam section
$b_{fb2} =$	300	[mm]	Width of beam section
$t_{wb2} =$	16	[mm]	Thickness of the web of beam section
$t_{fb2} =$	30	[mm]	Thickness of the flange of beam section
$r_{b2} =$	27	[mm]	Radius of beam section fillet
$A_{b2} =$	269,96	[cm ²]	Cross-sectional area of a beam

$h_{b2} = 600$ [mm] Height of beam section
 $I_{yb2} = 171041,00$ [cm⁴] Moment of inertia of the beam section
 Material: S355
 $f_{yb2} = 355,00$ [MPa] Resistance
 $f_{ub2} = 490,00$ [MPa]

SPLICE PLATE

Type: bilateral
 $l_{pw} = 640$ [mm] Plate length
 $h_{pw} = 420$ [mm] Plate height
 $t_{pw} = 20$ [mm] Plate thickness
 Material: S235
 $f_{ypw} = 235,00$ [MPa] Design resistance
 $f_{upw} = 360,00$ [MPa] Tensile resistance

UPPER EXTERNAL PLATE

$l_{pe} = 640$ [mm] Plate length
 $h_{pe} = 300$ [mm] Plate height
 $t_{pe} = 30$ [mm] Plate thickness
 Material: S235
 $f_{ype} = 235,00$ [MPa] Design resistance
 $f_{upe} = 360,00$ [MPa] Tensile resistance

LOWER EXTERNAL PLATE

$l_{pe} = 640$ [mm] Plate length
 $h_{pe} = 300$ [mm] Plate height
 $t_{pe} = 30$ [mm] Plate thickness
 Material: S235
 $f_{ype} = 235,00$ [MPa] Design resistance
 $f_{upe} = 360,00$ [MPa] Tensile resistance

RIGHT SIDE

BOLTS CONNECTING A SPLICE PLATE WITH THE BEAM WEB

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Connection category A

Class = 8.8 Bolt class
 $d = 24$ [mm] Bolt diameter
 $d_0 = 26$ [mm] Bolt opening diameter
 $A_s = 3,53$ [cm²] Effective section area of a bolt
 $A_v = 4,52$ [cm²] Area of bolt section
 $f_{yb} = 640,00$ [MPa] Yield strength of bolt
 $f_{ub} = 800,00$ [MPa] Bolt tensile resistance
 $n_h = 3$ Number of bolt columns
 $n_v = 4$ Number of bolt rows
 $e_1 = 60$ [mm] Level of first bolt
 $p_2 = 100$ [mm] Horizontal spacing
 $p_1 = 100$ [mm] Vertical spacing

BOLTS CONNECTING A FLANGE PLATE WITH THE BEAM TOP FLANGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Connection category A

Class =	8.8		Bolt class
d =	24	[mm]	Bolt diameter
d ₀ =	26	[mm]	Bolt opening diameter
A _s =	3,53	[cm ²]	Effective section area of a bolt
A _v =	4,52	[cm ²]	Area of bolt section
f _{yb} =	640,00	[MPa]	Yield strength of bolt
f _{ub} =	800,00	[MPa]	Bolt tensile resistance
n _h =	1		Number of bolt columns
n _v =	3		Number of bolt rows
e ₁ =	60	[mm]	Level of first bolt
p ₁ =	100	[mm]	Vertical spacing

BOLTS CONNECTING A FLANGE PLATE WITH THE BEAM BOTTOM FLANGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Connection category A

Class =	8.8		Bolt class
d =	24	[mm]	Bolt diameter
d ₀ =	26	[mm]	Bolt opening diameter
A _s =	3,53	[cm ²]	Effective section area of a bolt
A _v =	4,52	[cm ²]	Area of bolt section
f _{yb} =	640,00	[MPa]	Yield strength of bolt
f _{ub} =	800,00	[MPa]	Bolt tensile resistance
n _h =	1		Number of bolt columns
n _v =	3		Number of bolt rows
e ₁ =	60	[mm]	Level of first bolt
p ₁ =	100	[mm]	Vertical spacing

LEFT SIDE

BOLTS CONNECTING A SPLICE PLATE WITH THE BEAM WEB

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Connection category A

Class =	8.8		Bolt class
d =	24	[mm]	Bolt diameter
d ₀ =	26	[mm]	Bolt opening diameter
A _s =	3,53	[cm ²]	Effective section area of a bolt
A _v =	4,52	[cm ²]	Area of bolt section
f _{yb} =	640,00	[MPa]	Yield strength of bolt
f _{ub} =	800,00	[MPa]	Bolt tensile resistance
n _h =	3		Number of bolt columns
n _v =	4		Number of bolt rows
e ₁ =	60	[mm]	Level of first bolt
p ₂ =	100	[mm]	Horizontal spacing
p ₁ =	100	[mm]	Vertical spacing

BOLTS CONNECTING A FLANGE PLATE WITH THE BEAM TOP FLANGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Connection category A

Class = 8.8 Bolt class
 d = 24 [mm] Bolt diameter
 d₀ = 26 [mm] Bolt opening diameter
 A_s = 3,53 [cm²] Effective section area of a bolt
 A_v = 4,52 [cm²] Area of bolt section
 f_{yb} = 640,00 [MPa] Yield strength of bolt
 f_{ub} = 800,00 [MPa] Bolt tensile resistance
 n_h = 1 Number of bolt columns
 n_v = 3 Number of bolt rows
 e₁ = 60 [mm] Level of first bolt
 p₁ = 100 [mm] Vertical spacing

BOLTS CONNECTING A FLANGE PLATE WITH THE BEAM BOTTOM FLANGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Connection category A

Class = 8.8 Bolt class
 d = 24 [mm] Bolt diameter
 d₀ = 26 [mm] Bolt opening diameter
 A_s = 3,53 [cm²] Effective section area of a bolt
 A_v = 4,52 [cm²] Area of bolt section
 f_{yb} = 640,00 [MPa] Yield strength of bolt
 f_{ub} = 800,00 [MPa] Bolt tensile resistance
 n_h = 1 Number of bolt columns
 n_v = 3 Number of bolt rows
 e₁ = 60 [mm] Level of first bolt
 p₁ = 100 [mm] Vertical spacing

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} = 1,00 Partial safety factor [2.2]
 γ_{M2} = 1,25 Partial safety factor [2.2]

LOADS

Case: Manual calculations.

ULTIMATE LIMIT STATE



N_{Ed1} = 200,00 [kN] Axial force
 V_{z,Ed1} = 300,00 [kN] Shear force
 M_{y,Ed1} = 300,00 [kN*m] Bending moment
 N_{Ed2} = 200,00 [kN] Axial force
 V_{z,Ed2} = 300,00 [kN] Shear force
 M_{y,Ed2} = 300,00 [kN*m] Bending moment

RESULTS

Results for one side of connection (geometry and loads are symmetrical)

Axial force

Plate	A _i [cm ²]	EQUIVALENT FORCES N _i [kN]	EQUIVALENT FORCES N _i (M _{y,Ed}) [kN]	Resultant force N _{Ed,i} [kN]
	A _{pw} = 168,00	96,55	-	N _{Ed,pw} = 96,55

Plate	A_i [cm ²]	EQUIVALENT FORCES N_i [kN]	EQUIVALENT FORCES $N_i(M_{y,Ed})$ [kN]	Resultant force $N_{Ed,i}$ [kN]
	$A_{p fue} = 90,00$	51,72	418,38	$N_{Ed,p fue} = 470,11$
	$A_{p fle} = 90,00$	51,72	-418,38	$N_{Ed,p fle} = -366,66$




$$N_i = (N_{Ed} \cdot A_i) / (2 \cdot A_{wp} + A_{p fue} + A_{p fle})$$

$$N_{Ed,i} = N_i + N_i(M_{y,Ed})$$

Shear force Z

Plate	A_i [cm ²]	$V_{zEd,i}$ [kN]
	$A_{z,pw} = 168,00$	$V_{zEd,pw} = 300,00$

Bending moment Y

Plate	$I_{y,i}$ [cm ⁴]	EQUIVALENT FORCES $M_{y,i}$ [kN*m]	Resultant force $M_{y,Ed,i}$ [kN*m]
	$I_{y,pw} = 24696,00$	36,42	$M_{y,Ed,pw} = 36,42$
	$I_{y,p fue} = 89370,00$	131,79	-
	$I_{y,p fle} = 89370,00$	131,79	-

$$M_{y,i} = (M_{y,Ed} \cdot I_{y,i}) / (2 \cdot I_{pw} + I_{p fue} + I_{p fle})$$

BOLTS CONNECTING A SPLICE PLATE WITH THE BEAM WEB

BOLT CAPACITIES

$$F_{v,Rd} = 347,44 \text{ [kN]} \quad \text{Shear bolt resistance in the unthreaded portion of a bolt} \quad F_{v,Rd} = 0.6 \cdot f_{ub} \cdot A_v \cdot m / \gamma_{M2}$$

Bolt bearing on the beam

Direction x

$$k_{1x} = 2,50 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad k_{1x} = \min[2.8 \cdot (e_1/d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_1/d_0) - 1.7, 2.5]$$

$$k_{1x} > 0.0 \quad 2,50 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$\alpha_{bx} = 0,74 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad \alpha_{bx} = \min[e_2/(3 \cdot d_0), p_2/(3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub}/f_u, 1]$$

$$\alpha_{bx} > 0.0 \quad 0,74 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$F_{b,Rd1x} = 268,75 \text{ [kN]} \quad \text{Bearing resistance of a single bolt} \quad F_{b,Rd1x} = k_{1x} \cdot \alpha_{bx} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$$

Direction z

$$k_{1z} = 2,50 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad k_{1z} = \min[2.8 \cdot (e_2/d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_2/d_0) - 1.7, 2.5]$$

$$k_{1z} > 0.0 \quad 2,50 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$\alpha_{bz} = 1,00 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad \alpha_{bz} = \min[e_1/(3 \cdot d_0), p_1/(3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub}/f_u, 1]$$

$$\alpha_{bz} > 0.0 \quad 1,00 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$F_{b,Rd1z} = 364,56 \text{ [kN]} \quad \text{Bearing resistance of a single bolt} \quad F_{b,Rd1z} = k_{1z} \cdot \alpha_{bz} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$$

Bolt bearing on the plate

Direction x

$$k_{1x} = 2,50 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad k_{1x} = \min[2.8 \cdot (e_1/d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_1/d_0) - 1.7, 2.5]$$

$$k_{1x} > 0.0 \quad 2,50 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$\alpha_{bx} = 0,74 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad \alpha_{bx} = \min[e_2/(3 \cdot d_0), p_2/(3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub}/f_u, 1]$$

$$\alpha_{bx} > 0.0 \quad 0,74 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$F_{b,Rd2x} = 509,54 \text{ [kN]} \quad \text{Bearing resistance of a single bolt} \quad F_{b,Rd2x} = k_{1x} \cdot \alpha_{bx} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$$

Direction z

$$k_{1z} = 2,50 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad k_{1z} = \min[2.8 \cdot (e_2/d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_2/d_0) - 1.7, 2.5]$$

$$k_{1z} > 0.0 \quad 2,50 > 0,00 \quad \text{verified}$$

$$\alpha_{bz} = 0,77 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{b,Rd} \quad \alpha_{bz} = \min[e_1/(3 \cdot d_0), p_1/(3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub}/f_u, 1]$$

$\alpha_{bz} > 0.0$	$0,77 > 0,00$	verified	
$F_{b,Rd2z} = 531,69$ [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2z} = k_{1z} \cdot \alpha_{bz} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$

