

Μελέτη αποτίμησης και αποκατάστασης Λυκείου Μαραθόκαμπου Σάμου

Στατική Μελέτη

Σύμφωνα με τους Ευρωκώδικες.
Σύμφωνα με τον ΚΑΝΕΠΕ.

Μελέτη Στατικής Επάρκειας Υφισταμένου

συντάξας μηχανικός

Ο

ΔΗΜΗΤΡΙΟΣ ΣΤΑΒΑΡΗΣ



Περιεχόμενα

1. Πρώτη σελίδα.....	1
2. Υπεύθυνη δήλωση.....	3
Υπεύθυνη δήλωση Μηχανικού.....	3
3. Παραδοχές μελέτης αποτίμησης Φ.Ι.....	4
Παραδοχές μελέτης αποτίμησης Φ.Ι.- ενίσχυσης - προσθήκης.....	4
Φορτίσεις & Συνδυασμοί φορτίσεων στο κτίριο.....	5
4. Εκτίμηση φέρουσας ικανότητας εδάφους.....	6
Εκτίμηση επιτρεπόμενης τάσης εδάφους.....	6
5. Τεχνική έκθεση προγράμματος - Αποτίμησης Φ.Ι.....	7
Αποτίμηση φέρουσας ικανότητας κτιρίου.....	7
6. Στοιχεία - δεδομένα κτιρίου.....	12
Δεδομένα κτιρίου.....	12
Θεμελίωση.....	12
Ισόγειο.....	19
Α' Όροφος.....	31
7. Αποτελέσματα επίλυσης.....	41
Δεδομένα επίλυσης.....	41
Υπολογισμός ελαστικού πλαστικού άξονα.....	41
Μετάθεση κέντρου μάζας.....	42
Πίνακας μαζών ιδιομορφών και αθροίσματα.....	42
Ιδιοπερίοδοι - Φασματικές επιταχύνσεις.....	44
Συντεταγμένες πόλου στροφής σημαντικών ιδιομορφών.....	47
Φαινόμενα 2ας τάξης - Εκταταμένη.....	48
Αντιδράσεις δυναμικών φορτίσεων.....	48
Μέγιστες μετατοπίσεις δυναμικών φορτίσεων.....	54
Πιθανοτικός προσδιορισμός συνδυασμού εντατικών μεγεθών.....	55
Φαινόμενα 2ας τάξης.....	55
Σεισμικός αρμός.....	55
Σχετική παραμόρφωση ορόφου.....	55
8. Υποστυλωμάτων.....	56
9. Αποτελέσματα δυναμικής ανάλυσης Χρονοϊστορίας.....	144
Δεδομένα φάσματος απόκρισης.....	144
Μέσα φάσματα απόκρισης και έλεγχος κλιμάκωσης.....	145
Ελαστικές Fb και d κόμβου ελέγχου.....	146
Μετάθεση κέντρου μάζας.....	146
Φαινόμενα 2ας τάξης.....	146
Προϋποθέσεις εφαρμογής ελαστικής δυναμικής ανάλυσης.....	146
10. Χρονοϊστορία (με άοπλες τ/π).....	147
11. Συγκεντρωτικοί.....	151
12. Χρονοϊστορίας, υποστυλωμάτων.....	160

ΣΤΑΤΙΚΟΣ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ

ΥΠΕΥΘΥΝΗ ΔΗΛΩΣΗ ΤΟΥ ΜΕΛΕΤΗΤΗ ΚΑΙ ΕΠΙΒΛΕΠΟΝΤΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΥ ΤΩΝ ΣΤΑΤΙΚΩΝ ΕΡΓΩΝ

Ο υπογεγραμμένος Δημήτριος Στάβαρης Διπλωματούχος Πολιτικός Μηχανικός βάσει του νόμιμου δικαιώματος ασκήσεως επαγγέλματος Πολιτικού Μηχανικού κάτοικος Φλώρινας Οδός Ταγματάρχου Ναούμ αριθ. 19 τηλ. 2385101025 Αρ. Αστυνομικής ταυτότητας και χρονολογίας εκδόσεως ΑΜ 031032 εκδοθείσα υπό του παρ/τος Ασφαλείας ή Υπ/τος Χωρ/κης Παλλήνης Αστυνομικό τμήμα . Αυξων αριθμός μητρώου του Πολεοδομικού γραφείου

ΔΗΛΩΝΩ ΥΠΕΥΘΥΝΑ

- Α) Για την περίπτωση φέροντος οργανισμού από οπλισμένο σκυρόδεμα:
1. Οτι κατά την σύνταξη της μελέτης, συμμορφώθηκα πλήρως προς τον Κανονισμό για την Μελέτη και Κατασκευή Εργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα (EC 2, EN 1992), καθώς και προς τον Αντισεισμικό Κανονισμό (EC 8, EN 1998) με τα αντίστοιχα Εθνικά Προσαρτήματα GR για Ελλάδα ή CY για Κύπρο.
 2. Οτι αναλαμβάνω την πλήρη ευθύνη για την ακρίβεια των υπολογισμών.
 3. Οτι θα προβώ έγκαιρα στην επιμελημένη σύνταξη των σχεδίων λεπτομερειών.
 4. Οτι θα συμμορφωθώ πλήρως κατά την κατασκευή προς τις διατάξεις του Κανονισμού για την Μελέτη και Κατασκευή Εργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα (EC 2, EN 1992).
 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.
- Β) Για την περίπτωση φέροντος οργανισμού από υλικά διαφορετικά του οπλισμένου σκυροδέματος:
1. Οτι κατά την σύνταξη της μελέτης, συμμορφώθηκα πλήρως προς τον Αντισεισμικό Κανονισμό (EC 8, EN 1998) με τα αντίστοιχα Εθνικά Προσαρτήματα GR για Ελλάδα ή CY για Κύπρο καθώς και τους κανονισμούς (EC5, EN1995), (EC6, EN1996) για Δομική Ξυλεία και Τοιχοποιία αντίστοιχα.
 2. Οτι αναλαμβάνω την πλήρη ευθύνη για την ακρίβεια των υπολογισμών.
 3. Οτι θα προβώ έγκαιρα στην επιμελημένη σύνταξη των σχεδίων λεπτομερειών.

Ημερομηνία Δεκέμβριος 2021

Ο μηχανικός
ΔΗΜΗΤΡΙΟΣ ΣΤΑΒΑΡΗΣ



Παραδοχές μελέτης αποτίμησης φέρουσας ικανότητας

[1] Νέα υλικά Σκυρόδεμα C30/37 Χάλυβας οπλισμού B500C [XC3] Κατηγορία έκθεσης S235 Δομικός χάλυβας S235 Δομική Ξυλεία Χαρακτηριστική θλιπτική αντοχή τοιχοποιίας f_k 3,13 MPa Χαρακτηριστική διατμητική αντοχή τοιχοποιίας f_{vk0} 0,20 MPa [2] Μόνιμα φορτία Ειδικό βάρος σκυροδέματος 25.0 kN/m³ Ειδικό βάρος χάλυβα 78.5 kN/m³ Δρομικής πλινθοδομής 2.1 kN/m² Μπατικής πλινθοδομής 3.6 kN/m² Επικάλυψη πλακών γενικά 1.2 kN/m² Επικάλυψη κλιμάκων 2.5 kN/m² Επικάλυψη δώματος/Στέγης 2.0 kN/m² Ειδικό βάρος γαιών 20.0 kN/m³ Ειδικό βάρος Δομικής Ξυλείας 3.5 kN/m³	[6] Παράμετροι φάσματος Εθνικό προσάρτημα GR (Ελλάς) Σεισμική ζώνη Z2 Σπουδαιότητα III Κατακόρυφη συνιστώσα Σεισμικό φορτίο - χρόνος κατασκευής KI (Α.Κ. '85) 0,08 Σεισμικός συντελεστής ϵ [6.1] Μη γραμμική ανάλυση-pushover Κατανομή φόρτισης Ομοιόμορφη Τριγωνική Συντ. συνδυασμού εγκάρσιας φόρτισης 30,0% Τυχηματική εκκεντρότητα Μόνο στην εγκάρσια διεύθυνση [6.2] Στάθμες επιτελεστικότητας Περιορισμός βλαβών DL $P_{DLR}=50,0\%$ Σημαντικές βλάβες SD $P_{SDR}=10,0\%$ Οιονεί κατάρρευση NC $P_{NCR}=5,0\%$
[3] Μεταβλητά φορτία Δάπεδα κατοικιών-γραφείων 2.0 kN/m² Δάπεδα και κλιμάκ. καταστημάτων 5.0 kN/m² Κλιμάκων κατοικίας-γραφείων 3.5 kN/m² Δάπεδα εξωστών 5.0 kN/m² Δάπεδα χώρων στάθμευσης 5.0 kN/m² Δώμα / Στέγη (μη βαθτή) 0.5 kN/m²	[7] Υφιστάμενα υλικά Επίπεδο γνώσης σκυροδέματος (Σ.Α.Δ.) KL3- Υψηλή Μέση τιμή αντοχής σκυροδέματος $f_{c,m}=39,0$ Mpa Συντ. εμπιστοσύνης-ασφαλείας $CF_c=1,10$ $\gamma'_c=1,15$ Επίπεδο γνώσης χάλυβα (Σ.Α.Δ.) KL2-Ικαν/κή Μέση τιμή αντοχής χάλυβα $f_{y,m}=460,0$ Mpa Μέση τιμή αντοχής χάλυβα συνδετήρων $f_{yw,m}=460,0$ Mpa Συντ. εμπιστοσύνης-ασφαλείας $CF_s=1,20$ $\gamma'_s=1,15$ Επίπεδο γνώσης τοιχοποιίας (Σ.Α.Δ.) KL2-Ικανοποιητική 4,17 MPa Μέση θλιπτική αντοχή τοιχοποιίας f_m 0,27 MPa Μέση διατμητική αντοχή τοιχοποιίας f_{vm0}
[4] Συντελεστές ασφαλείας φορτίων-νέων υλικών Μόνιμα φορτία $\gamma_G=1,35$ Μεταβλητά φορτία $\gamma_Q=1,50$ Σκυροδέματος $\gamma_C=1,50$ Συντελεστής θλιπτικής αντοχής $\alpha_{cc}=0,85$ Χάλυβα οπλισμού $\gamma_S=1,15$ Δομικός χάλυβας $\gamma_{M0}=1,00$ $\gamma_{M1}=1,00$ $\gamma_{M2}=1,25$ Συντ. υπεραντοχής δομικού χάλυβα $\gamma_{ov}=1,25$ Δομική Ξυλεία $\gamma_M=1.50$ Ινοπλισμένα πολυμερή FRP $\gamma_d=1.50$ Συντ. οιονεί μόνιμων δράσεων $\gamma_{sd} \cdot \gamma_{g,q}$ Συνδυασμοί EC0 (6.10a)+(6.10b) $\xi=0,85$	[8] Πρότυπα κ' Εθνικά προσαρτήματα (ΕΛΟΤ) Βάσεις σχεδιασμού EN1990 2002 Δράσεις στους φορείς EN1991-1 2002 Κανονισμός Σκυροδέματος EN1992-1 2004 Κανονισμός κατασκευών από Χάλυβα EN1993-1 2006 Κανονισμός κατασκευών από τοιχοποιία EN1996-1 2006 Γεωτεχνικός Σχεδιασμός EN1997-1 2004 Αντισεισμικός Κανονισμός EN1998-1,5 2004 Προσθήκες - Ενισχύσεις - Αποτίμηση EN1998-3 2005 ΚΑΝ.ΕΠΕ ΦΕΚ 2984/2017 Απαιτήσεις μελετών σεισμοπλήκτων ΟΕΚ 455/Β/2014 Επεμβάσεις σε υφιστάμενα κτίρια ΦΕΚ 350Β/2016
[5] Έδαφος Μέθοδος υπολογισμού Δείκτης εδάφους Απλοποιημένη μεθ. $K_v=6500,00$ kN/m³ Επιτρεπόμενη τάση $\sigma_{en}=250,00$ kN/m² Γωνία τριβής στη βάση θεμελίου $\delta=25,00[^\circ]$ Συντελεστές ασφαλείας (Ολίσθηση) Στατικά $\gamma_{Rh}=1.10$ Σεισμικά $\gamma_{Rh}=1.00$ Συντελεστές ασφαλείας (Φέρουσα Ικανότητα) Στατικά $\gamma_{Rv}=1.40$ Σεισμικά $\gamma_{Rv}=1.00$	[9] Προβλέψεις Καθ' Ύψος Κατ' Επέκταση ΜΗΔΕΝ(0) 0 



Φορτίσεις & Συνδυασμοί φορτίσεων στο κτίριο

Πίνακας φορτίσεων

A/A	Όνομα	Συντομογραφία
Φ1	Μόνιμα φορτία	G
Φ2	Κινητά φορτία	Q
Φ3	Κινητά Α'	QA
Φ4	Κινητά Β'	QB
Φ5	Κινητά C'	QC
Φ6	Κινητά D'	QD
Φ7	Κινητά Ε'	QE
Φ8	[G+ψ2xQ]	[G+ψ2xQ]

Συνδυασμοί δράσεων

A/A	Περιγραφή συνδυασμού	Σε περιβάλλουσα	Έλεγχος αστοχίας	Έλεγχος ρηγμάτωσης	Περιορισμός τάσεων	Έλεγχος βέλους
ΣΦ1	1.35G+1.05Q	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ2	1.35G+1.05QA	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ3	1.35G+1.05QB	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ4	1.35G+1.05QC	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ5	1.35G+1.05QD	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ6	1.35G+1.05QE	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ7	1.15G+1.50Q	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ8	1.15G+1.50QA	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ9	1.15G+1.50QB	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ10	1.15G+1.50QC	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ11	1.15G+1.50QD	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ12	1.15G+1.50QE	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ13	1.00G+1.00Q	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι
ΣΦ14	1.00[G+ψ2xQ]	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι

ΕΡΓΟ :Μελέτη αποτίμησης και αποκατάστασης Λυκείου Μαραθόκαμπου Σάμου

ΙΔΙΟΚΤΗΤΗΣ :Δήμος Δυτικής Σάμου

ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ :Μαραθόκαμπος Σάμου

ΕΚΤΙΜΗΣΗ ΕΠΙΤΡΕΠΟΜΕΝΗΣ ΤΑΣΗΣ ΕΔΑΦΟΥΣ

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:

$$\sigma_E = \text{Δες Γεωτεχνική Έρευνα}$$

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 παρακάτω σχέση:

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

Ημερομηνία Δεκέμβριος 2021

Ο μηχανικός
ΔΗΜΗΤΡΙΟΣ ΣΤΑΒΑΡΗΣ



ΤΕΧΝΙΚΗ ΕΚΘΕΣΗ ΠΡΟΓΡΑΜΜΑΤΟΣ

ΑΠΟΤΙΜΗΣΗ ΦΕΡΟΥΣΑΣ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑΣ ΟΠΛΙΣΜΕΝΟΥ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ

ΣΥΜΦΩΝΑ ΜΕ ΚΑΝ.ΕΠΕ. & EC8-3

• Υλικά - Στάθμη Αξιοπιστίας Δεδομένων

• Αντοχές υλικών

Για υφιστάμενα υλικά λαμβάνονται οι μέσες τιμές των χαρακτηριστικών των υλικών όπως αυτές προσδιορίζονται από δοκιμές. Για νέα ή προστιθέμενα υλικά οι υπολογισμοί βασίζονται στις χαρακτηριστικές τιμές των υλικών που προδιαγράφονται στην μελέτη. Βλ. EC8-3 §2.2.1 και ΚΑΝ.ΕΠΕ. παράρτημα 4.1 και 9Α.

• Επίπεδο Γνώσης (ή Στάθμη Αξιοπιστίας Δεδομένων Σ.Α.Δ.)

Προσδιορίζεται το Επίπεδο Γνώσης ή αλλιώς η Στάθμη Αξιοπιστίας Δεδομένων των υλικών και της γεωμετρίας του φορέα σύμφωνα με EC8-3 §3.3 ή ΚΑΝ.ΕΠΕ. §3.6. Η Σ.Α.Δ. καθορίζει την τιμή του συντελεστή εμπιστοσύνης CF για το σκυρόδεμα και τον χάλυβα, καθώς και τους αντίστοιχους συντελεστές ασφαλείας γ^* και γ^s βάσει EC8-3 §3.3.1(4) και §2.2.1(7)Α.

Η Σ.Α.Δ. Σκυροδέματος και Χάλυβα και οι συναφείς συντελεστές παρουσιάζονται στο παρόν τεύχος στην παράγραφο «Παραδοχές μελέτης αποτίμησης φέρουσας ικανότητας».

• Αποτίμηση Φ.Ι. υπό Στατικά Φορτία

• Οριακή Κατάσταση Δομικής Αστοχίας

Βάσει δεδομένου διαμήκη, εγκάρσιου, αλλά και τυχόν διαγώνιου οπλισμού δοκού αποτιμάται η Φέρουσα Ικανότητα έναντι κάμψης και διάτμησης. Βλ. και ΚΑΝ.ΕΠΕ. §2.1.4. Οι συνδυασμοί ελέγχου στην Ο.Κ.Α. υπό στατικές δράσεις παρουσιάζονται στο παρόν τεύχος στην παράγραφο «Στοιχεία - δεδομένα κτιρίου > Συνδυασμοί φορτίσεων».

1. Υλικά

Ο έλεγχος υπό στατικά φορτία πραγματοποιείται σε όρους δυνάμεων, συνεπώς τα χαρακτηριστικά των υλικών που υπεισέρχονται στον υπολογισμό των αντοχών σε κάμψη και διάτμηση λαμβάνονται σύμφωνα με όσα προβλέπονται σε EC8-3 §2.2.1(5)Α-(7)Α.

2. Φέρουσα Ικανότητα έναντι κάμψης

Στην παράγραφο της παρούσης «Αποτίμηση Φέρουσας Ικανότητας σε κάμψη» αναγράφεται για κάθε δοκό και για κάθε θέση ελέγχου η ένταση (M,N) από την ανάλυση για όλους τους συναφείς συνδυασμούς και η αντίστοιχη ροπή αντοχής MRd. Εφόσον η ένταση υπερβαίνει την ροπή αντοχής πραγματοποιείται περιορισμένη ανακατανομή ροπών στήριξης σύμφωνα με EC2-1-1 §5.5 με αντίστοιχη αύξηση της ροπής ανοίγματος, ενώ αναγράφεται το ποσοστό ανακατανομής δ, καθώς και το όριο δ_{lim} , όπως αυτό προκύπτει βάσει του τοποθετημένου εφελκόμενου και θλιβόμενου οπλισμού.

3. Φέρουσα Ικανότητα έναντι διάτμησης

Για τον δεδομένο εγκάρσιο και διαγώνιο οπλισμό υπολογίζεται η τιμή της τέμνουσας που μπορεί να αναληφθεί από τον οπλισμό VRds καθώς και η αντοχή σε όρους σύνθλιψης του λοξού θλιπτήρα VRdmax. Βλ. EC2-1-1 §6.2.3. Η τέμνουσα της ανάλυσης συγκρίνεται με την ελάχιστη από τις VRds & VRdmax. Βλ. παράγραφο της παρούσης «Αποτίμηση Φέρουσας Ικανότητας σε διάτμηση»

ΕΛΕΓΧΟΣ: Λαμβάνοντας υπόψη τα παραπάνω καθορίζεται και ο λόγος ανεπάρκειας $\lambda = E_d/R_d$ και εφόσον ο λόγος υπερβαίνει το 1.00 εμφανίζεται μήνυμα σφάλματος.

• Γεωτεχνικοί έλεγχοι Εδάφους Θεμελίωσης

Για τους συνδυασμούς φόρτισης, για τους οποίους ζητείται έλεγχος στην Ο.Κ. Αστοχίας υπολογίζονται οι αναπτυσσόμενες τάσεις εδάφους και συγκρίνονται με την επιτρεπόμενη τάση σеп.

Υπέρβαση της επιτρεπόμενης τάσης συνιστά σφάλμα το οποίο σημαίνεται κατάλληλα στον σχετικό πίνακα αποτελεσμάτων της παρούσης «Εντατικά μεγέθη πεδίοδοκού ή δοκού προσομοίωσης πεδίου».

• Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας

1. Υλικά

Ο έλεγχος λειτουργικότητας πραγματοποιείται σε όρους δυνάμεων, συνεπώς τα χαρακτηριστικά των υλικών που υπεισέρχονται στους υπολογισμούς λαμβάνονται σύμφωνα με όσα προβλέπονται σε EC8-3 §2.2.1(5)Α-7(Α) και με συντελεστές ασφαλείας υλικών σύμφωνα με EC2-1-1 §2.4.2.4(2).

2. Περιορισμός Τάσεων Χάλυβα και Σκυροδέματος

Για τον δεδομένο οπλισμό υπολογίζονται στην Ο.Κ. Λειτουργικότητας οι τάσεις χάλυβα και σκυροδέματος για τους συναφείς συνδυασμούς που εμφανίζονται στην παράγραφο «Στοιχεία - δεδομένα κτιρίου > Συνδυασμοί φορτίσεων» της παρούσης. Βλ. EC2-1-1 §7.2(2)-(5).

Ως επιτρεπόμενες τιμές των τάσεων λαμβάνονται:

- Χάλυβας, $\sigma_{s,ep} = 0,8 \cdot f_y$
- Σκυρόδεμα, $\sigma_{c,ep} = 0,6 \cdot f_c$

ΕΛΕΓΧΟΣ: Εφόσον ο έλεγχος σε θέση στήριξης ή ανοίγματος δοκού καταδεικνύει ανεπάρκεια της διατομής, τότε εμφανίζεται μήνυμα σφάλματος.

3. Έλεγχος βέλους

Ελέγχεται η **συνθήκη απαλλαγής από τον αναλυτικό υπολογισμό** του βέλους η οποία περιγράφεται στην EC2-1-1 §7.4.2. Ο έλεγχος συνίσταται στην σύγκριση του λόγου μήκους προς στατικό ύψος του μέλους l/d με το όριο $(l/d)_{lim}$, που υπολογίζεται βάσει της EC2-1-1 (7.16) Το όριο $(l/d)_{lim}$ διαμορφώνεται βάσει του απαιτούμενου και του εφαρμοζόμενου οπλισμού, αλλά και του μεγέθους του συνεργαζόμενου πλάτους b_{eff} . Βλ. EC2-1-1 §7.4.2(2).

ΕΛΕΓΧΟΣ: Ο έλεγχος πραγματοποιείται σε αμφιέριστες δοκούς και προβόλους και εφόσον η συνθήκη δεν ικανοποιείται εμφανίζεται σφάλμα. Βλ. στο παρόν τεύχος «Συνθήκη απαλλαγής από τον αναλυτικό υπολογισμό βέλους».

• Αποτίμηση Φ.Ι. υπό Σεισμικά Φορτία

• Μη γραμμικός νόμος συμπεριφοράς στοιχείων οπλισμένου σκυροδέματος

1. Διαγράμματα Ρομών - Καμπυλοτήτων διατομής, M-φ**a. Μεθοδολογία**

Βάσει του δεδομένου οπλισμού των διατομών και των χαρακτηριστικών των υλικών συντάσσονται διαγράμματα Ρομών - Καμπυλοτήτων. Στην παραγωγή των διαγραμμάτων λαμβάνεται υπόψη η απόθλιψη της διατομής και η ακολουθία διαρροής και αστοχίας του σκυροδέματος και του εφελκόμενου χάλυβα. Ακολουθεί διγραμμικοποίηση του διαγράμματος ώστε να προσδιορισθεί το συμβατικό σημείο διαρροής της διατομής My-φγ. Η αλληλεπίδραση αξονικής δύναμης και της διαξονικής κάμψης N-My-Mz προσδιορίζεται εξετάζοντας έως 5 διαφορετικές στάθμες αξονικής δύναμης και καλύπτοντας όλο το φάσμα My-Mz ανά 30 μοίρες.

b. περίσφιξη

Στην σύνταξη των διαγραμμάτων αντοχής των υποστυλωμάτων συνυπολογίζεται η περίσφιξη του σκυροδέματος. Ανάλογα με το εάν η περίσφιξη εξασφαλίζεται με συνδετήρες οπλισμού ή Ίνοπλισμένα Πολυμερή FRP Ενσωματώνεται κατάλληλο μοντέλο υπολογισμού της αυξημένης λόγω περίσφιξης αντοχής του σκυροδέματος και των παραμορφώσεων διαρροής και αστοχίας.

2. Διαγράμματα Ρομών - Γωνιών Στροφής Χορδής μέλους, M-θ**a. Γωνία στροφής χορδής στην διαρροή θγ**

Η καμπυλότητα διαρροής υπεισέρχεται στον υπολογισμό της γωνίας στροφής χορδής στην διαρροή θγ σύμφωνα με τις σχέσεις EC8-3 (A.10β) για δοκούς και υποστυλώματα και (A.11β) για τοιχώματα. Βλ. και ΚΑΝ.ΕΠΕ. §7.2.2 σχέσεις (Σ.2) & (Σ.3) αντίστοιχα. Στα υποστυλώματα λαμβάνεται κατάλληλα υπόψη το μήκος μάψης οπλισμών σύμφωνα με EC8-3 §A.3.2.4(3) ή όμοια βάσει ΚΑΝ.ΕΠΕ. §7.2.1(δ).

b. Γωνία στροφής χορδής κατά την αστοχία θμ

Για τις δοκούς η γωνία στροφής χορδής κατά την αστοχία θμ υπολογίζεται από την σχέση EC8-3 (A.1) ή όμοια από την (Σ.8α) του ΚΑΝ.ΕΠΕ. Σε περίπτωση παλαιών κατασκευών με λείες ράβδους η τιμή της γωνίας θμ απομειώνεται σύμφωνα με ΚΑΝ.ΕΠΕ. §7.2.4(β)(iii) και (v). Για υποστυλώματα και τοιχώματα γίνεται χρήση της σχέσης EC8-3 (A.4), μέσω της οποίας λαμβάνεται υπόψη η μεγαλύτερη ακρίβεια η πλαστική απόκριση της διατομής, όπως αυτή προσδιορίστηκε από την καμπύλη Ροής - Καμπυλότητας.

c. Υλικά

Οι έλεγχοι ορθής έντασης (M και N) γίνονται σε όρους παραμορφώσεων συνεπώς τόσο για την σύνταξη των διαγραμμάτων Ρομών - Καμπυλοτήτων, όσο και στον υπολογισμό της γωνίας στροφής - χορδής στην διαρροή και την αστοχία οι αντοχές των υλικών λαμβάνονται σύμφωνα με EC8-3 §2.2.1(5)A.

Ο μη γραμμικός νόμος συμπεριφοράς σε όρους Ρομών - Καμπυλοτήτων M-φ και Ρομών - Γωνίας στροφής χορδής M-θ απεικονίζεται στο τεύχος σε διαγράμματα, αλλά και σε πινακοποιημένη μορφή στην παράγραφο Διαγράμματα αντοχής Δοκών & Υποστυλωμάτων. Επί του διαγράμματος M-θ απεικονίζονται οι 3 στάθμες επιτελεστικότητας του μέλους:

- Περιορισμού Βλαβών (ή Α) $\theta_{DL} = \theta_y$
 - Σημαντικών Βλαβών (ή Β) $\theta_{SD} = (\theta_y + \theta_u)/2/\gamma_{Rd}$, για κύρια μέλη και $\theta_{SD} = (\theta_y + \theta_u)/2$ για Δευτερεύοντα μέλη
 - Οιονεί Κατάρρευση (ή Γ) $\theta_{NC} = \theta_u/\gamma_{Rd}$ για κύρια μέλη και $\theta_{NC} = \theta_u$ για Δευτερεύοντα μέλη
- Βλ. EC8-3 §A.3.2 και ΚΑΝ.ΕΠΕ. Παράρτημα 9A (1), (4).

3. Αντοχή σε διάτμηση**a. Μεθοδολογία υπολογισμού**

Υπολογίζεται η αντοχή σε διάτμηση των μελών σύμφωνα με EC8-3 §A.3.3 ή όμοια βάσει ΚΑΝ.ΕΠΕ. παράρτημα 7Γ. Λαμβάνεται κατάλληλα υπόψη ο τύπος του μέλους (Δοκός, υποστυλώμα, τοίχωμα), ενώ στην περίπτωση των υποστυλωμάτων ελέγχεται και ο λόγος διάτμησης α και σε περίπτωση `κοντού` υποστυλώματος (χαμηλό α) εφαρμόζονται οι σχετικές διατάξεις της EC8-3 §A.3.3.1(3) ή όμοια του ΚΑΝ.ΕΠΕ. παράρτ. 7Γ. Η αντοχή σε διάτμηση προσδιορίζεται για πολλαπλές αξονικές δυνάμεις, ενώ για τα τοιχώματα προβλέπεται διακριτή αντοχή πριν και μετά την διαρροή. Σε κάθε περίπτωση λαμβάνεται η ελάχιστη τιμή που προκύπτει από τον EC8-3 (ή τον ΚΑΝ.ΕΠΕ.) και την αντοχή που δίδεται από τον EC2-1-1 §6.2.3.

b. Υλικά

Οι έλεγχοι έναντι τέμνουσας πραγματοποιούνται σε όρους δυνάμεων συνεπώς οι αντοχές των υλικών λαμβάνονται σύμφωνα με EC8-3 §2.2.1(5)A & (7)A.

Στην παράγραφο της παρούσης «Διαγράμματα αντοχής δοκών» στους πίνακες «Διατμητικής Αντοχής» παρουσιάζεται η αντοχή σε διάτμηση για κάθε τοπική διεύθυνση της διατομής y και z και για κάθε στάθμη αξονικής δύναμης που ελέγχεται.

4. Δυσκαμψία

Η ενεργός δυσκαμψία του ελαστικού κλάδου προσδιορίζεται με την σχέση $E^*I_{eff} = M_y \cdot L_v / (3 \cdot \theta_y)$. Βλ. EC8-3 §A.3.2.4(5) και ΚΑΝ.ΕΠΕ. §7.2.3. Στην ανελαστική ανάλυση (Pushover) μέχρι την διαρροή τα μέλη αποκρίνονται ελαστικά με E^*I_{eff} , ενώ η δυσκαμψία αυτή επαναυπολογίζεται σε κάθε βήμα, καθώς η αξονική δύναμη και συνακόλουθα τα My/θy μεταβάλλονται. Στην περίπτωση της μεθόδου m ή q, η δυσκαμψία αντιστοιχεί στην αξονική δύναμη υπό τα οιονεί μόνιμα φορτία και παραμένει σταθερή καθ'όλη την διάρκεια της ανάλυσης. Στην ανελαστική μέθοδο απόκρισης, μόλις το μέλος υπερβεί το όριο διαρροής σε κάμψη ή ακόμη στην περίπτωση όπου σημειωθεί αστοχία σε διάτμηση πριν την καμπτική διαρροή, το άκρο πλαστικοποιείται, γεγονός που ισοδυναμεί με απώλεια της δυσκαμψίας για το άκρο αυτό. Κατά την μετελαστική απόκριση αυξάνεται η παραμόρφωση στο πλαστικοποιημένο άκρο χωρίς ουσιαστικά να παραλαμβάνεται επιπλέον ένταση.

• Ανελαστική στατική ανάλυση – Pushover**1. Περιγραφή μεθοδολογίας**

Η ανελαστική στατική ανάλυση είναι μια επαναληπτική διαδικασία κατά την οποία λαμβάνεται υπόψη η σταδιακή μεταβολή των χαρακτηριστικών δυσκαμψίας των μελών της κατασκευής έως την αστοχία. Τα διακριτά βήματα της διαδικασίας είναι τα ακόλουθα.

- Το φορτίο διαμερίζεται και επιβάλλεται επαυξητικά στην κατασκευή. Η διαμέριση καθορίζεται από το μέγιστο αριθμό βημάτων της ανάλυσης.
- Σε κάθε επαυξητικό βήμα υπολογίζονται οι προκύπτουσες παραμορφώσεις στα άκρα των μελών και η ενδεχόμενη μεταβολή της δυσκαμψίας λόγω των παραμορφώσεων αυτών.
- Υπολογίζονται τα εντατικά μεγέθη των μελών σύμφωνα με τις τροποποιημένες δυσκαμψίες και ελέγχεται η ισορροπία στον φορέα σύμφωνα με ένα κριτήριο σύγκλισης.
- Εάν δεν ικανοποιείται τότε η διαδικασία συνεχίζεται μέσα στο ίδιο επαυξητικό βήμα έως ότου επιτευχθεί σύγκλιση.

Η μέθοδος που χρησιμοποιείται είναι η ανελαστική στατική ανάλυση με έλεγχο της μετατόπισης που προκύπτει στον κόμβο ελέγχου

2. Κατανομές Οριζόντιας Φόρτισης

Εφαρμόζονται δυο καθ'ύψος κατανομές σεισμικών φορτίων σύμφωνα με EC8-3 §4.4.2(1) & ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.7.3.3

- Ομοιόμορφη, βασισμένη στην μάζα κάθε ορόφου και ανεξάρτητη από την στάθμη του

b. Ιδιομορφική, ανάλογη με την μάζα του κάθε ορόφου, αλλά και με τις τιμές του ιδιοδιανύσματος της θεμελιώδους ιδιομορφής στην υπό εξέταση διεύθυνση, όπως αυτό προκύπτει από ελαστική φασματική ανάλυση.

3. **Χωρική επαλληλία δράσεων - Κατεύθυνση Φόρτισης**

Για κάθε περίπτωση κατεύθυνσης φόρτισης +X, -X, +Z, -Z λαμβάνεται και συνιστώσα στην εγκάρσια διεύθυνση με λόγο των αντίστοιχων τεμνουσών βάσης 100: +30 & 100:-30. Βλ. ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.4.9(β).

4. **Τυχηματική Εκκεντρότητα**

Το Κέντρο Μάζας κάθε ορόφου λαμβάνεται μετατεθειμένο κατά την τυχηματική εκκεντρότητα $e_{ai} = 0.05 \cdot L_i$, όπου L_i η κάθετη προς την εξεταζόμενη σεισμική διεύθυνση διάσταση του κτιρίου. Βλ. EC8-3 §4.4.4.2(2) & EC8-1 §4.3.2.

5. **Φαινόμενα 2ας τάξης P-Δ**

Οι επιρροές 2ας τάξεως υπολογίζονται με ακρίβεια λαμβάνοντας υπόψη στην ανάλυση την γεωμετρική μη γραμμικότητα της κατασκευής. Σε κάθε βήμα τροποποιούνται και τα γεωμετρικά δεδομένα του μητρώου ακαμψίας της κατασκευής βάσει της νέας θέσης των κόμβων με αποτέλεσμα τα κατακόρυφα φορτία να παράγουν πρόσθετες ροπές. Βλ. σχετικά ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.4.7.1γ

Οι χωρικές επαλληλίες και η τυχηματική εκκεντρότητα παρουσιάζονται στο παρόν τεύχος στην παράγραφο «Παραδοχές μελέτης αποτίμησης φέρουσας ικανότητας».

• Έλεγχος Ασφαλείας

1. **Οριακές Καταστάσεις - Στάθμες Επιτελεστικότητας**

Βλ. EC8-3 §2.1 & §2.2 & A.3.2 & ΚΑΝ.ΕΠΕ. 2.2.2 & §9.2 & §9.3

a. **Περιορισμός Βλαβών DL**

Η Οριακή Κατάσταση Περιορισμού βλαβών ή αλλιώς η Στάθμη Επιτελεστικότητας A - Άμεση χρήση μετά τον σεισμό εισάγει το κριτήριο ο φορέας να έχει υποστεί μόνο ελαφριές βλάβες, με τα δομικά στοιχεία να μην έχουν περάσει τη διαρροή και να διατηρούν την αντοχή και την δυσκαμψία τους. Η απαίτηση σε όρους γωνίας στροφής χορδής για κύρια και δευτερεύοντα μέλη είναι:

$$\theta < \theta_{DL} = \theta_y$$

b. **Σημαντικές Βλάβες SD**

Για την Οριακή Κατάσταση Σημαντικών βλαβών ή αλλιώς για την Στάθμη Επιτελεστικότητας B - Προστασία ζωής τα φέροντα στοιχεία επιτρέπεται να εμφανίσουν σημαντικές ανελαστικές παραμορφώσεις. Τα πρωτεύοντα μέλη εξασφαλίζεται ότι διαθέτουν αρκετό περιθώριο ασφαλείας έναντι εξάντλησης της διαθέσιμης παραμόρφωσης αστοχίας θ_u . Το κριτήριο συμμόρφωσης σε όρους γωνίας στροφής χορδής εκφράζεται ως εξής:

$$\theta < \theta_{SD} = (\theta_u + \theta_y) / 2 \cdot \gamma_{Rd} \text{ για πρωτεύοντα (ή κύρια) μέλη}$$

$$\theta < \theta_{SD} = (\theta_u + \theta_y) / 2 \text{ για δευτερεύοντα μέλη, ενώ οι δευτερεύουσες δοκοί επιτρέπεται να μην ελέγχονται για την συγκεκριμένη στάθμη επιτελεστικότητας σύμφωνα με ΚΑΝ.ΕΠΕ. Παράρτ.9Α (4.3).}$$

c. **Οιονεί Κατάρρευση NC**

Στην Οριακή Κατάσταση Οιονεί Κατάρρευσης ή αλλιώς στην Στάθμη Επιτελεστικότητας Γ - Αποφυγή οιονεί κατάρρευσης για τα φέροντα στοιχεία εξασφαλίζεται ότι δεν θα υπάρξει υπέρβαση της διαθέσιμης παραμόρφωσης αστοχίας. Το κριτήριο συμμόρφωσης σε όρους γωνίας στροφής χορδής εκφράζεται ως εξής:

$$\theta < \theta_{NC} = \theta_u / \gamma_{Rd} \text{ για πρωτεύοντα (ή κύρια) μέλη}$$

$$\theta < \theta_{NC} = \theta_u \text{ για δευτερεύοντα μέλη, ενώ οι δευτερεύουσες δοκοί επιτρέπεται να μην ελέγχονται για την συγκεκριμένη στάθμη επιτελεστικότητας σύμφωνα με ΚΑΝ.ΕΠΕ. Παράρτ.9Α (4.3).}$$

d. **Έλεγχος σε διάτμηση**

Βλ. EC8-3 A.3.3 & ΚΑΝ.ΕΠΕ. §9.2.1 & §9.3.1(β)

Η επάρκεια έναντι τέμνουσας ελέγχεται μόνο για την υψηλότερη Στάθμη Επιτελεστικότητας που εξετάζεται.

2. **Ελαστική ανάλυση - Μέθοδος τοπικών δεικτών πλαστιμότητας**

a. **Έλεγχοι για μεγέθη ορθής έντασης**

Η γενική ανίσωση ασφαλείας ελέγχεται σε όρους εντατικών μεγεθών σύμφωνα με ΚΑΝ.ΕΠΕ. §9.3.2.

$$S_d = S_G + S_E / m < R_d$$

Συγκεκριμένα, για μεγέθη ορθής έντασης δηλαδή μονοαξονική ή διαξονική κάμψη με ή χωρίς αξονική δύναμη η παραπάνω γενική έκφραση διαμορφώνεται ως εξής:

$$MEd = M_G + MEd,E / m < MRd$$

όπου

M_G η ροπή υπό τα οιονεί μόνιμα φορτία, MEd,E η σεισμική συνιστώσα της ροπής και MRd η ροπή αντοχής.

$m = S_d / \delta_y$ είναι ο τοπικός δείκτης συμπεριφοράς, ο οποίος ανάλογα με την στάθμη επιτελεστικότητας που εξετάζεται λαμβάνει τις εξής τιμές (βλ. και προηγούμενα):

$$m_{DL} = \theta_{DL} / \theta_y = 1.0$$

$$m_{SD} = \theta_{SD} / \theta_y$$

$$m_{NC} = \theta_{NC} / \theta_y$$

b. **Έλεγχος σε διάτμηση** Η τέμνουσα σχεδιασμού VEd στις ελαστικές μεθόδους προσδιορίζεται ικανοτικά βάσει EC8-3 §4.4.2 και ΚΑΝ.ΕΠΕ. §9.3.2(β)

$$VEd = \min[VEd,el, \gamma_{Rd} \cdot (MRd1 + MRd2) / L]$$

Όπου

VEd,el η ελαστική τέμνουσα που προκύπτει από την ανάλυση.

$MRd1$ και $MRd2$ οι ροπές που θεωρείται ότι δρουν στα άκρα του στοιχείου, οι οποίες για κάθε μια από τις δυο

δυνατές φορές της έντασης, αντιστοιχούν σε σχηματισμό πλαστικών αρθρώσεων.

γ_{Rd} είναι ο συντελεστής υπεραντοχής που λαμβάνει υπόψη την κράτυνση του χάλυβα και λαμβάνει τιμές ανάλογα με την Σ.Α.Δ. του χάλυβα σύμφωνα με ΚΑΝ.ΕΠΕ. §9.3.2(β)(i)

L το καθαρό μήκος του μέλους

3. **Φάσματα Απαίτησης**

Το επίπεδο προστασίας επιτυγχάνεται επιλέγοντας για κάθε Στάθμη Επιτελεστικότητας που εξετάζεται μια κατάλληλη περίοδο επαναφοράς για την σεισμική δράση. Βλ. EC8-3 §2.1(3)A & ΚΑΝ.ΕΠΕ. §2.2.1.

Οι Στάθμες Επιτελεστικότητας που ελέγχονται στην μελέτη και τα αντίστοιχα επίπεδα σεισμικής δράσης φαίνονται στο παρόν τεύχος στην παράγραφο «Παραδοχές μελέτης αποτίμησης φέρουσας ικανότητας».

• Διάγραμμα Απαιτήσης Ικανότητας

1. Διάγραμμα Ικανότητας μονοβάθμιου ταλαντωτή

Για κάθε περίπτωση οριζόντιας φόρτισης συντάσσεται καμπύλη αντίστασης (ή ικανότητας) Δύναμης - Μετακίνησης P-d σύμφωνα με τα προηγούμενα. Το διάγραμμα αυτό μετατρέπεται σύμφωνα με την μεθοδολογία που περιγράφεται στο παράρτημα Β του EC8-1 σε διάγραμμα ισοδύναμου μονοβάθμιου ταλαντωτή σε όρους Επιτάχυνσης - Μετακίνησης S - d*.

2. Διάγραμμα απαιτήσης - Στοιχειώμενη Μετακίνηση

Στο ίδιο διάγραμμα με την καμπύλη Ικανότητας και για τα επίπεδα σεισμικής έντασης που αντιστοιχούν σε κάθε εξεταζόμενη Στάθμη Επιτελεστικότητας σχεδιάζεται και το **ελαστικό φάσμα απαιτήσης** $S_e - d^*$, όσο και το **ανελαστικό φάσμα απαιτήσης** $S_a - d^*$ για απαιτούμενη πλαστιμότητα παραμορφώσεων μ_d . Η Στοιχειώμενη μετακίνηση, δηλαδή η μετακίνηση του φορέα, για την οποία θα γίνει έλεγχος Επιτελεστικότητας δίδεται για την δεδομένη καμπύλη Ικανότητας σε συνδυασμό με τα φάσματα απαιτήσης, βάσει του παραρτήματος Β του EC8-1.

Τα διαγράμματα Δύναμης - Μετακίνησης P-d, καθώς και τα αντίστοιχα διαγράμματα Απαιτήσης - Ικανότητας εμφανίζονται, για κάθε περίπτωση φόρτισης, στο τεύχος στην ομώνυμη παράγραφο. Επί του διαγράμματος, αλλά και σε πινακοποιημένη μορφή παρουσιάζονται οι Στοιχειώμενες μετακινήσεις για κάθε Στάθμη Επιτελεστικότητας που εξετάζεται. Παρουσιάζεται, επίσης, η απαιτούμενη πλαστιμότητα μετακινήσεων μ_d , καθώς και το επίπεδο του σεισμού που αντέχει η κατασκευή. Δηλαδή ο σεισμός, για τον οποίο ο μέγιστος λόγος ανεπάρκειας για την συγκεκριμένη στάθμη επιτελεστικότητας είναι ίσος με 1.00

• Λόγοι ανεπάρκειας

Τα κριτήρια επιτελεστικότητας που παρουσιάζονται παραπάνω ελέγχονται σε επίπεδο μέλους σε όρους παραμόρφωσης ή δύναμης. Ο έλεγχος πραγματοποιείται για κάθε περίπτωση φόρτισης και για μετακίνηση d του κόμβου ελέγχου ίση με την Στοιχειώμενη Μετακίνηση που αντιστοιχεί στην εξεταζόμενη Στάθμη Επιτελεστικότητας. Συγκεκριμένα, για κάθε μέλος και για κάθε Στάθμη Επιτελεστικότητας υπολογίζεται ο **Λόγος Ανεπάρκειας**, ο οποίος προκύπτει από την εντατική ή παραμορφωσιακή κατάσταση του μέλους S_d για την συναφή Στοιχειώμενη Μετακίνηση διαιρέμένος με την αντίσταση R_d .

Για τις Στάθμες Επιτελεστικότητας που εξετάζονται στην μελέτη, εκτυπώνονται στον πίνακα του τεύχους «Λόγοι ανεπάρκειας μελών» για Δοκούς και υποστυλώματα και για κάθε άκρο χωριστά, τα κλάσματα Απαιτήσης / Ικανότητας σε όρους παραμορφωσιακών μεγεθών. Ειδικά για την τέμνουσα εκτυπώνονται οι λόγοι ανεπάρκειας σε όρους έντασης και μόνο για την υψηλότερη από τις Στάθμες Επιτελεστικότητας. Λόγοι ανεπάρκειας μεγαλύτεροι από την μονάδα συνιστούν σφάλμα, το οποίο σημαίνεται κατάλληλα.

• Ελαστική δυναμική ανάλυση – Μέθοδος χρονοϊστορίας της απόκρισης

1. Περιγραφή μεθοδολογίας

Η δυναμική ανάλυση με την μέθοδο της χρονοϊστορίας βασίζεται στην ελαστική απόκριση της κατασκευής. Τα βασικά χαρακτηριστικά της μεθόδου είναι τα εξής:

- Η ανάλυση πραγματοποιείται για συνθετικά επιταχυνσιογραφήματα ή για φυσικές καταγραφές. Βλ. EC8-3 §4.4.1, ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.6.3
- Αλγόριθμοι επίλυσης**
 - Newmark:** Είναι βηματική μέθοδος αριθμητικής επίλυσης της δυναμικής διαφορικής εξίσωσης κίνησης 2ας τάξης: $[M] \cdot \{u''\} + [C] \cdot \{u'\} + [K] \cdot \{u\} = -[M] \cdot \{ag\}$. Όπου $[M]$, $[C]$, $[K]$ είναι τα καθολικά μητρώα μάζας, απόσβεσης και δυσκαμψίας της κατασκευής, ενώ $\{u\}$, $\{u'\}$ και $\{u''\}$, είναι το διάνυσμα των επικόμβιων μετατοπίσεων, ταχυτήτων και επιταχύνσεων και $\{ag\}$ το διάνυσμα των τιμών των εδαφικών επιταχύνσεων της σεισμικής διέγερσης.
 - Γραμμική ιδιομορφική:** Είναι επίσης βηματική αριθμητική μέθοδος επίλυσης της δυναμικής εξίσωσης κίνησης που βασίζεται στην ιδιομορφική δυναμική ανάλυση σε κάθε χρονικό βήμα.
- Αριθμός επιταχυνσιογραφημάτων**
Εφόσον χρησιμοποιηθούν τουλάχιστον επτά επιταχυνσιογραφήματα, ο έλεγχος πραγματοποιείται με την μέση τιμή των εντατικών μεγεθών. Αντίθετα, οι έλεγχοι γίνονται με την μέγιστη τιμή εφόσον χρησιμοποιηθούν λιγότερα επιταχυνσιογραφήματα, τα οποία είναι τουλάχιστον τρία. Βλ. EC8-1 §4.3.3.4.3(3) & ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.6.3.3(γ).
- Χωρική επαλληλία δράσεων**
Η χωρική επαλληλία των των σεισμικών δράσεων, δεδομένης της ανάλυση προσομοίωματος στον χώρο υλοποιείται με ταυτόχρονη δράση ζευγών οριζόντιων και κατακόρυφων συνιστωσών (επιταχυνσιογραφημάτων) στις κύριες διευθύνσεις X,Z,Y. Βλ. EC8-1 §4.3.3.5.1(7) και ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.6.3.3(δ).
- Συνεκτίμηση της στρέψης - Τυχηματική Εκκεντρότητα**
Οι στρεπτικές επιδράσεις λαμβάνονται υπόψη σύμφωνα με EC8-3 §4.3(2)A, 4.4.4.2(2), ΚΑΝ.ΕΠΕ. § 5.4.2(γ) και EC8-1 §4.3.2. Το Κέντρο Μάζας κάθε ορόφου λαμβάνεται μετατεθειμένο κατά την τυχηματική εκκεντρότητα $e_{ax} = \pm 0.05 \cdot L_x$ και $e_{az} = \pm 0.05 \cdot L_z$ όπου L_x και L_z οι διαστάσεις του κτιρίου μετρούμενες στις δυο κύριες διευθύνσεις. Με τον τρόπο αυτό προκύπτουν τέσσερις φορές προς ανάλυση και για καθέναν από αυτούς πραγματοποιούνται τόσες αναλύσεις όσα και τα επιταχυνσιογραφήματα που χρησιμοποιούνται.
- Φαινόμενα 2ας τάξης P-Δ**
Οι επιρροές 2ας τάξης λαμβάνονται υπόψη σύμφωνα με ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.4.7.1(β) και EC8-1 4.4.2.2). Για κάθε βήμα της ανάλυσης χρονοϊστορίας υπολογίζεται για κάθε στάθμη ο δείκτης μεταθετότητας θ στις δυο κύριες διευθύνσεις της κατασκευής $\theta_x = P_{tot}/V_x \cdot dr_x/h$ και $\theta_z = P_{tot}/V_z \cdot dr_z/h$ Όπου P_{tot} είναι το σύνολο των κατακόρυφων φορτίων σε κάθε στάθμη, V είναι η τέμνουσα ορόφου και dr/h η σχετική μετακίνηση (drift) του ορόφου. Για τα χρονικά βήματα που σε κάποιο όροφο ισχύει $\theta > 0.1$, η σεισμική συνιστώσα των εντατικών μεγεθών των μελών του ορόφου πολλαπλασιάζεται με $1/(1-\theta)$.

• Βιβλιογραφία

- «ΚΑΝ.ΕΠΕ. Κανονισμός Επεμβάσεων σε κτίρια από σκυρόδεμα», ΦΕΚ 2187/Β/05-09-2013.

2. «ΕΛΟΤ EN 1998-1, Ευρωκώδικας 8:Αντισεισμικός σχεδιασμός των κατασκευών - Μέρος 1: Γενικοί κανόνες, σεισμικές δράσεις και κανόνες για κτίρια.»
3. «ΕΛΟΤ EN 1998-3, Ευρωκώδικας 8:Αντισεισμικός σχεδιασμός των κατασκευών - Μέρος 3: Αποτίμηση της φέρουσας ικανότητας κτιρίων και επεμβάσεις.»
4. «Seismic design of reinforced concrete and masonry buildings», T. Paulay and M. J. N. Priestley, 1992.
5. «Seismic Design, Assesment and Retrofitng of Concrete Buildings», Michael N. Fardis, 2009.
6. «Επισκευές και ενισχύσεις κατασκευών από οπλισμένο σκυρόδεμα», Στέφανος Η. Δρίτσος, 2005.
7. «FESPA 10 - ΕΥΡΩΚΩΔΙΚΕΣ & ΚΑΝ.ΕΠΕ. - Οδηγίες χρήσης», LH Λογισμική, 2012.
8. «Εφαρμογή Ευρωκωδίκων στο FESPA», Ιωάννη Ψυχάρη, 2010.
9. «ASCE 41-13: Seismic Rehabilitation of Existing Buildings.»
10. «A nonlinear analysis method for performance-based seismic design», Fajfar P., Earthquake Spectra 2000; 6:573–592.
11. «Inelastic spectra for infilled reinforced concrete frames», Dolsek M., Fajfar P., Earthquake Engng Struct. Dyn. 2004; 33:1395–1416.
12. «Simplified non-linear seismic analysis of infilled reinforced concrete frames», Dolsek M., Fajfar P., Earthquake Engng Struct. Dyn. 2005; 34:49–66.

ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΧΩΡΙΚΟΥ ΠΛΑΙΣΙΟΥ

Στοιχεία ορόφων

Οροφος	Υψόμετρο οροφής [m]	ΣΠΕΜ δοκών ηb	ΣΠΕΜ υποστ-τοιχ ηcx	ΣΠΕΜ υποστ-τοιχ ηcz	Συντ. συνδυασμών ψ0	Συντ. συνδυασμών ψ1	Συντ. συνδυασμών ψ2	Συντ. μεταβλητών δράσεων φ	Συντ. τυχημ. εκκεντρότητας X [Lx]	Συντ. τυχημ. εκκεντρότητας Z [Lx]
Θεμελίωση	0.00	1.000	1.000	1.000	0.700	0.500	0.300	0.500	0.050	0.050
Ισόγειο	8.15	1.000	1.000	1.000	0.700	0.500	0.300	0.500	0.050	0.050
A' Όροφος	12.55	1.000	1.000	1.000	0.700	0.500	0.300	0.500	0.050	0.050

Δεδομένα: Θεμελίωση

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
1	0.250	0.000	-5.025	0	0
2	5.250	0.000	-5.025	0	0
3	10.590	0.000	-5.025	0	0
4	15.930	0.000	-5.025	0	0
5	20.770	0.000	-5.025	0	0
6	0.600	0.000	0.800	0	0
7	20.420	0.000	0.800	0	0
8	0.600	0.000	6.800	0	0
9	20.420	0.000	6.800	0	0
10	0.600	0.000	12.800	0	0
11	20.420	0.000	12.800	0	0
12	0.600	0.000	18.800	0	0
13	20.420	0.000	18.800	0	0
14	0.600	0.000	24.350	0	0
18	20.420	0.000	24.350	0	0
32	5.250	0.000	27.625	0	0
33	10.590	0.000	27.625	0	0
34	15.930	0.000	27.625	0	0
35	20.770	0.000	27.625	0	0
36	0.250	0.000	27.625	0	0
37	9.300	0.000	18.800	0	0
38	17.000	0.000	12.800	0	0
39	20.770	0.000	9.800	0	0
40	14.900	0.000	24.350	0	0
41	0.250	0.000	26.366	0	0
42	22.020	0.000	-5.025	0	0
43	22.020	0.000	0.800	0	0
44	22.020	0.000	6.800	0	0
45	22.020	0.000	12.800	0	0
46	22.020	0.000	18.800	0	0
47	22.020	0.000	24.350	0	0
48	22.020	0.000	27.625	0	0
49	22.020	0.000	25.850	0	0
50	22.020	0.000	22.849	0	0
51	22.020	0.000	20.298	0	0
52	22.020	0.000	17.300	0	0
53	22.020	0.000	14.298	0	0
54	22.020	0.000	11.300	0	0
55	22.020	0.000	8.298	0	0
56	22.020	0.000	5.300	0	0
57	22.020	0.000	2.294	0	0
58	22.020	0.000	-0.601	0	0
59	20.770	0.000	-0.601	0	0
60	20.770	0.000	2.293	0	0
61	20.770	0.000	5.299	0	0
62	20.770	0.000	8.297	0	0
63	20.770	0.000	11.301	0	0
64	20.770	0.000	14.296	0	0
65	20.770	0.000	17.299	0	0
66	20.770	0.000	20.296	0	0
67	20.770	0.000	22.848	0	0
68	20.770	0.000	25.849	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]	b _{eff} [m]	h _{f1} [m]	b _{eff1} [m]	h _{f2} [m]	Επικ... συνδ... cnot [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.* 29.1 - 29.16		Ναι Ναι	Πεδιλοδοκός Γενικό μέλος (μπετόν)	Αν. Πλακοδοκός Ορθογωνική	0.00 0.00	0.500 0.300	1.000 0.800	1.400 0.000	0.800 0.000	0.900 0.000	0.000 0.000	0.030 0.050	1.000 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]	b _{eff} [m]	h _{f1} [m]	b _{eff1} [m]	h _{f2} [m]	Επικ... συνδ... cnot [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
1.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.500	1.000	1.400	0.800	0.000	0.000	0.030	1.000
3.1 - 7.2		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.000	1.900	0.350	0.500	0.000	0.030	1.000
9.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.350	0.800	1.500	0.300	0.525	0.000	0.050	1.000
10.1 - 11.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.450	0.800	1.500	0.300	0.525	0.000	0.050	1.000
13.1 - 13.4		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.350	0.900	1.400	0.800	1.050	0.000	0.030	1.000
15.1 - 27.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.450	0.800	1.500	0.300	0.525	0.000	0.050	1.000
28.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.350	0.800	1.500	0.300	0.525	0.000	0.050	1.000
1.2 - 1.5		Ναι	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.500	5.000	4.000	0.800	0.000	0.000	0.030	1.000
2.1 - 2.4		Ναι	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	2.200	0.800	0.000	0.000	0.030	1.000

*Τυπικ.: 8.1 - 8.15, 12.1, 12.2, 14.1, 14.2

Διαστάσεις διατομών-2 δοκών (Πίνακας 401.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος	Τύπος Διατομής	bw [m]	h [m]	b _{eff} [m]	h _{f1} [m]	b _{eff1} [m]	h _{f2} [m]	c [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.300	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000	0.050	1.000
1.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.300	5.000	1.200	0.150	1.000	0.000	0.035	1.000
3.1 - 5.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.800	1.200	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
5.2		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.900	1.000	1.900	0.350	0.500	0.000	0.030	1.000
6.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.800	1.200	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
6.2		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.900	1.000	1.900	0.350	0.500	0.000	0.030	1.000
7.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.300	0.500	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
7.2		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.900	1.000	1.900	0.350	0.500	0.000	0.030	1.000
8.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.250	0.600	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
8.2 - 8.3		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
8.4		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.250	0.600	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
8.5 - 8.6		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
8.7		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.250	0.600	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
8.8 - 8.10		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
8.11		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.250	0.600	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
8.12 - 8.13		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
8.14		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.250	0.600	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
8.15		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
9.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.250	0.800	1.400	0.300	0.900	0.000	0.050	1.000
10.1 - 11.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.250	0.800	1.500	0.300	0.625	0.000	0.050	1.000
12.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.350	5.000	1.050	0.300	0.000	0.000	0.035	1.000
12.2		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
13.1 - 14.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Πλακοδοκός	0.350	0.500	1.000	0.300	0.750	0.000	0.035	1.000
14.2		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.500	1.000	1.400	0.800	0.900	0.000	0.030	1.000
15.1 - 28.1		Ναι	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	0.250	0.800	1.500	0.300	0.625	0.000	0.050	1.000
1.2 - 2.4		Ναι	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.300	5.000	1.200	0.150	1.000	0.000	0.035	1.000

*Τυπικ.: 29.1 - 29.16

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A _x (1) [m²]	A _y (2) [m²]	A _z (3) [m²]	I _x (1) [m ⁴]	I _y (2) [m ⁴]	I _z (3) [m ⁴]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E+3	4.151E-2	0.00	0.00	0.10	Ναι
29.1 - 29.16		0.24	0.20	0.20	5.502E-4	1.800E-3	6.400E-3	0.00	0.00	0.24	Ναι
3.1 - 7.2		1.25	1.06	1.06	1.227E-2	2.395E+3	5.259E-2	0.00	0.00	0.59	Ναι
9.1		0.63	0.53	0.53	2.312E-3	8.616E-2	1.359E-2	0.00	0.00	0.17	Ναι
10.1 - 11.1		0.67	0.57	0.57	3.213E-3	8.817E-2	1.603E-2	0.00	0.00	0.23	Ναι
13.1 - 13.4		1.16	0.98	0.98	2.677E-2	1.833E+3	3.332E-2	0.00	0.00	0.03	Ναι
15.1 - 27.1		0.67	0.57	0.57	3.213E-3	8.817E-2	1.603E-2	0.00	0.00	0.23	Ναι
28.1		0.63	0.53	0.53	2.312E-3	8.616E-2	1.359E-2	0.00	0.00	0.17	Ναι
1.2 - 1.5		5.30	4.48	4.48	9.606E-2	4.310E+4	5.591E+0	0.00	0.00	2.10	Ναι
2.1 - 2.4		3.23	2.73	2.73	4.878E-2	7.249E+3	3.630E+0	0.00	0.00	1.47	Ναι

*Τυπικ.: 1.1, 8.1 - 8.15, 12.1, 12.2, 14.1, 14.2

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m ⁴]	I2 [m ⁴]	I3 [m ⁴]	Γωνία β [°]	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.24	0.20	0.20	5.502E-4	1.800E-3	6.400E-3	0.00	Ναι
1.1		1.64	1.38	1.38	5.040E-3	3.251E-2	1.927E+0	0.00	Ναι
3.1 - 5.1		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
5.2		1.25	1.06	1.06	1.227E-2	2.395E-1	5.260E-2	0.00	Ναι
6.1		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
6.2		1.25	1.06	1.06	1.227E-2	2.395E-1	5.260E-2	0.00	Ναι
7.1		0.26	0.22	0.22	4.788E-4	1.329E-2	2.606E-3	0.00	Ναι
7.2		1.25	1.06	1.06	1.227E-2	2.395E-1	5.260E-2	0.00	Ναι
8.1		0.26	0.22	0.22	3.885E-4	1.309E-2	3.982E-3	0.00	Ναι
8.2 - 8.3		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m^4]	I2 [m^4]	I3 [m^4]	Γωνία β [°]	Αυτόματος υπολογισμός
8.4		0.26	0.22	0.22	3.885E-4	1.309E-2	3.982E-3	0.00	Ναι
8.5 - 8.6		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι
8.7		0.26	0.22	0.22	3.885E-4	1.309E-2	3.982E-3	0.00	Ναι
8.8 - 8.10		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι
8.11		0.26	0.22	0.22	3.885E-4	1.309E-2	3.982E-3	0.00	Ναι
8.12 - 8.13		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι
8.14		0.26	0.22	0.22	3.885E-4	1.309E-2	3.982E-3	0.00	Ναι
8.15		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι
9.1		0.55	0.46	0.46	1.703E-3	6.925E-2	1.058E-2	0.00	Ναι
10.1 - 11.1		0.57	0.49	0.49	1.804E-3	8.503E-2	1.082E-2	0.00	Ναι
12.1		1.96	1.66	1.66	8.582E-3	4.573E-2	2.341E+0	0.00	Ναι
12.2		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι
13.1 - 14.1		0.37	0.31	0.31	1.113E-3	2.571E-2	3.015E-3	0.00	Ναι
14.2		1.22	1.03	1.03	2.691E-2	1.850E-1	4.151E-2	0.00	Ναι
15.1 - 28.1		0.57	0.49	0.49	1.804E-3	8.503E-2	1.082E-2	0.00	Ναι
1.2 - 2.4		1.64	1.38	1.38	5.040E-3	3.251E-2	1.927E+0	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 29.1 - 29.16

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.*		3.3e+07	1.38e+07	0.000E+0	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C30/37	Ναι
29.1 - 29.16		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37	Ναι

*Τυπικ.: 1.1 - 2.4

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	A [m²]	ε [kN/...]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος
Τυπικ.*		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.13	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
29.1 - 29.16		3.4e+07	1.42e+07	1.000E-5	0.24	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C35/45
1.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	1.46	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
3.1 - 5.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
5.2		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.58	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
6.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
6.2		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.58	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
7.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.10	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
7.2		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.58	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
8.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.11	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
8.2 - 8.3		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
8.4		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.11	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
8.5 - 8.6		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
8.7		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.11	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
8.8 - 8.10		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
8.11		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.11	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
8.12 - 8.13		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
8.14		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.11	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
8.15		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
12.1		2.9e+07	1.21e+07	1.000E-5	1.65	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C16/20
12.2		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
13.1 - 14.1		2.9e+07	1.21e+07	1.000E-5	0.07	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C16/20
14.2		3.4e+07	1.42e+07	0.000E+0	0.10	25.00	0.00	Σκυρόδεμα	C35/45
1.2 - 2.4		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	1.46	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30

*Τυπικ.: 9.1 - 11.1, 15.1 - 28.1

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]	Ενιαίος συντ. ασφαλείας εδάφους FS (στατικές φορτίσεις)
Τυπικ.*		Όχι	6500.00	0.00	250.00	30.00	0.300	0.00	2.000
1.1		Ναι	6500.00	9100.00	250.00	25.00	0.300	8.00	2.000
3.1 - 5.1		Ναι	6500.00	12350.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
5.2		Ναι	4500.00	8550.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
6.1		Ναι	6500.00	12350.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
6.2 - 7.1		Ναι	4500.00	8550.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
7.2		Ναι	6500.00	12350.00	250.00	25.00	0.300	8.00	2.000
8.1 - 8.3		Ναι	2500.00	3500.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
8.4 - 8.8		Ναι	4500.00	6300.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
8.9 - 8.15		Ναι	6500.00	9100.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
9.1 - 11.1		Ναι	6500.00	9750.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000

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]	Ενιαίος συντ. ασφαλείας εδάφους FS (στατικές φορτίσεις)
12.1		Ναι	6500.00	9100.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
12.2 - 13.2		Ναι	4500.00	6300.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
13.3 - 14.2		Ναι	2500.00	3500.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
15.1 - 18.1		Ναι	6500.00	9750.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
19.1 - 22.1		Ναι	4500.00	6750.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
23.1 - 28.1		Ναι	2500.00	3750.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
1.2 - 1.5		Ναι	6500.00	26000.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000
2.1 - 2.4		Ναι	6500.00	14300.00	250.00	25.00	0.300	2.50	2.000

*Τυπικ.: 29.1 - 29.16

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απαιτήσεις πλαστιμότητας	ΣΠΕΜ (nb)	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγη...	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αδονικής διασκαμψίας	Παραλαβή φορτίων ανέμου (στέγη)	Παραλαβή φορτίων χιονιού (στέγη)	Συντελεστής σχήματος μ	Ανήκει σε υποφορέα (στέγη)
Τυπικ.*		Όχι (ΧΑΑΠ)	1.000	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματα	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι
1.2 - 2.4		Όχι (ΧΑΑΠ)	1.000	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Αυτόματα	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι

*Τυπικ.: 29.1 - 28.1

Ακαρπτες 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
29.1		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
29.4		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
29.7		-0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
29.9		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
29.10		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
29.11 - 29.13		-0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
29.15		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.002	1.000	Ναι
29.16		-0.000	0.000	-0.002	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
1.1		-0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
3.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
4.1		0.600	0.000	-0.000	1.000	-0.600	0.000	-0.000	1.000	Ναι
5.1		0.600	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
5.2		0.000	0.000	-0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
6.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
6.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
7.1		0.600	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
7.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.1		0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.3		-0.000	0.000	-0.000	1.000	0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
8.4		0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
8.6		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
8.7		0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.10		0.000	0.000	0.000	1.000	0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
8.11		0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.12		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
8.13		0.000	0.000	0.000	1.000	0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
8.14		0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.15		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.175	1.000	Ναι
9.1		0.250	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
10.1		0.250	0.000	0.001	1.000	-0.150	0.000	0.001	1.000	Ναι
11.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
12.1		-0.350	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
12.2		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.175	1.000	Ναι
13.1 - 13.4		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
14.1		0.000	0.000	-0.175	1.000	-0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
14.2		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
15.1		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	-0.001	1.000	Ναι
16.1		0.250	0.000	0.001	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
17.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
18.1		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	-0.001	1.000	Ναι
19.1		0.250	0.000	-0.001	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
20.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
21.1		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	-0.001	1.000	Ναι
22.1		0.250	0.000	0.001	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
23.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	-0.000	1.000	Ναι
24.1 - 25.1		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	-0.001	1.000	Ναι
26.1		0.600	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι

Ακαμπτές απολήξεις δοκών (Πίνακας 406)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	ΔΧ αρχής [m]	ΔΥ αρχής [m]	ΔΖ αρχής [m]	Συντελεστής zι	ΔΧ τέλους [m]	ΔΥ τέλους [m]	ΔΖ τέλους [m]	Συντελεστής zj	Αυτόματος υπολογισμός
27.1		0.250	0.000	0.001	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
28.1		0.250	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
1.2 - 1.4		-0.350	0.000	-0.450	1.000	-0.350	0.000	0.450	1.000	Ναι
1.5		-0.350	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.175	1.000	Ναι
2.1 - 2.4		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 29.2, 29.3, 29.5, 29.6, 29.8, 29.14, 8.5, 8.8, 8.9

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ενοχλημένη ζώνη	Απαιτήσεις πλαστικότητας	Έλεγχος πλαστικ... μόνο για το θλιβόμε... (κότυ) πέγμα	Σίδηρα πλακών στην οπλησ... δοκού	Σίδηρα πλακών στην ελ... πλαστικ...	Μέγιστος συντελεστής οπλισμός πλάκας [% απαιτούμ...	As_ar+As_δεξ πλακών Αρχή [cm²/m]	As_ar+As_δεξ πλακών Τέλος [cm²/m]	Αξονική δύναμη στη διαστασιολόγη...	Ροπή αναγν... >= ροπή της μονοπλευ...	Ροπή στήριξης >= 65% της ροής αμφιπύκτου	Έλεγχος βέλους	Έλεγχος τάσεων	Έλεγχος ρηγμάτωσης	Ανακατανομή ροπών	Συντ. ανακαταν. ροπών δ αρχής	Συντ. ανακαταν. ροπών δ τέλους	Μικροδοκ... πλάκα
Τυπικ.*		Όχι	Όχι (ΧΑΑΠ)	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	0.00	0.00	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι

*Τυπικ.: 29.1 - 2.4

Διάτμηση - Αγκυρώσεις (Πίνακας 408.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Έλεγχος διάτμησης & στρέψης	Ικανοτικός διάτμησης	Συντελε... υπεραντ... γRd. Αρχή	Συντελε... υπεραντ... γRd. Τέλος	Θλιπτήρας σκυρ/τος cotθ <= λ. λ=...	Διαδιαγώνιος οπλισμός	Εφαρμογή κανόνων αγκύρωσης EC2	Αυτόματος υπολογισμός hc, bj	hc αρχής [m]	hc τέλους [m]	bj αρχής [m]	bj τέλους [m]
Τυπικ.*		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.00	0.00	0.00
1.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.90	0.95	0.95
3.1 - 4.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	1.20	0.90	0.90
5.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
5.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
6.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
6.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
7.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
7.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
8.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.00	0.95	0.00
8.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.90	0.00	0.95
8.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.00	0.95	0.00
8.6		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.90	0.00	0.95
8.7		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.00	0.95	0.00
8.10		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.90	0.00	0.95
8.11		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.00	0.95	0.00
8.13		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.90	0.00	0.95
8.14		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.00	0.95	0.00
8.15		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.35	0.00	0.50
9.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.50	0.00	0.35	0.00
11.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
12.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.00	0.95	0.00
12.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.35	0.00	0.50
13.1 - 13...		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.50	0.50	0.35	0.35
14.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.35	0.00	0.50	0.00
14.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.90	0.00	0.95
17.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
20.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
23.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
26.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
28.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.50	0.00	0.35	0.00
1.2 - 2.4		Όχι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 29.1 - 29.16, 8.2, 8.5, 8.8, 8.9, 8.12, 10.1, 15.1, 16.1, 18.1, 19.1, 21.1, 22.1, 24.1, 25.1, 27.1,

Δυνατότητες μετατόπισης στηρίξεων (Πίνακας 501)

Κόμβος	Τύπος	Dx	Dy	Dz	Φx	Φy	Φz
Τυπικ.*	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
37 - 41	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
59 - 68	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη

*Τυπικ.: 1 - 36, 42 - 58

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]
29.1	48 (-1)	49	48 (-1)	49 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	27.63	22.02	25.85
29.2	49 (-1)	47	49 (-1)	47 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	25.85	22.02	24.35
29.3	47 (-1)	50	47 (-1)	50 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	24.35	22.02	22.85
29.4	50 (-1)	51	50 (-1)	51 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	22.85	22.02	20.30
29.5	51 (-1)	46	51 (-1)	46 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	20.30	22.02	18.80
29.6	46 (-1)	52	46 (-1)	52 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	18.80	22.02	17.30
29.7	52 (-1)	53	52 (-1)	53 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	17.30	22.02	14.30

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]
29.8	53 (-1)	45	53 (-1)	45 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	14.30	22.02	12.80
29.9	45 (-1)	54	45 (-1)	54 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	12.80	22.02	11.30
29.10	54 (-1)	55	54 (-1)	55 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	11.30	22.02	8.30
29.11	55 (-1)	44	55 (-1)	44 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	8.30	22.02	6.80
29.12	44 (-1)	56	44 (-1)	56 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	6.80	22.02	5.30
29.13	56 (-1)	57	56 (-1)	57 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	5.30	22.02	2.29
29.14	57 (-1)	43	57 (-1)	43 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	2.29	22.02	0.80
29.15	43 (-1)	58	43 (-1)	58 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	0.80	22.02	-0.60
29.16	58 (-1)	42	58 (-1)	42 (-1)	48 (-1)	42 (-1)			22.02	-0.60	22.02	-5.03
1.1	14 (-1)	12	14 (-1)	12 (-1)	14 (-1)	12 (-1)	5-1		0.25	23.90	0.25	19.25
3.1	6 (-1)	7	6 (-1)	7 (-1)	6 (-1)	7 (-1)	2-3	1-4	1.20	0.80	19.82	0.80
4.1	8 (-1)	9	8 (-1)	9 (-1)	8 (-1)	9 (-1)	3-3	2-4	1.20	6.80	19.82	6.80
5.1	10 (-1)	38	10 (-1)	11 (-1)	10 (-1)	11 (-1)	4-3	3-4	1.20	12.80	17.00	12.80
5.2	38 (-1)	11	10 (-1)	11 (-1)	10 (-1)	11 (-1)	4-3	3-4	17.00	12.80	19.82	12.80
6.1	12 (-1)	37	12 (-1)	13 (-1)	12 (-1)	13 (-1)	5-3	4-4	1.20	18.80	9.30	18.80
6.2	37 (-1)	13	12 (-1)	13 (-1)	12 (-1)	13 (-1)	5-3	4-4	9.30	18.80	19.82	18.80
7.1	14 (-1)	40	14 (-1)	18 (-1)	14 (-1)	18 (-1)	6-3	5-4	1.20	24.35	14.90	24.35
7.2	40 (-1)	18	14 (-1)	18 (-1)	14 (-1)	18 (-1)	6-3	5-4	14.90	24.35	19.82	24.35
8.1	18 (-1)	67	18 (-1)	67 (-1)	18 (-1)	13 (-1)		5-2	20.77	23.90	20.77	22.85
8.2	67 (-1)	66	67 (-1)	66 (-1)	18 (-1)	13 (-1)		5-2	20.77	22.85	20.77	20.30
8.3	66 (-1)	13	66 (-1)	13 (-1)	18 (-1)	13 (-1)		5-2	20.77	20.30	20.77	19.25
8.4	13 (-1)	65	13 (-1)	65 (-1)	13 (-1)	11 (-1)		4-2	20.77	18.35	20.77	17.30
8.5	65 (-1)	64	65 (-1)	64 (-1)	13 (-1)	11 (-1)		4-2	20.77	17.30	20.77	14.30
8.6	64 (-1)	11	64 (-1)	11 (-1)	13 (-1)	11 (-1)		4-2	20.77	14.30	20.77	13.25
8.7	11 (-1)	63	11 (-1)	63 (-1)	11 (-1)	9 (-1)		3-2	20.77	12.35	20.77	11.30
8.8	63 (-1)	39	63 (-1)	62 (-1)	11 (-1)	9 (-1)		3-2	20.77	11.30	20.77	9.80
8.9	39 (-1)	62	63 (-1)	62 (-1)	11 (-1)	9 (-1)		3-2	20.77	9.80	20.77	8.30
8.10	62 (-1)	9	62 (-1)	9 (-1)	11 (-1)	9 (-1)		3-2	20.77	8.30	20.77	7.25
8.11	9 (-1)	61	9 (-1)	61 (-1)	9 (-1)	7 (-1)		2-2	20.77	6.35	20.77	5.30
8.12	61 (-1)	60	61 (-1)	60 (-1)	9 (-1)	7 (-1)		2-2	20.77	5.30	20.77	2.29
8.13	60 (-1)	7	60 (-1)	7 (-1)	9 (-1)	7 (-1)		2-2	20.77	2.29	20.77	1.25
8.14	7 (-1)	59	7 (-1)	59 (-1)	7 (-1)	5 (-1)		1-2	20.77	0.35	20.77	-0.60
8.15	59 (-1)	5	59 (-1)	5 (-1)	7 (-1)	5 (-1)		1-2	20.77	-0.60	20.77	-4.85
9.1	5 (-1)	42	5 (-1)	42 (-1)	5 (-1)	42 (-1)			21.02	-5.03	22.02	-5.03
10.1	59 (-1)	58	59 (-1)	58 (-1)	59 (-1)	58 (-1)			21.02	-0.60	21.87	-0.60
11.1	7 (-1)	43	7 (-1)	43 (-1)	7 (-1)	43 (-1)			21.02	0.80	21.87	0.80
12.1	14 (-1)	41	14 (-1)	36 (-1)	14 (-1)	36 (-1)		6-1	0.25	24.80	0.25	26.37
12.2	41 (-1)	36	14 (-1)	36 (-1)	14 (-1)	36 (-1)		6-1	0.25	26.37	0.25	27.45
13.1	36 (-1)	32	36 (-1)	32 (-1)	36 (-1)	32 (-1)		6-4	0.50	27.62	5.00	27.62
13.2	32 (-1)	33	32 (-1)	33 (-1)	32 (-1)	33 (-1)		6-4	5.50	27.62	10.34	27.62
13.3	33 (-1)	34	33 (-1)	34 (-1)	33 (-1)	34 (-1)		6-4	10.84	27.62	15.68	27.62
13.4	34 (-1)	35	34 (-1)	35 (-1)	34 (-1)	35 (-1)		6-4	16.18	27.62	20.52	27.62
14.1	35 (-1)	68	35 (-1)	68 (-1)	35 (-1)	18 (-1)		6-2	20.77	27.45	20.77	25.85
14.2	68 (-1)	18	68 (-1)	18 (-1)	35 (-1)	18 (-1)		6-2	20.77	25.85	20.77	24.80
15.1	60 (-1)	57	60 (-1)	57 (-1)	60 (-1)	57 (-1)			21.02	2.29	21.87	2.29
16.1	61 (-1)	56	61 (-1)	56 (-1)	61 (-1)	56 (-1)			21.02	5.30	21.87	5.30
17.1	9 (-1)	44	9 (-1)	44 (-1)	9 (-1)	44 (-1)			21.02	6.80	21.87	6.80
18.1	62 (-1)	55	62 (-1)	55 (-1)	62 (-1)	55 (-1)			21.02	8.30	21.87	8.30
19.1	63 (-1)	54	63 (-1)	54 (-1)	63 (-1)	54 (-1)			21.02	11.30	21.87	11.30
20.1	11 (-1)	45	11 (-1)	45 (-1)	11 (-1)	45 (-1)			21.02	12.80	21.87	12.80
21.1	64 (-1)	53	64 (-1)	53 (-1)	64 (-1)	53 (-1)			21.02	14.30	21.87	14.30
22.1	65 (-1)	52	65 (-1)	52 (-1)	65 (-1)	52 (-1)			21.02	17.30	21.87	17.30
23.1	13 (-1)	46	13 (-1)	46 (-1)	13 (-1)	46 (-1)			21.02	18.80	21.87	18.80
24.1	66 (-1)	51	66 (-1)	51 (-1)	66 (-1)	51 (-1)			21.02	20.30	21.87	20.30
25.1	67 (-1)	50	67 (-1)	50 (-1)	67 (-1)	50 (-1)			21.02	22.85	21.87	22.85
26.1	18 (-1)	47	18 (-1)	47 (-1)	18 (-1)	47 (-1)			21.02	24.35	21.87	24.35
27.1	68 (-1)	49	68 (-1)	49 (-1)	68 (-1)	49 (-1)			21.02	25.85	21.87	25.85
28.1	35 (-1)	48	35 (-1)	48 (-1)	35 (-1)	48 (-1)			21.02	27.62	22.02	27.62
1.2	12 (-1)	10	12 (-1)	10 (-1)	12 (-1)	10 (-1)	4-1		0.25	18.35	0.25	13.25
1.3	10 (-1)	8	10 (-1)	8 (-1)	10 (-1)	8 (-1)	3-1		0.25	12.35	0.25	7.25
1.4	8 (-1)	6	8 (-1)	6 (-1)	8 (-1)	6 (-1)	2-1		0.25	6.35	0.25	1.25
1.5	6 (-1)	1	6 (-1)	1 (-1)	6 (-1)	1 (-1)	1-1		0.25	0.35	0.25	-4.85
2.1	1 (-1)	2	1 (-1)	2 (-1)	1 (-1)	2 (-1)	1-3		0.50	-5.03	5.00	-5.03
2.2	2 (-1)	3	2 (-1)	3 (-1)	2 (-1)	3 (-1)	1-3		5.50	-5.03	10.34	-5.03
2.3	3 (-1)	4	3 (-1)	4 (-1)	3 (-1)	4 (-1)	1-3		10.84	-5.03	15.68	-5.03
2.4	4 (-1)	5	4 (-1)	5 (-1)	4 (-1)	5 (-1)	1-3		16.18	-5.03	20.52	-5.03