ULTIMATE LIMIT STATE

Bolt shear

$e_0 = 162$ [mm]	Shear force eccentricity relative to the center of gravity of a bolt group		$e_0 = e_{2b} + 0.5 \cdot (s_1 + (c-1) \cdot p)$
$M_y = 85,17$ [kN*m]	Real bending moment		$M_y = M_{y,Ed,pw} + V_{z,Ed,pw} \cdot e_0$
$F_{x,N} = 8,05$ [kN]	Component force in a bolt due to influence of the longitudinal force on the x direction		$F_{x,N} = N_{Ed,pw} / n$
$F_{z,Vz} = 25,00$ [kN]	Component force in a bolt due to influence of the shear force V_z on the z direction		$F_{z,Vz} = V_{z,Ed,pw} / n$
$F_{x,My} = 55,54$ [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment M_y on the x direction		$F_{x,My} = M_y \cdot z_i / \sum (x_i^2 + z_i^2)$
$F_{z,My} = 37,03$ [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment M_y on the z direction		$F_{z,My} = M_y \cdot x_i / \sum (x_i^2 + z_i^2)$
$F_{x,Ed} = 63,59$ [kN]	Design total force in a bolt on the direction x		$F_{x,Ed} = F_{x,N} + F_{x,My}$
$F_{z,Ed} = 62,03$ [kN]	Design total force in a bolt on the direction z		$F_{z,Ed} = F_{z,Vz} + F_{z,My}$
$F_{Ed} = 88,83$ [kN]	Resultant shear force in a bolt		$F_{Ed} = \sqrt{F_{x,Ed}^2 + F_{z,Ed}^2}$
$F_{Rd,x} = 268,75$ [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction x		$F_{Rd,x} = \min(F_{bRd1,x}, F_{bRd2,x})$
$F_{Rd,z} = 364,56$ [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction z		$F_{Rd,z} = \min(F_{bRd1,z}, F_{bRd2,z})$
$ F_{x,Ed} \leq F_{Rd,x}$	$ 63,59 < 268,75$	verified	(0,24)
$ F_{z,Ed} \leq F_{Rd,z}$	$ 62,03 < 364,56$	verified	(0,17)
$F_{Ed} \leq F_{v,Rd}$	$88,83 < 347,44$	verified	(0,26)

BOLTS CONNECTING A FLANGE PLATE WITH THE BEAM TOP FLANGE

BOLT CAPACITIES

$F_{v,Rd} = 173,72$ [kN]	Shear resistance of the shank of a single bolt		$F_{v,Rd} = 0.6 \cdot f_{ub} \cdot A_v \cdot m / \gamma_{M2}$
--------------------------	--	--	---

Bolt bearing on the beam flange

Direction x

$k_{1x} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1x} = \min[2.8 \cdot (e_2/d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1x} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified	
$\alpha_{bx} = 0,77$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bx} = \min[e_1/(3 \cdot d_0), p_1/(3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$	$0,77 > 0,00$	verified	
$F_{b,Rd1x} = 542,77$ [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd1x} = k_{1x} \cdot \alpha_{bx} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$

Direction y

$k_{1y} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1y} = \min[2.8 \cdot (e_1/d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_1/d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1y} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified	
$\alpha_{by} = 1,00$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{by} = \min[e_2/(3 \cdot d_0), f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{by} > 0.0$	$1,00 > 0,00$	verified	
$F_{b,Rd1y} = 705,60$ [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd1y} = k_{1y} \cdot \alpha_{by} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$

Bolt bearing on the plate

Direction x

$k_{1x} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1x} = \min[2.8 \cdot (e_2/d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1x} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified	
$\alpha_{bx} = 0,71$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bx} = \min[e_1/(3 \cdot d_0), p_1/(3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$	$0,71 > 0,00$	verified	
$F_{b,Rd2x} = 365,54$ [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2x} = k_{1x} \cdot \alpha_{bx} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$

Direction y

$k_{1y} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1y} = \min[2.8 \cdot (e_1/d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_1/d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1y} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified	
$\alpha_{by} = 1,00$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{by} = \min[e_2/(3 \cdot d_0), f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{by} > 0.0$	$1,00 > 0,00$	verified	
$F_{b,Rd2y} = 518,40$ [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2y} = k_{1y} \cdot \alpha_{by} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$

ULTIMATE LIMIT STATE

Bolt shear

$F_{Ed} = 81,84$	[kN]	Shear force in a bolt	$F_{Ed} = N_{Ed, pflue} / n_b$
$\beta_{Lf} = 1,00$		Reduction factor for long connections	$\beta_{Lf} = \max(0.75, \min(1; 1 - (L - 15 \cdot d) / (200 \cdot d)))$
$F_{Rd} = 173,72$	[kN]	Effective design capacity of a bolt	$F_{Rd} = \min(F_{v,Rd}; F_{b,Rd1}; F_{b,Rd2})$
$ F_{Ed} \leq \beta_{Lf} \cdot F_{Rd}$		$ 81,84 < 173,72$	verified (0,47)

BOLTS CONNECTING A FLANGE PLATE WITH THE BEAM BOTTOM FLANGE

BOLT CAPACITIES

$F_{v,Rd} = 173,72$	[kN]	Shear resistance of the shank of a single bolt	$F_{v,Rd} = 0.6 \cdot f_{ub} \cdot A_v \cdot m / \gamma_{M2}$
---------------------	------	--	---

Bolt bearing on the beam flange

Direction x

$k_{1x} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x} = \min[2.8 \cdot (e_2 / d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1x} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified
$\alpha_{bx} = 0,77$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bx} = \min[e_1 / (3 \cdot d_0), p_1 / (3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub} / f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$	$0,77 > 0,00$	verified

$F_{b,Rd1x} = 542,77$	[kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd1x} = k_{1x} \cdot \alpha_{bx} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$
-----------------------	------	-------------------------------------	--

Direction y

$k_{1y} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1y} = \min[2.8 \cdot (e_1 / d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_1 / d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1y} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified
$\alpha_{by} = 1,00$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{by} = \min[e_2 / (3 \cdot d_0), f_{ub} / f_u, 1]$
$\alpha_{by} > 0.0$	$1,00 > 0,00$	verified

$F_{b,Rd1y} = 705,60$	[kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd1y} = k_{1y} \cdot \alpha_{by} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$
-----------------------	------	-------------------------------------	--

Bolt bearing on the plate

Direction x

$k_{1x} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x} = \min[2.8 \cdot (e_2 / d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1x} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified
$\alpha_{bx} = 0,71$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bx} = \min[e_1 / (3 \cdot d_0), p_1 / (3 \cdot d_0) - 0.25, f_{ub} / f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$	$0,71 > 0,00$	verified

$F_{b,Rd2x} = 365,54$	[kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd2x} = k_{1x} \cdot \alpha_{bx} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$
-----------------------	------	-------------------------------------	--

Direction y

$k_{1y} = 2,50$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1y} = \min[2.8 \cdot (e_1 / d_0) - 1.7, 1.4 \cdot (p_1 / d_0) - 1.7, 2.5]$
$k_{1y} > 0.0$	$2,50 > 0,00$	verified
$\alpha_{by} = 1,00$	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{by} = \min[e_2 / (3 \cdot d_0), f_{ub} / f_u, 1]$
$\alpha_{by} > 0.0$	$1,00 > 0,00$	verified

$F_{b,Rd2y} = 518,40$	[kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd2y} = k_{1y} \cdot \alpha_{by} \cdot f_u \cdot d \cdot \sum t_i / \gamma_{M2}$
-----------------------	------	-------------------------------------	--






ULTIMATE LIMIT STATE

Bolt shear

$F_{Ed} = -64,60$	[kN]	Shear force in a bolt	$F_{Ed} = N_{Ed, pflie} / n_b$
$\beta_{Lf} = 1,00$		Reduction factor for long connections	$\beta_{Lf} = \max(0.75, \min(1; 1 - (L - 15 \cdot d) / (200 \cdot d)))$
$F_{Rd} = 173,72$	[kN]	Effective design capacity of a bolt	$F_{Rd} = \min(F_{v,Rd}; F_{b,Rd1}; F_{b,Rd2})$
$ F_{Ed} \leq \beta_{Lf} \cdot F_{Rd}$		$ -64,60 < 173,72$	verified (0,37)

VERIFICATION OF THE SECTION DUE TO BLOCK TEARING - [3.10]

BEAM

Nr	Model	A _{nv} [cm ²]	A _{nt} [cm ²]	V ₀ [kN]	V _{eff,Rd} [kN]	V ₀ /V _{eff,Rd}	Status
1		55,64	29,84	300,00 (*1)	1725,31 (*)	0,17	verified
2		29,84	155,57	96,55 (*2)	6709,92 (**)	0,01	verified
3		29,84	155,57	96,55 (*2)	6709,92 (**)	0,01	verified
4		59,67	34,41	96,55 (*2)	2571,97 (**)	0,04	verified
5		58,50	20,10	491,03 (*3)	3973,86 (***)	0,12	verified

(*1) $V_0 = V_{zEd1}$

(*2) $V_0 = N_{wEd}$

(*3) $V_0 = N_{fuEd}$

(*) $V_{effRd} = 0.5 \cdot f_u \cdot A_{nt} / \gamma_{M2} + (1/\sqrt{3}) \cdot f_y \cdot A_{nv} / \gamma_{M0}$

(**) $V_{effRd} = f_u \cdot A_{nt} / \gamma_{M2} + (1/\sqrt{3}) \cdot f_y \cdot A_{nv} / \gamma_{M0}$

(***) $V_{effRd} = 2 \cdot [f_u \cdot A_{nt} / \gamma_{M2} + (1/\sqrt{3}) \cdot f_y \cdot A_{nv} / \gamma_{M0}]$

SPLICE PLATE

Nr	Model	A _{nv} [cm ²]	A _{nt} [cm ²]	V ₀ [kN]	V _{eff,Rd} [kN]	V ₀ /V _{eff,Rd}	Status
1		53,80	38,50	150,00 (*1)	1284,34 (*)	0,12	verified
2		38,50	53,80	48,28 (*2)	2071,80 (**)	0,02	verified
3		38,50	53,80	48,28 (*2)	2071,80 (**)	0,02	verified
4		77,00	44,40	48,28 (*2)	2323,44 (**)	0,02	verified

(*1) $V_0 = 0.5 \cdot V_{zEd1}$

(*2) $V_0 = 0.5 \cdot N_{wEd}$

(*) $V_{effRd} = 0.5 \cdot f_u \cdot A_{nt} / \gamma_{M2} + (1/\sqrt{3}) \cdot f_y \cdot A_{nv} / \gamma_{M0}$

(**) $V_{effRd} = f_u \cdot A_{nt} / \gamma_{M2} + (1/\sqrt{3}) \cdot f_y \cdot A_{nv} / \gamma_{M0}$

UPPER EXTERNAL PLATE

Nr	Model	A _{nv} [cm ²]	A _{nt} [cm ²]	V ₀ [kN]	V _{eff,Rd} [kN]	V ₀ /V _{eff,Rd}	Status
1		57,00	54,30	470,11 (*1)	2337,20 (**)	0,20	verified
2		114,00	34,20	470,11 (*1)	2531,68 (**)	0,19	verified

(*1) $V_0 = N_{fueEd}$

(**) $V_{effRd} = f_u \cdot A_{nt} / \gamma_{M2} + (1/\sqrt{3}) \cdot f_y \cdot A_{nv} / \gamma_{M0}$

VERIFICATION OF SECTIONS WEAKENED BY OPENINGS - [5.4]

BEAM

$A_t = 141,53$ [cm²] Area of tension zone of the gross section

$A_{t,net} = 117,87$ [cm²] Net area of the section in tension

$0.9 \cdot (A_{t,net} / A_t) \geq (f_y \cdot \gamma_{M2}) / (f_u \cdot \gamma_{M0})$ $0,75 < 0,91$

$W = 5701,37$ [cm³] Elastic section modulus

$W_{net} = 5701,37$ [cm³] Elastic section modulus

$M_{c,Rdnet} = 2023,99$ [kN*m] Design resistance of the section for bending

$M_{c,Rdnet} = W_{net} \cdot f_{yp} / \gamma_{M0}$

$ M_0 \leq M_{c,Rdnet}$	$ 300,00 < 2023,99$	verified	(0,15)
$A = 269,96$ [cm ²]	Area of tension zone of the gross section		$A = h_{pi} \cdot t_{pi}$
$A_{net} = 222,64$ [cm ²]	Net cross-sectional area		$A_{net} = A - n_v \cdot d_0 \cdot t_{pi}$
$N_{pl,Rd} = 9583,51$ [kN]	Design plastic resistance of the gross section		$N_{pl,Rd} = A \cdot f_y / \gamma_{M0}$
$N_{u,Rd} = 7854,67$ [kN]	Design ultimate resistance to normal force of the net section		$N_{u,Rd} = 0.9 \cdot A_{net} \cdot f_u / \gamma_{M2}$
$F_{Ed} = 200,00$ [kN]			$A = h_{pi} \cdot t_{pi}$
$ F_{Ed} \leq N_{u,Rd}$	$ 200,00 < 7854,67$	verified	(0,03)
$ F_{Ed} \leq N_{pl,Rd}$	$ 200,00 < 9583,51$	verified	(0,02)
$A_v = 93,00$ [cm ²]	Effective section area for shear		$A_v = h_{pi} \cdot t_p$
$A_{v,net} = 76,88$ [cm ²]	Net area of a section effective for shear		$A_{v,net} = A_v - n_v \cdot d_0 \cdot t_p$
$V_{pl,Rd} = 1906,12$ [kN]	Design plastic resistance for shear		$V_{pl,Rd} = (A_v \cdot f_{yp}) / (\sqrt{3} \cdot \gamma_{M0})$
$ V_0 \leq V_{pl,Rd}$	$ 300,00 < 1906,12$	verified	(0,16)

SPLICE PLATE

$A_t = 45,33$ [cm ²]	Area of tension zone of the gross section		
$A_{t,net} = 34,93$ [cm ²]	Net area of the section in tension		
$0.9 \cdot (A_{t,net} / A_t) \geq (f_y \cdot \gamma_{M2}) / (f_u \cdot \gamma_{M0})$	$0,69 < 0,82$		
$W = 588,00$ [cm ³]	Elastic section modulus		
$W_{net} = 556,25$ [cm ³]	Elastic section modulus		
$M_{c,Rdnet} = 130,72$ [kN*m]	Design resistance of the section for bending		$M_{c,Rdnet} = W_{net} \cdot f_{yp} / \gamma_{M0}$
$ M_0 \leq M_{c,Rdnet}$	$ 42,58 < 130,72$	verified	(0,33)
$A = 84,00$ [cm ²]	Area of tension zone of the gross section		$A = h_{pi} \cdot t_{pi}$
$A_{net} = 63,20$ [cm ²]	Net cross-sectional area		$A_{net} = A - n_v \cdot d_0 \cdot t_{pi}$
$N_{pl,Rd} = 1974,00$ [kN]	Design plastic resistance of the gross section		$N_{pl,Rd} = A \cdot f_y / \gamma_{M0}$
$N_{u,Rd} = 1638,14$ [kN]	Design ultimate resistance to normal force of the net section		$N_{u,Rd} = 0.9 \cdot A_{net} \cdot f_u / \gamma_{M2}$
$F_{Ed} = 48,28$ [kN]			$F_{Ed} = N_{Ed,pw}$
$ F_{Ed} \leq N_{u,Rd}$	$ 48,28 < 1638,14$	verified	(0,03)
$ F_{Ed} \leq N_{pl,Rd}$	$ 48,28 < 1974,00$	verified	(0,02)
$A_v = 84,00$ [cm ²]	Effective section area for shear		$A_v = h_{pi} \cdot t_p$
$A_{v,net} = 63,20$ [cm ²]	Net area of a section effective for shear		$A_{v,net} = A_v - n_v \cdot d_0 \cdot t_p$
$V_{pl,Rd} = 1139,69$ [kN]	Design plastic resistance for shear		$V_{pl,Rd} = (A_v \cdot f_{yp}) / (\sqrt{3} \cdot \gamma_{M0})$
$ V_0 \leq V_{pl,Rd}$	$ 150,00 < 1139,69$	verified	(0,13)

UPPER EXTERNAL PLATE

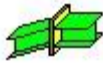
$A = 90,00$ [cm ²]	Area of tension zone of the gross section		$A = h_{pi} \cdot t_{pi}$
$A_{net} = 74,40$ [cm ²]	Net cross-sectional area		$A_{net} = A - n_v \cdot d_0 \cdot t_{pi}$
$N_{pl,Rd} = 2115,00$ [kN]	Design plastic resistance of the gross section		$N_{pl,Rd} = A \cdot f_y / \gamma_{M0}$
$N_{u,Rd} = 1928,45$ [kN]	Design ultimate resistance to normal force of the net section		$N_{u,Rd} = 0.9 \cdot A_{net} \cdot f_u / \gamma_{M2}$
$F_{Ed} = 470,11$ [kN]			$F_{Ed} = N_{Ed,pfue}$
$ F_{Ed} \leq N_{u,Rd}$	$ 470,11 < 1928,45$	verified	(0,24)
$ F_{Ed} \leq N_{pl,Rd}$	$ 470,11 < 2115,00$	verified	(0,22)

LOWER EXTERNAL PLATE

$A = 90,00$ [cm ²]	Area of tension zone of the gross section		$A = h_{pi} \cdot t_{pi}$
$A_{net} = 74,40$ [cm ²]	Net cross-sectional area		$A_{net} = A - n_v \cdot d_0 \cdot t_{pi}$
$N_{pl,Rd} = 2115,00$ [kN]	Design plastic resistance of the gross section		$N_{pl,Rd} = A \cdot f_y / \gamma_{M0}$
$N_{u,Rd} = 1928,45$ [kN]	Design ultimate resistance to normal force of the net section		$N_{u,Rd} = 0.9 \cdot A_{net} \cdot f_u / \gamma_{M2}$
$F_{Ed} = -366,66$ [kN]			$F_{Ed} = N_{Ed,pfli}$
$ F_{Ed} \leq N_{u,Rd}$	$ -366,66 < 1928,45$	verified	(0,19)
$ F_{Ed} \leq N_{pl,Rd}$	$ -366,66 < 2115,00$	verified	(0,17)

Connection conforms to the code

Ratio 0,47



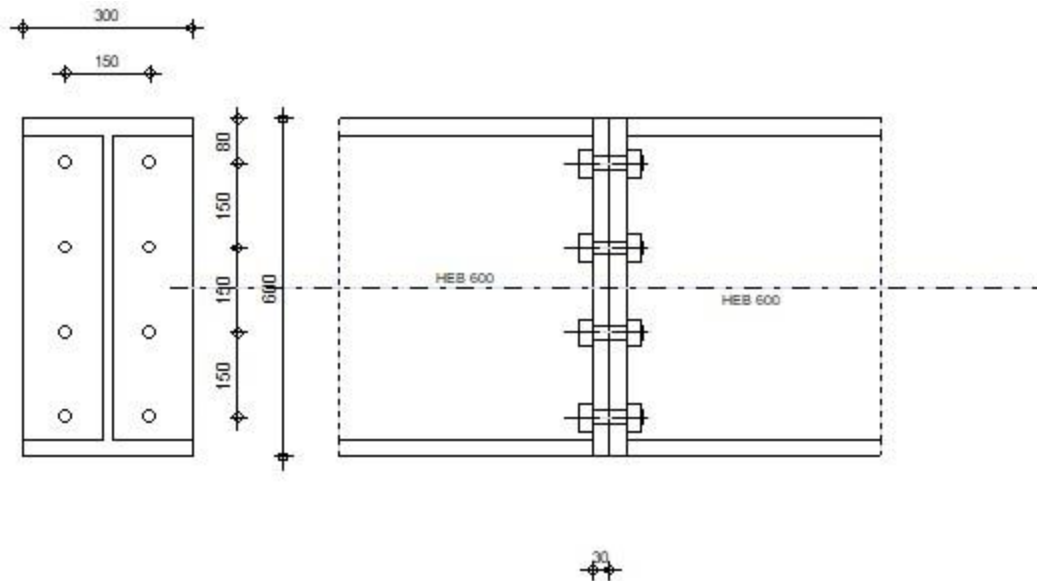
Robot Structural Analysis Professional 2024

Design of fixed beam-to-beam connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009



Ratio
0,88



GENERAL

Connection no.: 7

Connection name: Beam-Beam

GEOMETRY

LEFT SIDE

BEAM

Section: HEB 600

$\alpha =$	-180,00	[Deg]	Inclination angle
$h_{bl} =$	600	[mm]	Height of beam section
$b_{tbl} =$	300	[mm]	Width of beam section
$t_{wbl} =$	16	[mm]	Thickness of the web of beam section
$t_{fbl} =$	30	[mm]	Thickness of the flange of beam section
$r_{bl} =$	27	[mm]	Radius of beam section fillet
$A_{bl} =$	269,96	[cm ²]	Cross-sectional area of a beam
$I_{xbl} =$	171041,00	[cm ⁴]	Moment of inertia of the beam section

Material: S355

$f_{yb} =$ 355,00 [MPa] Resistance

RIGHT SIDE

BEAM

Section: HEB 600

$\alpha = 0,00$ [Deg] Inclination angle
 $h_{br} = 600$ [mm] Height of beam section
 $b_{fbr} = 300$ [mm] Width of beam section
 $t_{wbr} = 16$ [mm] Thickness of the web of beam section
 $t_{fbr} = 30$ [mm] Thickness of the flange of beam section
 $r_{br} = 27$ [mm] Radius of beam section fillet
 $A_{br} = 269,96$ [cm²] Cross-sectional area of a beam
 $I_{xbr} = 171041,00$ [cm⁴] Moment of inertia of the beam section

Material: S355

$f_{yb} = 355,00$ [MPa] Resistance

BOLTS

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

$d = 24$ [mm] Bolt diameter
Class = 8.8 Bolt class
 $F_{tRd} = 203,33$ [kN] Tensile resistance of a bolt
 $n_h = 2$ Number of bolt columns
 $n_v = 4$ Number of bolt rows
 $h_1 = 80$ [mm] Distance between first bolt and upper edge of front plate
Horizontal spacing $e_i = 150$ [mm]
Vertical spacing $p_i = 150;150;150$ [mm]

PLATE

$h_{pr} = 600$ [mm] Plate height
 $b_{pr} = 300$ [mm] Plate width
 $t_{pr} = 30$ [mm] Plate thickness
Material: S235
 $f_{ypr} = 235,00$ [MPa] Resistance

FILLET WELDS

$a_w = 5$ [mm] Web weld
 $a_f = 8$ [mm] Flange weld

MATERIAL FACTORS

$\gamma_{M0} = 1,00$	Partial safety factor	[2.2]
$\gamma_{M1} = 1,00$	Partial safety factor	[2.2]
$\gamma_{M2} = 1,25$	Partial safety factor	[2.2]
$\gamma_{M3} = 1,25$	Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Ultimate limit state

Case: Manual calculations.

$M_{b1,Ed} = 300,00$ [kN*m] Bending moment in the right beam
 $V_{b1,Ed} = 300,00$ [kN] Shear force in the right beam

RESULTS

BEAM RESISTANCES

SHEAR

$A_{vb} = 110,81$ [cm²] Shear area EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]

$V_{cb,Rd} = A_{vb} (f_{yb} / \sqrt{3}) / \gamma_{M0}$

$V_{cb,Rd} = 2271,11$ [kN] Design sectional resistance for shear EN1993-1-1:[6.2.6.(2)]

$V_{b1,Ed} / V_{cb,Rd} \leq 1,0$ $0,13 < 1,00$ **verified** (0,13)

BENDING - PLASTIC MOMENT (WITHOUT BRACKETS)

$W_{plb} = 6425,41$ [cm³] Plastic section modulus EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]

$M_{b,pl,Rd} = W_{plb} f_{yb} / \gamma_{M0}$

$M_{b,pl,Rd} = 2281,02$ [kN*m] Plastic resistance of the section for bending (without stiffeners) EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]

BENDING ON THE CONTACT SURFACE WITH PLATE OR CONNECTED ELEMENT

$W_{pl} = 6425,41$ [cm³] Plastic section modulus EN1993-1-1:[6.2.5]

$M_{cb,Rd} = W_{pl} f_{yb} / \gamma_{M0}$

$M_{cb,Rd} = 2281,02$ [kN*m] Design resistance of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.5]

FLANGE AND WEB - COMPRESSION

$M_{cb,Rd} = 2281,02$ [kN*m] Design resistance of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.5]

$h_f = 570$ [mm] Distance between the centroids of flanges [6.2.6.7.(1)]

$F_{c,fb,Rd} = M_{cb,Rd} / h_f$

$F_{c,fb,Rd} = 4001,79$ [kN] Resistance of the compressed flange and web [6.2.6.7.(1)]

GEOMETRICAL PARAMETERS OF A CONNECTION

EFFECTIVE LENGTHS AND PARAMETERS - FRONT PLATE

Nr	m	m _x	e	e _x	p	l _{eff,cp}	l _{eff,nc}	l _{eff,1}	l _{eff,2}	l _{eff,cp,g}	l _{eff,nc,g}	l _{eff,1,g}	l _{eff,2,g}
1	62	-	75	-	150	387	413	387	413	344	318	318	318
2	62	-	75	-	150	387	340	340	340	300	150	150	150
3	62	-	75	-	150	387	340	340	340	300	150	150	150
4	62	-	75	-	150	387	340	340	340	344	245	245	245

m – Bolt distance from the web

m_x – Bolt distance from the beam flange

e – Bolt distance from the outer edge

e_x – Bolt distance from the horizontal outer edge

p – Distance between bolts

l_{eff,cp} – Effective length for a single bolt row in the circular failure mode

l_{eff,nc} – Effective length for a single bolt row in the non-circular failure mode

l_{eff,1} – Effective length for a single bolt row for mode 1

l_{eff,2} – Effective length for a single bolt row for mode 2

l_{eff,cp,g} – Effective length for a group of bolts in the circular failure mode

l_{eff,nc,g} – Effective length for a group of bolts in the non-circular failure mode

l_{eff,1,g} – Effective length for a group of bolts for mode 1

l_{eff,2,g} – Effective length for a group of bolts for mode 2

CONNECTION RESISTANCE FOR BENDING

$F_{t,Rd} = 203,33$ [kN] Bolt resistance for tension [Table 3.4]