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
29.1 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	48 (-1)	49	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.2 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	49 (-1)	47	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.3 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	47 (-1)	50	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
29.4 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	50 (-1)	51	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.5 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	51 (-1)	46	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.6 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	46 (-1)	52	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.7 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	52 (-1)	53	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.8 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	53 (-1)	45	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.9 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	45 (-1)	54	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.10 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	54 (-1)	55	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.11 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	55 (-1)	44	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.12 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	44 (-1)	56	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.13 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	56 (-1)	57	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.14 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	57 (-1)	43	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.15 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	43 (-1)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
29.16 30/80	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	58 (-1)	42	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.1 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	14 (-1)	12	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.1 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	6 (-1)	7	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.1 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	8 (-1)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	10 (-1)	38	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	38 (-1)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.1 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	12 (-1)	37	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	37 (-1)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.1 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	14 (-1)	40	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 90/100/190/35	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	40 (-1)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	18 (-1)	67	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.2 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	67 (-1)	66	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.3 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	66 (-1)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.4 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	13 (-1)	65	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.5 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	65 (-1)	64	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.6 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	64 (-1)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.7 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	11 (-1)	63	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.8 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	63 (-1)	39	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.9 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	39 (-1)	62	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.10 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	62 (-1)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.11 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	9 (-1)	61	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.12 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	61 (-1)	60	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.13 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	60 (-1)	7	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.14 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	7 (-1)	59	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.15 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	59 (-1)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.1 35/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	5 (-1)	42	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	59 (-1)	58	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	7 (-1)	43	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.1 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	14 (-1)	41	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.2 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	41 (-1)	36	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.1 35/90/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	36 (-1)	32	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.2 35/90/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	32 (-1)	33	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.3 35/90/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	33 (-1)	34	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.4 35/90/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	34 (-1)	35	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.1 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	35 (-1)	68	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.2 50/100/140/80	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	68 (-1)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	60 (-1)	57	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
16.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	61 (-1)	56	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
17.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	9 (-1)	44	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
18.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	62 (-1)	55	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
19.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	63 (-1)	54	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
20.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	11 (-1)	45	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
21.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	64 (-1)	53	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
22.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	65 (-1)	52	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
23.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	13 (-1)	46	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
24.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	66 (-1)	51	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
25.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	67 (-1)	50	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
26.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	18 (-1)	47	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
27.1 45/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	68 (-1)	49	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
28.1 35/80/150/30	Πεδιλοδοκός	Αν. Πλακοδοκός	35 (-1)	48	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.2 50/500/400/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	12 (-1)	10	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.3 50/500/400/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	10 (-1)	8	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.4 50/500/400/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	8 (-1)	6	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.5 50/500/400/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	6 (-1)	1	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.1 35/500/220/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	1 (-1)	2	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.2 35/500/220/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	2 (-1)	3	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.3 35/500/220/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	3 (-1)	4	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.4 35/500/220/80	Πεδιλοδοκός - Τοίχωμα υπογείου	Αν. Πλακοδοκός	4 (-1)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gmx [kNm/m]	Gy πλακών [kN/m]	Gmx πλακών [kNm/m]
Τυπικ.*	0.000	-14.000	0.000	0.00	-0.000	0.00
29.1 - 29.16	0.000	-1.000	0.000	0.00	-0.000	0.00

*Τυπικ.: 1.1 - 2.4

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qmx [kNm/m]	Qy πλακών [kN/m]	ψ2*Qy πλακών [kN/m]	Qmx πλακών [kNm/m]	Δυσμεν... φορτίσ... Α συντ. λΑ	Qy Κινητά Α [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... Β συντ. λΒ	Qy Κινητά Β [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... C συντ. λC	Qy Κινητά C [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... D συντ. λD	Qy Κινητά D [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... Ε συντ. λΕ	Qy Κινητά Ε [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000
29.1 - 29.16	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	0.000	0	0.000	1	0.000	0	0.000	1	0.000
8.4 - 8.6	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000
8.7 - 8.10	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000
8.11 - 8.13	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000
8.14 - 8.15	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000
13.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000
13.3	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000
13.4	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000
1.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000
1.3	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000
1.4	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000
1.5	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000
2.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000
2.3	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	-2.000	0	-0.000	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000
2.4	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	-0.000	1	-2.000	1	-2.000	0	-0.000	1	-2.000

*Τυπικ.: 1.1 - 8.3, 9.1 - 13.1, 14.1 - 28.1, 2.1,

Δεδομένα: Ισόγειο

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.1)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	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
Τυπικ.*		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.500	0.350	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000
6 - 18		Ναι	Ορθογωνική	0.00	1.200	0.900	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000

*Τυπικ.: 1 - 5, 32 - 36

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.2)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Τύπος	b [m]	d [m]	b1 [m]	b3 [m]	d1 [m]	d3 [m]	φ [°]	c [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Ορθο...	0.500	0.350	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
1 - 4		Ναι	Ορθο...	0.400	0.300	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
6 - 13		Ναι	Ορθο...	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000

*Τυπικ.: 5, 14 - 36

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.1)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	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.*		0.17	0.15	0.15	4.057E-4	1.823E-3	8.930E-4	90.00	0.00	0.17	Ναι
6 - 18		1.08	0.91	0.91	1.574E-2	6.480E-2	3.645E-2	90.00	0.00	1.08	Ναι

*Τυπικ.: 1 - 5, 32 - 36

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.2)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m^4]	I2 [m^4]	I3 [m^4]	Γωνία β [°]	Αυτόματ... υπολογι...
Τυπικ.*		0.17	0.15	0.15	4.057E-4	1.823E-3	8.930E-4	90.00	Ναι
1 - 4		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	90.00	Ναι
6 - 13		0.64	0.54	0.54	5.762E-3	1.707E-2	1.707E-2	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 5, 14 - 36

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.1)

Όνομα	Θέση από Κάναβο	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.*		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37	Ναι

*Τυπικ.: 1 - 36

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	A [m²]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.64	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
1 - 4		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.12	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.17	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
14 - 18		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.17	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
32 - 36		2.9e+07	1.21e+07	1.000E-5	0.17	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C16/20

*Τυπικ.: 6 - 13

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ
	1	0.250	8.150	-5.025	1
	2	5.250	8.150	-5.025	1
	3	10.590	8.150	-5.025	1
	4	15.930	8.150	-5.025	1
	5	20.770	8.150	-5.025	1
	6	0.600	8.150	0.800	1
	7	20.420	8.150	0.800	1
	8	0.600	8.150	6.800	1
	9	20.420	8.150	6.800	1
	10	0.600	8.150	12.800	1
	11	20.420	8.150	12.800	1
	12	0.600	8.150	18.800	1
	13	20.420	8.150	18.800	1
	14	0.600	8.150	24.350	1
	18	20.420	8.150	24.350	1
	32	5.250	8.150	27.625	1
	33	10.590	8.150	27.625	1
	34	15.930	8.150	27.625	1
	35	20.770	8.150	27.625	1
	36	0.250	8.150	27.625	1

Στατικά - γενικά υποστυλωμάτων (Πίνακας 205.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απαιτήσεις πλαστικότητ...	Ικανοτικός σε κάμψη	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κόμβου	ΣΠΕΜ Χ (ηcx)	ΣΠΕΜ Ζ (ηcz)	Τρόπος οπλισμού	Ομάδα τοιχωμάτων	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ...	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοϊστορίας	Αναλυτικά αποτελέσμ...	Παραλαβή φορτίων ανέμου	Ανήκει σε υποφορέα (στήγη)
Τυπικ.*		Ναι (Κύριο ...	Αυτόματο	1.300	1.000	1.000	Έλεγχος Επάρκει...	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 1 - 36

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	-1.650	0.000	1.000	Ναι
1		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.000	0.000	1.000	Ναι
2 - 4		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.300	0.000	1.000	Ναι
5		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.700	0.000	1.000	Ναι
32 - 34		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
35		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.700	0.000	1.000	Ναι
36		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 6 - 18

Σκυρόδεμα (Πίνακας 208)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απαιτήσεις πλαστικότητ...	Τοίχωμα	Συμμετοχή στην διαμόρφωση του ην	Έλεγχος Κοντού υποστυλώματος	Έλεγχος κοντού υποστ/τος, as<=k. k=...	Εξασφάλιση κοντού υποστ/τος	Περίσφιγξη	Κρίσιμο μήκος άνω lcr_t [m]	Κρίσιμο μήκος κάτω lcr_b [m]	Ενεργό μήκος ley [m]	Ενεργό μήκος lez [m]
Τυπικ.*		Ναι (Κύριο ...	Αυτόματο	Αυτόματο	Όχι	2.000	Με προσαύ...	Αυτόματο	0.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 1 - 36

Διάτμηση - συνάφεια (Πίνακας 208.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ικανοτικός διάτμησης	Συντελε... υπεραντ... γRd Κάτω	Συντελε... υπεραντ... γRd Άνω	Θλιπτήρ... σκυρ/τος cotθ <= λ. λ=...	Διάτμηση κόμβου	Συνάφεια κόμβου	Συντ. διάτμησης τοιχώματος ε <= μ. μ=...	Απομείωση διατμητικής αντοχής VRdmax τοιχωμάτων	Κάτω άκαμπο τμήμα Ητ [m]	Ύψος lcl ή lc για Ικανοτική τέμνουσα [m]	Ύψος hst για ικανοτική τέμνουσα [m]	Αντοχή τοιχοπλήρωσης [kN]
Τυπικ.*		Αυτόματο	1.100	1.100	1.200	Αυτόματο	Αυτόματο	10.000	Αυτόματο	0.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 1 - 36

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	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 1 - 36

Συντεταγμένες λοιπών κόμβων (Πίνακας 301)

Όνομα	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ	Όροφος προορι...
15	5.225	8.150	24.500	1	0
16	10.565	8.150	24.500	1	0
17	15.905	8.150	24.500	1	0
19	5.225	8.150	0.800	1	0
20	10.565	8.150	0.800	1	0
21	15.905	8.150	0.800	1	0
22	5.225	8.150	6.800	1	0
23	10.565	8.150	6.800	1	0
24	15.905	8.150	6.800	1	0
25	5.200	8.150	12.800	1	0
26	10.565	8.150	12.800	1	0
27	15.905	8.150	12.800	1	0
28	5.225	8.150	18.800	1	0
29	10.565	8.150	18.800	1	0
30	15.905	8.150	18.800	1	0
37	1.800	8.150	0.800	1	0
38	19.220	8.150	0.800	1	0
39	1.800	8.150	6.800	1	0
40	19.220	8.150	6.800	1	0
41	1.800	8.150	12.800	1	0
42	19.220	8.150	12.800	1	0
43	19.220	8.150	18.800	1	0
44	1.800	8.150	18.800	1	0
45	1.800	8.150	24.350	1	0
46	19.220	8.150	24.350	1	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... cnom [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.350	0.600	0.000	0.000	0.000	0.000	0.010	1.000
3.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
3.2 - 3.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.200	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
3.6 - 4.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
4.2 - 4.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.200	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
4.6 - 5.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
5.2 - 5.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.200	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
5.6 - 6.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
6.2 - 6.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.200	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
6.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	4.450	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
7.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	3.300	0.300	1.800	0.000	0.010	1.000
7.2 - 7.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.200	3.300	0.300	1.800	0.000	0.010	1.000
7.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.900	1.650	3.300	0.300	1.800	0.000	0.010	1.000
8.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.700	0.900	0.300	0.650	0.000	0.010	1.000
8.2 - 8.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.700	0.950	0.300	0.700	0.000	0.010	1.000
8.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.700	1.000	0.300	0.750	0.000	0.010	1.000
9.1 - 9.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.500	0.300	5.000	0.300	2.300	0.000	0.010	1.000
9.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.500	0.300	4.950	0.300	2.300	0.000	0.010	1.000
10.1 - 10.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.500	0.300	5.150	0.300	2.500	0.000	0.010	1.000
11.1 - 11.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.500	0.300	4.850	0.300	2.300	0.000	0.010	1.000
11.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.500	0.300	4.950	0.300	2.300	0.000	0.010	1.000
13.1 - 13.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.350	0.500	0.900	0.300	0.550	0.000	0.010	1.000
14.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.700	0.600	0.300	0.350	0.000	0.010	1.000
1.1		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	1.000	0.300	0.000	0.000	0.010	1.000
1.2 - 1.4		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	1.050	0.300	0.000	0.000	0.010	1.000
1.5		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	1.100	0.300	0.000	0.000	0.010	1.000
2.1		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	1.000	0.300	0.000	0.000	0.010	1.000
2.2 - 2.3		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	1.050	0.300	0.000	0.000	0.010	1.000
2.4		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	0.950	0.300	0.000	0.000	0.010	1.000
12.1		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.00	0.350	5.000	0.700	0.300	0.350	0.000	0.010	1.000
35.1 - 54.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.250	0.600	0.000	0.000	0.000	0.000	0.010	1.000

*Τυπικ.: 15.1 - 34.1

Διαστάσεις διατομών-2 δοκών (Πίνακας 401.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος	Τύπος Διατομής	bw [m]	h [m]	beff [m]	hf1 [m]	beff1 [m]	hf2 [m]	c [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.800	1.200	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000

Διαστάσεις διατομών-2 δοκών (Πίνακας 401.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτò... θέση από Κάνα...	Είδος	Τύπος Διατομής	bw [m]	h [m]	b _{eff} [m]	h _{f1} [m]	b _{eff1} [m]	h _{f2} [m]	c [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
3.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
3.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
4.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
4.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
5.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
5.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
6.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
6.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	4.400	0.300	1.850	0.000	0.010	1.000
7.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.300	0.500	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
7.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	3.300	0.300	1.800	0.000	0.010	1.000
7.3 - 7.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.300	0.500	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
7.6		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.900	1.200	3.300	0.300	1.800	0.000	0.010	1.000
8.1 - 8.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.250	0.600	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
9.1 - 11.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.500	0.300	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
13.1 - 14.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.350	0.500	1.000	0.300	0.750	0.000	0.035	1.000
1.1 - 2.4		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.300	5.000	1.200	0.150	1.000	0.000	0.035	1.000
12.1		Ναι	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	0.350	5.000	1.050	0.300	0.000	0.000	0.035	1.000

*Τυπικ.: 3.1, 3.3 - 3.5, 4.1, 4.3 - 4.5, 5.1, 5.3 - 5.5, 6.1, 6.3 - 6.5

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A _x (1) [m²]	A _y (2) [m²]	A _z (3) [m²]	I _x (1) [m^4]	I _y (2) [m^4]	I _z (3) [m^4]	Γωνία β [°]	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Επιφά... ίδιου βάρους [m²]	Αυτόματος υπολογισμός αδρανειακών στοιχείων
Τυπικ.*		0.21	0.18	0.18	5.454E-3	2.144E-3	6.300E-3	0.00		0.00	Ναι
3.1		2.55	2.15	2.15	4.123E-2	2.285E+4	3.137E-1	0.00		1.21	Ναι
3.2 - 3.5		2.15	1.81	1.81	2.898E-2	2.258E+4	1.231E-1	0.00		0.81	Ναι
3.6 - 4.1		2.55	2.15	2.15	4.123E-2	2.285E+4	3.137E-1	0.00		1.21	Ναι
4.2 - 4.5		2.15	1.81	1.81	2.898E-2	2.258E+4	1.231E-1	0.00		0.81	Ναι
4.6 - 5.1		2.55	2.15	2.15	4.123E-2	2.285E+4	3.137E-1	0.00		1.21	Ναι
5.2 - 5.5		2.15	1.81	1.81	2.898E-2	2.258E+4	1.231E-1	0.00		0.81	Ναι
5.6 - 6.1		2.55	2.15	2.15	4.123E-2	2.285E+4	3.137E-1	0.00		1.21	Ναι
6.2 - 6.5		2.15	1.81	1.81	2.898E-2	2.258E+4	1.231E-1	0.00		0.81	Ναι
6.6		2.55	2.15	2.15	4.123E-2	2.285E+4	3.137E-1	0.00		1.21	Ναι
7.1		2.21	1.86	1.86	4.007E-2	9.804E+3	2.816E-1	0.00		1.21	Ναι
7.2 - 7.5		1.80	1.52	1.52	2.782E-2	9.531E+3	1.112E-1	0.00		0.81	Ναι
7.6		2.21	1.86	1.86	4.007E-2	9.804E+3	2.816E-1	0.00		1.21	Ναι
8.1		0.37	0.31	0.31	1.141E-3	1.875E+2	6.149E-3	0.00		0.10	Ναι
8.2 - 8.4		0.39	0.33	0.33	1.191E-3	2.195E+2	6.269E-3	0.00		0.10	Ναι
8.5		0.40	0.34	0.34	1.241E-3	2.552E+2	6.385E-3	0.00		0.10	Ναι
9.1 - 11.5		0.15	0.13	0.13	2.817E-4	3.125E+1	5.625E-4	0.00		0.15	Ναι
13.1 - 13.4		0.34	0.29	0.29	1.012E-3	1.894E+2	2.866E-3	0.00		0.07	Ναι
14.1		0.28	0.24	0.24	8.381E-4	5.921E+1	5.279E-3	0.00		0.10	Ναι
1.1		1.94	1.64	1.64	8.531E-3	4.179E+2	2.308E+0	0.00		1.65	Ναι
1.2 - 1.4		1.96	1.66	1.66	8.582E-3	4.573E+2	2.341E+0	0.00		1.65	Ναι
1.5		1.97	1.67	1.67	8.632E-3	5.007E+2	2.374E+0	0.00		1.65	Ναι
2.1		1.94	1.64	1.64	8.531E-3	4.179E+2	2.308E+0	0.00		1.65	Ναι
2.2 - 2.3		1.96	1.66	1.66	8.582E-3	4.573E+2	2.341E+0	0.00		1.65	Ναι
2.4		1.93	1.63	1.63	8.481E-3	3.823E+2	2.274E+0	0.00		1.65	Ναι
12.1		1.85	1.57	1.57	8.229E-3	2.537E+2	2.097E+0	0.00		1.65	Ναι
35.1 - 54.1		0.15	0.13	0.13	2.307E-3	7.810E-4	4.500E-3	0.00		0.00	Ναι

*Τυπικ.: 15.1 - 34.1

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m^4]	I2 [m^4]	I3 [m^4]	Γωνία β [°]	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.21	0.18	0.18	5.454E-3	2.144E-3	6.300E-3	0.00	Ναι
3.1		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
3.2		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
3.3 - 3.5		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
3.6		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
4.1		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
4.2		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
4.3 - 4.5		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
4.6		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
5.1		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
5.2		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
5.3 - 5.5		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
5.6		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
6.1		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
6.2		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι
6.3 - 6.5		0.99	0.84	0.84	2.020E-2	5.730E-2	6.164E-2	0.00	Ναι
6.6		2.13	1.80	1.80	2.893E-2	2.184E+0	1.226E-1	0.00	Ναι

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m⁴]	I2 [m⁴]	I3 [m⁴]	Γωνία β [°]	Αυτόματος υπολογισμός
7.1		0.26	0.22	0.22	4.788E-4	1.329E-2	2.606E-3	0.00	Ναι
7.2		1.80	1.52	1.52	2.782E-2	9.531E-1	1.112E-1	0.00	Ναι
7.3 - 7.5		0.26	0.22	0.22	4.788E-4	1.329E-2	2.606E-3	0.00	Ναι
7.6		1.80	1.52	1.52	2.782E-2	9.531E-1	1.112E-1	0.00	Ναι
8.1 - 8.5		0.26	0.22	0.22	3.885E-4	1.309E-2	3.982E-3	0.00	Ναι
9.1 - 11.5		0.23	0.19	0.19	1.890E-4	1.406E-2	7.735E-4	0.00	Ναι
13.1 - 14.1		0.37	0.31	0.31	1.113E-3	2.571E-2	3.015E-3	0.00	Ναι
1.1 - 2.4		1.64	1.38	1.38	5.040E-3	3.251E-2	1.927E+0	0.00	Ναι
12.1		1.96	1.66	1.66	8.582E-3	4.573E-2	2.341E+0	0.00	Ναι
35.1 - 54.1		0.15	0.13	0.13	2.307E-3	7.810E-4	4.500E-3	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 15.1 - 34.1

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.*		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37	Ναι
15.1 - 54.1		1.1e+07	6.9e+05	1.000E-5	3.80	0.38	Τοιχοπλήρωση	-	Ναι

*Τυπικ.: 3.1 - 12.1

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	A [m²]	ε [kN/...]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος
Τυπικ.*		1.1e+07	6.9e+05	1.000E-5	0.00	3.80	0.38	Τοιχοπλήρωση	C35/45
3.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
3.2		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
3.3 - 3.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
3.6		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
4.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
4.2		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
4.3 - 4.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
4.6		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
5.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
5.2		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
5.3 - 5.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
5.6		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
6.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
6.2		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
6.3 - 6.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.84	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
6.6		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
7.1		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.10	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
7.2		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
7.3 - 7.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.10	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
7.6		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	0.81	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37
8.1 - 8.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.11	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
9.1 - 11.5		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.07	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
13.1 - 14.1		2.9e+07	1.21e+07	1.000E-5	0.07	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C16/20
1.1 - 2.4		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	1.46	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
12.1		2.9e+07	1.21e+07	1.000E-5	1.65	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C16/20

*Τυπικ.: 15.1 - 54.1

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απατήσεις πλαστιμότητας	ΣΠΕΜ (ηβ)	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ...	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αξονικής δυσκαμψίας	Παραλαβή φορτίων ανέμου (στέγη)	Παραλαβή φορτίων χιονιού (στέγη)	Συντελεστής σχήματος μ	Ανήκει σε υποφορέα (στέγη)
Τυπικ.*		Ναι (Κύριο σ...	1.000	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματα	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι
1.1 - 12.1		Όχι (ΧΑΑΠ)	1.000	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Αυτόματα	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι
15.1 - 54...		Όχι (ΧΑΑΠ)	0.000	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι

*Τυπικ.: 3.1 - 14.1

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.*		0.250	0.000	0.000	1.000	-0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
3.1		0.600	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
3.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	-0.000	1.000	Ναι
3.3		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
3.4		0.225	0.000	-0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
3.5		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
3.6		-0.000	0.000	-0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
4.1		0.600	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
4.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	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
4.3		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
4.4		0.225	0.000	-0.000	1.000	-0.225	0.000	-0.000	1.000	Ναι
4.5		0.000	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
4.6		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.600	0.000	-0.000	1.000	Ναι
5.1		0.600	0.000	-0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
5.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.200	0.000	-0.000	1.000	Ναι
5.3		0.000	0.000	-0.000	1.000	-0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
5.4		0.225	0.000	-0.000	1.000	-0.225	0.000	-0.000	1.000	Ναι
5.5		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
5.6		0.000	0.000	-0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
6.1		0.600	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
6.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
6.3		0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
6.4		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
6.5		-0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	-0.000	1.000	Ναι
6.6		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
7.1		0.600	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
7.2		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	-0.150	1.000	Ναι
7.3 - 7.4		0.225	0.000	-0.150	1.000	-0.225	0.000	-0.150	1.000	Ναι
7.5		-0.000	0.000	-0.150	1.000	0.000	0.000	0.000	1.000	Ναι
7.6		0.000	0.000	0.000	1.000	-0.600	0.000	0.000	1.000	Ναι
8.1 - 8.4		0.475	0.000	-0.450	1.000	0.475	0.000	0.450	1.000	Ναι
8.5		0.475	0.000	-0.450	1.000	0.125	0.000	0.175	1.000	Ναι
9.1		0.025	0.000	-0.150	1.000	0.025	0.000	0.450	1.000	Ναι
9.2		0.025	0.000	-0.450	1.000	0.050	0.000	0.450	1.000	Ναι
9.3		0.050	0.000	-0.450	1.000	0.025	0.000	0.450	1.000	Ναι
9.4		0.025	0.000	-0.450	1.000	0.025	0.000	0.450	1.000	Ναι
9.5		0.025	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.175	1.000	Ναι
10.1 - 10.4		0.025	0.000	-0.150	1.000	0.025	0.000	0.150	1.000	Ναι
10.5		0.025	0.000	-0.150	1.000	0.000	0.000	0.175	1.000	Ναι
11.1		0.025	0.000	-0.600	1.000	0.025	0.000	0.450	1.000	Ναι
11.2 - 11.4		0.025	0.000	-0.450	1.000	0.025	0.000	0.450	1.000	Ναι
11.5		0.025	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.175	1.000	Ναι
14.1		0.125	0.000	-0.175	1.000	0.475	0.000	0.450	1.000	Ναι
1.1 - 1.4		-0.425	0.000	-0.450	1.000	-0.425	0.000	0.450	1.000	Ναι
1.5		-0.425	0.000	-0.450	1.000	-0.075	0.000	0.175	1.000	Ναι
12.1		-0.425	0.000	0.450	1.000	-0.075	0.000	-0.175	1.000	Ναι
15.1		0.019	0.000	-0.175	1.000	-0.048	0.000	0.450	1.000	Ναι
16.1		-0.048	0.000	0.450	1.000	0.019	0.000	-0.175	1.000	Ναι
17.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
18.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
19.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
20.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
21.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
22.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
23.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
24.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
25.1		-0.027	0.000	-0.450	1.000	0.011	0.000	0.175	1.000	Ναι
26.1		0.011	0.000	0.175	1.000	-0.027	0.000	-0.450	1.000	Ναι
28.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
30.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
32.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
34.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
35.1		-0.011	0.000	0.175	1.000	0.027	0.000	-0.450	1.000	Ναι
36.1		0.027	0.000	-0.450	1.000	-0.011	0.000	0.175	1.000	Ναι
37.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
38.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
39.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
40.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
41.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
42.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
43.1		0.000	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.450	1.000	Ναι
44.1		0.000	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.450	1.000	Ναι
45.1		0.048	0.000	0.450	1.000	-0.019	0.000	-0.175	1.000	Ναι
46.1		-0.019	0.000	-0.175	1.000	0.048	0.000	0.450	1.000	Ναι
48.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
50.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
52.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι
54.1		-0.250	0.000	0.000	1.000	0.250	0.000	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 13.1 - 13.4, 2.1 - 2.4, 27.1, 29.1, 31.1, 33.1, 47.1, 49.1, 51.1, 53.1,

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.* 15.1 - 54.1		Όχι Ναι	0.000 0.000	Όχι Ναι	0.000 0.000	Όχι Ναι	0.000 0.000	Όχι Ναι	0.000 0.000

*Τυπικ.: 3.1 - 12.1

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ενοχλημένη ζώνη	Απαιτήσεις πλαστικότητας	Έλεγχος πλαστμ... μόνο για το θλιβόμε... (κότυ) πέλμα	Σίδηρο πλακών στον οπλισμό δοκού	Σίδηρο πλακών στους ελέγχους πλαστμ...	Μέγιστος συντελεστής οπλισμός πλάκας [% απαιτούμ...	As_ar+As_dez πλακών Αρχή [cm²/m]	As_ar+As_dez πλακών Τέλος [cm²/m]	Αξονική δύναμη στη διαστασιολόγη...	Ροπή ανοίγματος >= ροπή της μονοπάκτου	Ροπή στήριξης >= 65% της ροπής αμφιπάκτου	Έλεγχος Βέλους	Έλεγχος τάσεων	Έλεγχος ρηγμάτωσης	Ανακατανομή ροπών	Συντ. ανακατον. ροπών δ αρχής	Συντ. ανακατον. ροπών δ τέλους	Μικροτεροπλάκα
Τυπικ.*			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	3.26	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
3.6			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	1.57	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
4.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	0.00	3.26	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
4.3 - 4.4			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	7.76	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
4.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	4.02	3.26	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.3 - 5.4			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	7.76	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
6.3 - 6.4			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	7.76	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
6.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	0.00	3.26	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.26	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
8.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	2.03	3.88	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
8.2 - 8.4			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.88	3.88	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
8.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	3.88	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
9.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	4.05	6.75	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
9.2 - 9.4			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	6.75	6.75	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
9.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	6.75	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
10.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	4.05	5.74	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
10.2 - 10			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	5.74	5.74	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
10.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	5.74	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
11.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	4.05	6.75	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
11.2 - 11			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	6.75	6.75	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
11.5			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	6.75	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
13.1 - 13			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	0.00	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
14.1			Όχι	Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	25.0	0.00	2.03	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
1.1 - 12.1			Όχι	Όχι (ΧΑΑΠ)	Ναι	Ναι	25.0	0.00	0.00	Μόνο δυσμε	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι

*Τυπικ.: 3.1 - 3.5, 4.2, 4.6, 5.2, 5.6 - 6.2, 6.6, 7.2 - 7.4, 7.6,

Διάτμηση - Αγκυρώσεις (Πίνακας 408.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Έλεγχος διάτμησης & στρέψης	Ικανοτικός διάτμησης	Συντελε... υπεραντ... γRd. Αρχή	Συντελε... υπεραντ... γRd. Τέλος	Θλιπτήρας σκυρ/τος cotθ <= λ. λ=...	Δισδιάγωνιος οπλισμός	Εφαρμογή κανόνων αγκύρωσης EC2	Αυτόματος υπολογισμός hc, bj	hc αρχής [m]	hc τέλους [m]	bj αρχής [m]	bj τέλους [m]
Τυπικ. *		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.30	0.30	0.50	0.50
3.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
3.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.45	0.00	0.53
3.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.00	0.53	0.30
3.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.45	0.52	0.52
3.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.00	0.52	0.00
3.6		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
4.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
4.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.45	0.00	0.52
4.3 - 4.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.45	0.52	0.52
4.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.00	0.30	0.00
4.6		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
5.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
5.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.40	0.00	0.50
5.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.40	0.45	0.50	0.53
5.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.45	0.53	0.53
5.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.00	0.53	0.00
5.6		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
6.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
6.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.45	0.00	0.53
6.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.00	0.53	0.30
6.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.45	0.53	0.53
6.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.00	0.53	0.00
6.6		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
7.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	1.20	0.00	0.90	0.00
7.2		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.45	0.00	0.53
7.3 - 7.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.45	0.53	0.53
7.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.00	0.53	0.00
7.6		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	1.20	0.00	0.90
8.1 - 8.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.90	0.70	0.70
8.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.90	0.35	0.70	0.42

Διάτμηση - Αγκυρώσεις (Πίνακας 408.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Έλεγχος διάτμησης & στρέψης	Ικανοτικός διάτμησης	Συντελε... υπεραντ... γRd. Αρχή	Συντελε... υπεραντ... γRd. Τέλος	Θλιπτήρας σκυρ/τος cotθ <= λ. λ=...	Δισδιαγώνιος οπλισμός	Εφαρμογή κανόνων αγκύρωσης EC2	Αυτόματος υπολογισμός hc, bj	hc αρχής [m]	hc τέλους [m]	bj αρχής [m]	bj τέλους [m]
9.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.30	0.35	0.50	0.50
10.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.30	0.35	0.50	0.50
11.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.30	0.35	0.50	0.50
13.1 - 13...		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.50	0.50	0.35	0.35
14.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.35	0.90	0.43	0.70
1.1 - 12.1		Όχι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 9.1 - 9.4, 10.1 - 10.4, 11.1 - 11.4

Τοιχοπλήρωση (Πίνακας 409.2)

Όνομα	Θάλα από Κάνναβο	Πάχος t [m]	Πλάτος b [m]	Συντ. αναγμ. R	Αυτομ. υπολογ. b και Φ	Συντελεστής λυγηρότητας Φ	Χαρακ. τοιχοπ...	Χαρακτ... αντοχή τοιχοπλ... [MPa]	Παραμάρ... διαρροής τοιχοπλ...	Οριακή παραμάρ... τοιχοπλ...	Συντελε... γRd στη στήλη SD	Συντ. υπολογ... εναπομεί... αντοχής α	Συντ. παραμάρ... πλήρους απόλασης αντίστα... β	Χαρακτ. αντοχή σκυροδε... ενίσχυσε... [MPa]	Χαρακτ. αντοχή χάλυβα εσχάρας [MPa]	Ποσοστό οπλισμού εσχάρας ρ [%]	Συνολικό πάχος μόνωσα
Τυπικ.*		0.350	0.600	1.000	Ναι	Ναι	Υφιστά..	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
35.1 - 46.1		0.250	0.600	0.500	Ναι	Ναι	Υφιστά..	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
47.1 - 54.1		0.250	0.600	1.000	Ναι	Ναι	Υφιστά..	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-

*Τυπικ.: 15.1 - 34.1

Δυνατότητες μετατόπισης στηριξεων (Πίνακας 501)

Κόμβος	Τύπος	Dx	Dy	Dz	Φx	Φy	Φz
Τυπικ.*	Πλήρως ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
1	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
6	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
8	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
10	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
12	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
14	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη
36	Οριζόντια στήριξη	Σταθερή	Ελεύθερη	Σταθερή	Ελεύθερη	Ελεύθερη	Ελεύθερη

*Τυπικ.: 2 - 5, 7, 9, 11, 13, 15 - 35, 37 - 46

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Z
1	1	1 (-1)	1 (-1)	1 (0)	1 (-1)	1 (0)
2	2	2 (-1)	2 (-1)	2 (0)	2 (-1)	2 (0)
3	3	3 (-1)	3 (-1)	3 (0)	3 (-1)	3 (0)
4	4	4 (-1)	4 (-1)	4 (0)	4 (-1)	4 (0)
5	5	5 (-1)	5 (-1)	5 (0)	5 (-1)	5 (0)
6	6	6 (-1)	6 (-1)	6 (0)	6 (-1)	6 (0)
7	7	7 (-1)	7 (-1)	7 (0)	7 (-1)	7 (0)
8	8	8 (-1)	8 (-1)	8 (0)	8 (-1)	8 (0)
9	9	9 (-1)	9 (-1)	9 (0)	9 (-1)	9 (0)
10	10	10 (-1)	10 (-1)	10 (0)	10 (-1)	10 (0)
11	11	11 (-1)	11 (-1)	11 (0)	11 (-1)	11 (0)
12	12	12 (-1)	12 (-1)	12 (0)	12 (-1)	12 (0)
13	13	13 (-1)	13 (-1)	13 (0)	13 (-1)	13 (0)
14	14	14 (-1)	14 (-1)	14 (0)	14 (-1)	14 (0)
18	18	18 (-1)	18 (-1)	18 (0)	18 (-1)	18 (0)
32	32	32 (-1)	32 (-1)	32 (0)	32 (-1)	32 (0)
33	33	33 (-1)	33 (-1)	33 (0)	33 (-1)	33 (0)
34	34	34 (-1)	34 (-1)	34 (0)	34 (-1)	34 (0)
35	35	35 (-1)	35 (-1)	35 (0)	35 (-1)	35 (0)
36	36	36 (-1)	36 (-1)	36 (0)	36 (-1)	36 (0)

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	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]
3.1	6 (0)	37	6 (0)	19 (0)	6 (0)	7 (0)	5-3	1-4	1.20	0.80	1.80	0.80
3.2	37 (0)	19	6 (0)	19 (0)	6 (0)	7 (0)	5-3	1-4	1.80	0.80	5.00	0.80
3.3	19 (0)	20	19 (0)	20 (0)	6 (0)	7 (0)	6-3	2-4	5.22	0.80	10.57	0.80
3.4	20 (0)	21	20 (0)	21 (0)	6 (0)	7 (0)	7-3	3-4	10.79	0.80	15.68	0.80
3.5	21 (0)	38	21 (0)	7 (0)	6 (0)	7 (0)	8-3	4-4	15.91	0.80	19.22	0.80
3.6	38 (0)	7	21 (0)	7 (0)	6 (0)	7 (0)	8-3	4-4	19.22	0.80	19.82	0.80
4.1	8 (0)	39	8 (0)	22 (0)	8 (0)	9 (0)	12-3	5-4	1.20	6.80	1.80	6.80
4.2	39 (0)	22	8 (0)	22 (0)	8 (0)	9 (0)	12-3	5-4	1.80	6.80	5.00	6.80
4.3	22 (0)	23	22 (0)	23 (0)	8 (0)	9 (0)	11-3	6-4	5.22	6.80	10.57	6.80
4.4	23 (0)	24	23 (0)	24 (0)	8 (0)	9 (0)	10-3	7-4	10.79	6.80	15.68	6.80
4.5	24 (0)	40	24 (0)	9 (0)	8 (0)	9 (0)	9-3	8-4	15.91	6.80	19.22	6.80
4.6	40 (0)	9	24 (0)	9 (0)	8 (0)	9 (0)	9-3	8-4	19.22	6.80	19.82	6.80