$B_{p,Rd} = 586,30$ [kN] Punching shear resistance of a bolt [Table 3.4]

$F_{t,fc,Rd}$ – column flange resistance due to bending

$F_{t,wc,Rd}$ – column web resistance due to tension

$F_{t,ep,Rd}$ – resistance of the front plate due to bending

$F_{t,fc,Rd}$ – column flange resistance due to bending

$F_{t,wb,Rd}$ – resistance of the web in tension

$F_{t,fc,Rd} = \text{Min} (F_{T,1,fc,Rd} , F_{T,2,fc,Rd} , F_{T,3,fc,Rd})$ [6.2.6.4] , [Tab.6.2]

$F_{t,wc,Rd} = \omega b_{eff,t,wc} t_{wc} f_{yc} / \gamma_{M0}$ [6.2.6.3.(1)]

$F_{t,ep,Rd} = \text{Min} (F_{T,1,ep,Rd} , F_{T,2,ep,Rd} , F_{T,3,ep,Rd})$ [6.2.6.5] , [Tab.6.2]

$F_{t,wb,Rd} = b_{eff,t,wb} t_{wb} f_{yb} / \gamma_{M0}$ [6.2.6.8.(1)]

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 1

F_{t1,Rd,comp} - Formula	F_{t1,Rd,comp}	Component
$F_{t1,Rd} = \text{Min} (F_{t1,Rd,comp})$	406,66	Bolt row resistance
$F_{t,ep,Rd(1)} = 406,66$	406,66	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(1)} = 2129,47$	2129,47	Beam web - tension
$B_{p,Rd} = 1172,59$	1172,59	Bolts due to shear punching
$F_{c,fb,Rd} = 4001,79$	4001,79	Beam flange - compression

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 2

F_{t2,Rd,comp} - Formula	F_{t2,Rd,comp}	Component
$F_{t2,Rd} = \text{Min} (F_{t2,Rd,comp})$	402,27	Bolt row resistance
$F_{t,ep,Rd(2)} = 406,66$	406,66	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(2)} = 1871,52$	1871,52	Beam web - tension
$B_{p,Rd} = 1172,59$	1172,59	Bolts due to shear punching
$F_{c,fb,Rd} - \sum_1^1 F_{ij,Rd} = 4001,79 - 406,66$	3595,13	Beam flange - compression
$F_{t,ep,Rd(2+1)} - \sum_1^1 F_{ij,Rd} = 808,92 - 406,66$	402,27	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(2+1)} - \sum_1^1 F_{ij,Rd} = 2575,37 - 406,66$	2168,71	Beam web - tension - group

Additional reduction of the bolt row resistance

$F_{t2,Rd} = F_{t1,Rd} h_2/h_1$

$F_{t2,Rd} = 285,87$ [kN] Reduced bolt row resistance [6.2.7.2.(9)]

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 3

F_{t3,Rd,comp} - Formula	F_{t3,Rd,comp}	Component
$F_{t3,Rd} = \text{Min} (F_{t3,Rd,comp})$	392,96	Bolt row resistance
$F_{t,ep,Rd(3)} = 406,66$	406,66	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(3)} = 1871,52$	1871,52	Beam web - tension
$B_{p,Rd} = 1172,59$	1172,59	Bolts due to shear punching
$F_{c,fb,Rd} - \sum_1^2 F_{ij,Rd} = 4001,79 - 692,52$	3309,27	Beam flange - compression
$F_{t,ep,Rd(3+2)} - \sum_2^2 F_{ij,Rd} = 678,83 - 285,87$	392,96	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(3+2)} - \sum_2^2 F_{ij,Rd} = 1650,75 - 285,87$	1364,88	Beam web - tension - group
$F_{t,ep,Rd(3+2+1)} - \sum_2^1 F_{ij,Rd} = 1148,34 - 692,52$	455,81	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(3+2+1)} - \sum_2^1 F_{ij,Rd} = 3400,74 - 692,52$	2708,22	Beam web - tension - group

Additional reduction of the bolt row resistance

$F_{t3,Rd} = F_{t1,Rd} h_3/h_1$

$F_{t3,Rd} = 165,08$ [kN] Reduced bolt row resistance [6.2.7.2.(9)]

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 4

F_{t4,Rd,comp} - Formula	F_{t4,Rd,comp}	Component
$F_{t4,Rd} = \text{Min} (F_{t4,Rd,comp})$	406,66	Bolt row resistance
$F_{t,ep,Rd(4)} = 406,66$	406,66	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(4)} = 1871,52$	1871,52	Beam web - tension
$B_{p,Rd} = 1172,59$	1172,59	Bolts due to shear punching
$F_{c,fb,Rd} - \sum_1^3 F_{ij,Rd} = 4001,79 - 857,60$	3144,19	Beam flange - compression
$F_{t,ep,Rd(4+3)} - \sum_3^3 F_{ij,Rd} = 752,43 - 165,08$	587,35	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(4+3)} - \sum_3^3 F_{ij,Rd} = 2173,82 - 165,08$	2008,75	Beam web - tension - group
$F_{t,ep,Rd(4+3+2)} - \sum_3^2 F_{ij,Rd} = 1091,84 - 450,95$	640,89	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(4+3+2)} - \sum_3^2 F_{ij,Rd} = 2999,20 - 450,95$	2548,25	Beam web - tension - group

F_{t4,Rd,comp} - Formula	F_{t4,Rd,comp}	Component
$F_{t,ep,Rd}(4 + 3 + 2 + 1) - \sum 3^1 F_{tj,Rd} = 1561,35 - 857,60$	703,75	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd}(4 + 3 + 2 + 1) - \sum 3^1 F_{tj,Rd} = 4749,19 - 857,60$	3891,59	Beam web - tension - group

Additional reduction of the bolt row resistance

$$F_{t4,Rd} = F_{t1,Rd} h_4/h_1$$

$$F_{t4,Rd} = 44,29 \text{ [kN]} \quad \text{Reduced bolt row resistance} \quad [6.2.7.2.(9)]$$

SUMMARY TABLE OF FORCES

Nr	h _j	F _{tj,Rd}	F _{t,fc,Rd}	F _{t,wc,Rd}	F _{t,ep,Rd}	F _{t,wb,Rd}	F _{t,Rd}	B _{p,Rd}
1	505	406,66	–	–	406,66	2129,47	406,66	1172,59
2	355	285,87	–	–	406,66	1871,52	406,66	1172,59
3	205	165,08	–	–	406,66	1871,52	406,66	1172,59
4	55	44,29	–	–	406,66	1871,52	406,66	1172,59

CONNECTION RESISTANCE FOR BENDING M_{j,Rd}

$$M_{j,Rd} = \sum h_j F_{tj,Rd}$$

$$M_{j,Rd} = 343,12 \text{ [kN*m]} \quad \text{Connection resistance for bending} \quad [6.2]$$

$$M_{b1,Ed} / M_{j,Rd} \leq 1,0 \quad 0,87 < 1,00 \quad \text{verified} \quad (0,87)$$

CONNECTION RESISTANCE FOR SHEAR

$$\alpha_v = 0,60 \quad \text{Coefficient for calculation of } F_{v,Rd} \quad [\text{Table 3.4}]$$

$$\beta_{Lf} = 0,98 \quad \text{Reduction factor for long connections} \quad [3.8]$$

$$F_{v,Rd} = 170,46 \text{ [kN]} \quad \text{Shear resistance of a single bolt} \quad [\text{Table 3.4}]$$

$$F_{t,Rd,max} = 203,33 \text{ [kN]} \quad \text{Tensile resistance of a single bolt} \quad [\text{Table 3.4}]$$

$$F_{b,Rd,int} = 518,40 \text{ [kN]} \quad \text{Bearing resistance of an intermediate bolt} \quad [\text{Table 3.4}]$$

$$F_{b,Rd,ext} = 465,23 \text{ [kN]} \quad \text{Bearing resistance of an outermost bolt} \quad [\text{Table 3.4}]$$

Nr	F _{tj,Rd,N}	F _{tj,Ed,N}	F _{tj,Rd,M}	F _{tj,Ed,M}	F _{tj,Ed}	F _{vj,Rd}
1	406,66	0,00	406,66	355,55	355,55	128,01
2	406,66	0,00	285,87	249,94	249,94	191,25
3	406,66	0,00	165,08	144,33	144,33	254,49
4	406,66	0,00	44,29	38,72	38,72	317,73

F_{tj,Rd,N} – Bolt row resistance for simple tension

F_{tj,Ed,N} – Force due to axial force in a bolt row

F_{tj,Rd,M} – Bolt row resistance for simple bending

F_{tj,Ed,M} – Force due to moment in a bolt row

F_{tj,Ed} – Maximum tensile force in a bolt row

F_{vj,Rd} – Reduced bolt row resistance

$$F_{tj,Ed,N} = N_{j,Ed} F_{tj,Rd,N} / N_{j,Rd}$$

$$F_{tj,Ed,M} = M_{j,Ed} F_{tj,Rd,M} / M_{j,Rd}$$

$$F_{tj,Ed} = F_{tj,Ed,N} + F_{tj,Ed,M}$$

$$F_{vj,Rd} = \text{Min} (n_h F_{v,Ed} / (1 - F_{tj,Ed} / (1.4 n_h F_{t,Rd,max})), n_h F_{v,Rd}, n_h F_{b,Rd})$$

$$V_{j,Rd} = n_h \sum 1^n F_{vj,Rd} \quad [\text{Table 3.4}]$$

$$V_{j,Rd} = 891,48 \text{ [kN]} \quad \text{Connection resistance for shear} \quad [\text{Table 3.4}]$$

$$V_{b1,Ed} / V_{j,Rd} \leq 1,0 \quad 0,34 < 1,00 \quad \text{verified} \quad (0,34)$$

WELD RESISTANCE

$$A_w = 85,48 \text{ [cm}^2\text{]} \quad \text{Area of all welds} \quad [4.5.3.2(2)]$$

$$A_{wy} = 36,88 \text{ [cm}^2\text{]} \quad \text{Area of horizontal welds} \quad [4.5.3.2(2)]$$

$$A_{wz} = 48,60 \text{ [cm}^2\text{]} \quad \text{Area of vertical welds} \quad [4.5.3.2(2)]$$

$$I_{wy} = 35662,72 \text{ [cm}^4\text{]} \quad \text{Moment of inertia of the weld arrangement with respect to the hor. axis} \quad [4.5.3.2(5)]$$

$$\sigma_{\perp,max} = \tau_{\perp,max} = 158,22 \text{ [MPa]} \quad \text{Normal stress in a weld} \quad [4.5.3.2(6)]$$

$$\sigma_{\perp} = \tau_{\perp} = 144,54 \text{ [MPa]} \quad \text{Stress in a vertical weld} \quad [4.5.3.2(5)]$$

$A_w =$	85,48 [cm ²]	Area of all welds		[4.5.3.2(2)]
$\tau_{II} =$	61,73 [MPa]	Tangent stress		[4.5.3.2(5)]
$\beta_w =$	0,80	Correlation coefficient		[4.5.3.2(7)]
$\sqrt{[\sigma_{\perp \max}^2 + 3*(\tau_{\perp \max}^2)]} \leq f_u/(\beta_w * \gamma_{M2})$	316,45 < 360,00	verified	(0,88)	
$\sqrt{[\sigma_{\perp}^2 + 3*(\tau_{\perp}^2 + \tau_{II}^2)]} \leq f_u/(\beta_w * \gamma_{M2})$	308,22 < 360,00	verified	(0,86)	
$\sigma_{\perp} \leq 0.9*f_u/\gamma_{M2}$	158,22 < 259,20	verified	(0,61)	

CONNECTION STIFFNESS

$t_{wash} =$	5 [mm]	Washer thickness	[6.2.6.3.(2)]
$h_{head} =$	17 [mm]	Bolt head height	[6.2.6.3.(2)]
$h_{nut} =$	24 [mm]	Bolt nut height	[6.2.6.3.(2)]
$L_b =$	90 [mm]	Bolt length	[6.2.6.3.(2)]
$k_{10} =$	6 [mm]	Stiffness coefficient of bolts	[6.3.2.(1)]

STIFFNESSES OF BOLT ROWS

Nr	h_j	k_3	k_4	k_5	$k_{eff,j}$	$k_{eff,j} h_j$	$k_{eff,j} h_j^2$
					Sum	44,60	1750,78
1	505	∞	∞	33	5	22,88	1155,51
2	355	∞	∞	16	3	12,31	436,91
3	205	∞	∞	16	3	7,11	145,69
4	55	∞	∞	25	4	2,30	12,67

$$k_{eff,j} = 1 / (\sum_{i=1}^5 (1 / k_{i,j})) \quad [6.3.3.1.(2)]$$

$$Z_{eq} = \sum_j k_{eff,j} h_j^2 / \sum_j k_{eff,j} h_j$$

$$Z_{eq} = 393 \text{ [mm]} \quad \text{Equivalent force arm} \quad [6.3.3.1.(3)]$$

$$k_{eq} = \sum_j k_{eff,j} h_j / Z_{eq}$$

$$k_{eq} = 11 \text{ [mm]} \quad \text{Equivalent stiffness coefficient of a bolt arrangement} \quad [6.3.3.1.(1)]$$

$$S_{j,ini} = E Z_{eq}^2 k_{eq} \quad [6.3.1.(4)]$$

$$S_{j,ini} = 367664,21 \text{ [kN*m]} \quad \text{Initial rotational stiffness} \quad [6.3.1.(4)]$$

$$\mu = 2,08 \quad \text{Stiffness coefficient of a connection} \quad [6.3.1.(6)]$$

$$S_j = S_{j,ini} / \mu \quad [6.3.1.(4)]$$

$$S_j = 176801,27 \text{ [kN*m]} \quad \text{Final rotational stiffness} \quad [6.3.1.(4)]$$

Connection classification due to stiffness.

$$S_{j,rig} = 574697,76 \text{ [kN*m]} \quad \text{Stiffness of a rigid connection} \quad [5.2.2.5]$$

$$S_{j,pin} = 35918,61 \text{ [kN*m]} \quad \text{Stiffness of a pinned connection} \quad [5.2.2.5]$$

$$S_{j,pin} \leq S_{j,ini} < S_{j,rig} \quad \text{SEMI-RIGID}$$

WEAKEST COMPONENT:

WELDS

Connection conforms to the code

Ratio 0,88

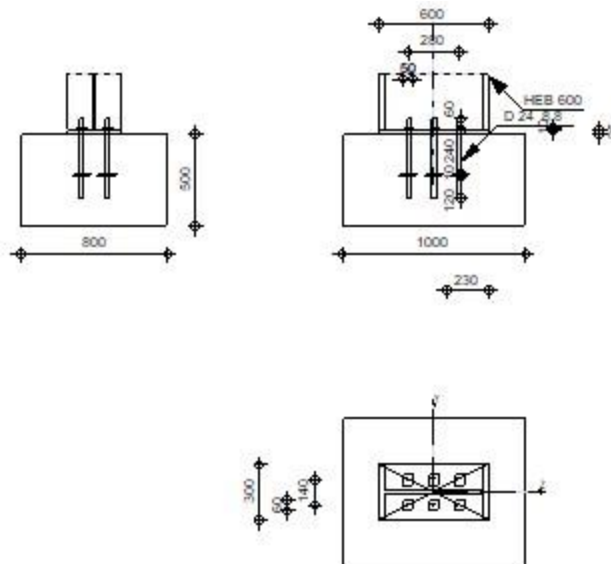


Robot Structural Analysis Professional 2024

Eurocode 3: EN 1993-1-8:2005/AC:2009 + CEB Design Guide: Design of fastenings in concrete



Ratio
0,48



GEOMETRY

COLUMN

Section: HEB 600

$L_c =$	5,00	[m]	Column length
$\alpha =$	0,00	[Deg]	Inclination angle
$h_c =$	600	[mm]	Height of column section
$b_{fc} =$	300	[mm]	Width of column section
$t_{wc} =$	16	[mm]	Thickness of the web of column section
$t_{fc} =$	30	[mm]	Thickness of the flange of column section
$r_c =$	27	[mm]	Radius of column section fillet
$A_c =$	269,96	[cm ²]	Cross-sectional area of a column
$I_{yc} =$	171041,00	[cm ⁴]	Moment of inertia of the column section

Material: S355

$f_{yc} =$	355,00	[MPa]	Resistance
$f_{uc} =$	490,00	[MPa]	Yield strength of a material

COLUMN BASE

$l_{pd} =$	600	[mm]	Length
$b_{pd} =$	300	[mm]	Width
$t_{pd} =$	25	[mm]	Thickness

Material: S235

$f_{ypd} =$	235,00	[MPa]	Resistance
$f_{upd} =$	360,00	[MPa]	Yield strength of a material

ANCHORAGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class =	8,8	Anchor class
$f_{yb} =$	640,00 [MPa]	Yield strength of the anchor material
$f_{ub} =$	800,00 [MPa]	Tensile strength of the anchor material
$d =$	24 [mm]	Bolt diameter
$A_s =$	3,53 [cm ²]	Effective section area of a bolt
$A_v =$	4,52 [cm ²]	Area of bolt section
$n_H =$	3	Number of bolt columns
$n_V =$	2	Number of bolt rows
Horizontal spacing $e_{Hi} =$	140 [mm]	
Vertical spacing $e_{Vi} =$	140 [mm]	

Anchor dimensions

$L_1 =$	60 [mm]
$L_2 =$	240 [mm]
$L_3 =$	120 [mm]

Anchor plate

$l_p =$	100 [mm]	Length
$b_p =$	100 [mm]	Width
$t_p =$	10 [mm]	Thickness
Material:	S235	
$f_y =$	235,00 [MPa]	Resistance

Washer

$l_{wd} =$	50 [mm]	Length
$b_{wd} =$	60 [mm]	Width
$t_{wd} =$	10 [mm]	Thickness

MATERIAL FACTORS

$\gamma_{M0} =$	1,00	Partial safety factor
$\gamma_{M2} =$	1,25	Partial safety factor
$\gamma_C =$	1,50	Partial safety factor

SPREAD FOOTING

$L =$	1000 [mm]	Spread footing length
$B =$	800 [mm]	Spread footing width
$H =$	500 [mm]	Spread footing height

Concrete

Class	C25/30	
$f_{ck} =$	25,00 [MPa]	Characteristic resistance for compression

Grout layer

$t_g =$	0 [mm]	Thickness of leveling layer (grout)
$f_{ck,g} =$	12,00 [MPa]	Characteristic resistance for compression
$C_{f,d} =$	0,30	Coeff. of friction between the base plate and concrete

WELDS

$a_p =$	4 [mm]	Footing plate of the column base
---------	--------	----------------------------------

LOADS

Case: Manual calculations.

$N_{j,Ed} = -685,00$ [kN] Axial force
 $V_{j,Ed,y} = 128,00$ [kN] Shear force
 $V_{j,Ed,z} = 91,00$ [kN] Shear force

RESULTS

COMPRESSION ZONE

COMPRESSION OF CONCRETE

$f_{cd} = 16,67$ [MPa] Design compressive resistance EN 1992-1:[3.1.6.(1)]
 $f_j = 23,42$ [MPa] Design bearing resistance under the base plate [6.2.5.(7)]
 $c = t_p \sqrt{(f_{yp}/(3*f_j*\gamma_{M0}))}$
 $c = 46$ [mm] Additional width of the bearing pressure zone [6.2.5.(4)]
 $b_{eff} = 76$ [mm] Effective width of the bearing pressure zone under the flange [6.2.5.(3)]
 $l_{eff} = 300$ [mm] Effective length of the bearing pressure zone under the flange [6.2.5.(3)]
 $A_{c0} = 227,15$ [cm²] Area of the joint between the base plate and the foundation EN 1992-1:[6.7.(3)]
 $A_{c1} = 1817,21$ [cm²] Maximum design area of load distribution EN 1992-1:[6.7.(3)]
 $F_{rd} = A_{c0}*f_{cd}*\sqrt{(A_{c1}/A_{c0})} \leq 3*A_{c0}*f_{cd}$
 $F_{rd} = 1070,80$ [kN] Bearing resistance of concrete EN 1992-1:[6.7.(3)]
 $\beta_j = 0,67$ Reduction factor for compression [6.2.5.(7)]
 $f_{jd} = \beta_j*F_{rd}/(b_{eff}*l_{eff})$
 $f_{jd} = 31,43$ [MPa] Design bearing resistance [6.2.5.(7)]
 $A_{c,n} = 933,97$ [cm²] Bearing area for compression [6.2.8.2.(1)]
 $F_{c,Rd,i} = A_{c,i}*f_{jd}$
 $F_{c,Rd,n} = 2935,20$ [kN] Bearing resistance of concrete for compression [6.2.8.2.(1)]
RESISTANCES OF SPREAD FOOTING IN THE COMPRESSION ZONE
 $N_{j,Rd} = F_{c,Rd,n}$
 $N_{j,Rd} = 2935,20$ [kN] Resistance of a spread footing for axial compression [6.2.8.2.(1)]

CONNECTION CAPACITY CHECK

$N_{j,Ed} / N_{j,Rd} \leq 1,0$ (6.24) $0,23 < 1,00$ **verified** (0,23)

SHEAR

BEARING PRESSURE OF AN ANCHOR BOLT ONTO THE BASE PLATE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$\alpha_{d,y} = 1,03$ Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear [Table 3.4]
 $\alpha_{b,y} = 1,00$ Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$ [Table 3.4]
 $k_{1,y} = 2,50$ Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear [Table 3.4]
 $F_{1,vb,Rd,y} = k_{1,y}*\alpha_{b,y}*f_{up}*d*t_p / \gamma_{M2}$
 $F_{1,vb,Rd,y} = 432,00$ [kN] Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate [6.2.2.(7)]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$\alpha_{d,z} = 2,05$ Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear [Table 3.4]
 $\alpha_{b,z} = 1,00$ Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$ [Table 3.4]
 $k_{1,z} = 2,50$ Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear [Table 3.4]
 $F_{1,vb,Rd,z} = k_{1,z}*\alpha_{b,z}*f_{up}*d*t_p / \gamma_{M2}$
 $F_{1,vb,Rd,z} = 432,00$ [kN] Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate [6.2.2.(7)]

SHEAR OF AN ANCHOR BOLT

$\alpha_b = 0,25$ Coeff. for resistance calculation $F_{2,vb,Rd}$ [6.2.2.(7)]
 $A_{vb} = 4,52$ [cm²] Area of bolt section [6.2.2.(7)]
 $f_{ub} = 800,00$ [MPa] Tensile strength of the anchor material [6.2.2.(7)]

$\alpha_b = 0,25$ Coeff. for resistance calculation $F_{2,vb,Rd}$ [6.2.2.(7)]
 $\gamma_{M2} = 1,25$ Partial safety factor [6.2.2.(7)]

$F_{2,vb,Rd} = \alpha_b \cdot f_{ub} \cdot A_{vb} / \gamma_{M2}$
 $F_{2,vb,Rd} = 71,80$ [kN] Shear resistance of a bolt - without lever arm [6.2.2.(7)]

CONCRETE PRY-OUT FAILURE

$N_{Rk,c} = 156,33$ [kN] Design uplift capacity CEB [9.2.4]

$k_3 = 2,00$ Factor related to the anchor length CEB [9.3.3]

$\gamma_{Mc} = 2,16$ Partial safety factor CEB [3.2.3.1]

$F_{v,Rd,cp} = k_3 \cdot N_{Rk,c} / \gamma_{Mc}$

$F_{v,Rd,cp} = 144,75$ [kN] Concrete resistance for pry-out failure CEB [9.3.1]

CONCRETE EDGE FAILURE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$V_{Rk,c,y} = 144,96$ [kN] Characteristic resistance of an anchor CEB [9.3.4.(a)]

$\Psi_{A,V,y} = 0,73$ Factor related to anchor spacing and edge distance CEB [9.3.4]

$\Psi_{h,V,y} = 1,00$ Factor related to the foundation thickness CEB [9.3.4.(c)]

$\Psi_{s,V,y} = 0,92$ Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction CEB [9.3.4.(d)]

$\Psi_{ec,V,y} = 1,00$ Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individual anchors in a group CEB [9.3.4.(e)]

$\Psi_{\alpha,V,y} = 1,00$ Factor related to the angle at which the shear load is applied CEB [9.3.4.(f)]

$\Psi_{ucr,V,y} = 1,00$ Factor related to the type of edge reinforcement used CEB [9.3.4.(g)]

$\gamma_{Mc} = 2,16$ Partial safety factor CEB [3.2.3.1]