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]
5.1	10 (0)	41	10 (0)	25 (0)	10 (0)	11 (0)	13-3	12-4	1.20	12.80	1.80	12.80
5.2	41 (0)	25	10 (0)	25 (0)	10 (0)	11 (0)	13-3	12-4	1.80	12.80	5.00	12.80
5.3	25 (0)	26	25 (0)	26 (0)	10 (0)	11 (0)	14-3	11-4	5.20	12.80	10.57	12.80
5.4	26 (0)	27	26 (0)	27 (0)	10 (0)	11 (0)	15-3	10-4	10.79	12.80	15.68	12.80
5.5	27 (0)	42	27 (0)	11 (0)	10 (0)	11 (0)	16-3	9-4	15.91	12.80	19.22	12.80
5.6	42 (0)	11	27 (0)	11 (0)	10 (0)	11 (0)	16-3	9-4	19.22	12.80	19.82	12.80
6.1	12 (0)	44	12 (0)	28 (0)	12 (0)	13 (0)	17-3	13-4	1.20	18.80	1.80	18.80
6.2	44 (0)	28	12 (0)	28 (0)	12 (0)	13 (0)	17-3	13-4	1.80	18.80	5.00	18.80
6.3	28 (0)	29	28 (0)	29 (0)	12 (0)	13 (0)	18-3	14-4	5.22	18.80	10.57	18.80
6.4	29 (0)	30	29 (0)	30 (0)	12 (0)	13 (0)	19-3	15-4	10.79	18.80	15.68	18.80
6.5	30 (0)	43	30 (0)	13 (0)	12 (0)	13 (0)	20-3	16-4	15.91	18.80	19.22	18.80
6.6	43 (0)	13	30 (0)	13 (0)	12 (0)	13 (0)	20-3	16-4	19.22	18.80	19.82	18.80
7.1	14 (0)	45	14 (0)	15 (0)	14 (0)	18 (0)	21-3	17-4	1.20	24.35	1.80	24.35
7.2	45 (0)	15	14 (0)	15 (0)	14 (0)	18 (0)	21-3	17-4	1.80	24.35	5.00	24.35
7.3	15 (0)	16	15 (0)	16 (0)	14 (0)	18 (0)	21-3	18-4	5.45	24.35	10.34	24.35
7.4	16 (0)	17	16 (0)	17 (0)	14 (0)	18 (0)	21-3	19-4	10.79	24.35	15.68	24.35
7.5	17 (0)	46	17 (0)	18 (0)	14 (0)	18 (0)	21-3	20-4	15.91	24.35	19.22	24.35
7.6	46 (0)	18	17 (0)	18 (0)	14 (0)	18 (0)	21-3	20-4	19.22	24.35	19.82	24.35
8.1	18 (0)	13	18 (0)	13 (0)	18 (0)	13 (0)		20-2	20.90	23.90	20.90	19.25
8.2	13 (0)	11	13 (0)	11 (0)	13 (0)	11 (0)		16-2	20.90	18.35	20.90	13.25
8.3	11 (0)	9	11 (0)	9 (0)	11 (0)	9 (0)		9-2	20.90	12.35	20.90	7.25
8.4	9 (0)	7	9 (0)	7 (0)	9 (0)	7 (0)		8-2	20.90	6.35	20.90	1.25
8.5	7 (0)	5	7 (0)	5 (0)	7 (0)	5 (0)		4-2	20.90	0.35	20.90	-4.85
9.1	15 (0)	28	15 (0)	28 (0)	15 (0)	28 (0)	18-1	17-2	5.25	24.35	5.25	19.25
9.2	28 (0)	25	28 (0)	25 (0)	28 (0)	25 (0)	14-1	13-2	5.25	18.35	5.25	13.25
9.3	25 (0)	22	25 (0)	22 (0)	25 (0)	22 (0)	11-1	12-2	5.25	12.35	5.25	7.25
9.4	22 (0)	19	22 (0)	19 (0)	22 (0)	19 (0)	6-1	5-2	5.25	6.35	5.25	1.25
9.5	19 (0)	2	19 (0)	2 (0)	19 (0)	2 (0)	2-1	1-2	5.25	0.35	5.25	-4.85
10.1	16 (0)	29	16 (0)	29 (0)	16 (0)	29 (0)	19-1	18-2	10.59	24.35	10.59	18.95
10.2	29 (0)	26	29 (0)	26 (0)	29 (0)	26 (0)	15-1	14-2	10.59	18.65	10.59	12.95
10.3	26 (0)	23	26 (0)	23 (0)	26 (0)	23 (0)	10-1	11-2	10.59	12.65	10.59	6.95
10.4	23 (0)	20	23 (0)	20 (0)	23 (0)	20 (0)	7-1	6-2	10.59	6.65	10.59	0.95
10.5	20 (0)	3	20 (0)	3 (0)	20 (0)	3 (0)	3-1	2-2	10.59	0.65	10.59	-4.85
11.1	17 (0)	30	17 (0)	30 (0)	17 (0)	30 (0)	20-1	19-2	15.93	23.90	15.93	19.25
11.2	30 (0)	27	30 (0)	27 (0)	30 (0)	27 (0)	16-1	15-2	15.93	18.35	15.93	13.25
11.3	27 (0)	24	27 (0)	24 (0)	27 (0)	24 (0)	9-1	10-2	15.93	12.35	15.93	7.25
11.4	24 (0)	21	24 (0)	21 (0)	24 (0)	21 (0)	8-1	7-2	15.93	6.35	15.93	1.25
11.5	21 (0)	4	21 (0)	4 (0)	21 (0)	4 (0)	4-1	3-2	15.93	0.35	15.93	-4.85
13.1	36 (0)	32	36 (0)	32 (0)	36 (0)	32 (0)		21-4	0.50	27.62	5.00	27.62
13.2	32 (0)	33	32 (0)	33 (0)	32 (0)	33 (0)		21-4	5.50	27.62	10.34	27.62
13.3	33 (0)	34	33 (0)	34 (0)	33 (0)	34 (0)		21-4	10.84	27.62	15.68	27.62
13.4	34 (0)	35	34 (0)	35 (0)	34 (0)	35 (0)		21-4	16.18	27.62	20.52	27.62
14.1	35 (0)	18	35 (0)	18 (0)	35 (0)	18 (0)		21-2	20.90	27.45	20.90	24.80
1.1	14 (0)	12	14 (0)	12 (0)	14 (0)	12 (0)	17-1		0.17	23.90	0.17	19.25
1.2	12 (0)	10	12 (0)	10 (0)	12 (0)	10 (0)	13-1		0.17	18.35	0.17	13.25
1.3	10 (0)	8	10 (0)	8 (0)	10 (0)	8 (0)	12-1		0.17	12.35	0.17	7.25
1.4	8 (0)	6	8 (0)	6 (0)	8 (0)	6 (0)	5-1		0.17	6.35	0.17	1.25
1.5	6 (0)	1	6 (0)	1 (0)	6 (0)	1 (0)	1-1		0.17	0.35	0.17	-4.85
2.1	1 (0)	2	1 (0)	2 (0)	1 (0)	2 (0)	1-3		0.50	-5.03	5.00	-5.03
2.2	2 (0)	3	2 (0)	3 (0)	2 (0)	3 (0)	2-3		5.50	-5.03	10.34	-5.03
2.3	3 (0)	4	3 (0)	4 (0)	3 (0)	4 (0)	3-3		10.84	-5.03	15.68	-5.03
2.4	4 (0)	5	4 (0)	5 (0)	4 (0)	5 (0)	4-3		16.18	-5.03	20.52	-5.03
12.1	14 (0)	36	14 (0)	36 (0)	14 (0)	36 (0)		21-1	0.17	24.80	0.17	27.45
15.1	36 (-1)	14	36 (-1)	14 (0)	36 (-1)	14 (0)			0.27	27.45	0.55	24.80
16.1	14 (-1)	36	14 (-1)	36 (0)	14 (-1)	36 (0)			0.55	24.80	0.27	27.45
17.1	14 (-1)	12	14 (-1)	12 (0)	14 (-1)	12 (0)			0.60	23.90	0.60	19.25
18.1	12 (-1)	14	12 (-1)	14 (0)	12 (-1)	14 (0)			0.60	19.25	0.60	23.90
19.1	12 (-1)	10	12 (-1)	10 (0)	12 (-1)	10 (0)			0.60	18.35	0.60	13.25
20.1	10 (-1)	12	10 (-1)	12 (0)	10 (-1)	12 (0)			0.60	13.25	0.60	18.35
21.1	10 (-1)	8	10 (-1)	8 (0)	10 (-1)	8 (0)			0.60	12.35	0.60	7.25
22.1	8 (-1)	10	8 (-1)	10 (0)	8 (-1)	10 (0)			0.60	7.25	0.60	12.35
23.1	8 (-1)	6	8 (-1)	6 (0)	8 (-1)	6 (0)			0.60	6.35	0.60	1.25
24.1	6 (-1)	8	6 (-1)	8 (0)	6 (-1)	8 (0)			0.60	1.25	0.60	6.35
25.1	6 (-1)	1	6 (-1)	1 (0)	6 (-1)	1 (0)			0.57	0.35	0.26	-4.85
26.1	1 (-1)	6	1 (-1)	6 (0)	1 (-1)	6 (0)			0.26	-4.85	0.57	0.35
27.1	1 (-1)	2	1 (-1)	2 (0)	1 (-1)	2 (0)			0.50	-5.03	5.00	-5.03
28.1	2 (-1)	1	2 (-1)	1 (0)	2 (-1)	1 (0)			5.00	-5.03	0.50	-5.03
29.1	2 (-1)	3	2 (-1)	3 (0)	2 (-1)	3 (0)			5.50	-5.03	10.34	-5.03
30.1	3 (-1)	2	3 (-1)	2 (0)	3 (-1)	2 (0)			10.34	-5.03	5.50	-5.03
31.1	3 (-1)	4	3 (-1)	4 (0)	3 (-1)	4 (0)			10.84	-5.03	15.68	-5.03
32.1	4 (-1)	3	4 (-1)	3 (0)	4 (-1)	3 (0)			15.68	-5.03	10.84	-5.03
33.1	4 (-1)	5	4 (-1)	5 (0)	4 (-1)	5 (0)			16.18	-5.03	20.52	-5.03
34.1	5 (-1)	4	5 (-1)	4 (0)	5 (-1)	4 (0)			20.52	-5.03	16.18	-5.03
35.1	5 (-1)	7	5 (-1)	7 (0)	5 (-1)	7 (0)			20.76	-4.85	20.45	0.35

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]
36.1	7 (-1)	5	7 (-1)	5 (0)	7 (-1)	5 (0)			20.45	0.35	20.76	-4.85
37.1	7 (-1)	9	7 (-1)	9 (0)	7 (-1)	9 (0)			20.42	1.25	20.42	6.35
38.1	9 (-1)	7	9 (-1)	7 (0)	9 (-1)	7 (0)			20.42	6.35	20.42	1.25
39.1	9 (-1)	11	9 (-1)	11 (0)	9 (-1)	11 (0)			20.42	7.25	20.42	12.35
40.1	11 (-1)	9	11 (-1)	9 (0)	11 (-1)	9 (0)			20.42	12.35	20.42	7.25
41.1	11 (-1)	13	11 (-1)	13 (0)	11 (-1)	13 (0)			20.42	13.25	20.42	18.35
42.1	13 (-1)	11	13 (-1)	11 (0)	13 (-1)	11 (0)			20.42	18.35	20.42	13.25
43.1	13 (-1)	18	13 (-1)	18 (0)	13 (-1)	18 (0)			20.42	19.25	20.42	23.90
44.1	18 (-1)	13	18 (-1)	13 (0)	18 (-1)	13 (0)			20.42	23.90	20.42	19.25
45.1	18 (-1)	35	18 (-1)	35 (0)	18 (-1)	35 (0)			20.47	24.80	20.75	27.45
46.1	35 (-1)	18	35 (-1)	18 (0)	35 (-1)	18 (0)			20.75	27.45	20.47	24.80
47.1	36 (-1)	32	36 (-1)	32 (0)	36 (-1)	32 (0)			0.50	27.62	5.00	27.62
48.1	32 (-1)	36	32 (-1)	36 (0)	32 (-1)	36 (0)			5.00	27.62	0.50	27.62
49.1	32 (-1)	33	32 (-1)	33 (0)	32 (-1)	33 (0)			5.50	27.62	10.34	27.62
50.1	33 (-1)	32	33 (-1)	32 (0)	33 (-1)	32 (0)			10.34	27.62	5.50	27.62
51.1	33 (-1)	34	33 (-1)	34 (0)	33 (-1)	34 (0)			10.84	27.62	15.68	27.62
52.1	34 (-1)	33	34 (-1)	33 (0)	34 (-1)	33 (0)			15.68	27.62	10.84	27.62
53.1	34 (-1)	35	34 (-1)	35 (0)	34 (-1)	35 (0)			16.18	27.62	20.52	27.62
54.1	35 (-1)	34	35 (-1)	34 (0)	35 (-1)	34 (0)			20.52	27.62	16.18	27.62

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	50/35	0.250	8.150	-5.025	1	1 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
2	50/35	5.250	8.150	-5.025	2	2 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
3	50/35	10.590	8.150	-5.025	3	3 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
4	50/35	15.930	8.150	-5.025	4	4 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
5	50/35	20.770	8.150	-5.025	5	5 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
6	120/90	0.600	8.150	0.800	6	6 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
7	120/90	20.420	8.150	0.800	7	7 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
8	120/90	0.600	8.150	6.800	8	8 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
9	120/90	20.420	8.150	6.800	9	9 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
10	120/90	0.600	8.150	12.800	10	10 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
11	120/90	20.420	8.150	12.800	11	11 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
12	120/90	0.600	8.150	18.800	12	12 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
13	120/90	20.420	8.150	18.800	13	13 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
14	120/90	0.600	8.150	24.350	14	14 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
18	120/90	20.420	8.150	24.350	18	18 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
32	50/35	5.250	8.150	27.625	32	32 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
33	50/35	10.590	8.150	27.625	33	33 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
34	50/35	15.930	8.150	27.625	34	34 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
35	50/35	20.770	8.150	27.625	35	35 (-1)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	1
36	50/35	0.250	8.150	27.625	36	36 (-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 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	6 (0)	37	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.2 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	37 (0)	19	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.3 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	19 (0)	20	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.4 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	20 (0)	21	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.5 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	21 (0)	38	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.6 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	38 (0)	7	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.1 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	8 (0)	39	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.2 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	39 (0)	22	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.3 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	22 (0)	23	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.4 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	23 (0)	24	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.5 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	24 (0)	40	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.6 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	40 (0)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	10 (0)	41	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	41 (0)	25	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.3 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	25 (0)	26	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.4 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	26 (0)	27	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.5 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	27 (0)	42	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.6 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	42 (0)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.1 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	12 (0)	44	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	44 (0)	28	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.3 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	28 (0)	29	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.4 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	29 (0)	30	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.5 90/120/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	30 (0)	43	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.6 90/165/445/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	43 (0)	13	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.
7.1 90/165/330/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	14 (0)	45	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 90/120/330/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	45 (0)	15	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.3 90/120/330/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	15 (0)	16	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.4 90/120/330/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	16 (0)	17	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.5 90/120/330/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	17 (0)	46	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.6 90/165/330/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	46 (0)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 25/70/90/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	18 (0)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.2 25/70/95/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	13 (0)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.3 25/70/95/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	11 (0)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.4 25/70/95/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	9 (0)	7	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.5 25/70/100/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	7 (0)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.1 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	15 (0)	28	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.2 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	28 (0)	25	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.3 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	25 (0)	22	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.4 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	22 (0)	19	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
9.5 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	19 (0)	2	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.1 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	16 (0)	29	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.2 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	29 (0)	26	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.3 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	26 (0)	23	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.4 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	23 (0)	20	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
10.5 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	20 (0)	3	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.1 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	17 (0)	30	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.2 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	30 (0)	27	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.3 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	27 (0)	24	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.4 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	24 (0)	21	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
11.5 50/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	21 (0)	4	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.1 35/50/90/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	36 (0)	32	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.2 35/50/90/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	32 (0)	33	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.3 35/50/90/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	33 (0)	34	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
13.4 35/50/90/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	34 (0)	35	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
14.1 25/70/60/30	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	35 (0)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.1 35/500/100/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	14 (0)	12	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.2 35/500/105/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	12 (0)	10	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.3 35/500/105/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	10 (0)	8	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.4 35/500/105/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	8 (0)	6	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.5 35/500/110/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	6 (0)	1	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.1 35/500/100/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	1 (0)	2	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.2 35/500/105/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	2 (0)	3	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.3 35/500/105/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	3 (0)	4	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.4 35/500/95/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	4 (0)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
12.1 35/500/70/30	Τοίχωμα υπογείου	Πλακοδοκός	14 (0)	36	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
15.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	36 (-1)	14	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
16.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	14 (-1)	36	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
17.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	14 (-1)	12	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
18.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	12 (-1)	14	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
19.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	12 (-1)	10	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
20.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	10 (-1)	12	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
21.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	10 (-1)	8	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
22.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	8 (-1)	10	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
23.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	8 (-1)	6	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
24.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	6 (-1)	8	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
25.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	6 (-1)	1	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
26.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	1 (-1)	6	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
27.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	1 (-1)	2	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
28.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	2 (-1)	1	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
29.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	2 (-1)	3	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
30.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	3 (-1)	2	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
31.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	3 (-1)	4	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
32.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	4 (-1)	3	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
33.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	4 (-1)	5	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
34.1 35/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	5 (-1)	4	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
35.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	5 (-1)	7	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
36.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	7 (-1)	5	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
37.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	7 (-1)	9	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
38.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	9 (-1)	7	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
39.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	9 (-1)	11	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
40.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	11 (-1)	9	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
41.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	11 (-1)	13	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
42.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	13 (-1)	11	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
43.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	13 (-1)	18	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
44.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	18 (-1)	13	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
45.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	18 (-1)	35	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
46.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	35 (-1)	18	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
47.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	36 (-1)	32	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
48.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	32 (-1)	36	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα		Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
49.1	25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	32 (-1)	33	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
50.1	25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	33 (-1)	32	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
51.1	25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	33 (-1)	34	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
52.1	25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	34 (-1)	33	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
53.1	25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	34 (-1)	35	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
54.1	25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	35 (-1)	34	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gmx [kNm/m]	Gy πλακών [kN/m]	Gmx πλακών [kNm/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.000	0.00
3.1	0.000	-6.000	0.000	0.00	-20.620	0.00
3.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-20.620	0.00
3.3	0.000	-6.000	0.000	0.00	-17.280	0.00
3.4	0.000	-6.000	0.000	0.00	-17.264	0.00
3.5 - 3.6	0.000	-6.000	0.000	0.00	-21.170	0.00
4.1	0.000	-6.000	0.000	0.00	-21.206	0.00
4.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-21.206	0.00
4.3 - 4.4	0.000	-6.000	0.000	0.00	-17.280	0.00
4.5 - 4.6	0.000	-6.000	0.000	0.00	-20.430	0.00
5.1	0.000	-6.000	0.000	0.00	-21.206	0.00
5.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-21.206	0.00
5.3 - 5.4	0.000	-6.000	0.000	0.00	-17.280	0.00
5.5 - 5.6	0.000	-6.000	0.000	0.00	-20.430	0.00
6.1	0.000	-6.000	0.000	0.00	-21.206	0.00
6.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-21.206	0.00
6.3 - 6.4	0.000	-6.000	0.000	0.00	-17.280	0.00
6.5 - 6.6	0.000	-6.000	0.000	0.00	-20.430	0.00
7.1	0.000	-6.000	0.000	0.00	-26.285	0.00
7.2	0.000	-2.000	0.000	0.00	-26.285	0.00
7.3 - 7.4	0.000	-9.000	0.000	0.00	-24.322	0.00
7.5	0.000	-9.000	0.000	0.00	-25.897	0.00
7.6	0.000	-6.000	0.000	0.00	-25.897	0.00
8.1 - 8.4	0.000	-9.000	0.000	0.00	-5.510	0.00
8.5	0.000	-9.000	0.000	0.00	-7.021	0.00
9.1 - 9.4	0.000	-9.000	0.000	0.00	-19.241	0.00
9.5	0.000	-9.000	0.000	0.00	-22.903	0.00
10.1 - 10.4	0.000	-6.000	0.000	0.00	-19.181	0.00
10.5	0.000	-6.000	0.000	0.00	-22.418	0.00
11.1 - 11.4	0.000	-6.000	0.000	0.00	-19.134	0.00
11.5	0.000	-6.000	0.000	0.00	-23.363	0.00
13.1 - 13.3	0.000	-9.000	0.000	0.00	-9.054	0.00
13.4	0.000	-2.000	0.000	0.00	-9.054	0.00
14.1	0.000	-2.000	0.000	0.00	-4.777	0.00
1.1 - 1.4	0.000	-9.000	0.000	0.00	-5.572	0.00
1.5	0.000	-9.000	0.000	0.00	-6.748	0.00
2.1	0.000	-9.000	0.000	0.00	-5.784	0.00
2.2	0.000	-9.000	0.000	0.00	-4.988	0.00
2.3	0.000	-9.000	0.000	0.00	-4.979	0.00
2.4	0.000	-9.000	0.000	0.00	-6.325	0.00
12.1	0.000	-9.000	0.000	0.00	-4.777	0.00
48.1	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	0.00
50.1	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	0.00
52.1	0.000	-2.000	0.000	0.00	-0.000	0.00

*Τυπικ.: 15.1 - 47.1, 49.1, 51.1, 53.1, 54.1

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qmx [kNm/m]	Qy πλακών [kN/m]	ψ2*Qy πλακών [kN/m]	Qmx πλακών [kNm/m]	Δυσμεν... φορτία... Α συντ. λΑ	Qy Κινητά Α	Δυσμεν... φορτία... Β συντ. λΒ	Qy Κινητά Β	Δυσμεν... φορτία... C συντ. λC	Qy Κινητά C	Δυσμεν... φορτία... D συντ. λD	Qy Κινητά D	Δυσμεν... φορτία... Ε συντ. λΕ	Qy Κινητά Ε
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	0	0.000	1	0.000	1	0.000	0	0.000	1	0.000
3.1 - 3.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.165	-4.849	0.00	0	-0.000	1	-16.165	1	-16.165	0	-0.000	1	-16.165
3.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-13.350	-4.005	0.00	0	-0.000	1	-13.350	1	-13.350	0	-0.000	1	-13.350
3.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-13.341	-4.002	0.00	0	-0.000	1	-13.341	1	-13.341	0	-0.000	1	-13.341
3.5 - 3.6	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.491	-4.947	0.00	0	-0.000	1	-16.491	1	-16.491	0	-0.000	1	-16.491
4.1 - 4.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.480	-4.944	0.00	0	-0.000	1	-16.480	1	-16.480	0	-0.000	1	-16.480
4.3 - 4.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-13.350	-4.005	0.00	0	-0.000	1	-13.350	1	-13.350	0	-0.000	1	-13.350
4.5 - 4.6	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.055	-4.816	0.00	0	-0.000	1	-16.055	1	-16.055	0	-0.000	1	-16.055
5.1 - 5.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.480	-4.944	0.00	0	-0.000	1	-16.480	1	-16.480	0	-0.000	1	-16.480
5.3 - 5.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-13.350	-4.005	0.00	0	-0.000	1	-13.350	1	-13.350	0	-0.000	1	-13.350
5.5 - 5.6	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.055	-4.816	0.00	0	-0.000	1	-16.055	1	-16.055	0	-0.000	1	-16.055
6.1 - 6.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.480	-4.944	0.00	0	-0.000	1	-16.480	1	-16.480	0	-0.000	1	-16.480
6.3 - 6.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-13.350	-4.005	0.00	0	-0.000	1	-13.350	1	-13.350	0	-0.000	1	-13.350

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qmx [kNm/m]	Qy πλακών [kN/m]	ψ2*Qy πλακών [kN/m]	Qmx πλακών [kNm/m]	Δυσμεν... φορτία... Α συντ. λA	Qy Κινητά Α [kN/m]	Δυσμεν... φορτία... Β συντ. λB	Qy Κινητά Β [kN/m]	Δυσμεν... φορτία... C συντ. λC	Qy Κινητά C [kN/m]	Δυσμεν... φορτία... D συντ. λD	Qy Κινητά D [kN/m]	Δυσμεν... φορτία... Ε συντ. λE	Qy Κινητά Ε [kN/m]
6.5 - 6.6	0.000	0.000	0.000	0.00	-16.055	-4.816	0.00	0	-0.000	1	-16.055	1	-16.055	0	-0.000	1	-16.055
7.1 - 7.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-17.253	-5.176	0.00	0	-0.000	1	-17.253	1	-17.253	0	-0.000	1	-17.253
7.3 - 7.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-15.688	-4.706	0.00	0	-0.000	1	-15.688	1	-15.688	0	-0.000	1	-15.688
7.5 - 7.6	0.000	0.000	0.000	0.00	-17.040	-5.112	0.00	0	-0.000	1	-17.040	1	-17.040	0	-0.000	1	-17.040
8.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	0	-0.000	1	-4.330	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330
8.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330	1	-4.330	0	-0.000
8.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	0	-0.000	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330	1	-4.330
8.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330
8.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.424	-1.627	0.00	0	-0.000	1	-5.424	1	-5.424	1	-5.424	0	-0.000
9.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	0	-0.000	1	-14.909	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909
9.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909	1	-14.909	0	-0.000
9.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	0	-0.000	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909	1	-14.909
9.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909
9.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-17.910	-5.373	0.00	0	-0.000	1	-17.910	1	-17.910	1	-17.910	0	-0.000
10.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.819	-4.446	0.00	0	-0.000	1	-14.819	1	-14.819	0	-0.000	1	-14.819
10.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.819	-4.446	0.00	1	-14.819	0	-0.000	1	-14.819	1	-14.819	0	-0.000
10.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.819	-4.446	0.00	0	-0.000	1	-14.819	0	-0.000	1	-14.819	1	-14.819
10.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.819	-4.446	0.00	1	-14.819	0	-0.000	1	-14.819	0	-0.000	1	-14.819
10.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-17.324	-5.197	0.00	0	-0.000	1	-17.324	1	-17.324	1	-17.324	0	-0.000
11.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	0	-0.000	1	-14.909	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909
11.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909	1	-14.909	0	-0.000
11.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	0	-0.000	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909	1	-14.909
11.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-14.909	-4.473	0.00	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909	0	-0.000	1	-14.909
11.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-18.054	-5.416	0.00	0	-0.000	1	-18.054	1	-18.054	1	-18.054	0	-0.000
13.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.204	-1.561	0.00	0	-0.000	1	-5.204	1	-5.204	0	-0.000	1	-5.204
13.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.204	-1.561	0.00	1	-5.204	0	-0.000	1	-5.204	1	-5.204	0	-0.000
13.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.204	-1.561	0.00	0	-0.000	1	-5.204	0	-0.000	1	-5.204	1	-5.204
13.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.204	-1.561	0.00	1	-5.204	0	-0.000	1	-5.204	0	-0.000	1	-5.204
14.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-2.745	-0.824	0.00	0	-0.000	1	-2.745	1	-2.745	0	-0.000	1	-2.745
1.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	0	-0.000	1	-4.330	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330
1.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330	1	-4.330	0	-0.000
1.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	0	-0.000	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330	1	-4.330
1.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.330	-1.299	0.00	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330	0	-0.000	1	-4.330
1.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.338	-1.601	0.00	0	-0.000	1	-5.338	1	-5.338	1	-5.338	0	-0.000
2.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.575	-1.373	0.00	0	-0.000	1	-4.575	1	-4.575	0	-0.000	1	-4.575
2.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-3.854	-1.156	0.00	1	-3.854	0	-0.000	1	-3.854	1	-3.854	0	-0.000
2.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-3.848	-1.155	0.00	0	-0.000	1	-3.848	0	-0.000	1	-3.848	1	-3.848
2.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-4.886	-1.466	0.00	1	-4.886	0	-0.000	1	-4.886	0	-0.000	1	-4.886
12.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-2.745	-0.824	0.00	0	-0.000	1	-2.745	1	-2.745	0	-0.000	1	-2.745

*Τυπικ.: 15.1 - 54.1

Δεδομένα: Α' Όροφος**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
Τυπικ.*		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.450	0.300	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000
9 - 13		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000
18		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000
25		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.400	0.300	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000
31		Ναι	Ορθογωνική	0.00	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.015	1.000

*Τυπικ.: 2 - 5, 15 - 17, 19 - 24, 26 - 30

Διαστάσεις διατομών υποστυλωμάτων (Πίνακας 201.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Τύπος	b [m]	d [m]	b1 [m]	b3 [m]	d1 [m]	d3 [m]	φ [°]	c [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Ορθο...	0.400	0.300	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
9 - 13		Ναι	Ορθο...	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
19		Ναι	Ορθο...	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
22		Ναι	Ορθο...	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
25		Ναι	Ορθο...	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
28		Ναι	Ορθο...	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000
31		Ναι	Ορθο...	0.300	0.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.035	1.000

*Τυπικ.: 2 - 5, 15 - 18, 20, 21, 23, 24, 26, 27, 29, 30

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
Τυπικ.*		0.13	0.11	0.11	2.377E-4	1.139E-3	5.065E-4	90.00	0.00	0.13	Ναι
9 - 13		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	0.00	0.12	Ναι
18		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	0.00	0.12	Ναι
25		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	90.00	0.00	0.12	Ναι
31		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	0.00	0.12	Ναι

*Τυπικ.: 2 - 5, 15 - 17, 19 - 24, 26 - 30

Αδρανειακά στοιχεία υποστυλωμάτων (Πίνακας 202.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m^4]	I2 [m^4]	I3 [m^4]	Γωνία β [°]	Αυτόματ... υπολογι...
Τυπικ.*		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	90.00	Ναι
9 - 13		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	Ναι
19		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	Ναι
22		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	Ναι
25		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	Ναι
28		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	Ναι
31		0.12	0.10	0.10	1.943E-4	8.000E-4	4.500E-4	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 2 - 5, 15 - 18, 20, 21, 23, 24, 26, 27, 29, 30

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.*		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37	Ναι

*Τυπικ.: 2 - 13

Σταθερές υλικών υποστυλωμάτων (Πίνακας 203.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	A [m²]	ε [kN/m³]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος
Τυπικ.*		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.12	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30

*Τυπικ.: 2 - 31

Θέση - χαρακτηριστικά (Πίνακας 205.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	X [m]	Y [m]	Z [m]	Ομάδα δ
	2	5.225	12.550	-5.050	2
	3	10.565	12.550	-5.050	2
	4	15.905	12.550	-5.050	2
	5	20.795	12.550	-5.050	2
	9	20.870	12.550	6.800	2
	11	20.870	12.550	12.800	2
	13	20.870	12.550	18.800	2
	15	5.225	12.550	24.500	2
	16	10.565	12.550	24.500	2
	17	15.905	12.550	24.500	2
	18	20.870	12.550	24.450	2
	19	5.225	12.550	0.800	2
	20	10.565	12.550	0.800	2
	21	15.905	12.550	0.800	2
	22	5.225	12.550	6.800	2
	23	10.565	12.550	6.800	2
	24	15.905	12.550	6.800	2
	25	5.200	12.550	12.800	2
	26	10.565	12.550	12.800	2
	27	15.905	12.550	12.800	2
	28	5.225	12.550	18.800	2
	29	10.565	12.550	18.800	2
	30	15.905	12.550	18.800	2
	31	20.870	12.550	0.800	2

Στατικά - γενικά υποστυλωμάτων (Πίνακας 205.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απαιτήσεις πλαστιμότητ...	Ικανοτικός σε κάμψη	Συντ. ικανοτικής μεγέθυνσης κάμβου	ΣΠΕΜ Χ (ηcx)	ΣΠΕΜ Ζ (ηcz)	Τρόπος οπλισμού	Ομάδα τοιχωμάτων	Εκτίπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτίπωση αποτελεσμάτων χρονοίστορίας	Αναλυτικά αποτελέσμ...	Παραλαβή φορτίων ανέμου	Ανήκει σε υποφορέα (στέγη)
Τυπικ.*		Ναι (Κύριο ...	Αυτόματο	1.300	1.000	1.000	Έλεγχος Επάρκει...	0	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 2 - 31

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	-0.500	0.000	1.000	Ναι
2 - 4		-0.025	0.000	-0.025	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
5		0.025	0.000	-0.025	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
9 - 13		0.450	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
18		0.450	0.000	0.100	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι
31		0.450	0.000	0.000	1.000	0.000	-0.500	0.000	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 15 - 17, 19 - 30

Σκυρόδεμα (Πίνακας 208)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απαιτήσεις πλασσιμότητ...	Τοίχωμα	Συμμετοχή στην διαμόρφωση του ην	Έλεγχος Κοντού υποστυλώματος	Έλεγχος κοντού υποστ/τος, as<=k, k=...	Εξασφάλιση κοντού υποστ/τος	Περίσφιγξη	Κρίσιμο μήκος άνω lcr_t [m]	Κρίσιμο μήκος κάτω lcr_b [m]	Ενεργό μήκος ley [m]	Ενεργό μήκος lez [m]
Τυπικ.*		Ναι (Κύριο ...	Αυτόματο	Αυτόματο	Όχι	2.000	Με προσαύ...	Αυτόματο	0.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 2 - 31

Διάτμηση - συνάφεια (Πίνακας 208.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Ικανοτικός διάτμησης	Συντελε... υπεραντ... γRd Κάτω	Συντελε... υπεραντ... γRd Άνω	θλιπτήρ... σκυρ/τος cotθ <= λ. λ=...	Διάτμηση κόμβου	Συνάφεια κόμβου	Συντ. διάτμησης τοιχώματος ε <= μ. μ=...	Απομείωση διατμητικής αντοχής VRdmax τοιχωμάτων	Κάτω άκαμπτο τμήμα Ht [m]	Ύψος lcl ή lc για Ικανοτική τέμνουσα [m]	Ύψος hst για ικανοτική τέμνουσα [m]	Αντοχή τοιχοπλήρωσης [kN]
Τυπικ.*		Αυτόματο	1.100	1.100	1.200	Αυτόματο	Αυτόματο	10.000	Αυτόματο	0.00	0.00	0.00	0.00

*Τυπικ.: 2 - 31

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	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι

*Τυπικ.: 2 - 31

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 ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Ορθογωνική	0.00	0.250	0.600	0.000	0.000	0.000	0.000	0.010	1.000
1.1 - 1.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.650	0.250	0.700	0.000	0.010	1.000
1.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.600	0.250	0.650	0.000	0.010	1.000
2.1 - 2.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.650	0.250	0.700	0.000	0.010	1.000
2.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.600	0.250	0.650	0.000	0.010	1.000
3.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.700	0.250	0.700	0.000	0.010	1.000
3.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.650	0.250	0.700	0.000	0.010	1.000
3.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.600	0.250	0.650	0.000	0.010	1.000
4.1 - 4.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.650	0.250	0.700	0.000	0.010	1.000
4.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.600	0.250	0.650	0.000	0.010	1.000
5.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	1.000	0.250	0.750	0.000	0.010	1.000
5.2 - 5.4		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	1.050	0.250	0.800	0.000	0.010	1.000
5.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	1.000	0.250	0.750	0.000	0.010	1.000
6.1 - 6.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	0.950	0.250	0.000	0.000	0.010	1.000
6.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	0.850	0.250	0.000	0.000	0.010	1.000
7.1		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	1.000	0.250	0.000	0.000	0.010	1.000
7.2 - 7.5		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.250	0.500	1.050	0.250	0.000	0.000	0.010	1.000
8.1 - 8.2		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	1.000	0.250	0.700	0.000	0.010	1.000
8.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.00	0.300	0.500	0.950	0.250	0.650	0.000	0.010	1.000

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Διαστάσεις διατομών-2 δοκών (Πίνακας 401.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Αυτό... θέση από Κάνα...	Είδος	Τύπος Διατομής	bw [m]	h [m]	beff [m]	hf1 [m]	beff1 [m]	hf2 [m]	c [m]	Συντελεστής μονολιθικότητας ακαμψίας
Τυπικ.*		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.250	0.500	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000
1.1 - 4.3		Ναι	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	0.300	0.500	1.000	0.150	0.375	0.000	0.035	1.000

*Τυπικ.: 5.1 - 8.3

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.*		0.15	0.13	0.13	2.307E-3	7.810E-4	4.500E-3	0.00	0.00	0.00	Ναι
1.1 - 1.2		0.49	0.41	0.41	1.138E-3	9.415E+2	3.252E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
1.3		0.47	0.40	0.40	1.108E-3	8.590E+2	3.210E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
2.1 - 2.2		0.49	0.41	0.41	1.138E-3	9.415E+2	3.252E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
2.3		0.47	0.40	0.40	1.108E-3	8.590E+2	3.210E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
3.1		0.50	0.42	0.42	1.167E-3	1.029E+3	3.294E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
3.2		0.49	0.41	0.41	1.138E-3	9.415E+2	3.252E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
3.3		0.47	0.40	0.40	1.108E-3	8.590E+2	3.210E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
4.1 - 4.2		0.49	0.41	0.41	1.138E-3	9.415E+2	3.252E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
4.3		0.47	0.40	0.40	1.108E-3	8.590E+2	3.210E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
5.1		0.31	0.26	0.26	7.292E-4	2.116E+2	2.376E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
5.2 - 5.4		0.33	0.27	0.27	7.583E-4	2.444E+2	2.424E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
5.5		0.31	0.26	0.26	7.292E-4	2.116E+2	2.376E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
6.1 - 6.2		0.30	0.25	0.25	7.000E-4	1.819E+2	2.327E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
6.3		0.27	0.23	0.23	6.417E-4	1.312E+2	2.226E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
7.1		0.31	0.26	0.26	7.292E-4	2.116E+2	2.376E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
7.2 - 7.5		0.33	0.27	0.27	7.583E-4	2.444E+2	2.424E-3	0.00	0.00	0.06	Ναι
8.1 - 8.2		0.33	0.27	0.27	7.583E-4	2.140E+2	2.649E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι
8.3		0.31	0.26	0.26	7.292E-4	1.842E+2	2.595E-3	0.00	0.00	0.07	Ναι

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Αδρανειακά στοιχεία διατομών δοκών (Πίνακας 402.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	A1 [m²]	A2 [m²]	A3 [m²]	I1 [m^4]	I2 [m^4]	I3 [m^4]	Γωνία β [°]	Αυτόματος υπολογισμός
Τυπικ.*		0.15	0.13	0.13	2.307E-3	7.810E-4	4.500E-3	0.00	Ναι
1.1 - 4.3		0.26	0.22	0.22	4.788E-4	1.329E-2	2.606E-3	0.00	Ναι
5.1 - 8.3		0.24	0.20	0.20	3.302E-4	1.296E-2	2.314E-3	0.00	Ναι