$F_{v,Rd,c,y} = V_{Rk,c,y} \cdot \Psi_{A,V,y} \cdot \Psi_{h,V,y} \cdot \Psi_{s,V,y} \cdot \Psi_{ec,V,y} \cdot \Psi_{\alpha,V,y} \cdot \Psi_{ucr,V,y} / \gamma_{Mc}$

$F_{v,Rd,c,y} = 44,81$ [kN] Concrete resistance for edge failure CEB [9.3.1]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$V_{Rk,c,z} = 165,17$ [kN] Characteristic resistance of an anchor CEB [9.3.4.(a)]

$\Psi_{A,V,z} = 0,57$ Factor related to anchor spacing and edge distance CEB [9.3.4]

$\Psi_{h,V,z} = 1,03$ Factor related to the foundation thickness CEB [9.3.4.(c)]

$\Psi_{s,V,z} = 0,88$ Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction CEB [9.3.4.(d)]

$\Psi_{ec,V,z} = 1,00$ Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individual anchors in a group CEB [9.3.4.(e)]

$\Psi_{\alpha,V,z} = 1,00$ Factor related to the angle at which the shear load is applied CEB [9.3.4.(f)]

$\Psi_{ucr,V,z} = 1,00$ Factor related to the type of edge reinforcement used CEB [9.3.4.(g)]

$\gamma_{Mc} = 2,16$ Partial safety factor CEB [3.2.3.1]

$F_{v,Rd,c,z} = V_{Rk,c,z} \cdot \Psi_{A,V,z} \cdot \Psi_{h,V,z} \cdot \Psi_{s,V,z} \cdot \Psi_{ec,V,z} \cdot \Psi_{\alpha,V,z} \cdot \Psi_{ucr,V,z} / \gamma_{Mc}$

$F_{v,Rd,c,z} = 39,21$ [kN] Concrete resistance for edge failure CEB [9.3.1]

SPLITTING RESISTANCE

$C_{f,d} = 0,30$ Coeff. of friction between the base plate and concrete [6.2.2.(6)]

$N_{c,Ed} = 685,00$ [kN] Compressive force [6.2.2.(6)]

$F_{f,Rd} = C_{f,d} \cdot N_{c,Ed}$

$F_{f,Rd} = 205,50$ [kN] Slip resistance [6.2.2.(6)]

SHEAR CHECK

$V_{j,Rd,y} = n_b \cdot \min(F_{1,vb,Rd,y}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,y}) + F_{f,Rd}$			
$V_{j,Rd,y} = 474,38$	[kN]	Connection resistance for shear	CEB [9.3.1]
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} \leq 1,0$	$0,27 < 1,00$	verified	(0,27)
$V_{j,Rd,z} = n_b \cdot \min(F_{1,vb,Rd,z}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,z}) + F_{f,Rd}$			
$V_{j,Rd,z} = 440,78$	[kN]	Connection resistance for shear	CEB [9.3.1]
$V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	$0,21 < 1,00$	verified	(0,21)
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} + V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	$0,48 < 1,00$	verified	(0,48)

WELDS BETWEEN THE COLUMN AND THE BASE PLATE

$\sigma_{\perp} = 40,38$	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} = 40,38$	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{yII} = 27,37$	[MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,y}$	[4.5.3.(7)]
$\tau_{zII} = 21,06$	[MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,z}$	[4.5.3.(7)]
$\beta_W = 0,80$		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\sigma_{\perp} / (0.9 \cdot f_u / \gamma_{M2}) \leq 1.0$ (4.1)	$0,16 < 1,00$	verified	(0,16)
$\sqrt{(\sigma_{\perp}^2 + 3.0 (\tau_{yII}^2 + \tau_{\perp}^2))} / (f_u / (\beta_W \cdot \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)	$0,26 < 1,00$	verified	(0,26)
$\sqrt{(\sigma_{\perp}^2 + 3.0 (\tau_{zII}^2 + \tau_{\perp}^2))} / (f_u / (\beta_W \cdot \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)	$0,25 < 1,00$	verified	(0,25)

WEAKEST COMPONENT:

FOUNDATION - EDGE FAILURE

Connection conforms to the code

Ratio 0,48



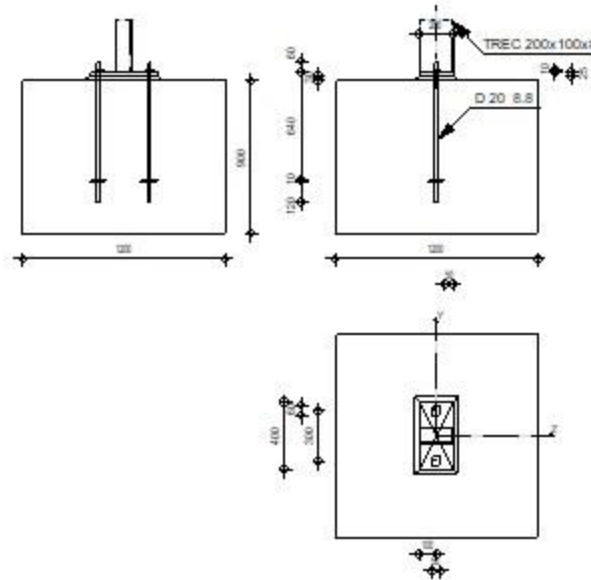
Robot Structural Analysis Professional 2024

Pinned column base design

Eurocode 3: EN 1993-1-8:2005/AC:2009 + CEB Design
Guide: Design of fastenings in concrete



Ratio
0,26



GENERAL

Connection no.: 2
Connection name: Pinned column base

GEOMETRY

COLUMN

Section: TREC 200x100x8

$L_c =$	5,00	[m]	Column length
$\alpha =$	0,00	[Deg]	Inclination angle
$h_c =$	200	[mm]	Height of column section
$b_{fc} =$	100	[mm]	Width of column section
$t_{wc} =$	8	[mm]	Thickness of the web of column section
$t_{fc} =$	8	[mm]	Thickness of the flange of column section
$r_c =$	0	[mm]	Radius of column section fillet
$A_c =$	43,46	[cm ²]	Cross-sectional area of a column
$I_{yc} =$	2113,00	[cm ⁴]	Moment of inertia of the column section

Material: S235

$f_{yc} =$	235,00	[MPa]	Resistance
$f_{uc} =$	360,00	[MPa]	Yield strength of a material

COLUMN BASE

$l_{pd} =$	200	[mm]	Length
$b_{pd} =$	400	[mm]	Width

$l_{pd} = 200$ [mm] Length
 $t_{pd} = 25$ [mm] Thickness
 Material: S235
 $f_{ypd} = 235,00$ [MPa] Resistance
 $f_{upd} = 360,00$ [MPa] Yield strength of a material

ANCHORAGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class = 8.8 Anchor class
 $f_{yb} = 640,00$ [MPa] Yield strength of the anchor material
 $f_{ub} = 800,00$ [MPa] Tensile strength of the anchor material
 $d = 20$ [mm] Bolt diameter
 $A_s = 2,45$ [cm²] Effective section area of a bolt
 $A_v = 3,14$ [cm²] Area of bolt section
 $n = 2$ Number of bolt rows
 $e_v = 300$ [mm] Vertical spacing

Anchor dimensions

$L_1 = 60$ [mm]
 $L_2 = 640$ [mm]
 $L_3 = 120$ [mm]

Anchor plate

$l_p = 100$ [mm] Length
 $b_p = 100$ [mm] Width
 $t_p = 10$ [mm] Thickness
 Material: S235
 $f_y = 235,00$ [MPa] Resistance

Washer

$l_{wd} = 50$ [mm] Length
 $b_{wd} = 60$ [mm] Width
 $t_{wd} = 10$ [mm] Thickness

MATERIAL FACTORS

$\gamma_{M0} = 1,00$ Partial safety factor
 $\gamma_{M2} = 1,25$ Partial safety factor
 $\gamma_C = 1,50$ Partial safety factor

SPREAD FOOTING

$L = 1200$ [mm] Spread footing length
 $B = 1200$ [mm] Spread footing width
 $H = 900$ [mm] Spread footing height

Concrete

Class C20/25
 $f_{ck} = 20,00$ [MPa] Characteristic resistance for compression

Grout layer

$t_g = 30$ [mm] Thickness of leveling layer (grout)
 $f_{ck,g} = 12,00$ [MPa] Characteristic resistance for compression
 $C_{f,d} = 0,30$ Coeff. of friction between the base plate and concrete

WELDS

$a_p = 4$ [mm] Footing plate of the column base

LOADS

Case: Manual calculations.

$N_{j,Ed} = -210,00$ [kN] Axial force
 $V_{j,Ed,y} = 3,00$ [kN] Shear force
 $V_{j,Ed,z} = 3,00$ [kN] Shear force

RESULTS

COMPRESSION ZONE

COMPRESSION OF CONCRETE

$f_{cd} = 13,33$ [MPa] Design compressive resistance EN 1992-1:[3.1.6.(1)]
 $f_j = 26,67$ [MPa] Design bearing resistance under the base plate [6.2.5.(7)]
 $c = t_p \sqrt{(f_{yp}/(3*f_j*\gamma_{M0}))}$
 $c = 43$ [mm] Additional width of the bearing pressure zone [6.2.5.(4)]
 $b_{eff} = 51$ [mm] Effective width of the bearing pressure zone under the flange [6.2.5.(3)]
 $l_{eff} = 186$ [mm] Effective length of the bearing pressure zone under the flange [6.2.5.(3)]
 $A_{c0} = 94,42$ [cm²] Area of the joint between the base plate and the foundation EN 1992-1:[6.7.(3)]
 $A_{c1} = 849,80$ [cm²] Maximum design area of load distribution EN 1992-1:[6.7.(3)]
 $F_{rd,u} = A_{c0}*f_{cd}*\sqrt{(A_{c1}/A_{c0})} \leq 3*A_{c0}*f_{cd}$
 $F_{rd,u} = 377,69$ [kN] Bearing resistance of concrete EN 1992-1:[6.7.(3)]
 $\beta_j = 0,67$ Reduction factor for compression [6.2.5.(7)]
 $f_{jd} = \beta_j*F_{rd,u}/(b_{eff}*l_{eff})$
 $f_{jd} = 26,67$ [MPa] Design bearing resistance [6.2.5.(7)]
 $A_{c,n} = 371,39$ [cm²] Bearing area for compression [6.2.8.2.(1)]
 $F_{c,Rd,i} = A_{c,i}*f_{jd}$
 $F_{c,Rd,n} = 990,38$ [kN] Bearing resistance of concrete for compression [6.2.8.2.(1)]
RESISTANCES OF SPREAD FOOTING IN THE COMPRESSION ZONE
 $N_{j,Rd} = F_{c,Rd,n}$
 $N_{j,Rd} = 990,38$ [kN] Resistance of a spread footing for axial compression [6.2.8.2.(1)]

CONNECTION CAPACITY CHECK

$N_{j,Ed} / N_{j,Rd} \leq 1,0$ (6.24) $0,21 < 1,00$ **verified** (0,21)

SHEAR

BEARING PRESSURE OF AN ANCHOR BOLT ONTO THE BASE PLATE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$\alpha_{d,y} = 0,76$ Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear [Table 3.4]
 $\alpha_{b,y} = 0,76$ Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$ [Table 3.4]
 $k_{1,y} = 2,50$ Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear [Table 3.4]
 $F_{1,vb,Rd,y} = k_{1,y}*\alpha_{b,y}*f_{up}*d*t_p / \gamma_{M2}$
 $F_{1,vb,Rd,y} = 272,73$ [kN] Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate [6.2.2.(7)]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$\alpha_{d,z} = 1,52$ Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear [Table 3.4]
 $\alpha_{b,z} = 1,00$ Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$ [Table 3.4]
 $k_{1,z} = 2,50$ Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear [Table 3.4]
 $F_{1,vb,Rd,z} = k_{1,z}*\alpha_{b,z}*f_{up}*d*t_p / \gamma_{M2}$
 $F_{1,vb,Rd,z} = 360,00$ [kN] Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate [6.2.2.(7)]

SHEAR OF AN ANCHOR BOLT

$\alpha_b =$	0,25	Coeff. for resistance calculation $F_{2,vb,Rd}$	[6.2.2.(7)]
$A_{vb} =$	3,14 [cm ²]	Area of bolt section	[6.2.2.(7)]
$f_{ub} =$	800,00 [MPa]	Tensile strength of the anchor material	[6.2.2.(7)]
$\gamma_{M2} =$	1,25	Partial safety factor	[6.2.2.(7)]

$$F_{2,vb,Rd} = \alpha_b \cdot f_{ub} \cdot A_{vb} / \gamma_{M2}$$

$$F_{2,vb,Rd} = 49,86 \text{ [kN]} \quad \text{Shear resistance of a bolt - without lever arm} \quad [6.2.2.(7)]$$

$$\alpha_M = 2,00 \quad \text{Factor related to the fastening of an anchor in the foundation} \quad \text{CEB [9.3.2.2]}$$

$$M_{Rk,s} = 0,75 \text{ [kN}\cdot\text{m]} \quad \text{Characteristic bending resistance of an anchor} \quad \text{CEB [9.3.2.2]}$$

$$l_{sm} = 52 \text{ [mm]} \quad \text{Lever arm length} \quad \text{CEB [9.3.2.2]}$$

$$\gamma_{Ms} = 1,20 \quad \text{Partial safety factor} \quad \text{CEB [3.2.3.2]}$$

$$F_{v,Rd,sm} = \alpha_M \cdot M_{Rk,s} / (l_{sm} \cdot \gamma_{Ms})$$

$$F_{v,Rd,sm} = 23,94 \text{ [kN]} \quad \text{Shear resistance of a bolt - with lever arm} \quad \text{CEB [9.3.1]}$$

CONCRETE PRY-OUT FAILURE

$$N_{Rk,c} = 260,61 \text{ [kN]} \quad \text{Design uplift capacity} \quad \text{CEB [9.2.4]}$$

$$k_3 = 2,00 \quad \text{Factor related to the anchor length} \quad \text{CEB [9.3.3]}$$

$$\gamma_{Mc} = 2,16 \quad \text{Partial safety factor} \quad \text{CEB [3.2.3.1]}$$

$$F_{v,Rd,cp} = k_3 \cdot N_{Rk,c} / \gamma_{Mc}$$

$$F_{v,Rd,cp} = 241,31 \text{ [kN]} \quad \text{Concrete resistance for pry-out failure} \quad \text{CEB [9.3.1]}$$

CONCRETE EDGE FAILURE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$$V_{Rk,c,y}^0 = 227,13 \text{ [kN]} \quad \text{Characteristic resistance of an anchor}$$

$$\psi_{A,V,y} = 0,67 \quad \text{Factor related to anchor spacing and edge distance}$$

$$\psi_{h,V,y} = 1,00 \quad \text{Factor related to the foundation thickness}$$

$$\psi_{s,V,y} = 0,90 \quad \text{Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction}$$

$$\psi_{ec,V,y} = 1,00 \quad \text{Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individual anchors in a group}$$

$$\psi_{\alpha,V,y} = 1,00 \quad \text{Factor related to the angle at which the shear load is applied}$$

$$\psi_{ucr,V,y} = 1,00 \quad \text{Factor related to the type of edge reinforcement used}$$

$$\gamma_{Mc} = 2,16 \quad \text{Partial safety factor}$$

$$F_{v,Rd,c,y} = V_{Rk,c,y}^0 \cdot \psi_{A,V,y} \cdot \psi_{h,V,y} \cdot \psi_{s,V,y} \cdot \psi_{ec,V,y} \cdot \psi_{\alpha,V,y} \cdot \psi_{ucr,V,y} / \gamma_{Mc}$$

$$F_{v,Rd,c,y} = 63,09 \text{ [kN]} \quad \text{Concrete resistance for edge failure} \quad \text{CEB [9.3.1]}$$

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$$V_{Rk,c,z}^0 = 227,13 \text{ [kN]} \quad \text{Characteristic resistance of an anchor}$$

$$\psi_{A,V,z} = 0,67 \quad \text{Factor related to anchor spacing and edge distance}$$

$$\psi_{h,V,z} = 1,00 \quad \text{Factor related to the foundation thickness}$$

$$\psi_{s,V,z} = 0,90 \quad \text{Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction}$$

$$\psi_{ec,V,z} = 1,00 \quad \text{Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individual anchors in a group}$$

$$\psi_{\alpha,V,z} = 1,00 \quad \text{Factor related to the angle at which the shear load is applied}$$

$$\psi_{ucr,V,z} = 1,00 \quad \text{Factor related to the type of edge reinforcement used}$$

$$\gamma_{Mc} = 2,16 \quad \text{Partial safety factor}$$

$$F_{v,Rd,c,z} = V_{Rk,c,z}^0 \cdot \psi_{A,V,z} \cdot \psi_{h,V,z} \cdot \psi_{s,V,z} \cdot \psi_{ec,V,z} \cdot \psi_{\alpha,V,z} \cdot \psi_{ucr,V,z} / \gamma_{Mc}$$

$$F_{v,Rd,c,z} = 63,09 \text{ [kN]} \quad \text{Concrete resistance for edge failure} \quad \text{CEB [9.3.1]}$$

SPLITTING RESISTANCE

$$C_{f,d} = 0,30 \quad \text{Coeff. of friction between the base plate and concrete} \quad [6.2.2.(6)]$$

$$N_{c,Ed} = 210,00 \text{ [kN]} \quad \text{Compressive force} \quad [6.2.2.(6)]$$

$$F_{f,Rd} = C_{f,d} \cdot N_{c,Ed}$$

$$F_{f,Rd} = 63,00 \text{ [kN]} \quad \text{Slip resistance} \quad [6.2.2.(6)]$$

SHEAR CHECK

$$V_{j,Rd,y} = n_b \cdot \min(F_{1,vb,Rd,y}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,sm}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,y}) + F_{f,Rd}$$

$$V_{j,Rd,y} = 110,87 \text{ [kN]} \quad \text{Connection resistance for shear} \quad \text{CEB [9.3.1]}$$

$$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} \leq 1,0 \quad 0,03 < 1,00 \quad \text{verified} \quad (0,03)$$

$$V_{j,Rd,z} = n_b \cdot \min(F_{1,vb,Rd,z}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,sm}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,z}) + F_{f,Rd}$$

$$V_{j,Rd,z} = 110,87 \text{ [kN]} \quad \text{Connection resistance for shear} \quad \text{CEB [9.3.1]}$$

$V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	$0,03 < 1,00$	verified	(0,03)
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} + V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	$0,05 < 1,00$	verified	(0,05)

WELDS BETWEEN THE COLUMN AND THE BASE PLATE

$\sigma_{\perp} =$	46,40	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_{\perp} =$	46,40	[MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
$\tau_{yII} =$	3,75	[MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,y}$	[4.5.3.(7)]
$\tau_{zII} =$	1,88	[MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,z}$	[4.5.3.(7)]
$\beta_W =$	0,80		Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]
$\sigma_{\perp} / (0.9 \cdot f_u / \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)				
	0,18	<	1,00	verified (0,18)
$\sqrt{(\sigma_{\perp}^2 + 3.0 (\tau_{yII}^2 + \tau_{\perp}^2))} / (f_u / (\beta_W \cdot \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)				
	0,26	<	1,00	verified (0,26)
$\sqrt{(\sigma_{\perp}^2 + 3.0 (\tau_{zII}^2 + \tau_{\perp}^2))} / (f_u / (\beta_W \cdot \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)				
	0,26	<	1,00	verified (0,26)

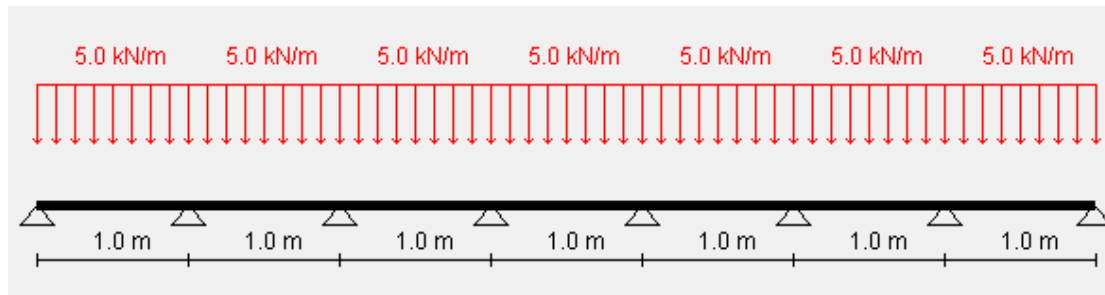
WEAKEST COMPONENT:

WELDS JOINING THE COLUMN PIER WITH THE BASE PLATE

Connection conforms to the code	Ratio	0,26
--	-------	------



1. GEOMETRY



2. LOADS

Self weight : 2.20 kN/m²
Additional dead load : 2.5 kN/m²

Live loads : q kN/m²

Span 1	q = 5
Span 2	q = 5
Span 3	q = 5
Span 4	q = 5
Span 5	q = 5
Span 6	q = 5
Span 7	q = 5

PARTIAL SAFETY FACTORS FOR LOADS

Dead loads: $\gamma_G = 1.35$
Live loads : $\gamma_Q = 1.5$

3. General data

Thickness of profiled steel sheeting t = 0.75 mm
Quality of profiled steel Fe320G
Slab thickness h = 0.13 m
Type of concrete C20/25
Type of reinforcement steel S500s
Distance from the steel reinforcement in tension to the extreme fibre of the composite slab in tension $e_s = 0.03$ m
Cross-sectional area of reinforcement $A_s = 1.14 \text{ cm}^2 / \text{m}$

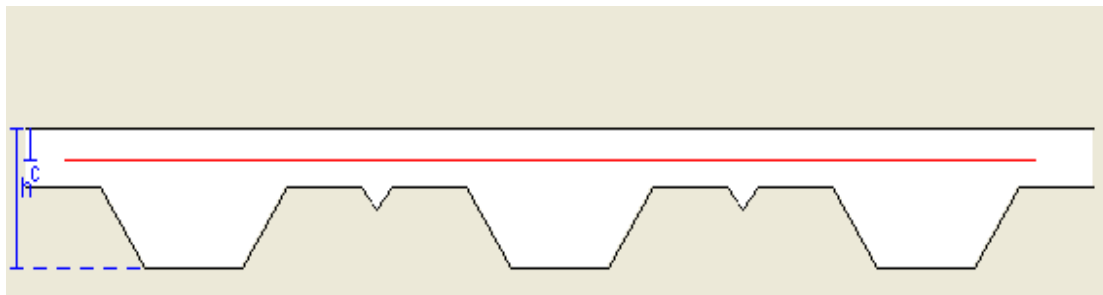


4. PARTIAL SAFETY FACTORS FOR MATERIALS

$$\gamma_{M1} = 1.00$$

$$\gamma_c = 1.50$$

$$\gamma_s = 1.15$$



5. MOMENTS OF INERTIA

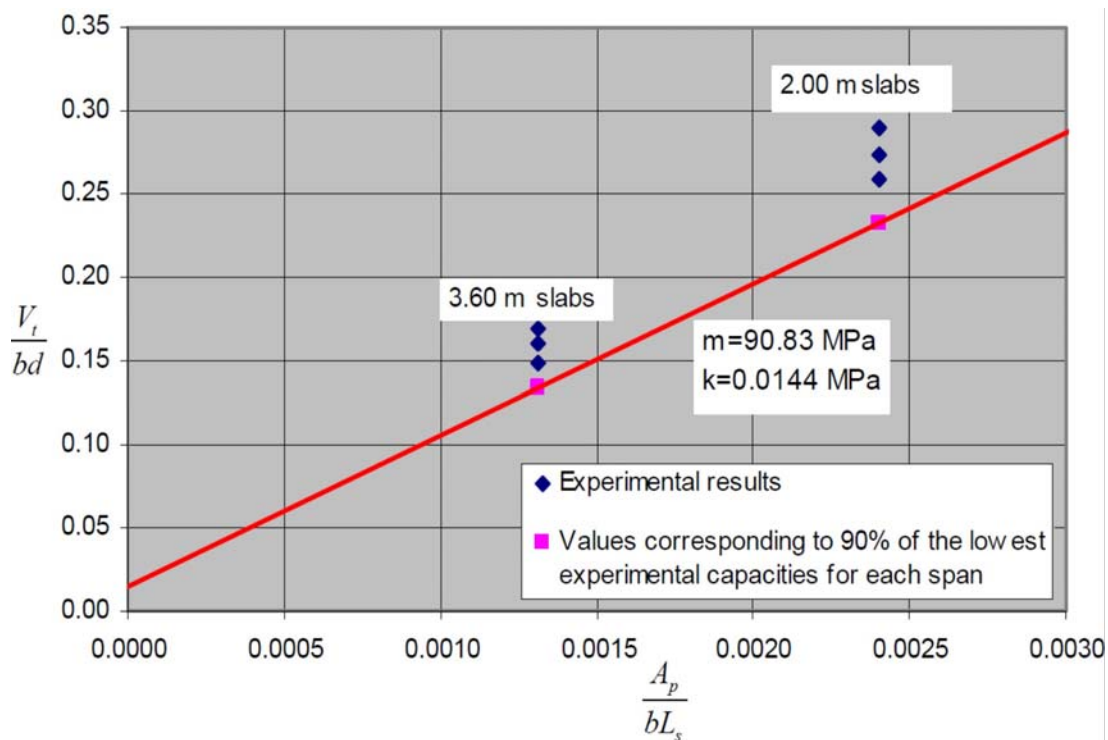
Construction phase $EJ = 231.000 \text{ kNm}^2/\text{m}$