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

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.*		1.1e+07	6.9e+05	1.000E-5	3.80	0.38	Τοιχοπλήρωση	-	Ναι
1.1 - 8.3		3.3e+07	1.38e+07	1.000E-5	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C30/37	Ναι

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Σταθερές υλικών δοκών (Πίνακας 403.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	E [kN/m²]	G [kN/m²]	α [°]	A [m²]	ε [kN/...]	ρ [tn/m³]	*Τύπος Υλικού	*Ποιότητα σκυροδέματος
Τυπικ.*		1.1e+07	6.9e+05	1.000E-5	0.00	3.80	0.38	Τοιχοπλήρωση	C35/45
1.1 - 4.3		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.10	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30
5.1 - 8.3		3.1e+07	1.29e+07	1.000E-5	0.09	25.00	2.55	Σκυρόδεμα	C25/30

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Στατικά-γενικά δοκών (Πίνακας 405)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Απατήσεις πλαστιμότητας	ΣΠΕΜ (ηβ)	Εκτύπωση αποτελε...	Διαστασιολόγησ... αποτίμηση	Εκτύπωση αποτελεσμάτων χρονοιστορίας	Αναλυτικά αποτελέσματα	*Δεσμική σκυροδέ...	*Δεσμική χάλυβα	Πρόβολος	Συντ. αδονικής δυσκαμψίας	Παραλαβή φορτίων ανέμου (στέγη)	Παραλαβή φορτίων χιονοού (στέγη)	Συντελεστής σχήματος μ	Ανήκει σε υποφορέα (στέγη)
Τυπικ.*		Όχι (ΧΑΑΠ)	0.000	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι
1.1 - 8.3		Ναι (Κύριο σ...	1.000	Ναι	Ναι	Όχι	Ναι	Όχι	Όχι	Αυτόματα	1.000	Όχι	Όχι	0.000	Όχι

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

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.*		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
1.3		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
2.3		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
3.1		0.200	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
3.3		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
4.3		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
5.1 - 5.4		0.025	0.000	-0.200	1.000	0.025	0.000	0.200	1.000	Ναι
5.5		0.025	0.000	-0.200	1.000	0.100	0.000	0.150	1.000	Ναι
6.1 - 6.3		0.225	0.000	-0.025	1.000	-0.225	0.000	-0.025	1.000	Ναι
7.1		-0.100	0.000	-0.150	1.000	-0.100	0.000	0.150	1.000	Ναι
7.2		-0.100	0.000	-0.150	1.000	-0.075	0.000	0.150	1.000	Ναι
7.3		-0.075	0.000	-0.150	1.000	-0.100	0.000	0.150	1.000	Ναι
7.4 - 7.5		-0.100	0.000	-0.150	1.000	-0.100	0.000	0.150	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
8.3		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.050	1.000	Ναι
55.1		0.028	0.000	0.175	1.000	-0.003	0.000	-0.200	1.000	Ναι
56.1		0.444	0.000	-0.450	1.000	0.002	0.000	0.150	1.000	Ναι
57.1		0.450	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.200	1.000	Ναι
58.1		0.450	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.200	1.000	Ναι
59.1		0.450	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.200	1.000	Ναι
60.1		0.450	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.200	1.000	Ναι
61.1		0.450	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.200	1.000	Ναι
62.1		0.450	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.200	1.000	Ναι
63.1		0.450	0.000	0.450	1.000	0.000	0.000	-0.200	1.000	Ναι
64.1		0.450	0.000	-0.450	1.000	0.000	0.000	0.200	1.000	Ναι
66.1		-0.225	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
68.1		-0.225	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
69.1		0.225	0.000	-0.002	1.000	-0.150	0.000	0.002	1.000	Ναι
70.1		-0.600	0.000	0.111	1.000	0.225	0.000	-0.002	1.000	Ναι
71.1		-0.025	0.000	0.175	1.000	-0.000	0.000	-0.150	1.000	Ναι
72.1		-0.000	0.000	-0.150	1.000	0.000	0.000	0.150	1.000	Ναι
73.1		0.001	0.000	0.150	1.000	-0.001	0.000	-0.150	1.000	Ναι
74.1		-0.001	0.000	-0.150	1.000	0.001	0.000	0.150	1.000	Ναι
75.1		0.000	0.000	0.150	1.000	0.000	0.000	-0.150	1.000	Ναι
76.1		0.000	0.000	-0.150	1.000	0.000	0.000	0.150	1.000	Ναι
77.1		0.250	0.000	-0.025	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
78.1		-0.250	0.000	-0.025	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
79.1		0.250	0.000	-0.025	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
80.1		-0.250	0.000	-0.025	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
81.1		0.250	0.000	-0.025	1.000	-0.225	0.000	-0.000	1.000	Ναι
82.1		-0.250	0.000	-0.025	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
84.1		-0.225	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
85.1		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
86.1		-0.600	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
87.1		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
88.1		-0.600	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
89.1		0.200	0.000	0.000	1.000	-0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
90.1		-0.225	0.000	0.000	1.000	0.200	0.000	0.000	1.000	Ναι
91.1		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
92.1		-0.600	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
94.1		-0.225	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
95.1		0.225	0.000	0.000	1.000	-0.150	0.000	0.000	1.000	Ναι
96.1		-0.600	0.000	0.000	1.000	0.225	0.000	0.000	1.000	Ναι
97.1		0.000	0.000	-0.150	1.000	0.000	0.000	0.150	1.000	Ναι
98.1		0.000	0.000	0.150	1.000	0.000	0.000	-0.150	1.000	Ναι
99.1		0.001	0.000	-0.150	1.000	-0.001	0.000	0.150	1.000	Ναι
100.1		-0.001	0.000	0.150	1.000	0.001	0.000	-0.150	1.000	Ναι

*Τυπικ.: 1.1, 1.2, 2.1, 2.2, 3.2, 4.1, 4.2, 8.1, 8.2, 65.1, 67.1, 83.1, 93.1,

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.* 1.1 - 8.3		Ναι Όχι	0.000 0.000	Ναι Όχι	0.000 0.000	Ναι Όχι	0.000 0.000	Ναι Όχι	0.000 0.000

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Σκυρόδεμα (Πίνακας 408)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Εισαγόμενη ζώνη	Απαιτήσεις πλαστικότητας	Έλεγχος πλαστικ... μόνο για το θλιβόμε... (κάτω πέλμα)	Σίδηρο πλακών στον οπλισμό δοκού	Σίδηρο πλακών στους ελέγχους πλαστικ...	Μέγιστος συντελεστής οπλισμός πλάκας [% απαιτούμ...	As, αρ+As, δεξ πλακών Αρχή [cm²/m]	As, αρ+As, δεξ πλακών Τέλος [cm²/m]	Δεσμένη δύναμη στη διαστασιολόγη...	Ροπή αναγνώρισης >= ροπή της μονοπακτού	Ροπή στήριξης >= 65% της ροπής αμφιπακτού	Έλεγχος βέλους	Έλεγχος τάσεων	Έλεγχος ρηγμάτωσης	Ανακατανομή ροπών	Συντ. ανακαταν. ροπών δ αρχής	Συντ. ανακαταν. ροπών δ τέλους	Μικροσπιδ... πλάκα
Τυπικ.*			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	0.00	0.00	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.1			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	0.00	5.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.2			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	5.49	4.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.3			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	4.49	4.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.4			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	4.49	5.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
5.5			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	5.49	0.00	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.1			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	0.00	5.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.2			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	5.49	4.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.3			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	4.49	4.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.4			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	4.49	5.49	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι
7.5			Όχι Ναι (Κύριο c	Ναι	Ναι	Ναι	25.0	5.49	0.00	Μόνο δυσμεν	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	0.700	0.700	Όχι

*Τυπικ.: 1.1 - 4.3, 6.1 - 6.3, 8.1 - 8.3

Διάτμηση - Αγκυρώσεις (Πίνακας 408.1)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Έλεγχος διάτμησης & στρέψης	Ικανοτικός διάτμησης	Συντελε... υπεραντ... γRd. Αρχή	Συντελε... υπεραντ... γRd. Τέλος	Θλιπτήρας σκυρ/τος cotθ <= λ. λ=...	Διοδιαγώνιος οπλισμός	Εφαρμογή κανόνων αγκύρωσης EC2	Αυτόματος υπολογισμός hc, bj	hc αρχής [m]	hc τέλους [m]	bj αρχής [m]	bj τέλους [m]
Τυπικ.*		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.45	0.30	0.30
1.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.30	0.30	0.40
2.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.30	0.30	0.40
3.1		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.40	0.45	0.30	0.30
3.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.30	0.30	0.40
4.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.30	0.30	0.40
5.1 - 5.4		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.40	0.40	0.30	0.30
5.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.40	0.30	0.30	0.40
7.1 - 7.5		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.30	0.30	0.40	0.40
8.3		Ναι	Αυτόματο	1.000	1.000	1.200	45 μοίρες	Όχι	Ναι	0.45	0.30	0.30	0.40

*Τυπικ.: 1.1, 1.2, 2.1, 2.2, 3.2, 4.1, 4.2, 6.1 - 6.3, 8.1, 8.2

Τοιχοπλήρωση (Πίνακας 409.2)

Όνομα	Θέση από Κάνναβο	Πάχος t [m]	Πλάτος b [m]	Συντ. ανοιγμ. R	Αυτομ. υπολογ. b και Φ	Συντελεστής λυγιράττης Φ	Χαρακ. τοιχοπ.	Χαρακτ... αντοχή τοιχοπ... [MPa]	Παραμάρ... διαρροή... τοιχοπ...	Οριακή παραμάρ... τοιχοπ...	Συντελε... γRd στη στάθμη SD	Συντ. υπολογ... ενσωμα... αντοχής α	Συντ. παραμάρ... πλήρους απόλειας αντίστα... β	Χαρακτ. αντοχή σκυροδέ... ενίσχυσ... [MPa]	Χαρακτ. αντοχή χάλυβα εσχάρας [MPa]	Ποσοστό οπλισμού εσχάρας ρ [%]	Συνολικό πάχος μονάδα
Τυπικ.*		0.250	0.600	0.550	Ναι	Ναι	Υφιστά...	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
55.1 - 56.1		0.250	0.600	1.000	Ναι	Ναι	Υφιστά...	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
63.1 - 64.1		0.250	0.600	1.000	Ναι	Ναι	Υφιστά...	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
71.1 - 72.1		0.250	0.600	1.000	Ναι	Ναι	Υφιστά...	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
83.1 - 96.1		0.250	0.600	1.000	Ναι	Ναι	Υφιστά...	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-
97.1 - 100.1		0.250	0.600	0.600	Ναι	Ναι	Υφιστά...	1.80	0.100	0.250	1.300	0.000	1.500	-	-	-	-

*Τυπικ.: 57.1 - 62.1, 65.1 - 70.1, 73.1 - 82.1

Συνδεσμολογία υποστυλωμάτων (Πίνακας 702)

Όνομα	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Υ	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... Z	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... Z
2	2	2 (0)	2 (0)	2 (1)	2 (0)	2 (1)
3	3	3 (0)	3 (0)	3 (1)	3 (0)	3 (1)
4	4	4 (0)	4 (0)	4 (1)	4 (0)	4 (1)
5	5	5 (0)	5 (0)	5 (1)	5 (0)	5 (1)
9	9	9 (0)	9 (0)	9 (1)	9 (0)	9 (1)
11	11	11 (0)	11 (0)	11 (1)	11 (0)	11 (1)
13	13	13 (0)	13 (0)	13 (1)	13 (0)	13 (1)
15	15	15 (0)	15 (0)	15 (1)	15 (0)	15 (1)
16	16	16 (0)	16 (0)	16 (1)	16 (0)	16 (1)
17	17	17 (0)	17 (0)	17 (1)	17 (0)	17 (1)
18	18	18 (0)	18 (0)	18 (1)	18 (0)	18 (1)
19	19	19 (0)	19 (0)	19 (1)	19 (0)	19 (1)
20	20	20 (0)	20 (0)	20 (1)	20 (0)	20 (1)
21	21	21 (0)	21 (0)	21 (1)	21 (0)	21 (1)
22	22	22 (0)	22 (0)	22 (1)	22 (0)	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)
27	27	27 (0)	27 (0)	27 (1)	27 (0)	27 (1)
28	28	28 (0)	28 (0)	28 (1)	28 (0)	28 (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)
31	31	7 (0)	7 (0)	31 (1)	7 (0)	31 (1)

Συνδεσμολογία δοκών (Πίνακας 703)

Όνομα	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Κόμβος αρχής για διαστασιολ... - Υ	Κόμβος τέλους για διαστασιολ... - Υ	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]
1.1	19 (1)	20	19 (1)	20 (1)	19 (1)	20 (1)	2-3	1-4	5.45	0.80	10.34	0.80
1.2	20 (1)	21	20 (1)	21 (1)	20 (1)	21 (1)	2-3	1-4	10.79	0.80	15.68	0.80
1.3	21 (1)	31	21 (1)	31 (1)	21 (1)	31 (1)	2-3	1-4	16.13	0.80	20.72	0.80
2.1	22 (1)	23	22 (1)	23 (1)	22 (1)	23 (1)	3-3	2-4	5.45	6.80	10.34	6.80
2.2	23 (1)	24	23 (1)	24 (1)	23 (1)	24 (1)	3-3	2-4	10.79	6.80	15.68	6.80
2.3	24 (1)	9	24 (1)	9 (1)	24 (1)	9 (1)	3-3	2-4	16.13	6.80	20.72	6.80
3.1	25 (1)	26	25 (1)	26 (1)	25 (1)	26 (1)	4-3	3-4	5.40	12.80	10.34	12.80
3.2	26 (1)	27	26 (1)	27 (1)	26 (1)	27 (1)	4-3	3-4	10.79	12.80	15.68	12.80
3.3	27 (1)	11	27 (1)	11 (1)	27 (1)	11 (1)	4-3	3-4	16.13	12.80	20.72	12.80
4.1	28 (1)	29	28 (1)	29 (1)	28 (1)	29 (1)	5-3	4-4	5.45	18.80	10.34	18.80
4.2	29 (1)	30	29 (1)	30 (1)	29 (1)	30 (1)	5-3	4-4	10.79	18.80	15.68	18.80
4.3	30 (1)	13	30 (1)	13 (1)	30 (1)	13 (1)	5-3	4-4	16.13	18.80	20.72	18.80
5.1	18 (1)	13	18 (1)	13 (1)	18 (1)	13 (1)		5-2	20.90	24.25	20.90	19.00
5.2	13 (1)	11	13 (1)	11 (1)	13 (1)	11 (1)		4-2	20.90	18.60	20.90	13.00

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]
5.3	11 (1)	9	11 (1)	9 (1)	11 (1)	9 (1)		3-2	20.90	12.60	20.90	7.00
5.4	9 (1)	31	9 (1)	31 (1)	9 (1)	31 (1)		2-2	20.90	6.60	20.90	1.00
5.5	31 (1)	5	31 (1)	5 (1)	31 (1)	5 (1)		1-2	20.90	0.60	20.90	-4.90
6.1	2 (1)	3	2 (1)	3 (1)	2 (1)	3 (1)	1-3		5.45	-5.08	10.34	-5.08
6.2	3 (1)	4	3 (1)	4 (1)	3 (1)	4 (1)	1-3		10.79	-5.08	15.68	-5.08
6.3	4 (1)	5	4 (1)	5 (1)	4 (1)	5 (1)	1-3		16.13	-5.08	20.57	-5.08
7.1	15 (1)	28	15 (1)	28 (1)	15 (1)	28 (1)	5-1		5.12	24.35	5.12	18.95
7.2	28 (1)	25	28 (1)	25 (1)	28 (1)	25 (1)	4-1		5.12	18.65	5.12	12.95
7.3	25 (1)	22	25 (1)	22 (1)	25 (1)	22 (1)	3-1		5.12	12.65	5.12	6.95
7.4	22 (1)	19	22 (1)	19 (1)	22 (1)	19 (1)	2-1		5.12	6.65	5.12	0.95
7.5	19 (1)	2	19 (1)	2 (1)	19 (1)	2 (1)	1-1		5.12	0.65	5.12	-4.90
8.1	15 (1)	16	15 (1)	16 (1)	15 (1)	16 (1)		5-4	5.45	24.50	10.34	24.50
8.2	16 (1)	17	16 (1)	17 (1)	16 (1)	17 (1)		5-4	10.79	24.50	15.68	24.50
8.3	17 (1)	18	17 (1)	18 (1)	17 (1)	18 (1)		5-4	16.13	24.50	20.72	24.50
55.1	5 (0)	31	5 (0)	31 (1)	5 (0)	31 (1)			20.80	-4.85	20.87	0.60
56.1	7 (0)	5	7 (0)	5 (1)	7 (0)	5 (1)			20.86	0.35	20.80	-4.90
57.1	7 (0)	9	7 (0)	9 (1)	7 (0)	9 (1)			20.87	1.25	20.87	6.60
58.1	9 (0)	31	9 (0)	31 (1)	9 (0)	31 (1)			20.87	6.35	20.87	1.00
59.1	9 (0)	11	9 (0)	11 (1)	9 (0)	11 (1)			20.87	7.25	20.87	12.60
60.1	11 (0)	9	11 (0)	9 (1)	11 (0)	9 (1)			20.87	12.35	20.87	7.00
61.1	11 (0)	13	11 (0)	13 (1)	11 (0)	13 (1)			20.87	13.25	20.87	18.60
62.1	13 (0)	11	13 (0)	11 (1)	13 (0)	11 (1)			20.87	18.35	20.87	13.00
63.1	13 (0)	18	13 (0)	18 (1)	13 (0)	18 (1)			20.87	19.25	20.87	24.25
64.1	18 (0)	13	18 (0)	13 (1)	18 (0)	13 (1)			20.87	23.90	20.87	19.00
65.1	15 (0)	16	15 (0)	16 (1)	15 (0)	16 (1)			5.45	24.50	10.34	24.50
66.1	16 (0)	15	16 (0)	15 (1)	16 (0)	15 (1)			10.34	24.50	5.45	24.50
67.1	16 (0)	17	16 (0)	17 (1)	16 (0)	17 (1)			10.79	24.50	15.68	24.50
68.1	17 (0)	16	17 (0)	16 (1)	17 (0)	16 (1)			15.68	24.50	10.79	24.50
69.1	17 (0)	18	17 (0)	18 (1)	17 (0)	18 (1)			16.13	24.50	20.72	24.45
70.1	18 (0)	17	18 (0)	17 (1)	18 (0)	17 (1)			19.82	24.46	16.13	24.50
71.1	2 (0)	19	2 (0)	19 (1)	2 (0)	19 (1)			5.22	-4.85	5.22	0.65
72.1	19 (0)	2	19 (0)	2 (1)	19 (0)	2 (1)			5.22	0.65	5.22	-4.90
73.1	25 (0)	28	25 (0)	28 (1)	25 (0)	28 (1)			5.20	12.95	5.22	18.65
74.1	28 (0)	25	28 (0)	25 (1)	28 (0)	25 (1)			5.22	18.65	5.20	12.95
75.1	28 (0)	15	28 (0)	15 (1)	28 (0)	15 (1)			5.22	18.95	5.22	24.35
76.1	15 (0)	28	15 (0)	28 (1)	15 (0)	28 (1)			5.22	24.35	5.22	18.95
77.1	2 (0)	3	2 (0)	3 (1)	2 (0)	3 (1)			5.50	-5.05	10.34	-5.05
78.1	3 (0)	2	3 (0)	2 (1)	3 (0)	2 (1)			10.34	-5.05	5.45	-5.05
79.1	3 (0)	4	3 (0)	4 (1)	3 (0)	4 (1)			10.84	-5.05	15.68	-5.05
80.1	4 (0)	3	4 (0)	3 (1)	4 (0)	3 (1)			15.68	-5.05	10.79	-5.05
81.1	4 (0)	5	4 (0)	5 (1)	4 (0)	5 (1)			16.18	-5.05	20.57	-5.05
82.1	5 (0)	4	5 (0)	4 (1)	5 (0)	4 (1)			20.52	-5.05	16.13	-5.05
83.1	28 (0)	29	28 (0)	29 (1)	28 (0)	29 (1)			5.45	18.80	10.34	18.80
84.1	29 (0)	28	29 (0)	28 (1)	29 (0)	28 (1)			10.34	18.80	5.45	18.80
85.1	30 (0)	13	30 (0)	13 (1)	30 (0)	13 (1)			16.13	18.80	20.72	18.80
86.1	13 (0)	30	13 (0)	30 (1)	13 (0)	30 (1)			19.82	18.80	16.13	18.80
87.1	27 (0)	11	27 (0)	11 (1)	27 (0)	11 (1)			16.13	12.80	20.72	12.80
88.1	11 (0)	27	11 (0)	27 (1)	11 (0)	27 (1)			19.82	12.80	16.13	12.80
89.1	25 (0)	26	25 (0)	26 (1)	25 (0)	26 (1)			5.40	12.80	10.34	12.80
90.1	26 (0)	25	26 (0)	25 (1)	26 (0)	25 (1)			10.34	12.80	5.40	12.80
91.1	24 (0)	9	24 (0)	9 (1)	24 (0)	9 (1)			16.13	6.80	20.72	6.80
92.1	9 (0)	24	9 (0)	24 (1)	9 (0)	24 (1)			19.82	6.80	16.13	6.80
93.1	22 (0)	23	22 (0)	23 (1)	22 (0)	23 (1)			5.45	6.80	10.34	6.80
94.1	23 (0)	22	23 (0)	22 (1)	23 (0)	22 (1)			10.34	6.80	5.45	6.80
95.1	21 (0)	31	21 (0)	31 (1)	21 (0)	31 (1)			16.13	0.80	20.72	0.80
96.1	7 (0)	21	7 (0)	21 (1)	7 (0)	21 (1)			19.82	0.80	16.13	0.80
97.1	22 (0)	19	22 (0)	19 (1)	22 (0)	19 (1)			5.22	6.65	5.22	0.95
98.1	19 (0)	22	19 (0)	22 (1)	19 (0)	22 (1)			5.22	0.95	5.22	6.65
99.1	25 (0)	22	25 (0)	22 (1)	25 (0)	22 (1)			5.20	12.65	5.22	6.95
100.1	22 (0)	25	22 (0)	25 (1)	22 (0)	25 (1)			5.22	6.95	5.20	12.65

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
2	45/30	5.225	12.550	-5.050	2	2 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
3	45/30	10.565	12.550	-5.050	3	3 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
4	45/30	15.905	12.550	-5.050	4	4 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
5	45/30	20.795	12.550	-5.050	5	5 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
9	30/40	20.870	12.550	6.800	9	9 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
11	30/40	20.870	12.550	12.800	11	11 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
13	30/40	20.870	12.550	18.800	13	13 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
15	45/30	5.225	12.550	24.500	15	15 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
16	45/30	10.565	12.550	24.500	16	16 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2

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
17	45/30	15.905	12.550	24.500	17	17 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
18	30/40	20.870	12.550	24.450	18	18 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
19	45/30	5.225	12.550	0.800	19	19 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
20	45/30	10.565	12.550	0.800	20	20 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
21	45/30	15.905	12.550	0.800	21	21 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
22	45/30	5.225	12.550	6.800	22	22 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
23	45/30	10.565	12.550	6.800	23	23 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
24	45/30	15.905	12.550	6.800	24	24 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
25	40/30	5.200	12.550	12.800	25	25 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
26	45/30	10.565	12.550	12.800	26	26 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
27	45/30	15.905	12.550	12.800	27	27 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
28	45/30	5.225	12.550	18.800	28	28 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
29	45/30	10.565	12.550	18.800	29	29 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
30	45/30	15.905	12.550	18.800	30	30 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2
31	30/40	20.870	12.550	0.800	31	7 (0)	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι	2

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ
1.1 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	19 (1)	20	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.2 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	20 (1)	21	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
1.3 30/50/160/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	21 (1)	31	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.1 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	22 (1)	23	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.2 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	23 (1)	24	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
2.3 30/50/160/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	24 (1)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.1 30/50/170/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	25 (1)	26	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.2 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	26 (1)	27	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
3.3 30/50/160/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	27 (1)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.1 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	28 (1)	29	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.2 30/50/165/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	29 (1)	30	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
4.3 30/50/160/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	30 (1)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.1 25/50/100/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	18 (1)	13	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.2 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	13 (1)	11	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.3 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	11 (1)	9	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.4 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	9 (1)	31	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
5.5 25/50/100/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	31 (1)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.1 25/50/95/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	2 (1)	3	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.2 25/50/95/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	3 (1)	4	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
6.3 25/50/85/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	4 (1)	5	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.1 25/50/100/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	15 (1)	28	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.2 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	28 (1)	25	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.3 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	25 (1)	22	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.4 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	22 (1)	19	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
7.5 25/50/105/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	19 (1)	2	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.1 30/50/100/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	15 (1)	16	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.2 30/50/100/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	16 (1)	17	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
8.3 30/50/95/25	Γενικό μέλος (μπετόν)	Πλακοδοκός	17 (1)	18	0.00	Ω.Σ.	Όχι	Όχι
55.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	5 (0)	31	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
56.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	7 (0)	5	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
57.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	7 (0)	9	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
58.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	9 (0)	31	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
59.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	9 (0)	11	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
60.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	11 (0)	9	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
61.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	11 (0)	13	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
62.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	13 (0)	11	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
63.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	13 (0)	18	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
64.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	18 (0)	13	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
65.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	15 (0)	16	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
66.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	16 (0)	15	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
67.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	16 (0)	17	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
68.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	17 (0)	16	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
69.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	17 (0)	18	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
70.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	18 (0)	17	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
71.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	2 (0)	19	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
72.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	19 (0)	2	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
73.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	25 (0)	28	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
74.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	28 (0)	25	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
75.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	28 (0)	15	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
76.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	15 (0)	28	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
77.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	2 (0)	3	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
78.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	3 (0)	2	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
79.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	3 (0)	4	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
80.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	4 (0)	3	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι

Στοιχεία δοκών (Πίνακας 705)

Όνομα	Είδος μέλους	Διατομή	Κόμβος αρχής	Κόμβος τέλους	Γωνία τοποθέτησης φ [°]	Υλικό[/]	Αρθρ. Αρχ.	Αρθρ. Τέλ.
81.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	4 (0)	5	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
82.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	5 (0)	4	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
83.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	28 (0)	29	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
84.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	29 (0)	28	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
85.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	30 (0)	13	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
86.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	13 (0)	30	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
87.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	27 (0)	11	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
88.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	11 (0)	27	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
89.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	25 (0)	26	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
90.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	26 (0)	25	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
91.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	24 (0)	9	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
92.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	9 (0)	24	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
93.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	22 (0)	23	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
94.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	23 (0)	22	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
95.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	21 (0)	31	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
96.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	7 (0)	21	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
97.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	22 (0)	19	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
98.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	19 (0)	22	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
99.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	25 (0)	22	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι
100.1 25/60	Τοιχοπλήρωση	Ορθογωνική	22 (0)	25	0.00	ΤΧΠΛ	Ναι	Ναι

Δράσεις μονίμων φορτίων δοκών (Πίνακας 802)

Όνομα δοκού	Gx [kN/m]	Gy [kN/m]	Gz [kN/m]	Gmx [kNm/m]	Gy πλακών [kN/m]	Gmx πλακών [kNm/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.000	0.00
1.1 - 1.3	0.000	-1.000	0.000	0.00	-39.051	0.00
2.1 - 3.3	0.000	-1.000	0.000	0.00	-35.075	0.00
4.1 - 4.3	0.000	-1.000	0.000	0.00	-39.051	0.00
5.1	0.000	-1.000	0.000	0.00	-7.197	0.00
5.2 - 5.4	0.000	-1.000	0.000	0.00	-5.676	0.00
5.5	0.000	-1.000	0.000	0.00	-7.197	0.00
6.1 - 6.3	0.000	-1.000	0.000	0.00	-12.421	0.00
7.1	0.000	-1.000	0.000	0.00	-7.197	0.00
7.2 - 7.4	0.000	-1.000	0.000	0.00	-5.676	0.00
7.5	0.000	-1.000	0.000	0.00	-7.197	0.00
8.1 - 8.3	0.000	-1.000	0.000	0.00	-12.421	0.00

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Δράσεις κινητών φορτίων δοκών (Πίνακας 803)

Όνομα δοκού	Qx [kN/m]	Qy [kN/m]	Qz [kN/m]	Qmx [kNm/m]	Qy πλακών [kN/m]	ψ2*Qy πλακών [kN/m]	Qmx πλακών [kNm/m]	Δυσμεν... φορτίσ... A συντ. λΑ	Qy Κινητά A [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... B συντ. λΒ	Qy Κινητά B [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... C συντ. λC	Qy Κινητά C [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... D συντ. λD	Qy Κινητά D [kN/m]	Δυσμεν... φορτίσ... E συντ. λE	Qy Κινητά E [kN/m]
Τυπικ.*	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.000	-0.000	0.00	1	0.000	0	0.000	1	0.000	0	0.000	1	0.000
1.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.958	-1.787	0.00	1	-5.958	0	-0.000	1	-5.958	0	-0.000	1	-5.958
1.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.958	-1.787	0.00	0	-0.000	1	-5.958	1	-5.958	1	-5.958	0	-0.000
1.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.958	-1.787	0.00	1	-5.958	0	-0.000	0	-0.000	1	-5.958	1	-5.958
2.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.351	-1.605	0.00	1	-5.351	0	-0.000	1	-5.351	0	-0.000	1	-5.351
2.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.351	-1.605	0.00	0	-0.000	1	-5.351	1	-5.351	1	-5.351	0	-0.000
2.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.351	-1.605	0.00	1	-5.351	0	-0.000	0	-0.000	1	-5.351	1	-5.351
3.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.351	-1.605	0.00	1	-5.351	0	-0.000	1	-5.351	0	-0.000	1	-5.351
3.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.351	-1.605	0.00	0	-0.000	1	-5.351	1	-5.351	1	-5.351	0	-0.000
3.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.351	-1.605	0.00	1	-5.351	0	-0.000	0	-0.000	1	-5.351	1	-5.351
4.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.958	-1.787	0.00	1	-5.958	0	-0.000	1	-5.958	0	-0.000	1	-5.958
4.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.958	-1.787	0.00	0	-0.000	1	-5.958	1	-5.958	1	-5.958	0	-0.000
4.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-5.958	-1.787	0.00	1	-5.958	0	-0.000	0	-0.000	1	-5.958	1	-5.958
5.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.098	-0.329	0.00	1	-1.098	0	-0.000	1	-1.098	0	-0.000	1	-1.098
5.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.866	-0.260	0.00	0	-0.000	1	-0.866	1	-0.866	1	-0.866	0	-0.000
5.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.866	-0.260	0.00	1	-0.866	0	-0.000	0	-0.000	1	-0.866	1	-0.866
5.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.866	-0.260	0.00	0	-0.000	1	-0.866	1	-0.866	0	-0.000	1	-0.866
5.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.098	-0.329	0.00	1	-1.098	0	-0.000	1	-1.098	1	-1.098	0	-0.000
6.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.895	-0.569	0.00	1	-1.895	0	-0.000	1	-1.895	0	-0.000	1	-1.895
6.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.895	-0.569	0.00	0	-0.000	1	-1.895	1	-1.895	1	-1.895	0	-0.000
6.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.895	-0.569	0.00	1	-1.895	0	-0.000	0	-0.000	1	-1.895	1	-1.895
7.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.098	-0.329	0.00	1	-1.098	0	-0.000	1	-1.098	0	-0.000	1	-1.098
7.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.866	-0.260	0.00	0	-0.000	1	-0.866	1	-0.866	1	-0.866	0	-0.000
7.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.866	-0.260	0.00	1	-0.866	0	-0.000	0	-0.000	1	-0.866	1	-0.866
7.4	0.000	0.000	0.000	0.00	-0.866	-0.260	0.00	0	-0.000	1	-0.866	1	-0.866	0	-0.000	1	-0.866
7.5	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.098	-0.329	0.00	1	-1.098	0	-0.000	1	-1.098	1	-1.098	0	-0.000
8.1	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.895	-0.569	0.00	1	-1.895	0	-0.000	1	-1.895	0	-0.000	1	-1.895
8.2	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.895	-0.569	0.00	0	-0.000	1	-1.895	1	-1.895	1	-1.895	0	-0.000
8.3	0.000	0.000	0.000	0.00	-1.895	-0.569	0.00	1	-1.895	0	-0.000	0	-0.000	1	-1.895	1	-1.895

*Τυπικ.: 55.1 - 100.1

Αποτελέσματα χωρικού πλαισίου

Δεδομένα φορέα (M= 0)

Συνολικός αριθμός κόμβων φορέα	=	111
Μέγιστος αρ. βαθμ. ελευθ. ανά κόμβο	=	6
Διαστάσεις του προβλήματος	=	3
Χώρος εργασίας σε πραγματικούς αριθμούς	=	80000000

Στοιχεία επιπέδων

Αριθμός επιπέδων	=	2
------------------	---	---

Δεδομένα μελών (M= 0)

Αριθμός μελών	=	286
Αριθμός ειδών μελών	=	46

Βάρος και μάζα κτιρίου

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Συνολικό βάρος υπερκείμενων επιπέδων [kN]	Μάζα επιπέδου [ton]	Μάζα υποφορέων επιπέδου [ton]
2	12.55	0.396E+04	0.381E+03	0.000E+00
1:βάση	8.15	0.187E+05	0.135E+04	0.000E+00

EC8-1 §3.2.4:

Το βάρος προκύπτει από την φόρτιση $G+\psi_2*Q$

Η μάζα προκύπτει από την φόρτιση $G+\phi*\psi_2*Q$

Ανάλυση φασματικής αποκρίσεως (M= 0)

Δεδομένα φάσματος τύπου 1	
Φάσμα Σχεδιασμού Ευρωκώδικα Sd(T) (EN1998-1)	
Σεισμική ζώνη	= Z2
Μέγιστη εδαφική επιτάχυνση agR	= 0.240g
Κατακόρυφη εδαφική επιτάχυνση avg	= 0.216g
Σπουδαιότητα κτιρίου	= III
Συντελεστής σπουδαιότητας γI	= 1.20
Συντελεστής τοπογραφικής ενίσχυσης St	= 1.20
Εδαφικός τύπος	= D
Παράμετροι της οριζ. συνιστώσας φάσματος	
Συντελεστής εδάφους S	= 1.35
Χαρακτηριστική περίοδος - οριζόντια TB [sec]	= 0.20
Χαρακτηριστική περίοδος - οριζόντια TC [sec]	= 0.80
Χαρακτηριστική περίοδος - οριζόντια TD [sec]	= 2.50
Παράμετροι της κατακ. συνιστώσας φάσματος	
Χαρακτηριστική περίοδος - κατακόρυφα TvB [sec]	= 0.05
Χαρακτηριστική περίοδος - κατακόρυφα TvC [sec]	= 0.15
Χαρακτηριστική περίοδος - κατακόρυφα TvD [sec]	= 1.00
Συντελεστής ελαχίστου ορίου φάσματος β	= 0.20
Συντελεστής απόσβεσης ξ[%]	= 5.00
Συντελεστής σεισμ. συμπεριφοράς οριζ. qx	= 2.00
Συντελεστής σεισμ. συμπεριφοράς οριζ. qz	= 2.00
Συντελεστής σεισμ. συμπεριφοράς κατακ. qv	= 1.50

Υπολογισμός ελαστικού πλασματικού άξονα (M= 0)

Αριθμός διαφραγμάτων	=	2
Διάφραγμα που καθορίζει τον πλασματικό άξονα	=	Στο 80% του ύψους,

Ακτίνες δυστρεψίας ως προς κέντρο μάζας

Συντεταγμένες πόλου στροφής

Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
-0.281E+01	8.15	0.115E+02

Γωνία μεταξύ κύριου συστήματος (I,II) και καθολικού συστήματος (X,Z) α= 44.480 μοίρες

Ακτίνες δυστρεψίας και αδράνειας και στατικές εκκεντρότητες.

Ομάδα [/]	rI [m]	rII [m]	Is [m]	eoI [m]	eoII [m]
1	0.120E+02	0.120E+02	0.120E+02	0.841E+01	-0.934E+01
2	0.132E+02	0.145E+02	0.993E+01	0.101E+02	-0.124E+02

Δυναμική Ανάλυση (EC8) (M= 0)

Εύρεση ιδιοτιμών φορέα: (Subspace iteration)

Αριθμός ζητούμενων ιδιοτιμών	=	16
Ακρίβεια συγκλίσεως ιδιοτιμών	=	0.10000E-03
Αναζήτηση ιδιομορφών ώστε ΣMi>90% της μάζας	:	Ναι
Πολλαπλασιασμός μεγεθών με M/ΣMi)	:	Ναι
Υπολογισμός πόλων ιδιομορφών	:	Ναι

Υψόμετρο βάσης(Εφαρμογή σεισμικών δυνάμεων) [m]	=	0.000
Μεταφορά μάζας από υποφορείς στον κύριο φορέα	=	Όχι

Μετάθεση κέντρου μάζας.