Composite phase $EJ = 2161.776 \text{ kNm}^2/\text{m}$

6. EXPERIMENTALLY DETERMINED COEFFICIENTS

$$m = 90.83$$

$$k = 0.0144$$





7. BENDING AND SHEAR STRENGTHS

i) Steel profile

Positive design moment $M_{Rd,S}^+$ (kNm)

Span 1	6.85
Span 2	6.85
Span 3	6.85
Span 4	6.85
Span 5	6.85
Span 6	6.85
Span 7	6.85

Negative design moment $M_{Rd,S}^-$ (kNm)

Support 1	5.37
Support 2	5.37
Support 3	5.37
Support 4	5.37
Support 5	5.37
Support 6	5.37

ii) Composite cross-section

Positive design moment $M_{plRd}^+ = 21.03$ kNm

Negative design moment $M_{plRd}^- = 4.53$ kNm

Shear strength $V_{Rd2} = 23.07$ kN

Longitudinal shear strength V_{IRd} (kN)

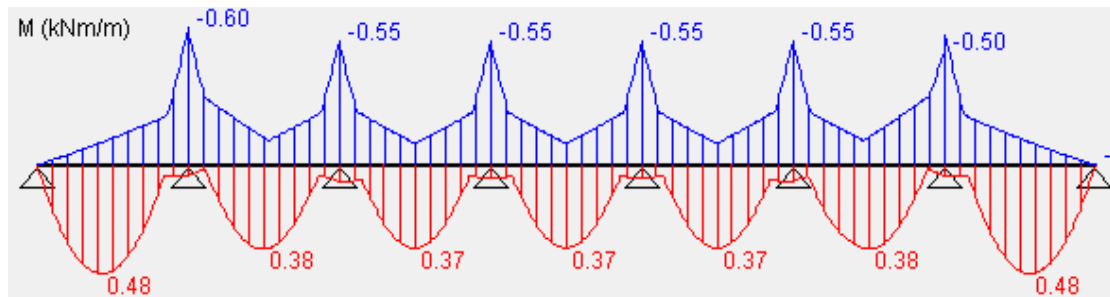
Span 1	34.91
Span 2	39.15
Span 3	39.15
Span 4	39.15
Span 5	39.15
Span 6	39.15
Span 7	34.91

8. NORMS

- Eurocode 1: Actions on structures - Part 1.1:
General actions - densities, self-weight, imposed loads for buildings (ENV 1991-2-1:1995)
- Eurocode 1: Actions on structures - Part 1.2:
Actions on structures exposed to fire (ENV 1991-2-2:1995)
- Eurocode 3: Design of Steel Structures - Part 1.3:
General rules - supplementary rules for cold formed thin gauge members and sheeting (ENV 1993-1-3:1996)
- Eurocode 4: Design of composite steel and concrete structures - Part 1-1:
General rules and rules for buildings (ENV 1994-1-1:1992)
- Eurocode 4: Design of composite steel and concrete structures - Part 1-2:
General rules - Structural fire design (ENV 1994-1-2:1994)
- ENV 1992-1-1 Eurocode 2: Design of Concrete Structures – Part 1:
General rules and rules for buildings

9. CONSTRUCTION PHASE CHECKS

i) Bending check



Load combination : $\gamma_G G_p + (\gamma_G G_c + \gamma_Q 0.75) + \gamma_Q Q_{constr}$

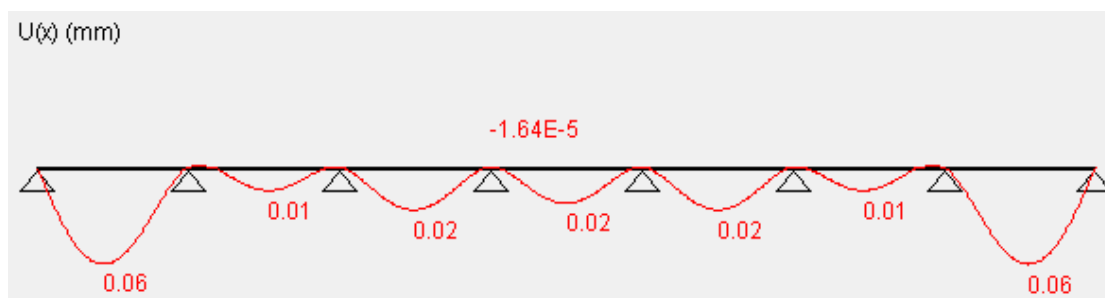
Where the load Q_{const} is the construction load. It is a uniformly distributed load of 1.5 kN/m² applied on a 3m X 3m area (or on the entire span length, if it less than 3m) and a uniformly distributed load of 0.75 kN/m² applied on the remaining area.

The bending check is fulfilled!

The coefficient of cross-section usage is: $0.11 < 1.00$



ii) Deflections check



Deflections calculated for G

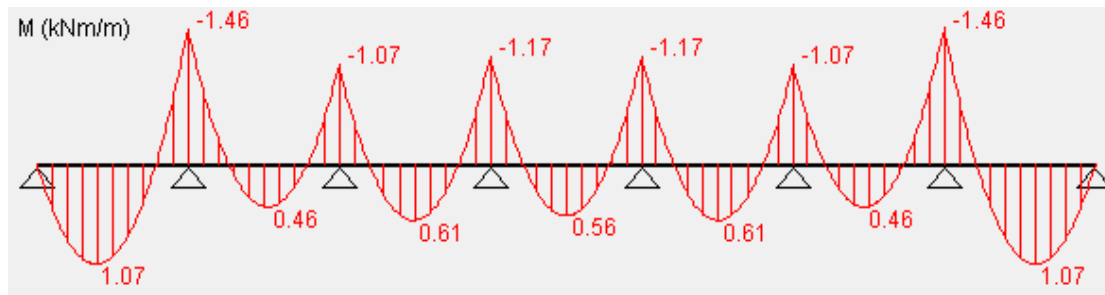
Limiting deflection: $L/180$ or 20mm

The deflections check is fulfilled!

The coefficient of cross-section usage is: $0.01 < 1.00$

10. COMPOSITE SLAB CHECKS

i) Bending moments check

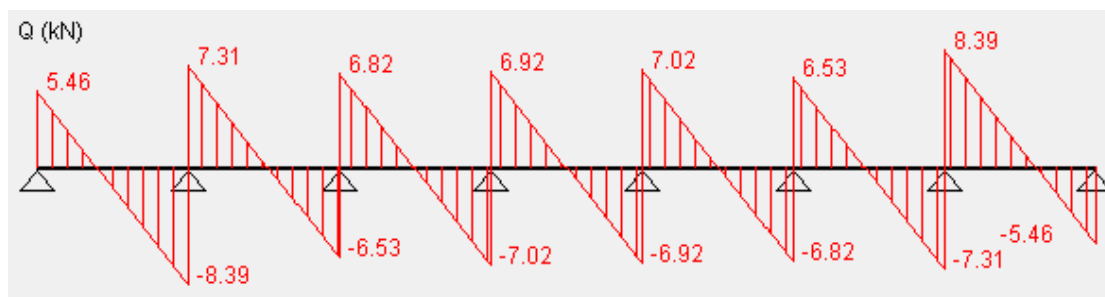


Load combination : $\gamma_G (G + G_{\text{add. dead load}}) + \gamma_Q Q$

The bending moments check is fulfilled!

The coefficient of cross-section usage is: $0.32 < 1.00$

ii) Vertical and Longitudinal shear check



Load combination : $\gamma_G (G + G_{\text{add. dead load}}) + \gamma_Q Q$

The vertical shear check is fulfilled!

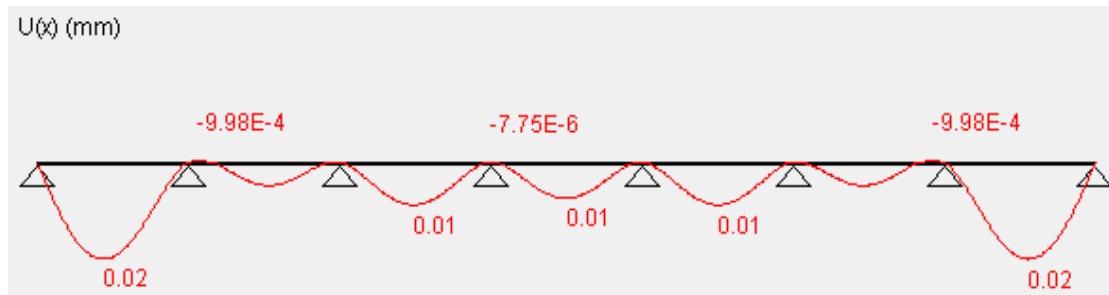
The coefficient of cross-section usage is: $0.36 < 1.00$

The longitudinal shear check is fulfilled!

The coefficient of cross-section usage is: $0.24 < 1.00$



iii) Deflections check



Deflections calculated for $G + Q$

Limiting deflection: $L/250$

The deflections check is fulfilled!

The coefficient of cross-section usage is: $0.00 < 1.00$



11. Fire resistance check

Information and data for calculations:

$$t_{req} = 30$$

Has not selected reinforcement in the lower flange

i) Thermal insulation

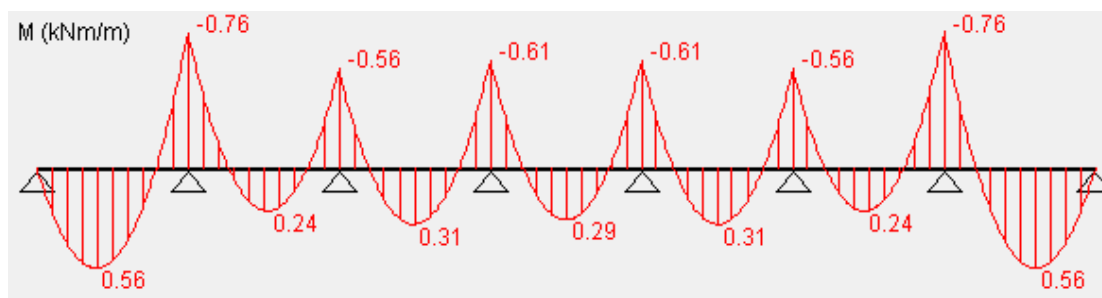
In accordance with the insulation criteria, the temperature rise on the top surface of the slab should not exceed an average value of 140 °C or a maximum of 180 °C

$t_i > t_{req}$ - check fulfilled!

ii) Effective thickness check:

$h_{eff} > h_{eff,min}$ - check fulfilled!

iii) Bending check



Load combination: $G + \Psi_2 Q$

$M_{fi,rd} > M_{fi,d}$ - check fulfilled!

Utilization coefficient: 0.16

The program **SYMDECK DESIGNER** developed in the Department of Civil Engineering of the University of Thessaly, Greece (UTH) within the research project "DESIGN LOADS FOR COMPOSITE SLABS WITH PROFILED STEEL SHEETING" which was funded by Elastron S.A

Project team:

Project leader:	E. Mistakidis, Professor of Structural Analysis, Director of the Laboratory of Structural Analysis and Design, email: emistaki@uth.gr, tel. +30-24210-74171, mob. +30-697-4718682
Leader of the experimental project:	P. Perdikaris, Professor of Reinforced Concrete Structures, Director of the Laboratory of Concrete Technology and Reinforced Concrete Structures, email: filperd@uth.gr, tel.+30-24210-74151
Software Development:	K. Dimitriadis, Civil Engineer UTH Greece, email: kdimitriadis@gmail.com kyriakos@dimitriadis.se, tel. +46704568911
Scientific personnel:	Dr. O. Panagouli, Civil Engineer NTUA Greece, Dr. K. Tzaros, Civil Engineer UTH, A. Giannopoulos, Civil Engineer UTH, K. Papachristou, Civil Engineer UTH Dr. Daphne Pantousa, Civil Engineer UTH

Symdeck Designer - v2.0 Copyright (C) 2005-2016