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Αρχικό X [m]	Αρχικό Z [m]	Μετάθεση μάζας κατά	Νέο X [m]	Νέο Z [m]
2	12.55	0.130E+02	0.979E+01	+X	0.138E+02	0.979E+01
				+Z	0.130E+02	0.113E+02
				-X	0.123E+02	0.979E+01
				-Z	0.130E+02	0.832E+01
					-	-
1:βάση	8.15	0.973E+01	0.107E+02	+X	0.108E+02	0.107E+02
				+Z	0.973E+01	0.124E+02
				-X	0.871E+01	0.107E+02
				-Z	0.973E+01	0.912E+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	0.021	27.439	0.000	0.021	27.439
2	24.924	0.575	0.001	24.924	0.596	27.440
3	0.236	61.080	0.007	25.160	61.676	27.447
4	0.792	0.224	0.053	25.952	61.900	27.500
5	0.042	9.168	0.000	25.993	71.068	27.500
6	0.001	2.640	0.006	25.994	73.708	27.506
7	0.001	0.328	0.003	25.995	74.036	27.510
8	0.001	0.496	0.003	25.995	74.532	27.512
9	0.115	0.339	0.015	26.110	74.870	27.527
10	0.011	8.555	0.002	26.121	83.426	27.529
11	0.026	0.752	0.061	26.147	84.178	27.591
12	0.001	1.101	0.007	26.149	85.279	27.597
13	0.001	1.649	0.017	26.150	86.927	27.614
14	0.000	0.010	0.185	26.150	86.937	27.799
15	0.002	5.195	0.703	26.151	92.133	28.502
16	0.004	5.466	0.558	26.156	97.599	29.060
17	0.002	1.923	0.032	26.157	99.522	29.092
18	0.001	0.000	60.423	26.159	99.522	89.515
19	0.000	0.051	0.121	26.159	99.573	89.637
20	0.002	0.002	0.005	26.160	99.575	89.641
21	0.000	0.025	0.000	26.160	99.600	89.642
22	0.001	0.016	0.027	26.161	99.615	89.669
23	0.000	0.000	0.000	26.162	99.616	89.669
24	0.018	0.042	0.006	26.179	99.658	89.674
25	0.001	0.017	0.003	26.180	99.675	89.677
26	0.000	0.000	0.007	26.180	99.675	89.684
27	0.001	0.001	0.002	26.181	99.676	89.686
28	0.000	0.008	0.000	26.181	99.685	89.687
29	0.000	0.000	0.000	26.181	99.685	89.687
30	0.000	0.000	0.000	26.181	99.685	89.687
31	0.000	0.000	0.001	26.181	99.685	89.688
32	0.006	0.151	0.003	26.187	99.836	89.691
33	0.002	0.135	0.009	26.189	99.971	89.700
34	0.000	0.020	0.002	26.190	99.991	89.702
35	0.010	0.000	0.001	26.199	99.991	89.703
36	0.002	0.000	0.000	26.201	99.991	89.703
37	0.000	0.000	0.000	26.201	99.992	89.703
38	0.037	0.000	0.022	26.237	99.992	89.726
39	0.000	0.000	0.000	26.237	99.992	89.726
40	33.499	0.000	0.077	59.736	99.992	89.802
41	0.100	0.000	0.000	59.836	99.992	89.802
42	30.964	0.000	0.053	90.800	99.992	89.855
43	0.000	0.000	0.000	90.800	99.992	89.855
44	0.005	0.000	0.009	90.805	99.992	89.864
45	0.334	0.000	0.006	91.139	99.992	89.870
46	0.000	0.000	0.000	91.139	99.992	89.870

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
1	0.007	0.033	28.287	0.007	0.033	28.287
2	20.598	1.454	0.064	20.605	1.487	28.351
3	0.477	54.572	0.022	21.082	56.059	28.373
4	5.822	0.130	0.111	26.904	56.189	28.484
5	0.134	2.791	0.011	27.037	58.980	28.495
6	0.018	8.395	0.013	27.056	67.375	28.508
7	0.009	8.523	0.000	27.065	75.898	28.508

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
8	0.000	0.007	0.000	27.065	75.905	28.509
9	0.124	0.001	0.010	27.189	75.906	28.518
10	0.008	2.001	0.045	27.197	77.907	28.563
11	0.014	0.641	0.012	27.211	78.548	28.575
12	0.011	7.267	0.006	27.222	85.815	28.581
13	0.011	3.812	0.003	27.233	89.627	28.584
14	0.001	1.366	0.000	27.235	90.993	28.584
15	0.001	2.963	0.175	27.235	93.956	28.759
16	0.001	4.459	0.133	27.236	98.416	28.892
17	0.006	0.401	32.008	27.242	98.817	60.900
18	0.001	0.594	25.350	27.244	99.411	86.250
19	0.002	0.000	1.548	27.245	99.411	87.798
20	0.000	0.130	0.109	27.245	99.542	87.907
21	0.001	0.024	0.028	27.246	99.566	87.935
22	0.008	0.077	0.033	27.254	99.643	87.968
23	0.006	0.039	0.001	27.259	99.682	87.969
24	0.000	0.022	0.006	27.260	99.704	87.976
25	0.003	0.002	0.004	27.262	99.706	87.980
26	0.000	0.003	0.012	27.262	99.709	87.992
27	0.000	0.013	0.000	27.262	99.723	87.992
28	0.002	0.147	0.000	27.264	99.870	87.993
29	0.000	0.000	0.001	27.264	99.870	87.994
30	0.000	0.000	0.000	27.264	99.870	87.994
31	0.007	0.000	0.008	27.271	99.870	88.002
32	0.005	0.063	0.001	27.276	99.933	88.003
33	0.010	0.018	0.009	27.286	99.951	88.012
34	0.000	0.020	0.002	27.286	99.972	88.014
35	0.001	0.000	0.112	27.288	99.972	88.126
36	0.002	0.000	0.000	27.289	99.972	88.126
37	0.000	0.018	0.000	27.289	99.990	88.126
38	0.040	0.000	0.083	27.329	99.990	88.209
39	0.000	0.000	0.000	27.329	99.990	88.209
40	28.991	0.000	0.102	56.321	99.990	88.311
41	0.026	0.000	0.000	56.347	99.990	88.311
42	0.161	0.004	0.000	56.508	99.994	88.311
43	21.906	0.000	0.012	78.415	99.994	88.323

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
1	0.000	0.016	29.101	0.000	0.016	29.101
2	26.775	1.618	0.010	26.775	1.634	29.111
3	1.064	3.047	0.306	27.839	4.681	29.418
4	0.271	57.891	0.063	28.110	62.572	29.481
5	0.060	8.614	0.004	28.169	71.187	29.485
6	0.000	1.996	0.006	28.169	73.183	29.491
7	0.002	0.505	0.006	28.171	73.688	29.497
8	0.002	0.556	0.004	28.173	74.243	29.501
9	0.111	0.111	0.007	28.284	74.355	29.509
10	0.029	4.412	0.015	28.314	78.767	29.524
11	0.020	6.195	0.007	28.334	84.962	29.530
12	0.000	2.218	0.023	28.334	87.180	29.553
13	0.000	3.522	0.007	28.334	90.702	29.560
14	0.000	0.112	0.001	28.335	90.814	29.562
15	0.000	8.156	0.029	28.335	98.970	29.591
16	0.000	0.192	0.195	28.335	99.162	29.786
17	0.000	0.242	0.000	28.335	99.404	29.786
18	0.001	0.010	54.461	28.336	99.415	84.247
19	0.000	0.059	2.017	28.336	99.474	86.264
20	0.000	0.125	0.241	28.337	99.599	86.505
21	0.000	0.066	0.000	28.337	99.665	86.505
22	0.001	0.002	0.081	28.337	99.667	86.586
23	0.008	0.028	0.020	28.346	99.695	86.606
24	0.001	0.007	0.003	28.346	99.702	86.609
25	0.000	0.080	0.009	28.347	99.782	86.617
26	0.000	0.003	0.010	28.347	99.786	86.627
27	0.000	0.000	0.000	28.347	99.786	86.627
28	0.002	0.028	0.002	28.349	99.813	86.630
29	0.000	0.000	0.002	28.349	99.813	86.632
30	0.004	0.056	0.000	28.353	99.870	86.632
31	0.007	0.107	0.000	28.361	99.977	86.632
32	0.000	0.004	0.000	28.361	99.981	86.632
33	0.007	0.001	0.004	28.369	99.982	86.636
34	0.001	0.000	0.000	28.370	99.982	86.636
35	0.000	0.005	0.000	28.370	99.987	86.637
36	0.001	0.000	0.008	28.371	99.988	86.644

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
37	0.004	0.005	0.005	28.375	99.993	86.649
38	0.000	0.000	0.000	28.375	99.993	86.649
39	0.000	0.002	0.000	28.375	99.995	86.649
40	0.001	0.000	0.053	28.376	99.995	86.702
41	0.002	0.000	0.000	28.378	99.995	86.702
42	0.000	0.000	0.000	28.378	99.995	86.702
43	37.098	0.000	0.056	65.477	99.995	86.758
44	0.009	0.000	0.000	65.486	99.995	86.759
45	16.602	0.000	0.071	82.088	99.995	86.830
46	0.000	0.000	0.000	82.089	99.995	86.830
47	0.001	0.000	0.000	82.089	99.995	86.830

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Ιδιομορφή	X-διεύθ. [%]	Y-διεύθ. [%]	Z-διεύθ. [%]	X-ολική [%]	Y-ολική [%]	Z-ολική [%]
1	0.005	0.010	28.223	0.005	0.010	28.223
2	22.887	0.613	0.054	22.892	0.623	28.277
3	0.103	55.320	0.000	22.995	55.943	28.277
4	3.945	0.080	0.130	26.940	56.023	28.407
5	0.060	10.439	0.005	27.000	66.462	28.412
6	0.001	4.917	0.004	27.000	71.379	28.416
7	0.000	0.045	0.003	27.001	71.425	28.419
8	0.002	0.948	0.004	27.002	72.373	28.423
9	0.025	10.498	0.000	27.027	82.870	28.423
10	0.117	1.260	0.002	27.145	84.130	28.425
11	0.015	0.158	0.037	27.160	84.288	28.462
12	0.000	0.212	0.025	27.160	84.500	28.486
13	0.001	5.346	0.025	27.161	89.846	28.511
14	0.002	2.568	0.001	27.163	92.414	28.513
15	0.000	3.252	0.187	27.163	95.666	28.700
16	0.000	3.673	0.408	27.164	99.339	29.108
17	0.000	0.166	6.425	27.164	99.505	35.533
18	0.000	0.058	52.337	27.164	99.563	87.871
19	0.001	0.004	0.163	27.165	99.567	88.034
20	0.000	0.008	0.001	27.165	99.575	88.035
21	0.000	0.037	0.058	27.165	99.611	88.093
22	0.000	0.015	0.022	27.165	99.626	88.115
23	0.005	0.050	0.003	27.170	99.676	88.118
24	0.011	0.008	0.003	27.181	99.684	88.121
25	0.000	0.034	0.005	27.181	99.718	88.126
26	0.001	0.007	0.001	27.182	99.724	88.127
27	0.001	0.157	0.001	27.183	99.881	88.128
28	0.000	0.000	0.001	27.183	99.881	88.129
29	0.000	0.000	0.000	27.183	99.881	88.129
30	0.001	0.012	0.005	27.184	99.893	88.134
31	0.003	0.065	0.000	27.187	99.958	88.134
32	0.001	0.015	0.000	27.188	99.973	88.134
33	0.004	0.014	0.000	27.192	99.987	88.134
34	0.000	0.000	0.039	27.193	99.987	88.173
35	0.002	0.000	0.000	27.195	99.987	88.173
36	0.002	0.000	0.007	27.196	99.987	88.179
37	0.007	0.007	0.005	27.203	99.994	88.184
38	0.000	0.000	0.000	27.203	99.994	88.184
39	43.920	0.000	0.039	71.123	99.994	88.223
40	0.977	0.000	0.016	72.100	99.994	88.239
41	0.160	0.000	0.000	72.260	99.994	88.239
42	0.000	0.000	0.000	72.260	99.994	88.239
43	0.001	0.000	0.000	72.261	99.994	88.239
44	0.013	0.000	0.000	72.274	99.994	88.239

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

Ιδιομορφή	Ιδιοπερίοδος [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]
1	0.5623	1.35666	0.138	5.72119	0.583	5.72119	0.583
2	0.3482	2.19046	0.223	5.72119	0.583	5.72119	0.583
3	0.3211	2.37560	0.242	5.72119	0.583	5.72119	0.583
4	0.3183	2.39667	0.244	5.72119	0.583	5.72119	0.583
5	0.2921	2.61108	0.266	5.72119	0.583	5.72119	0.583
6	0.2651	2.87740	0.293	5.72119	0.583	5.72119	0.583
7	0.2465	3.09473	0.315	5.72119	0.583	5.72119	0.583

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec2]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec2]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec2]	- [Ποσοστό g]
8	0.2361	3.23088	0.329	5.72119	0.583	5.72119	0.583
9	0.1606	4.74858	0.484	5.19580	0.530	5.19580	0.530
10	0.1542	4.94796	0.504	5.10938	0.521	5.10938	0.521
11	0.1406	5.08550	0.518	4.92888	0.502	4.92888	0.502
12	0.1334	5.08550	0.518	4.83235	0.493	4.83235	0.493
13	0.1204	5.08550	0.518	4.65867	0.475	4.65867	0.475
14	0.1098	5.08550	0.518	4.51751	0.461	4.51751	0.461
15	0.1030	5.08550	0.518	4.42682	0.451	4.42682	0.451
16	0.1007	5.08550	0.518	4.39538	0.448	4.39538	0.448
17	0.0979	5.08550	0.518	4.35850	0.444	4.35850	0.444
18	0.0953	5.08550	0.518	4.32291	0.441	4.32291	0.441
19	0.0794	5.08550	0.518	4.11101	0.419	4.11101	0.419
20	0.0756	5.08550	0.518	4.06086	0.414	4.06086	0.414
21	0.0727	5.08550	0.518	4.02160	0.410	4.02160	0.410
22	0.0699	5.08550	0.518	3.98492	0.406	3.98492	0.406
23	0.0649	5.08550	0.518	3.91752	0.399	3.91752	0.399
24	0.0629	5.08550	0.518	3.89109	0.397	3.89109	0.397
25	0.0564	5.08550	0.518	3.80478	0.388	3.80478	0.388
26	0.0526	5.08550	0.518	3.75391	0.383	3.75391	0.383
27	0.0519	5.08550	0.518	3.74395	0.382	3.74395	0.382
28	0.0512	5.08550	0.518	3.73458	0.381	3.73458	0.381
29	0.0501	5.08550	0.518	3.72018	0.379	3.72018	0.379
30	0.0498	5.07576	0.517	3.71664	0.379	3.71664	0.379
31	0.0491	5.03041	0.513	3.70672	0.378	3.70672	0.378
32	0.0464	4.86605	0.496	3.67077	0.374	3.67077	0.374
33	0.0453	4.80023	0.489	3.65637	0.373	3.65637	0.373
34	0.0449	4.77524	0.487	3.65091	0.372	3.65091	0.372
35	0.0423	4.61356	0.470	3.61554	0.369	3.61554	0.369
36	0.0411	4.54318	0.463	3.60014	0.367	3.60014	0.367
37	0.0390	4.41406	0.450	3.57190	0.364	3.57190	0.364
38	0.0341	4.11287	0.419	3.50601	0.357	3.50601	0.357
39	0.0329	4.04312	0.412	3.49075	0.356	3.49075	0.356
40	0.0324	4.01273	0.409	3.48410	0.355	3.48410	0.355
41	0.0307	3.90524	0.398	3.46059	0.353	3.46059	0.353
42	0.0303	3.88140	0.396	3.45538	0.352	3.45538	0.352
43	0.0297	3.84643	0.392	3.44773	0.351	3.44773	0.351
44	0.0279	3.73924	0.381	3.42428	0.349	3.42428	0.349
45	0.0276	3.71585	0.379	3.41916	0.349	3.41916	0.349
46	0.0274	3.70757	0.378	3.41735	0.348	3.41735	0.348

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec2]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec2]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec2]	- [Ποσοστό g]
1	0.5644	1.35148	0.138	5.72119	0.583	5.72119	0.583
2	0.3653	2.08835	0.213	5.72119	0.583	5.72119	0.583
3	0.3389	2.25070	0.229	5.72119	0.583	5.72119	0.583
4	0.3005	2.53824	0.259	5.72119	0.583	5.72119	0.583
5	0.2842	2.68411	0.274	5.72119	0.583	5.72119	0.583
6	0.2579	2.95805	0.302	5.72119	0.583	5.72119	0.583
7	0.2498	3.05418	0.311	5.72119	0.583	5.72119	0.583
8	0.2170	3.51593	0.358	5.72119	0.583	5.72119	0.583
9	0.1742	4.37874	0.446	5.37693	0.548	5.37693	0.548
10	0.1403	5.08550	0.518	4.92411	0.502	4.92411	0.502
11	0.1340	5.08550	0.518	4.84070	0.493	4.84070	0.493
12	0.1310	5.08550	0.518	4.80034	0.489	4.80034	0.489
13	0.1203	5.08550	0.518	4.65767	0.475	4.65767	0.475
14	0.1152	5.08550	0.518	4.58943	0.468	4.58943	0.468
15	0.1097	5.08550	0.518	4.51551	0.460	4.51551	0.460
16	0.0951	5.08550	0.518	4.32043	0.440	4.32043	0.440
17	0.0905	5.08550	0.518	4.25920	0.434	4.25920	0.434
18	0.0895	5.08550	0.518	4.24605	0.433	4.24605	0.433
19	0.0861	5.08550	0.518	4.20055	0.428	4.20055	0.428
20	0.0816	5.08550	0.518	4.14026	0.422	4.14026	0.422
21	0.0745	5.08550	0.518	4.04561	0.412	4.04561	0.412
22	0.0686	5.08550	0.518	3.96692	0.404	3.96692	0.404
23	0.0655	5.08550	0.518	3.92632	0.400	3.92632	0.400
24	0.0602	5.08550	0.518	3.85556	0.393	3.85556	0.393
25	0.0589	5.08550	0.518	3.83734	0.391	3.83734	0.391
26	0.0565	5.08550	0.518	3.80581	0.388	3.80581	0.388
27	0.0544	5.08550	0.518	3.77779	0.385	3.77779	0.385
28	0.0519	5.08550	0.518	3.74402	0.382	3.74402	0.382
29	0.0492	5.03692	0.513	3.70815	0.378	3.70815	0.378
30	0.0491	5.02782	0.513	3.70616	0.378	3.70616	0.378
31	0.0483	4.98080	0.508	3.69587	0.377	3.69587	0.377

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]
32	0.0460	4.84380	0.494	3.66590	0.374	3.66590	0.374
33	0.0448	4.77033	0.486	3.64983	0.372	3.64983	0.372
34	0.0443	4.73896	0.483	3.64297	0.371	3.64297	0.371
35	0.0421	4.60052	0.469	3.61269	0.368	3.61269	0.368
36	0.0416	4.57182	0.466	3.60641	0.368	3.60641	0.368
37	0.0367	4.27505	0.436	3.54149	0.361	3.54149	0.361
38	0.0345	4.13732	0.422	3.51136	0.358	3.51136	0.358
39	0.0341	4.11556	0.420	3.50660	0.357	3.50660	0.357
40	0.0330	4.04776	0.413	3.49177	0.356	3.49177	0.356
41	0.0301	3.86849	0.394	3.45255	0.352	3.45255	0.352
42	0.0286	3.77934	0.385	3.43305	0.350	3.43305	0.350
43	0.0284	3.77016	0.384	3.43104	0.350	3.43104	0.350

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]
1	0.5679	1.34328	0.137	5.72119	0.583	5.72119	0.583
2	0.3486	2.18813	0.223	5.72119	0.583	5.72119	0.583
3	0.3157	2.41647	0.246	5.72119	0.583	5.72119	0.583
4	0.3101	2.45961	0.251	5.72119	0.583	5.72119	0.583
5	0.2816	2.70846	0.276	5.72119	0.583	5.72119	0.583
6	0.2531	3.01357	0.307	5.72119	0.583	5.72119	0.583
7	0.2365	3.22583	0.329	5.72119	0.583	5.72119	0.583
8	0.2271	3.35891	0.342	5.72119	0.583	5.72119	0.583
9	0.1617	4.71662	0.481	5.21033	0.531	5.21033	0.531
10	0.1428	5.08550	0.518	4.95739	0.505	4.95739	0.505
11	0.1368	5.08550	0.518	4.87706	0.497	4.87706	0.497
12	0.1228	5.08550	0.518	4.69099	0.478	4.69099	0.478
13	0.1165	5.08550	0.518	4.60635	0.470	4.60635	0.470
14	0.1085	5.08550	0.518	4.49985	0.459	4.49985	0.459
15	0.1029	5.08550	0.518	4.42443	0.451	4.42443	0.451
16	0.0998	5.08550	0.518	4.38396	0.447	4.38396	0.447
17	0.0957	5.08550	0.518	4.32885	0.441	4.32885	0.441
18	0.0834	5.08550	0.518	4.16515	0.425	4.16515	0.425
19	0.0799	5.08550	0.518	4.11842	0.420	4.11842	0.420
20	0.0784	5.08550	0.518	4.09792	0.418	4.09792	0.418
21	0.0730	5.08550	0.518	4.02519	0.410	4.02519	0.410
22	0.0689	5.08550	0.518	3.97138	0.405	3.97138	0.405
23	0.0639	5.08550	0.518	3.90424	0.398	3.90424	0.398
24	0.0633	5.08550	0.518	3.89591	0.397	3.89591	0.397
25	0.0580	5.08550	0.518	3.82605	0.390	3.82605	0.390
26	0.0507	5.08550	0.518	3.72759	0.380	3.72759	0.380
27	0.0499	5.08186	0.518	3.71798	0.379	3.71798	0.379
28	0.0497	5.06523	0.516	3.71434	0.379	3.71434	0.379
29	0.0490	5.02406	0.512	3.70533	0.378	3.70533	0.378
30	0.0486	4.99910	0.510	3.69987	0.377	3.69987	0.377
31	0.0479	4.95959	0.506	3.69123	0.376	3.69123	0.376
32	0.0468	4.89120	0.499	3.67627	0.375	3.67627	0.375
33	0.0428	4.64870	0.474	3.62322	0.369	3.62322	0.369
34	0.0412	4.54601	0.463	3.60076	0.367	3.60076	0.367
35	0.0403	4.49084	0.458	3.58869	0.366	3.58869	0.366
36	0.0397	4.45713	0.454	3.58132	0.365	3.58132	0.365
37	0.0386	4.39119	0.448	3.56689	0.364	3.56689	0.364
38	0.0330	4.04942	0.413	3.49213	0.356	3.49213	0.356
39	0.0318	3.97589	0.405	3.47605	0.354	3.47605	0.354
40	0.0311	3.93442	0.401	3.46698	0.353	3.46698	0.353
41	0.0307	3.90664	0.398	3.46090	0.353	3.46090	0.353
42	0.0298	3.85307	0.393	3.44918	0.352	3.44918	0.352
43	0.0274	3.70661	0.378	3.41714	0.348	3.41714	0.348
44	0.0272	3.69636	0.377	3.41490	0.348	3.41490	0.348
45	0.0249	3.55662	0.363	3.38433	0.345	3.38433	0.345
46	0.0234	3.45942	0.353	3.36307	0.343	3.36307	0.343
47	0.0232	3.45135	0.352	3.36130	0.343	3.36130	0.343

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]
1	0.5644	1.35165	0.138	5.72119	0.583	5.72119	0.583
2	0.3553	2.14715	0.219	5.72119	0.583	5.72119	0.583
3	0.3160	2.41388	0.246	5.72119	0.583	5.72119	0.583
4	0.3088	2.47015	0.252	5.72119	0.583	5.72119	0.583

Ιδιομορφή - -	Ιδιοπερίοδος - [sec]	Κατακόρυφη Συνιστώσα [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 0 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]	Οριζόντια Συνιστώσα 90 [m/sec ²]	- [Ποσοστό g]
5	0.2839	2.68657	0.274	5.72119	0.583	5.72119	0.583
6	0.2656	2.87260	0.293	5.72119	0.583	5.72119	0.583
7	0.2288	3.33370	0.340	5.72119	0.583	5.72119	0.583
8	0.2127	3.58617	0.366	5.72119	0.583	5.72119	0.583
9	0.1594	4.78640	0.488	5.17885	0.528	5.17885	0.528
10	0.1535	4.97075	0.507	5.09995	0.520	5.09995	0.520
11	0.1456	5.08550	0.518	4.99480	0.509	4.99480	0.509
12	0.1196	5.08550	0.518	4.64740	0.474	4.64740	0.474
13	0.1150	5.08550	0.518	4.58711	0.468	4.58711	0.468
14	0.1111	5.08550	0.518	4.53479	0.462	4.53479	0.462
15	0.1038	5.08550	0.518	4.43702	0.452	4.43702	0.452
16	0.0965	5.08550	0.518	4.33936	0.442	4.33936	0.442
17	0.0917	5.08550	0.518	4.27501	0.436	4.27501	0.436
18	0.0896	5.08550	0.518	4.24731	0.433	4.24731	0.433
19	0.0803	5.08550	0.518	4.12273	0.420	4.12273	0.420
20	0.0750	5.08550	0.518	4.05242	0.413	4.05242	0.413
21	0.0722	5.08550	0.518	4.01519	0.409	4.01519	0.409
22	0.0681	5.08550	0.518	3.95994	0.404	3.95994	0.404
23	0.0611	5.08550	0.518	3.86762	0.394	3.86762	0.394
24	0.0599	5.08550	0.518	3.85080	0.393	3.85080	0.393
25	0.0562	5.08550	0.518	3.80219	0.388	3.80219	0.388
26	0.0548	5.08550	0.518	3.78327	0.386	3.78327	0.386
27	0.0516	5.08550	0.518	3.74065	0.381	3.74065	0.381
28	0.0492	5.03967	0.514	3.70875	0.378	3.70875	0.378
29	0.0491	5.02863	0.513	3.70633	0.378	3.70633	0.378
30	0.0475	4.93378	0.503	3.68558	0.376	3.68558	0.376
31	0.0460	4.84163	0.494	3.66543	0.374	3.66543	0.374
32	0.0450	4.77907	0.487	3.65174	0.372	3.65174	0.372
33	0.0423	4.61678	0.471	3.61624	0.369	3.61624	0.369
34	0.0418	4.58479	0.467	3.60924	0.368	3.60924	0.368
35	0.0416	4.57314	0.466	3.60670	0.368	3.60670	0.368
36	0.0404	4.49999	0.459	3.59069	0.366	3.59069	0.366
37	0.0374	4.31670	0.440	3.55060	0.362	3.55060	0.362
38	0.0342	4.11919	0.420	3.50739	0.358	3.50739	0.358
39	0.0308	3.91499	0.399	3.46272	0.353	3.46272	0.353
40	0.0305	3.89593	0.397	3.45855	0.353	3.45855	0.353
41	0.0304	3.88992	0.397	3.45724	0.352	3.45724	0.352
42	0.0298	3.85481	0.393	3.44956	0.352	3.44956	0.352
43	0.0296	3.84358	0.392	3.44710	0.351	3.44710	0.351
44	0.0285	3.77239	0.385	3.43153	0.350	3.43153	0.350

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	8.15	40	0.167E+02	0.815E+01	-0.194E+03
2	12.55	40	0.162E+02	0.126E+02	-0.485E+02
					-
1	8.15	18	-0.474E+01	0.815E+01	0.120E+02
2	12.55	18	-0.158E+02	0.126E+02	0.887E+01

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	8.15	40	0.176E+02	0.815E+01	-0.172E+03
2	12.55	40	-0.612E+02	0.126E+02	0.116E+02
					-
1	8.15	17	-0.488E+01	0.815E+01	0.121E+02
2	12.55	17	-0.846E+01	0.126E+02	0.144E+02

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	8.15	43	0.200E+02	0.815E+01	-0.241E+03
2	12.55	43	0.810E+03	0.126E+02	0.678E+02
					-
1	8.15	18	-0.479E+01	0.815E+01	0.120E+02
2	12.55	18	-0.214E+02	0.126E+02	0.825E+01

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	8.15	39	0.361E+02	0.815E+01	0.210E+03
2	12.55	39	0.152E+02	0.126E+02	0.667E+02

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Επίπεδο -	Υψόμετρο [m]	Ιδιομορφή -	Συντεταγμένη X [m]	Συντεταγμένη Y [m]	Συντεταγμένη Z [m]
1	8.15	18	-0.464E+01	0.815E+01	0.118E+02
2	12.55	18	-0.123E+02	0.126E+02	0.457E+01

Φαινόμενα 2ας τάξης (EC8-1 §4.4.2.2(2))

Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)

Διεύθυνση σεισμού: 0.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.000	1.00
2	12.55	4.40	0.015	1.00

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.004	1.00
2	12.55	4.40	0.038	1.00

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)

Διεύθυνση σεισμού: 0.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.001	1.00
2	12.55	4.40	0.015	1.00

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.004	1.00
2	12.55	4.40	0.038	1.00

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)

Διεύθυνση σεισμού: 0.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.000	1.00
2	12.55	4.40	0.015	1.00

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.004	1.00
2	12.55	4.40	0.038	1.00

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)

Διεύθυνση σεισμού: 0.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.000	1.00
2	12.55	4.40	0.015	1.00

Διεύθυνση σεισμού: 90.0

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ [/]	1/(1-θ) [/]
1	8.15	8.15	0.004	1.00
2	12.55	4.40	0.038	1.00

Αντιδράσεις δυναμικών φορτίσεων

Φορέας 1: (Μετάθεση μάζας κατά +X)**Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $S_d(\max) = G_k + \psi 2Q + E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]**

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	0.33971E+01	-----	0.12100E+01	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	0.37286E+01	-----	0.18259E+02	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	0.34427E+01	-----	0.20796E+02	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	0.31615E+01	-----	0.19075E+02	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	0.36103E+01	-----	0.14518E+02	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.52695E+03	-----	0.91836E+02	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.24762E+03	-----	0.11291E+03	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.51405E+03	-----	0.99519E+02	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.22520E+03	-----	0.11826E+03	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.50792E+03	-----	0.10579E+03	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.17721E+03	-----	0.14011E+03	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.51930E+03	-----	0.11025E+03	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.14683E+03	-----	0.96199E+02	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.34639E+03	-----	0.54400E+02	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.60174E+02	-----	0.12416E+02	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.44387E+01	-----	-0.25272E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.67588E+01	-----	-0.30329E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.17138E+02	-----	-0.49512E+00	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.17320E+02	-----	-0.10266E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.39995E+01	-----	0.70680E-01	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	0.13333E-04	-----	0.30476E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	0.20117E-04	-----	0.28521E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	0.16984E-04	-----	0.35097E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	0.88366E-07	-----	0.36505E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	0.26000E-04	-----	0.34659E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	0.40128E-04	-----	0.25620E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	0.54317E-04	-----	0.10722E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	0.70031E-03	-----	0.22633E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	0.15158E-02	-----	0.35227E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	0.10786E-02	-----	0.35809E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	0.18181E-02	-----	0.43321E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	0.16748E-02	-----	0.43431E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	0.18236E-02	-----	0.43381E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	0.17109E-02	-----	0.43312E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	0.14148E-02	-----	0.38599E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	0.16451E-02	-----	0.38170E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	0.14083E-02	-----	0.28489E-02	-----	-----	-----
1(0)	0.22278E+04	-----	0.40297E+03	-----	-----	-----
6(0)	0.65637E+03	-----	0.10545E+04	-----	-----	-----
8(0)	0.66442E+03	-----	0.76014E+03	-----	-----	-----
10(0)	0.59307E+03	-----	0.75645E+03	-----	-----	-----
12(0)	0.59067E+03	-----	0.77343E+03	-----	-----	-----
14(0)	0.74974E+03	-----	0.11971E+04	-----	-----	-----
36(0)	0.18808E+04	-----	0.38332E+03	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $S_d(\min) = G_k + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	-0.16146E+01	-----	0.27371E+00	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	-0.18535E+01	-----	-0.31124E+01	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	-0.21062E+01	-----	0.20970E+01	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	-0.23313E+01	-----	0.15265E+01	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	-0.28881E+01	-----	-0.32181E+01	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.27966E+03	-----	0.32871E+02	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.48251E+03	-----	-0.23868E+02	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.26907E+03	-----	0.42780E+02	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.44369E+03	-----	-0.32907E+01	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.23803E+03	-----	0.48970E+02	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.41763E+03	-----	0.18142E+02	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.22107E+03	-----	0.52375E+02	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.40439E+03	-----	-0.54456E+02	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.15607E+03	-----	0.13434E+02	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.21172E+03	-----	-0.14824E+03	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.14472E+02	-----	-0.61692E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.27742E+01	-----	-0.84800E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.57911E+01	-----	-0.16210E+01	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.36266E+01	-----	-0.69504E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.11951E+02	-----	-0.67395E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	-0.12122E-04	-----	-0.33524E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	-0.18457E-04	-----	-0.31363E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	-0.15867E-04	-----	-0.38503E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	-0.64331E-06	-----	-0.39904E-03	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $S_d(\min) = G_k + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 46(-1)	-0.28817E-04	-----	-0.37724E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	-0.43760E-04	-----	-0.27793E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	-0.58902E-04	-----	-0.11626E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	-0.75941E-03	-----	-0.24544E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	-0.13930E-02	-----	-0.38275E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	-0.11699E-02	-----	-0.38914E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	-0.16637E-02	-----	-0.47246E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	-0.18234E-02	-----	-0.47378E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	-0.16625E-02	-----	-0.47505E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	-0.18710E-02	-----	-0.47438E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	-0.12866E-02	-----	-0.42395E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	-0.18054E-02	-----	-0.41929E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	-0.12804E-02	-----	-0.31335E-02	-----	-----	-----
1(0)	-0.22707E+04	-----	-0.39185E+03	-----	-----	-----
6(0)	-0.87169E+03	-----	-0.12612E+04	-----	-----	-----
8(0)	-0.81160E+03	-----	-0.98250E+03	-----	-----	-----
10(0)	-0.77316E+03	-----	-0.98649E+03	-----	-----	-----
12(0)	-0.79002E+03	-----	-0.99487E+03	-----	-----	-----
14(0)	-0.92284E+03	-----	-0.13492E+04	-----	-----	-----
36(0)	-0.17095E+04	-----	-0.34090E+03	-----	-----	-----

Φορέας 2: (Μετάθεση μάζας κατά +Z)**Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $S_d(\max) = G_k + \psi 2Q + E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]**

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	0.30898E+01	-----	0.14023E+01	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	0.33589E+01	-----	0.19430E+02	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	0.30474E+01	-----	0.21594E+02	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	0.27757E+01	-----	0.19563E+02	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	0.31844E+01	-----	0.14466E+02	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.54067E+03	-----	0.10488E+03	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.24448E+03	-----	0.10933E+03	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.49662E+03	-----	0.11530E+03	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.24531E+03	-----	0.12864E+03	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.52519E+03	-----	0.12421E+03	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.16061E+03	-----	0.15768E+03	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.56819E+03	-----	0.12871E+03	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.10838E+03	-----	0.10091E+03	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.36994E+03	-----	0.64837E+02	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.36459E+02	-----	0.20564E+02	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.29925E+01	-----	-0.22239E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.70720E+01	-----	-0.26397E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.18173E+02	-----	-0.38439E+00	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.18481E+02	-----	-0.54642E+00	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.25896E+01	-----	0.25590E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	0.13115E-04	-----	0.29925E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	0.20153E-04	-----	0.28025E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	0.17545E-04	-----	0.34663E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	0.10407E-05	-----	0.36287E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	0.25437E-04	-----	0.34646E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	0.40045E-04	-----	0.25695E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	0.54497E-04	-----	0.10758E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	0.70266E-03	-----	0.22708E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	0.15158E-02	-----	0.35278E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	0.10820E-02	-----	0.35855E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	0.18090E-02	-----	0.43197E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	0.16738E-02	-----	0.43292E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	0.18037E-02	-----	0.42990E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	0.16998E-02	-----	0.42905E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	0.13923E-02	-----	0.38028E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	0.16237E-02	-----	0.37593E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	0.13853E-02	-----	0.27977E-02	-----	-----	-----
1(0)	0.20923E+04	-----	0.34298E+03	-----	-----	-----
6(0)	0.28307E+03	-----	0.97999E+03	-----	-----	-----
8(0)	0.39796E+03	-----	0.72672E+03	-----	-----	-----
10(0)	0.69781E+03	-----	0.80182E+03	-----	-----	-----
12(0)	0.74938E+03	-----	0.85834E+03	-----	-----	-----
14(0)	0.88894E+03	-----	0.12860E+04	-----	-----	-----
36(0)	0.18998E+04	-----	0.36589E+03	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $S_d(\min) = G_k + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	-0.13073E+01	-----	0.81377E-01	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(min) = Gk + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 2(-1)	-0.14838E+01	-----	-0.42832E+01	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	-0.17109E+01	-----	0.12990E+01	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	-0.19455E+01	-----	0.10382E+01	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	-0.24622E+01	-----	-0.31665E+01	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.26593E+03	-----	0.19826E+02	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.48565E+03	-----	-0.20293E+02	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.28649E+03	-----	0.27000E+02	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.42358E+03	-----	-0.13668E+02	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.22075E+03	-----	0.30554E+02	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.43423E+03	-----	0.57160E+00	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.17218E+03	-----	0.33919E+02	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.44284E+03	-----	-0.59164E+02	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.13251E+03	-----	0.29970E+01	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.23544E+03	-----	-0.15639E+03	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.15918E+02	-----	-0.64725E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.24609E+01	-----	-0.88731E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.47564E+01	-----	-0.17318E+01	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.24658E+01	-----	-0.74306E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.13361E+02	-----	-0.85917E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	-0.11904E-04	-----	-0.32973E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	-0.18492E-04	-----	-0.30866E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	-0.16428E-04	-----	-0.38069E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	-0.15956E-05	-----	-0.39686E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	-0.28254E-04	-----	-0.37711E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	-0.43677E-04	-----	-0.27869E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	-0.59083E-04	-----	-0.11662E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	-0.76175E-03	-----	-0.24619E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	-0.13930E-02	-----	-0.38326E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	-0.11733E-02	-----	-0.38960E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	-0.16546E-02	-----	-0.47122E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	-0.18223E-02	-----	-0.47239E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	-0.16427E-02	-----	-0.47114E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	-0.18599E-02	-----	-0.47032E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	-0.12641E-02	-----	-0.41823E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	-0.17840E-02	-----	-0.41352E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	-0.12574E-02	-----	-0.30824E-02	-----	-----	-----
1(0)	-0.21352E+04	-----	-0.33186E+03	-----	-----	-----
6(0)	-0.49839E+03	-----	-0.11867E+04	-----	-----	-----
8(0)	-0.54514E+03	-----	-0.94908E+03	-----	-----	-----
10(0)	-0.87790E+03	-----	-0.10319E+04	-----	-----	-----
12(0)	-0.94873E+03	-----	-0.10798E+04	-----	-----	-----
14(0)	-0.10620E+04	-----	-0.14381E+04	-----	-----	-----
36(0)	-0.17284E+04	-----	-0.32347E+03	-----	-----	-----

Φορέας 3: (Μετάθεση μάζας κατά -X)**Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(max) = Gk + \psi 2Q + E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]**

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	0.30167E+01	-----	0.14125E+01	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	0.32582E+01	-----	0.19480E+02	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	0.29365E+01	-----	0.21614E+02	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	0.26939E+01	-----	0.19501E+02	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	0.31274E+01	-----	0.14582E+02	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.54449E+03	-----	0.10381E+03	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.24364E+03	-----	0.11256E+03	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.52981E+03	-----	0.11033E+03	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.21848E+03	-----	0.11667E+03	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.52191E+03	-----	0.11598E+03	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.16857E+03	-----	0.13948E+03	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.53730E+03	-----	0.12009E+03	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.13249E+03	-----	0.96204E+02	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.35039E+03	-----	0.62480E+02	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.51731E+02	-----	0.10663E+02	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.36049E+01	-----	-0.22019E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.63651E+01	-----	-0.31098E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.17426E+02	-----	-0.53069E+00	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.17348E+02	-----	-0.12380E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.25702E+01	-----	0.28817E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	0.11930E-04	-----	0.26949E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	0.17999E-04	-----	0.25221E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	0.15185E-04	-----	0.31045E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	0.52021E-07	-----	0.32300E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	0.22990E-04	-----	0.30674E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	0.35513E-04	-----	0.22677E-03	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(max) = Gk + \psi 2Q + E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 48(-1)	0.48079E-04	-----	0.94906E-04	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	0.61989E-03	-----	0.20034E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	0.13556E-02	-----	0.31179E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	0.95470E-03	-----	0.31694E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	0.16265E-02	-----	0.38336E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	0.14822E-02	-----	0.38433E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	0.16317E-02	-----	0.38378E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	0.15138E-02	-----	0.38316E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	0.12660E-02	-----	0.34138E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	0.14551E-02	-----	0.33758E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	0.12601E-02	-----	0.25192E-02	-----	-----	-----
1(0)	0.19090E+04	-----	0.39236E+03	-----	-----	-----
6(0)	0.51619E+03	-----	0.96519E+03	-----	-----	-----
8(0)	0.49894E+03	-----	0.70252E+03	-----	-----	-----
10(0)	0.45550E+03	-----	0.69754E+03	-----	-----	-----
12(0)	0.53336E+03	-----	0.71507E+03	-----	-----	-----
14(0)	0.67346E+03	-----	0.10895E+04	-----	-----	-----
36(0)	0.16796E+04	-----	0.34305E+03	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(min) = Gk + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	-0.12343E+01	-----	0.71171E-01	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	-0.13831E+01	-----	-0.43330E+01	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	-0.16000E+01	-----	0.12794E+01	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	-0.18637E+01	-----	0.11010E+01	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	-0.24052E+01	-----	-0.32821E+01	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.26211E+03	-----	0.20901E+02	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.48650E+03	-----	-0.23518E+02	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.25331E+03	-----	0.31965E+02	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.45041E+03	-----	-0.16950E+01	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.22403E+03	-----	0.38782E+02	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.42628E+03	-----	0.18769E+02	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.20307E+03	-----	0.42532E+02	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.41874E+03	-----	-0.54461E+02	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.15206E+03	-----	0.53546E+01	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.22016E+03	-----	-0.14649E+03	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.15305E+02	-----	-0.64945E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.31678E+01	-----	-0.84030E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.55031E+01	-----	-0.15855E+01	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.35985E+01	-----	-0.67390E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.13380E+02	-----	-0.89144E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	-0.10719E-04	-----	-0.29997E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	-0.16339E-04	-----	-0.28063E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	-0.14068E-04	-----	-0.34451E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	-0.60697E-06	-----	-0.35699E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	-0.25807E-04	-----	-0.33739E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	-0.39144E-04	-----	-0.24851E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	-0.52664E-04	-----	-0.10395E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	-0.67899E-03	-----	-0.21944E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	-0.12328E-02	-----	-0.34227E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	-0.10460E-02	-----	-0.34800E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	-0.14721E-02	-----	-0.42261E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	-0.16308E-02	-----	-0.42380E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	-0.14706E-02	-----	-0.42502E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	-0.16738E-02	-----	-0.42443E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	-0.11377E-02	-----	-0.37934E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	-0.16154E-02	-----	-0.37517E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	-0.11322E-02	-----	-0.28038E-02	-----	-----	-----
1(0)	-0.19519E+04	-----	-0.38124E+03	-----	-----	-----
6(0)	-0.73151E+03	-----	-0.11719E+04	-----	-----	-----
8(0)	-0.64612E+03	-----	-0.92488E+03	-----	-----	-----
10(0)	-0.63559E+03	-----	-0.92758E+03	-----	-----	-----
12(0)	-0.73270E+03	-----	-0.93650E+03	-----	-----	-----
14(0)	-0.84655E+03	-----	-0.12416E+04	-----	-----	-----
36(0)	-0.15083E+04	-----	-0.30063E+03	-----	-----	-----

Φορέας 4: (Μετάθεση μάζας κατά -Z)**Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(max) = Gk + \psi 2Q + E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]**

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	0.38884E+01	-----	0.13616E+01	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	0.42515E+01	-----	0.19977E+02	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	0.39222E+01	-----	0.22317E+02	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(max) = Gk + \psi 2Q + E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 4(-1)	0.36336E+01	-----	0.20481E+02	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	0.41900E+01	-----	0.16418E+02	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.60487E+03	-----	0.98641E+02	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.18489E+03	-----	0.12700E+03	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.60466E+03	-----	0.10292E+03	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.14831E+03	-----	0.11636E+03	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.47578E+03	-----	0.10813E+03	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.20931E+03	-----	0.14831E+03	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.49319E+03	-----	0.11324E+03	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.16917E+03	-----	0.10113E+03	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.33984E+03	-----	0.59723E+02	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.67590E+02	-----	0.14319E+02	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.46123E+01	-----	-0.25092E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.63524E+01	-----	-0.33798E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.16985E+02	-----	-0.58013E+00	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.17063E+02	-----	-0.12794E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.40092E+01	-----	0.23405E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	0.13860E-04	-----	0.31805E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	0.20539E-04	-----	0.29745E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	0.16804E-04	-----	0.36417E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	0.61317E-06	-----	0.37633E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	0.27245E-04	-----	0.35523E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	0.41204E-04	-----	0.26167E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	0.55455E-04	-----	0.10946E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	0.71498E-03	-----	0.23107E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	0.15500E-02	-----	0.36036E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	0.11014E-02	-----	0.36639E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	0.18686E-02	-----	0.44516E-02	-----	-----	-----
Λ 53(-1)	0.17170E-02	-----	0.44644E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	0.18854E-02	-----	0.44860E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	0.17647E-02	-----	0.44805E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	0.14701E-02	-----	0.40150E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	0.17081E-02	-----	0.39715E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	0.14640E-02	-----	0.29728E-02	-----	-----	-----
1(0)	0.24441E+04	-----	0.51791E+03	-----	-----	-----
6(0)	0.95315E+03	-----	0.12028E+04	-----	-----	-----
8(0)	0.73049E+03	-----	0.85430E+03	-----	-----	-----
10(0)	0.36622E+03	-----	0.76580E+03	-----	-----	-----
12(0)	0.29088E+03	-----	0.74850E+03	-----	-----	-----
14(0)	0.44857E+03	-----	0.11697E+04	-----	-----	-----
36(0)	0.18939E+04	-----	0.41001E+03	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(min) = Gk + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 1(-1)	-0.21059E+01	-----	0.12211E+00	-----	-----	-----
Λ 2(-1)	-0.23764E+01	-----	-0.48300E+01	-----	-----	-----
Λ 3(-1)	-0.25857E+01	-----	0.57626E+00	-----	-----	-----
Λ 4(-1)	-0.28034E+01	-----	0.12064E+00	-----	-----	-----
Λ 5(-1)	-0.34678E+01	-----	-0.51187E+01	-----	-----	-----
Λ 6(-1)	0.20173E+03	-----	0.26066E+02	-----	-----	-----
Λ 7(-1)	-0.54524E+03	-----	-0.37959E+02	-----	-----	-----
Λ 8(-1)	0.17846E+03	-----	0.39376E+02	-----	-----	-----
Λ 9(-1)	-0.52058E+03	-----	-0.13829E+01	-----	-----	-----
Λ 10(-1)	0.27016E+03	-----	0.46630E+02	-----	-----	-----
Λ 11(-1)	-0.38554E+03	-----	0.99376E+01	-----	-----	-----
Λ 12(-1)	0.24718E+03	-----	0.49385E+02	-----	-----	-----
Λ 13(-1)	-0.38205E+03	-----	-0.59389E+02	-----	-----	-----
Λ 14(-1)	0.16262E+03	-----	0.81115E+01	-----	-----	-----
Λ 18(-1)	-0.20430E+03	-----	-0.15014E+03	-----	-----	-----
Λ 32(-1)	-0.14298E+02	-----	-0.61872E+00	-----	-----	-----
Λ 33(-1)	0.31805E+01	-----	-0.81330E+00	-----	-----	-----
Λ 34(-1)	0.59443E+01	-----	-0.15360E+01	-----	-----	-----
Λ 35(-1)	0.38836E+01	-----	-0.66976E+01	-----	-----	-----
Λ 36(-1)	-0.11941E+02	-----	-0.83732E+00	-----	-----	-----
Λ 42(-1)	-0.12649E-04	-----	-0.34853E-04	-----	-----	-----
Λ 43(-1)	-0.18878E-04	-----	-0.32586E-03	-----	-----	-----
Λ 44(-1)	-0.15687E-04	-----	-0.39824E-03	-----	-----	-----
Λ 45(-1)	-0.11681E-05	-----	-0.41031E-03	-----	-----	-----
Λ 46(-1)	-0.30062E-04	-----	-0.38588E-03	-----	-----	-----
Λ 47(-1)	-0.44835E-04	-----	-0.28341E-03	-----	-----	-----
Λ 48(-1)	-0.60041E-04	-----	-0.11851E-03	-----	-----	-----
Λ 49(-1)	-0.77408E-03	-----	-0.25018E-02	-----	-----	-----
Λ 50(-1)	-0.14272E-02	-----	-0.39084E-02	-----	-----	-----
Λ 51(-1)	-0.11927E-02	-----	-0.39744E-02	-----	-----	-----
Λ 52(-1)	-0.17142E-02	-----	-0.48441E-02	-----	-----	-----

Αντιδράσεις στηρίξεων σεισμικού συνδυασμού δράσεων: $Sd(min) = G_k + \psi 2Q - E$ [EC8-1 §4.3.3.5.1(2)b]

Κόμβος -	FX [kN]	FY [kN]	FZ [kN]	MX [kNm]	MY [kNm]	MZ [kNm]
Λ 53(-1)	-0.18656E-02	-----	-0.48591E-02	-----	-----	-----
Λ 54(-1)	-0.17244E-02	-----	-0.48983E-02	-----	-----	-----
Λ 55(-1)	-0.19247E-02	-----	-0.48932E-02	-----	-----	-----
Λ 56(-1)	-0.13419E-02	-----	-0.43946E-02	-----	-----	-----
Λ 57(-1)	-0.18684E-02	-----	-0.43475E-02	-----	-----	-----
Λ 58(-1)	-0.13361E-02	-----	-0.32574E-02	-----	-----	-----
1(0)	-0.24870E+04	-----	-0.50680E+03	-----	-----	-----
6(0)	-0.11685E+04	-----	-0.14095E+04	-----	-----	-----
8(0)	-0.87767E+03	-----	-0.10767E+04	-----	-----	-----
10(0)	-0.54632E+03	-----	-0.99584E+03	-----	-----	-----
12(0)	-0.49022E+03	-----	-0.96994E+03	-----	-----	-----
14(0)	-0.62166E+03	-----	-0.13218E+04	-----	-----	-----
36(0)	-0.17225E+04	-----	-0.36759E+03	-----	-----	-----

Μέγιστες μετατοπίσεις δυναμικών φορτίσεων**Μέγιστες μετατοπίσεις δυναμικών φορτίσεων (Χωρίς προσαύξηση με τον συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q)**

Κόμβος -	δX [m]	δY [m]	δZ [m]
1(0)	0.00000E+00	0.22252E-02	0.00000E+00
2(0)	0.69887E-04	0.25690E-02	0.49079E-03
3(0)	0.13137E-03	0.33360E-02	0.99127E-03
4(0)	0.17202E-03	0.42162E-02	0.14527E-02
5(0)	0.18664E-03	0.50042E-02	0.18181E-02
6(0)	0.00000E+00	0.20689E-02	0.00000E+00
7(0)	0.18004E-03	0.34461E-02	0.17896E-02
8(0)	0.00000E+00	0.20575E-02	0.00000E+00
9(0)	0.13798E-03	0.39154E-02	0.17606E-02
10(0)	0.00000E+00	0.25041E-02	0.00000E+00
11(0)	0.13524E-03	0.40040E-02	0.17169E-02
12(0)	0.00000E+00	0.30167E-02	0.00000E+00
13(0)	0.14381E-03	0.51476E-02	0.17168E-02
14(0)	0.00000E+00	0.32725E-02	0.00000E+00
Λ 15(0)	0.57181E-04	0.67698E-02	0.44138E-03
Λ 16(0)	0.11759E-03	0.93997E-02	0.94010E-03
Λ 17(0)	0.15913E-03	0.73737E-02	0.14009E-02
18(0)	0.17426E-03	0.42027E-02	0.17414E-02
Λ 19(0)	0.57398E-04	0.70966E-02	0.45686E-03
Λ 20(0)	0.12536E-03	0.11234E-01	0.97950E-03
Λ 21(0)	0.16708E-03	0.81565E-02	0.14465E-02
Λ 22(0)	0.44161E-04	0.79176E-02	0.44523E-03
Λ 23(0)	0.96156E-04	0.12448E-01	0.95909E-03
Λ 24(0)	0.12795E-03	0.90869E-02	0.14204E-02
Λ 25(0)	0.43031E-04	0.70778E-02	0.42733E-03
Λ 26(0)	0.94896E-04	0.10264E-01	0.92544E-03
Λ 27(0)	0.12606E-03	0.77385E-02	0.13768E-02
Λ 28(0)	0.46209E-04	0.86712E-02	0.43359E-03
Λ 29(0)	0.10007E-03	0.13178E-01	0.93459E-03
Λ 30(0)	0.13306E-03	0.10128E-01	0.13849E-02
32(0)	0.11194E-03	0.25708E-02	0.50704E-03
33(0)	0.20705E-03	0.35740E-02	0.10185E-02
34(0)	0.25502E-03	0.32026E-02	0.14608E-02
35(0)	0.25018E-03	0.35567E-02	0.17783E-02
36(0)	0.00000E+00	0.33404E-02	0.00000E+00
2(1)	0.28147E-01	0.26002E-02	0.61815E-01
3(1)	0.28106E-01	0.33817E-02	0.59856E-01
4(1)	0.28107E-01	0.42812E-02	0.57838E-01
5(1)	0.28150E-01	0.50814E-02	0.55939E-01
9(1)	0.21252E-01	0.35812E-02	0.55872E-01
11(1)	0.20841E-01	0.37522E-02	0.55790E-01
13(1)	0.24646E-01	0.48069E-02	0.55722E-01
15(1)	0.29294E-01	0.68032E-02	0.61604E-01
16(1)	0.29268E-01	0.94139E-02	0.59593E-01
17(1)	0.29285E-01	0.73991E-02	0.57565E-01
18(1)	0.29295E-01	0.39879E-02	0.55665E-01
19(1)	0.24629E-01	0.71584E-02	0.61837E-01
20(1)	0.24656E-01	0.11312E-01	0.59948E-01
21(1)	0.24664E-01	0.82383E-02	0.57923E-01
22(1)	0.21228E-01	0.79889E-02	0.61802E-01
23(1)	0.21247E-01	0.12522E-01	0.59894E-01
24(1)	0.21255E-01	0.91712E-02	0.57866E-01
25(1)	0.20846E-01	0.71503E-02	0.61736E-01
26(1)	0.20851E-01	0.10332E-01	0.59763E-01
27(1)	0.20845E-01	0.78018E-02	0.57735E-01
28(1)	0.24617E-01	0.87410E-02	0.61661E-01

Μέγιστες μετατοπίσεις δυναμικών φορτίσεων (Χωρίς προσαύξηση με τον συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q)

Κόμβος -	δX [m]	δY [m]	δZ [m]
29(1)	0.24641E-01	0.13255E-01	0.59708E-01
30(1)	0.24651E-01	0.10215E-01	0.57678E-01
31(1)	0.24654E-01	0.31489E-02	0.55917E-01

Πιθανοτικός προσδιορισμός συνδυασμού εντατικών μεγεθών

Μέθοδος: Ταυτόχρονων τιμών των μεγεθών. (A.Gupta)

Φαινόμενα 2ας τάξης (EC8-1 §4.4.2.2(2)) - Σεισμικός αρμός (EC8-1 §4.4.2.7) -

Σχετική παραμόρφωση ορόφου (EC8-1 §4.4.3.2)

Επίπεδο [/]	Υψόμετρο [m]	θ [/]	1/(1-θ) [/]	dsX [cm]	dsZ [cm]	Μέσο(drX)*v/h [/]	Μέσο(drZ)*v/h [/]
1	8.15	0.004	1.0000	0.06	0.36	0.00001	0.00009
2	12.55	0.038	1.0000	5.97	12.42	0.00366	0.01057

Τα Θ, dr, ds έχουν υπολογιστεί με $d = q \cdot d_e$ ($q_x = 2.00$, $q_z = 2.00$). Συντελεστής μείωσης $v = 0.40$

(ds: Απόλυτες μετακινήσεις, dr: Σχετικές μετακινήσεις)

Διαγράμματα αντοχής υποστυλωμάτων

Υποστύλωμα : K1(0)

Γενικά δεδομένα

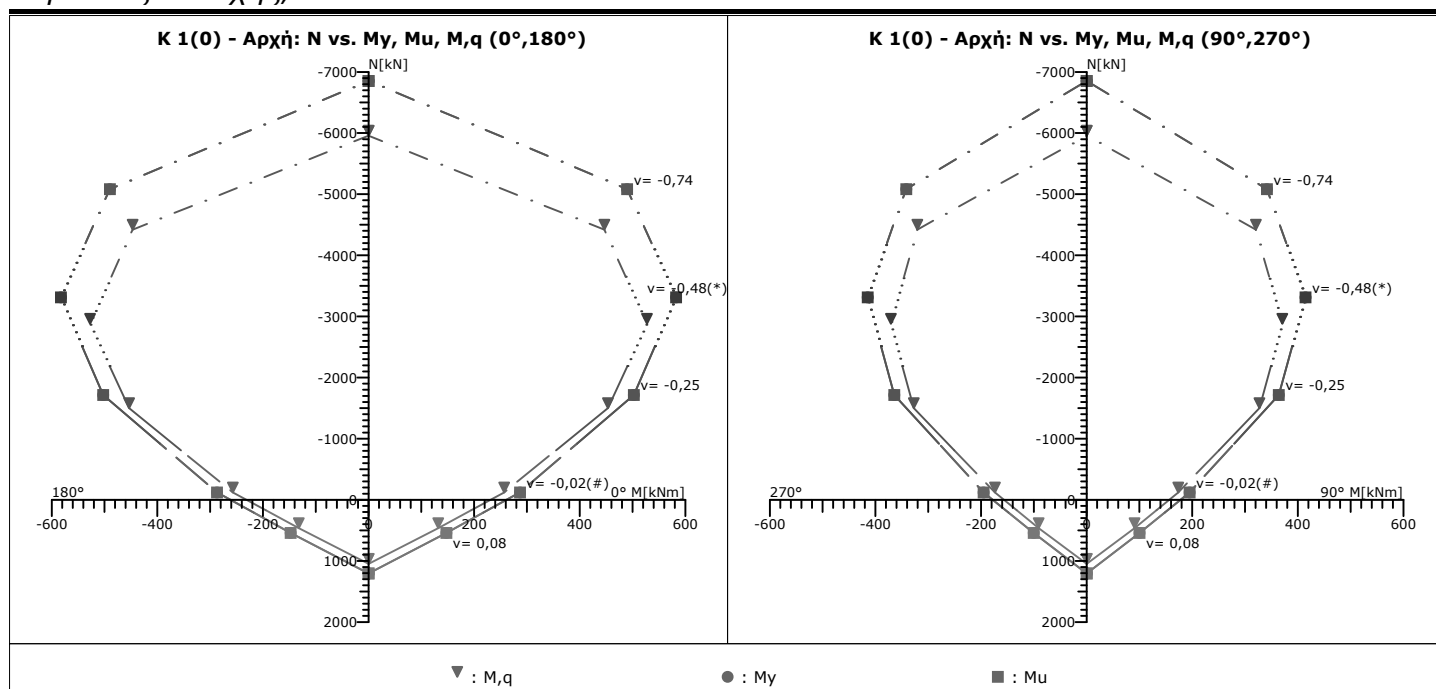
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv γ:4,18[m]	Lv z:4,10 [m]	Μέλος: 1
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o γ _{min} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

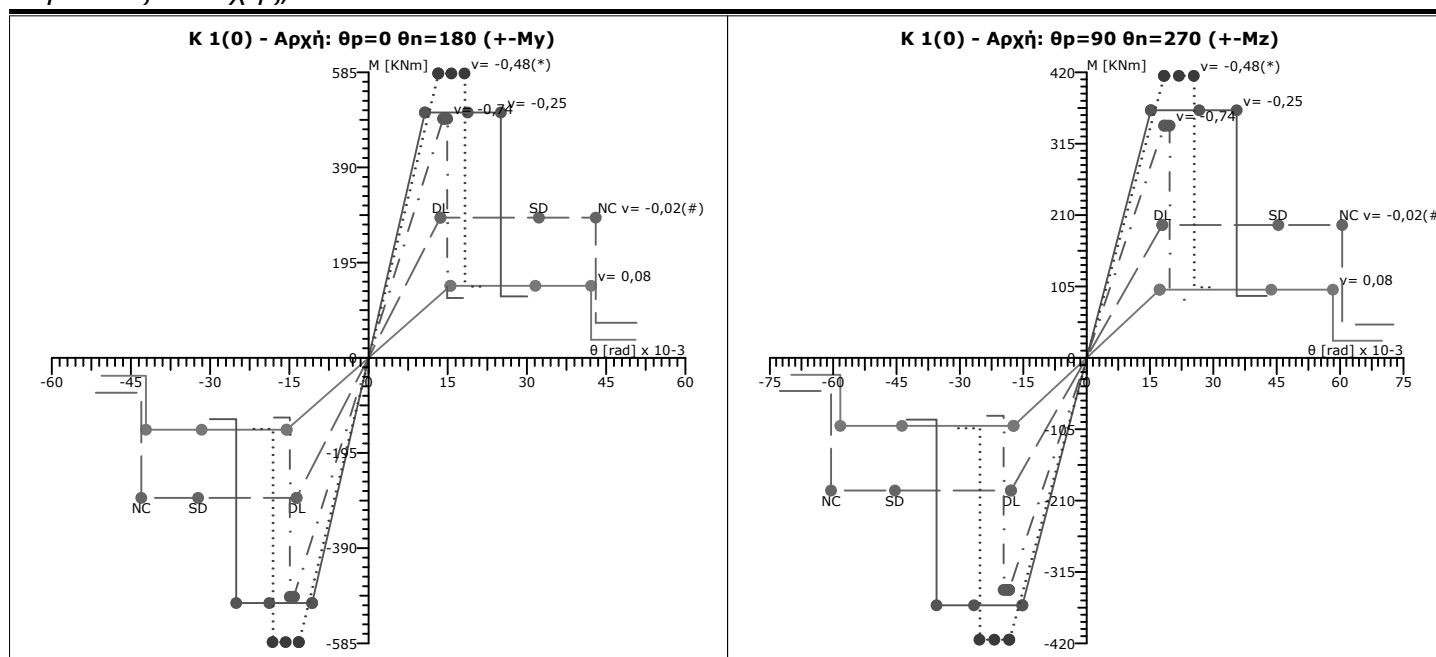
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
542,25	26,8	237,2	-	3,62	194,2	-
-119,78(#)	119,2	242,8	-	4,37	191,0	-
-1715,53	253,0	317,4	-	2,99	281,9	-
-3311,28(*)	253,0	385,5	-	1,34	369,7	-
-5081,23	253,0	385,5	-	0,79	376,1	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
542,25	34,4	238,3	-	4,73	181,9	-
-119,78(#)	123,8	242,2	-	4,74	185,7	-
-1715,53	253,3	294,1	-	2,97	258,6	-
-3311,28(*)	253,3	338,1	-	1,35	322,0	-
-5081,23	253,3	338,1	-	0,82	328,3	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K2(0)

Γενικά δεδομένα

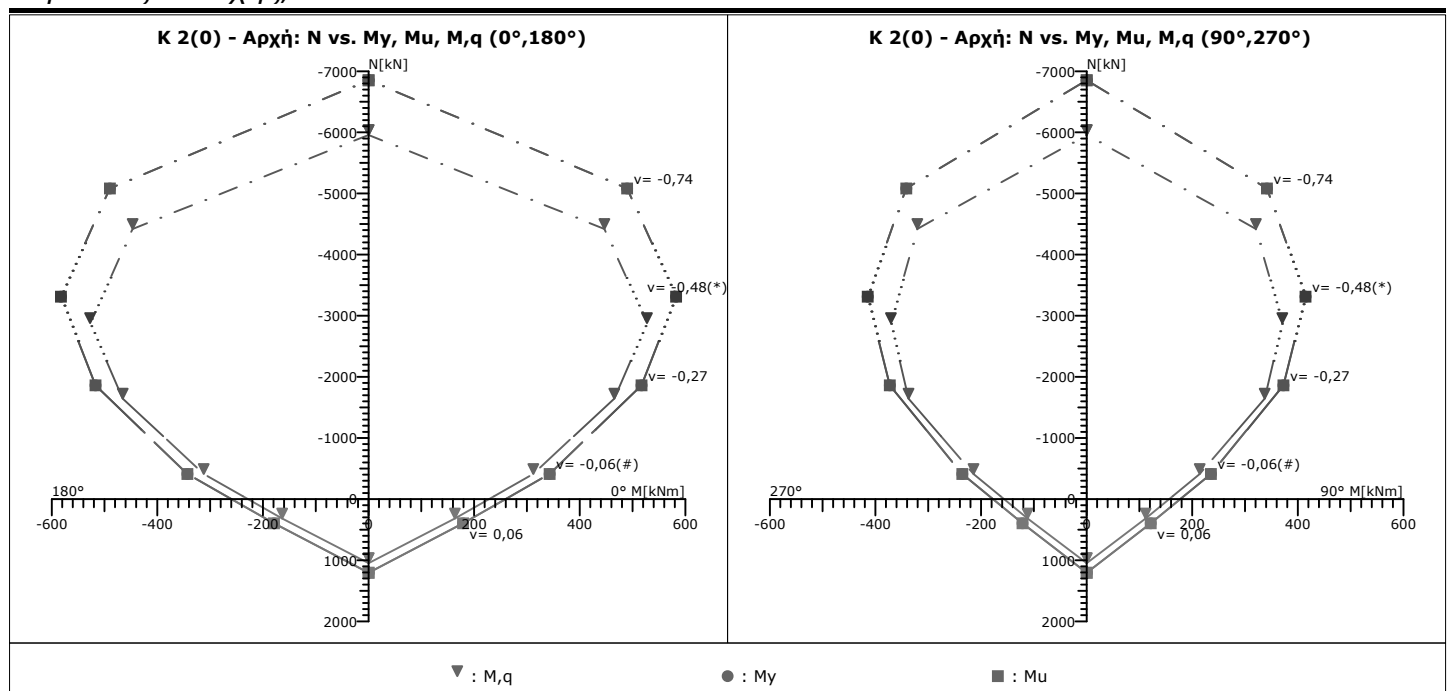
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:5,31[m]	Lv_z:3,94 [m]	Μέλος: 2
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

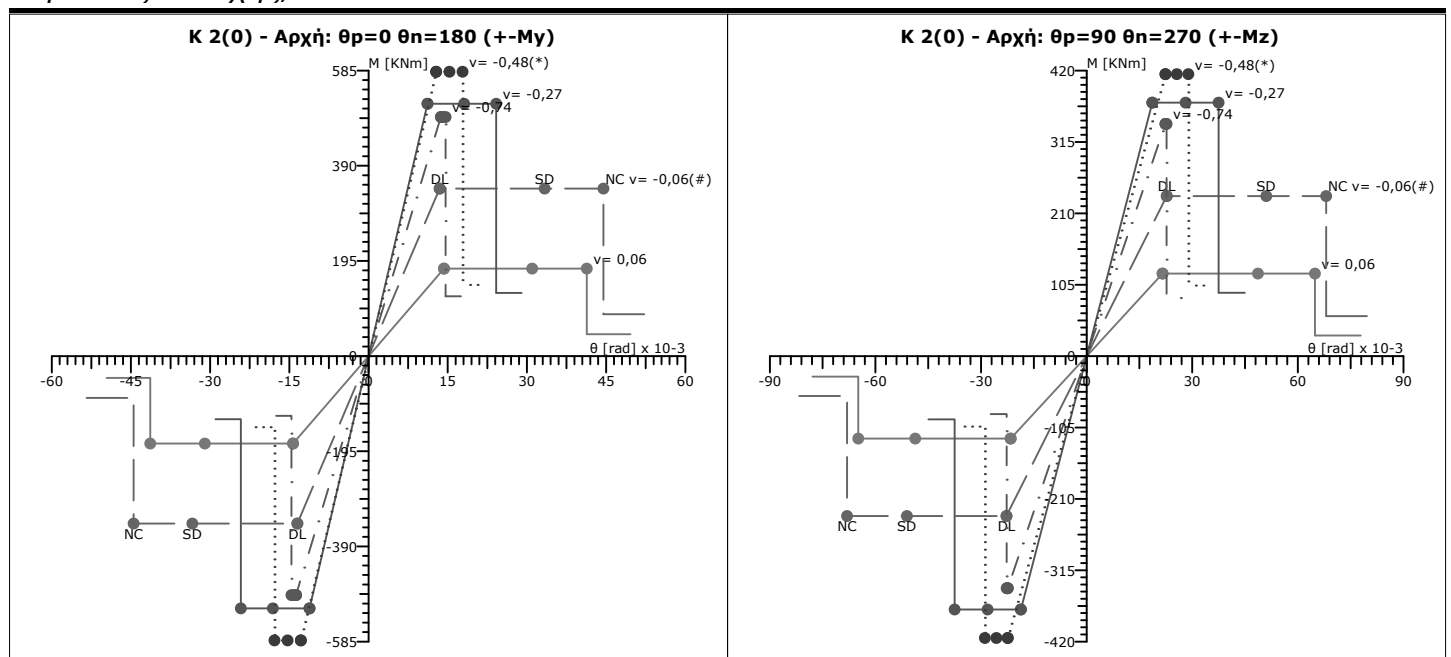
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
397,14	47,1	237,2	-	3,92	190,7	-
-409,99(#)	159,7	257,1	-	4,61	202,4	-
-1860,63	253,0	327,7	-	2,68	295,9	-
-3311,28(*)	253,0	391,6	-	1,36	375,4	-
-5081,23	253,0	391,6	-	0,81	382,0	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
397,14	54,0	238,3	-	4,12	189,3	-
-409,99(#)	163,0	248,8	-	4,08	200,2	-
-1860,63	253,3	285,8	-	2,41	257,1	-
-3311,28(*)	253,3	316,8	-	1,19	302,5	-
-5081,23	253,3	316,8	-	0,72	308,1	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K2(1)

Γενικά δεδομένα

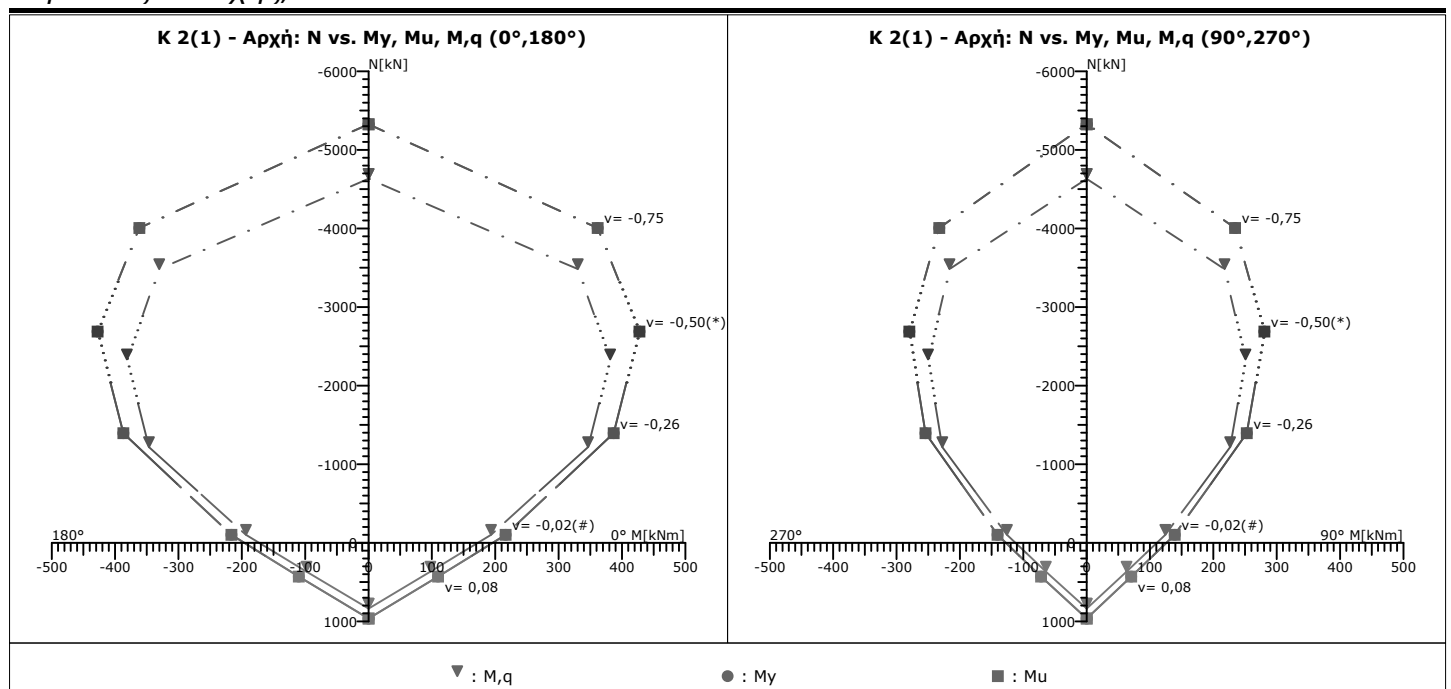
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:1,97[m]	Lv_z:2,13 [m]	Μέλος: 3
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]	Υφιστάμενο μέλος: Κύριο	
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]	k=f _t /f _y : 1,00	
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

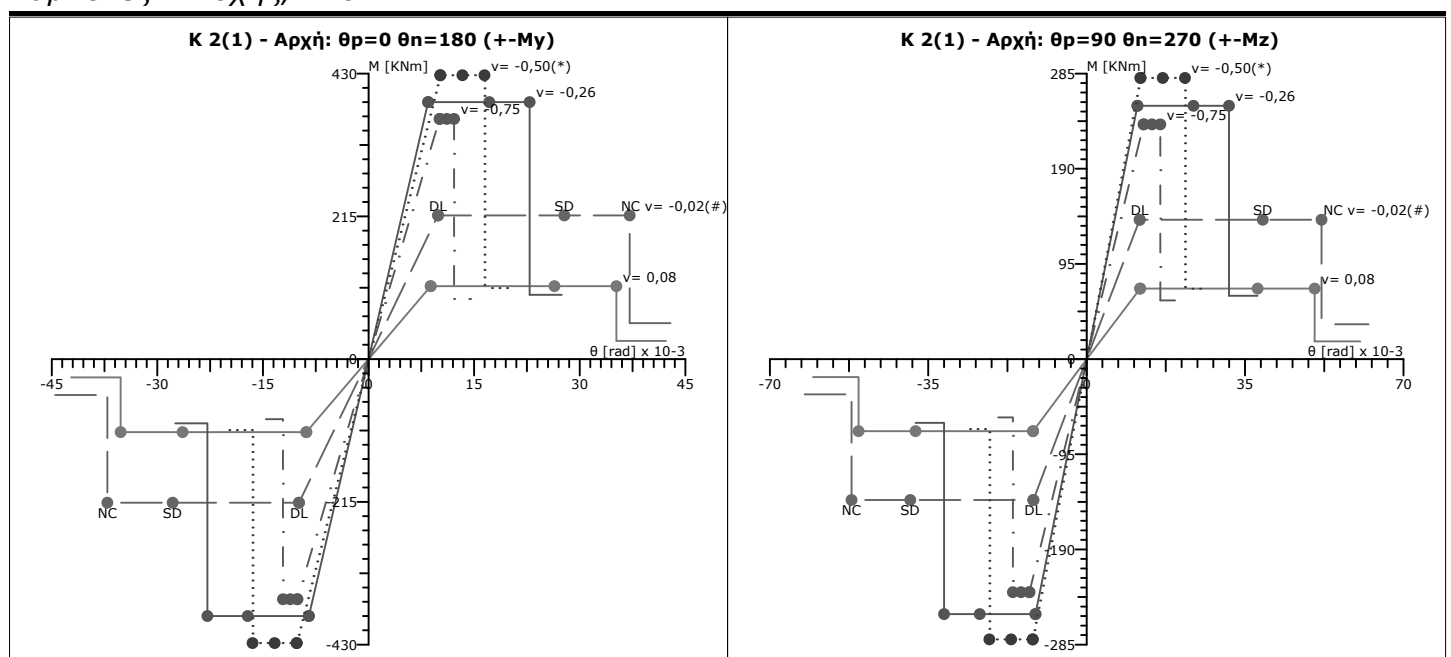
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,22	21,5	215,3	-	5,77	161,5	-
-100,98(#)	95,2	223,5	-	5,38	169,7	-
-1393,78	196,3	328,4	-	3,60	289,7	-
-2686,57(*)	196,3	412,3	-	1,75	393,4	-
-4005,60	196,3	412,3	-	1,04	401,0	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,22	28,6	197,7	-	6,24	148,3	-
-100,98(#)	99,2	203,7	-	6,53	154,3	-
-1393,78	196,1	280,3	-	3,76	243,1	-
-2686,57(*)	196,1	335,5	-	2,10	314,7	-
-4005,60	196,1	335,5	-	1,19	323,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K3(0)

Γενικά δεδομένα

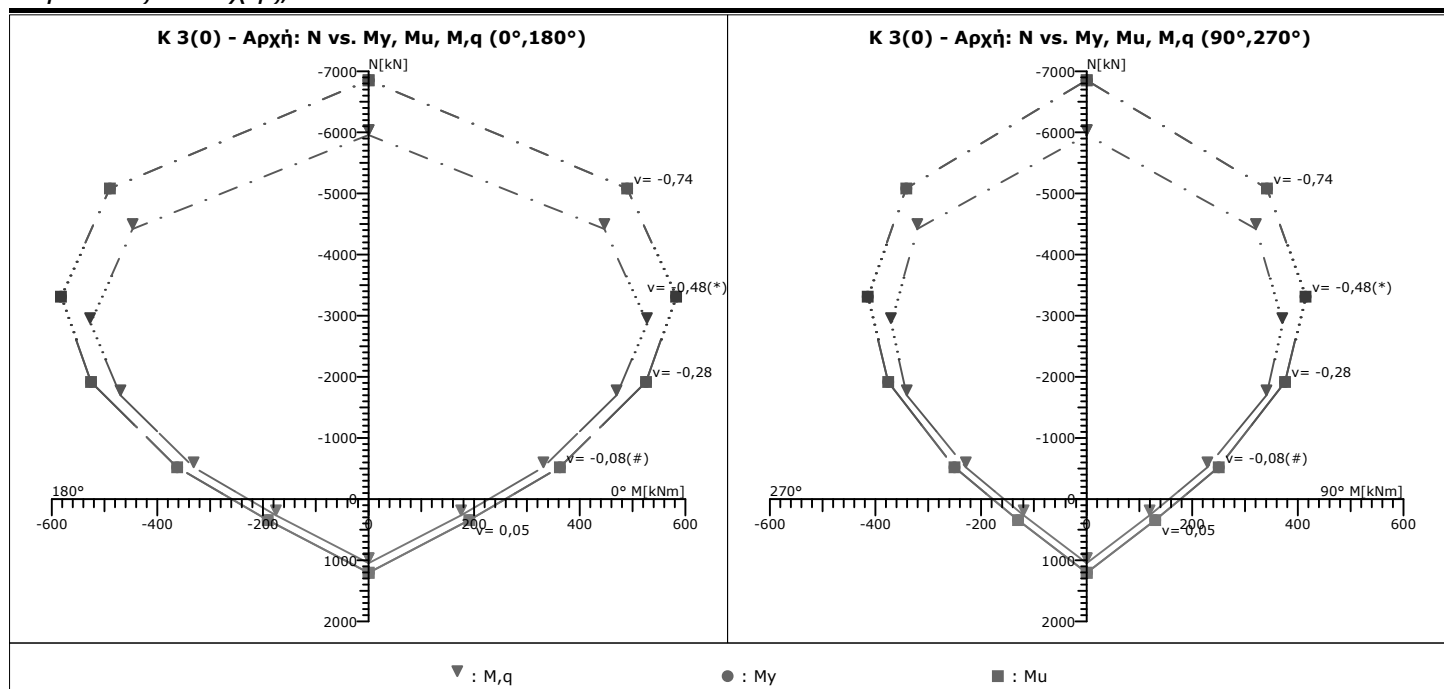
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,30[m]	Lv_z:3,95 [m]	Μέλος: 4
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

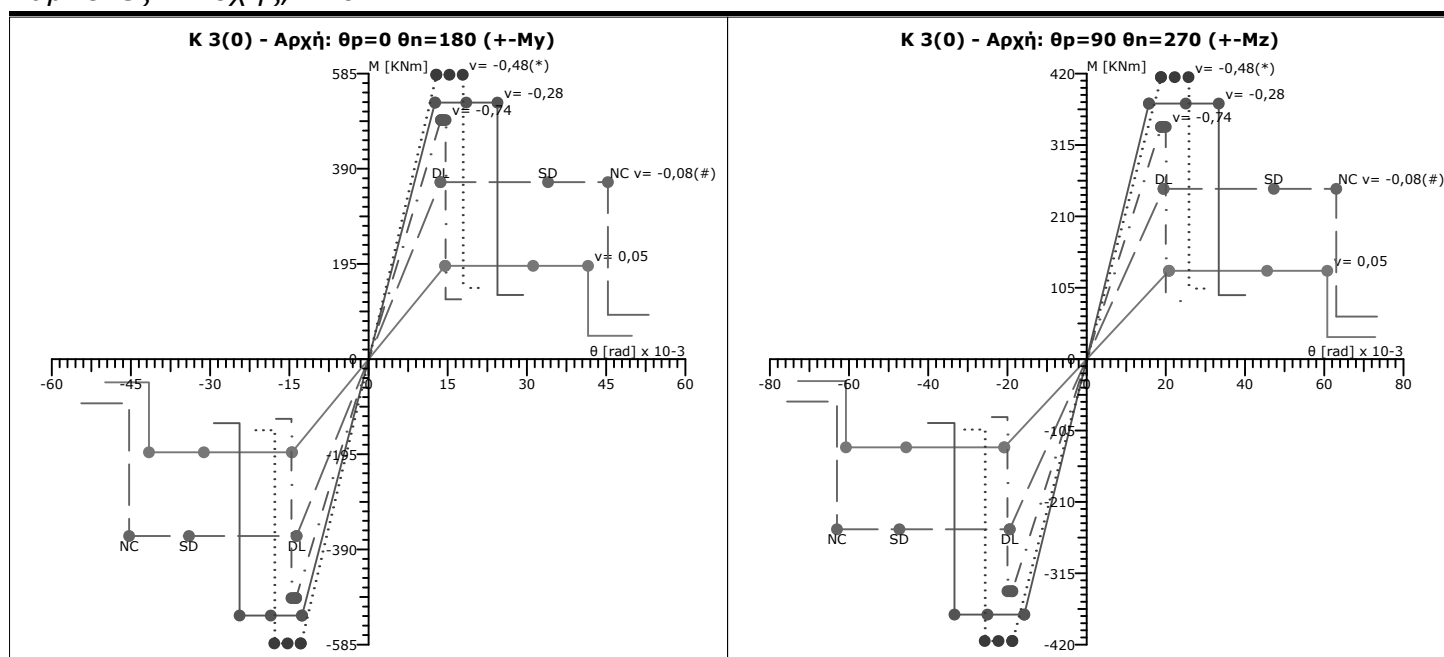
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
342,48	54,7	237,2	-	3,87	191,2	-
-519,32(#)	174,9	262,4	-	4,66	207,1	-
-1915,30	253,0	330,2	-	2,30	302,9	-
-3311,27(*)	253,0	391,3	-	1,36	375,1	-
-5081,23	253,0	391,3	-	0,81	381,7	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
342,48	61,4	238,3	-	3,97	191,1	-
-519,32(#)	177,7	254,7	-	4,52	200,9	-
-1915,30	253,3	298,8	-	2,60	267,8	-
-3311,27(*)	253,3	335,2	-	1,33	319,4	-
-5081,23	253,3	335,2	-	0,81	325,6	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K3(1)

Γενικά δεδομένα

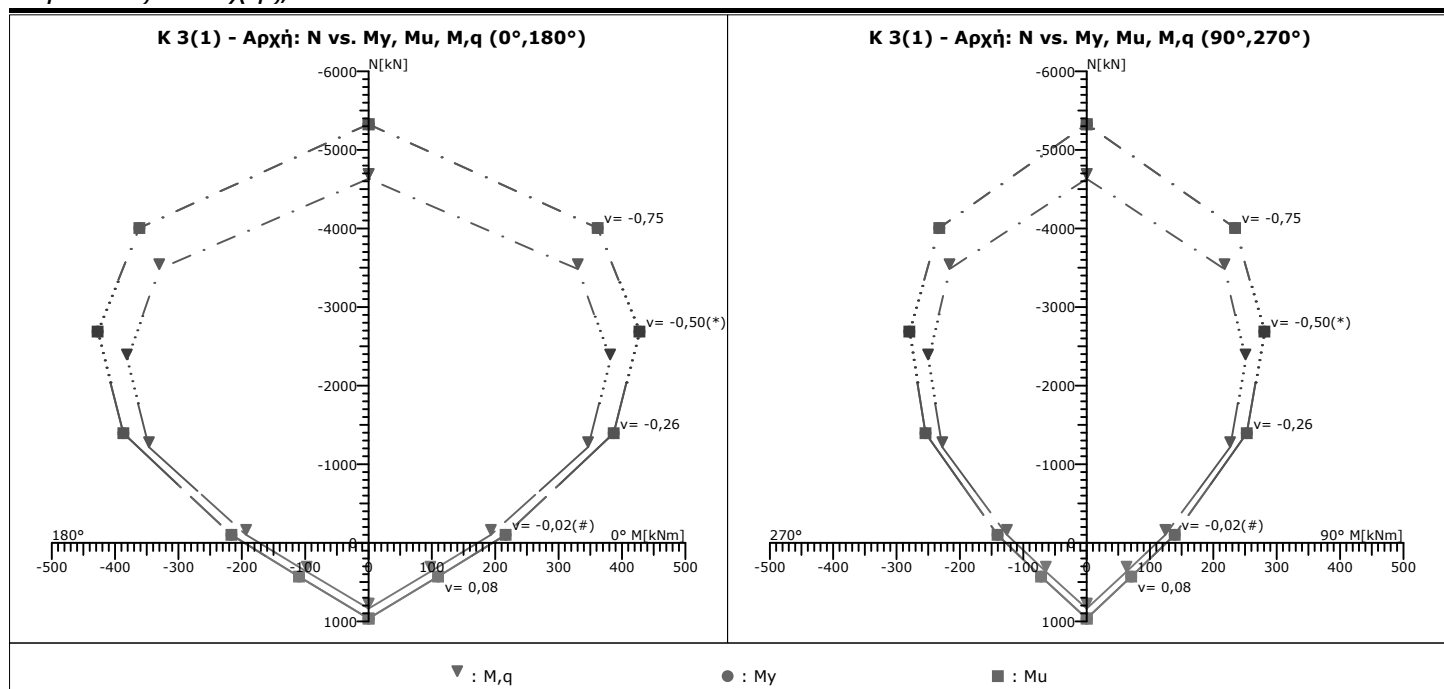
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,38[m]	Lv_z:2,03 [m]	Μέλος: 5
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

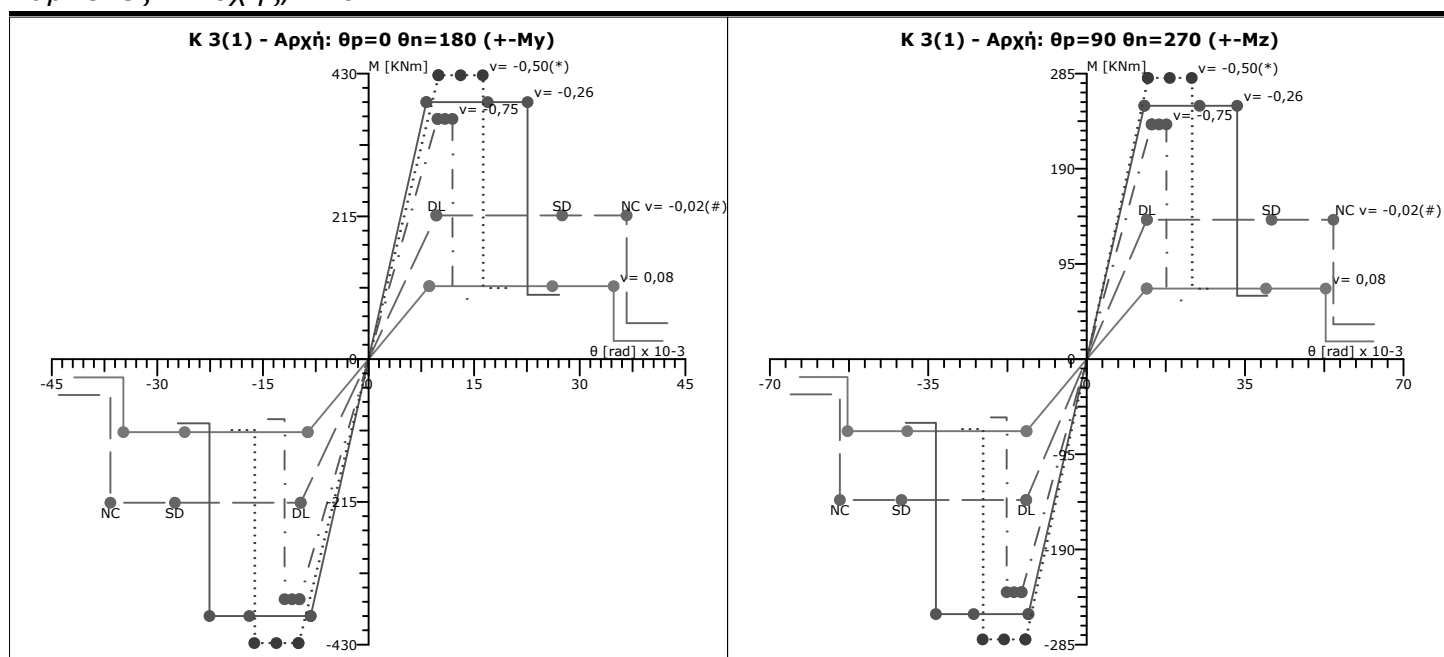
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,31	21,5	223,1	-	5,86	167,3	-
-100,80(#)	95,1	231,7	-	5,47	175,9	-
-1393,69	196,3	341,8	-	3,67	300,9	-
-2686,57(*)	196,3	429,8	-	1,78	410,0	-
-4005,60	196,3	429,8	-	1,06	417,9	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,31	28,6	197,7	-	5,76	148,3	-
-100,80(#)	99,1	202,7	-	5,96	153,2	-
-1393,69	196,1	266,2	-	3,44	232,2	-
-2686,57(*)	196,1	312,0	-	1,91	293,1	-
-4005,60	196,1	312,0	-	1,09	301,3	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K4(0)

Γενικά δεδομένα

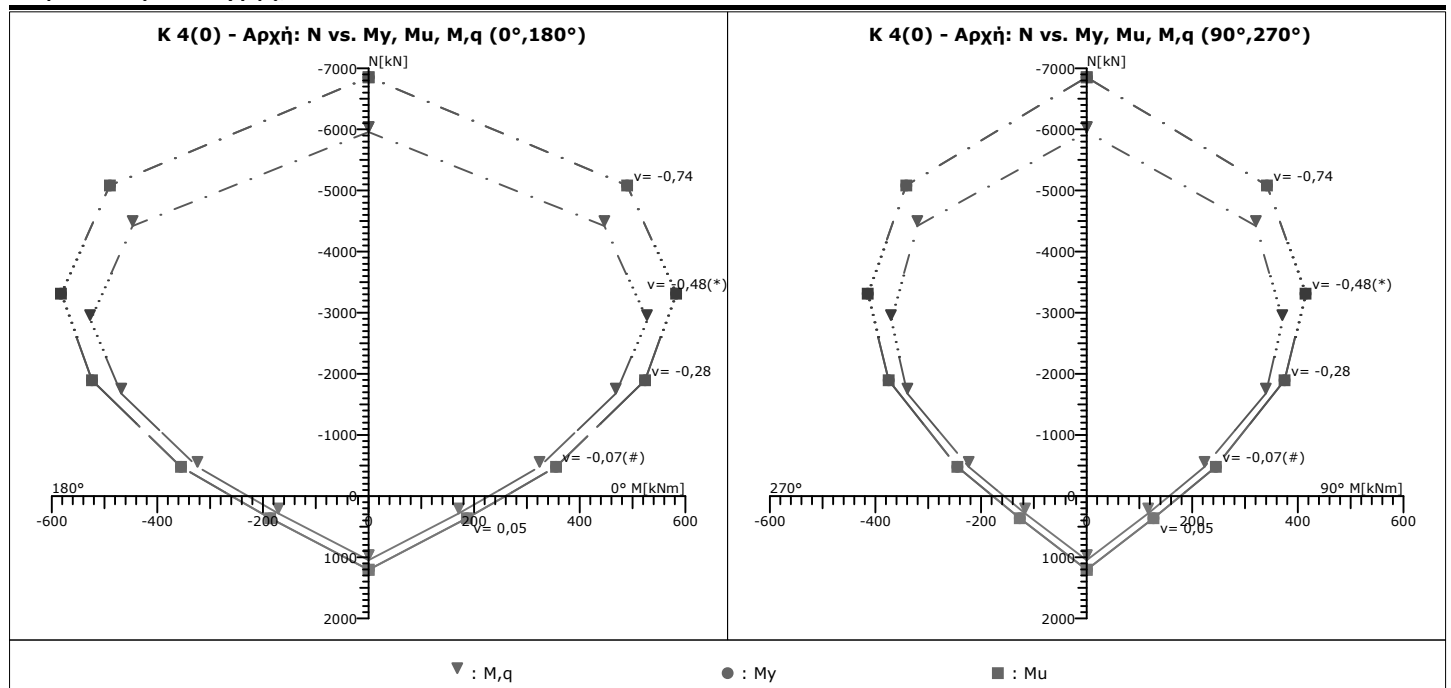
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,22[m]	Lv_z:4,01 [m]	Μέλος: 6
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

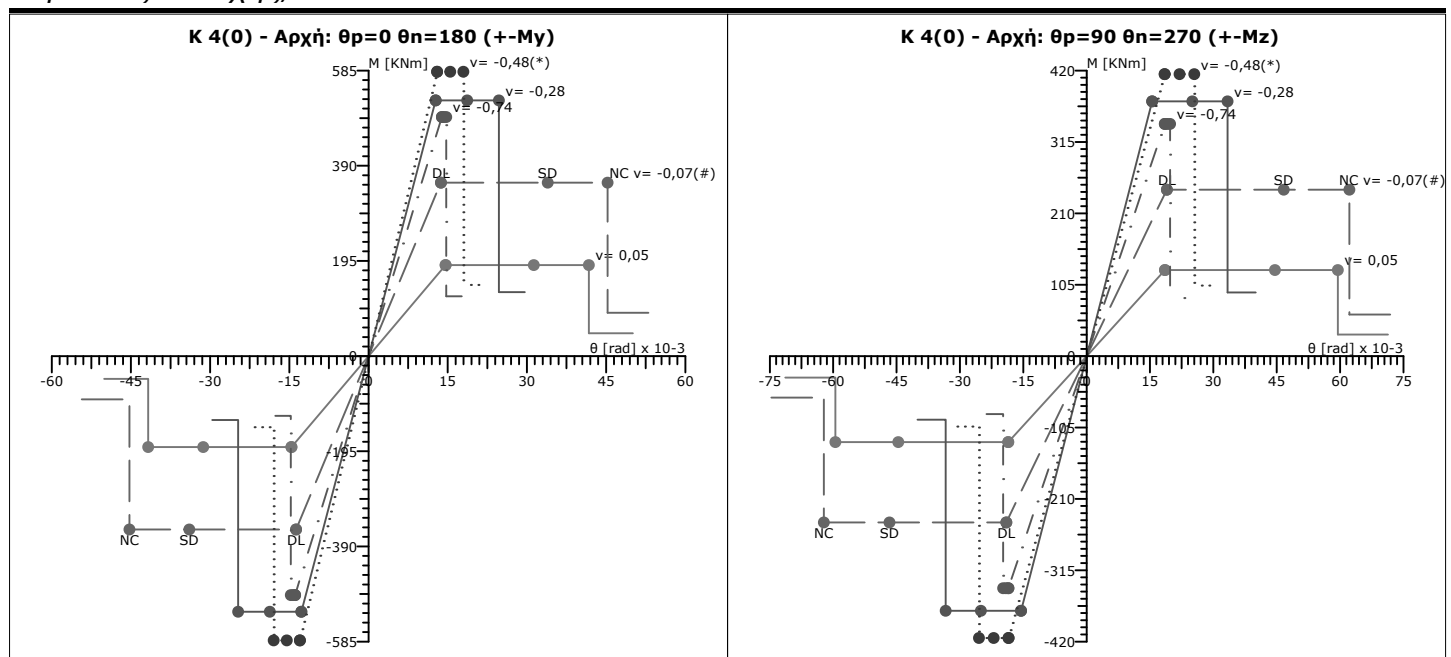
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
363,17	51,8	237,2	-	3,86	191,4	-
-477,94(#)	169,2	260,0	-	4,60	205,4	-
-1894,61	253,0	327,8	-	2,30	300,5	-
-3311,28(*)	253,0	389,0	-	1,35	373,0	-
-5081,23	253,0	389,0	-	0,80	379,5	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
363,17	58,6	238,3	-	4,45	185,3	-
-477,94(#)	172,1	253,7	-	4,57	199,3	-
-1894,61	253,3	299,3	-	2,66	267,6	-
-3311,28(*)	253,3	337,2	-	1,35	321,1	-
-5081,23	253,3	337,2	-	0,82	327,4	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K4(1)

Γενικά δεδομένα

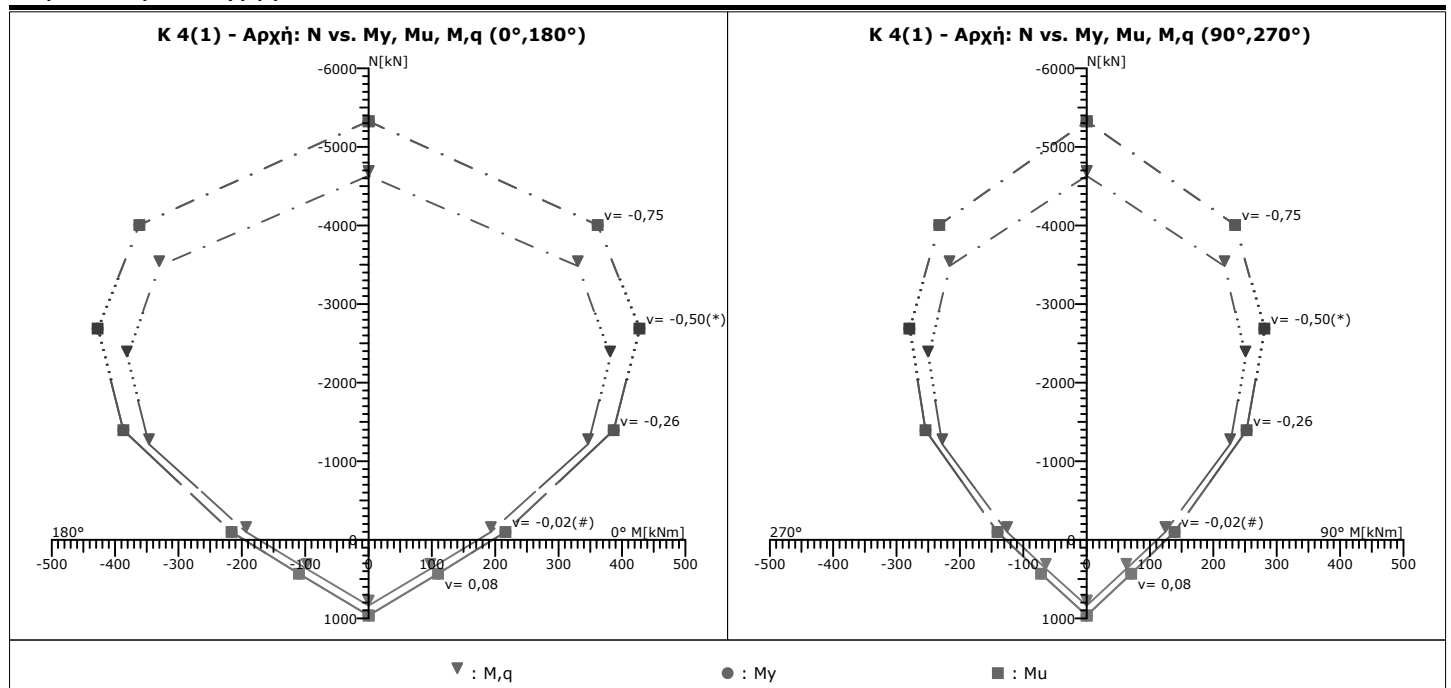
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,45[m]	Lv_z:2,00 [m]	Μέλος: 7
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

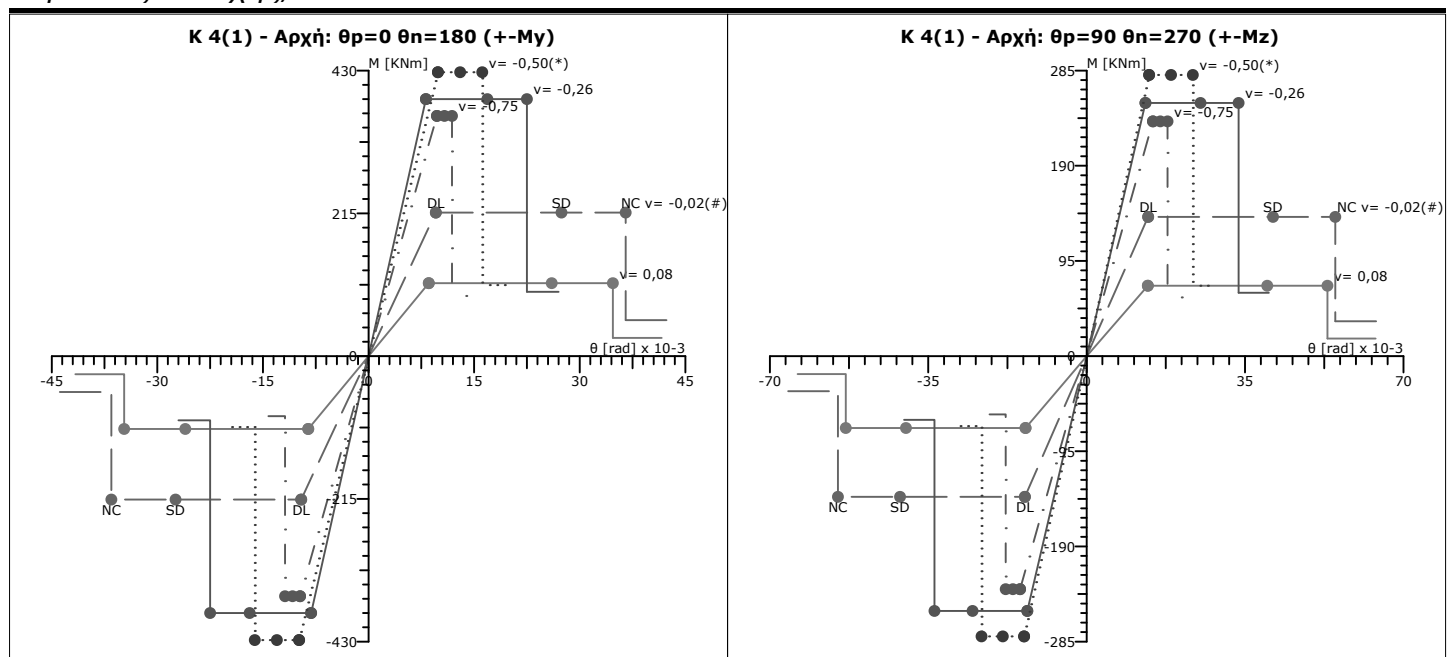
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,85	21,5	225,5	-	5,89	169,1	-
-99,72(#)	95,0	234,1	-	5,50	177,7	-
-1393,15	196,3	345,8	-	3,69	304,3	-
-2686,57(*)	196,3	435,3	-	1,79	415,1	-
-4005,60	196,3	435,3	-	1,07	423,2	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,85	28,6	197,7	-	5,70	148,3	-
-99,72(#)	99,0	202,5	-	5,87	153,0	-
-1393,15	196,1	264,3	-	3,39	230,8	-
-2686,57(*)	196,1	308,8	-	1,89	290,1	-
-4005,60	196,1	308,8	-	1,07	298,2	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K5(0)

Γενικά δεδομένα

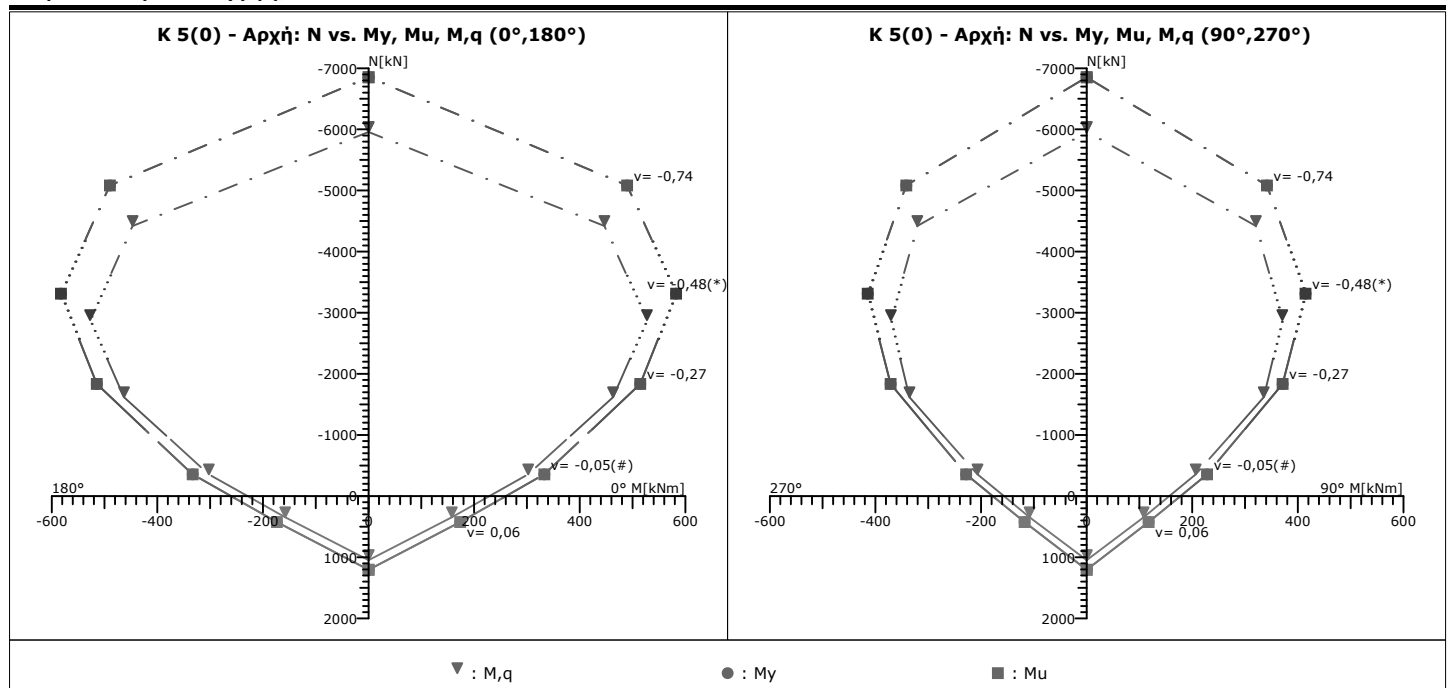
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,77[m]	Lv_z:3,83 [m]	Μέλος: 8
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

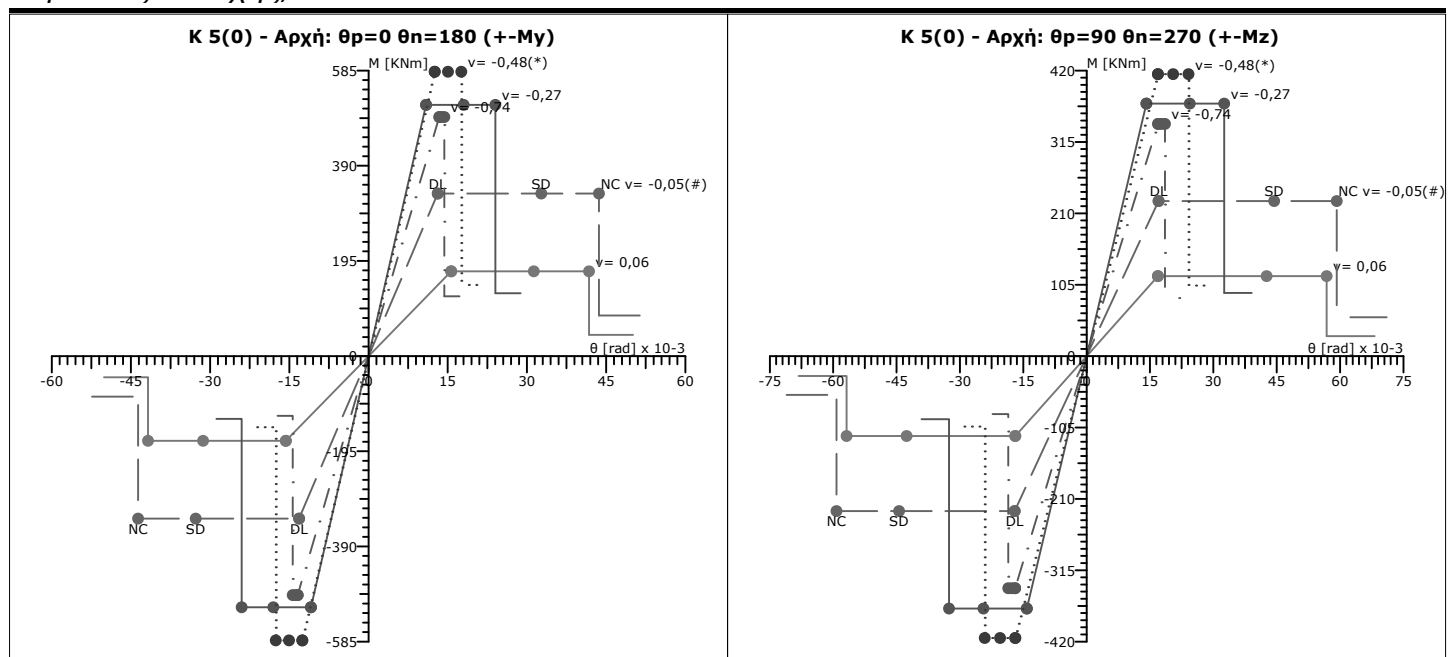
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
424,01	43,3	237,2	-	3,53	195,2	-
-356,26(#)	152,2	255,0	-	4,65	199,8	-
-1833,77	253,0	329,1	-	2,74	296,5	-
-3311,27(*)	253,0	396,2	-	1,38	379,8	-
-5081,23	253,0	396,2	-	0,82	386,5	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
424,01	50,4	238,3	-	4,72	182,1	-
-356,26(#)	155,7	251,2	-	4,91	192,7	-
-1833,77	253,3	304,3	-	2,92	269,6	-
-3311,27(*)	253,3	348,9	-	1,43	331,9	-
-5081,23	253,3	348,9	-	0,86	338,6	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K5(1)

Γενικά δεδομένα

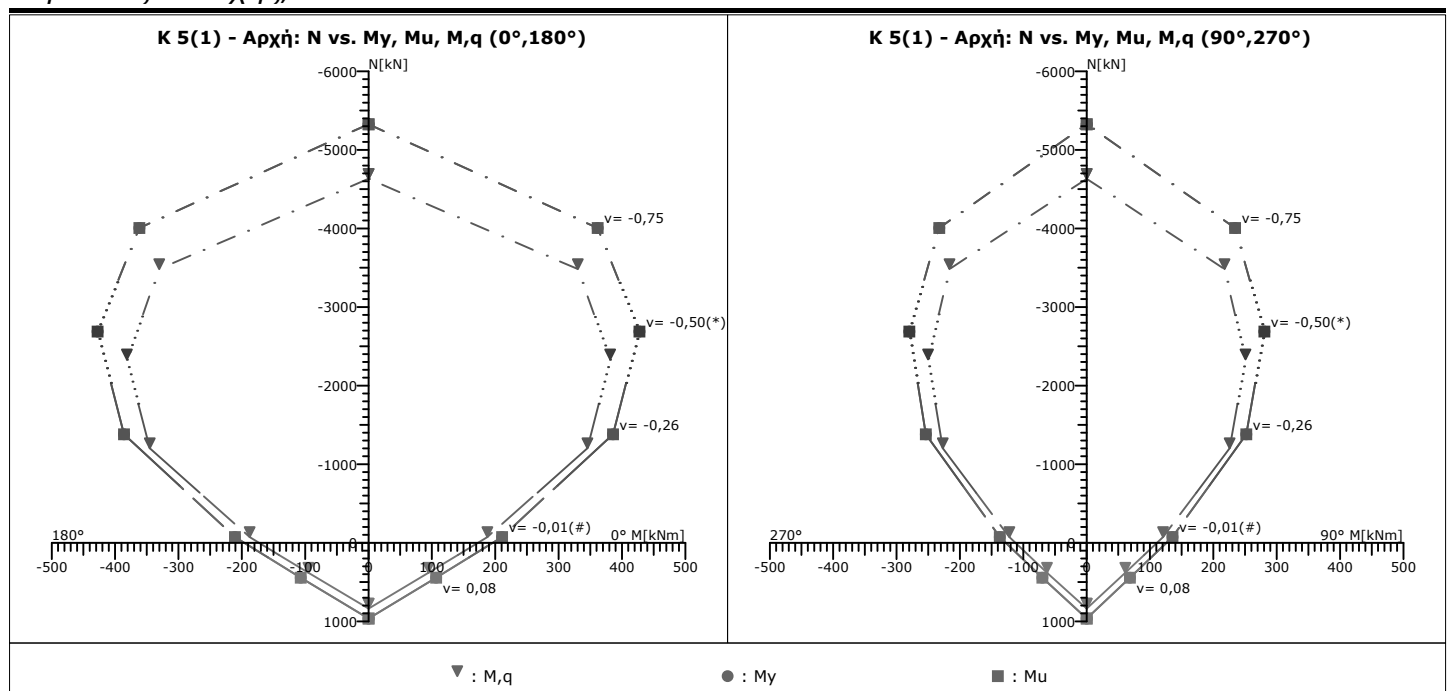
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,03[m]	Lv_ζ:2,18 [m]	Μέλος: 9
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

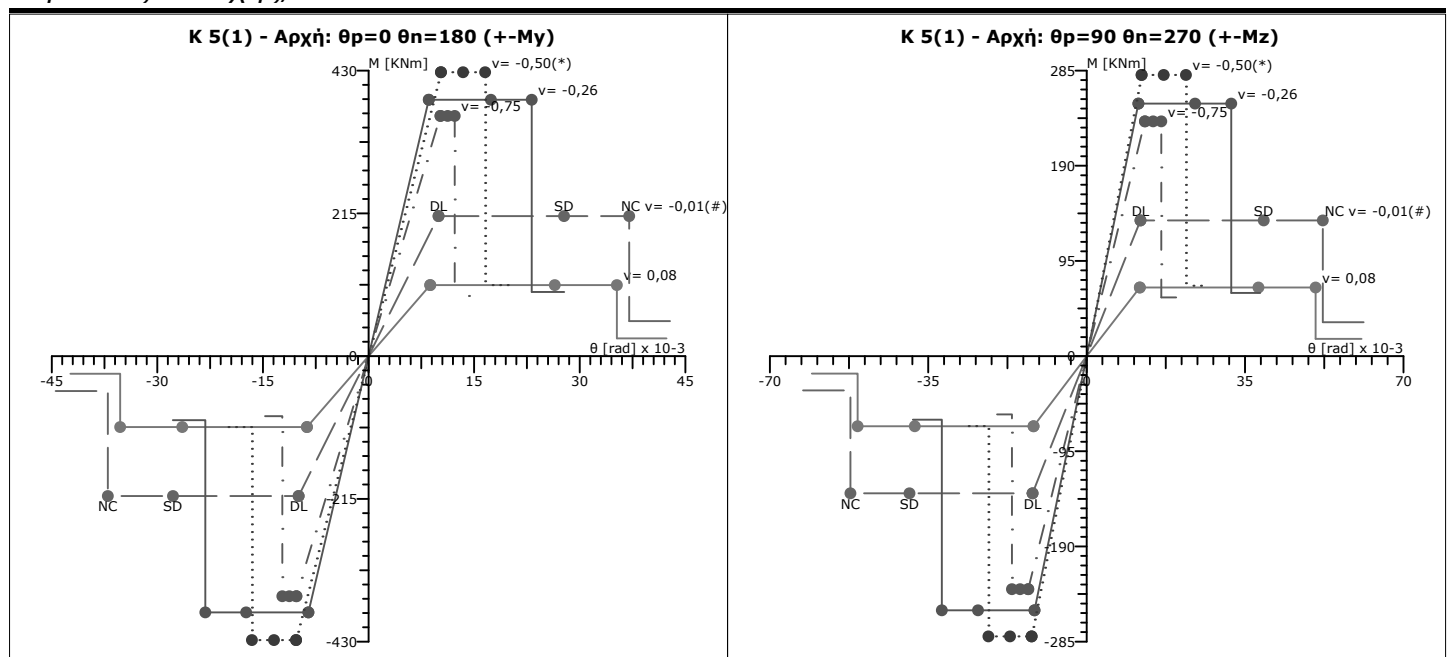
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
445,68	19,5	212,2	-	5,84	159,1	-
-72,05(#)	91,2	217,9	-	5,33	164,9	-
-1379,31	196,3	321,9	-	3,61	283,7	-
-2686,57(*)	196,3	405,4	-	1,74	386,9	-
-4005,60	196,3	405,4	-	1,03	394,4	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
445,68	26,7	197,7	-	6,31	148,3	-
-72,05(#)	95,3	201,8	-	6,45	152,4	-
-1379,31	196,1	277,0	-	3,75	239,9	-
-2686,57(*)	196,1	331,4	-	2,07	310,9	-
-4005,60	196,1	331,4	-	1,18	319,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K6(0)

Γενικά δεδομένα

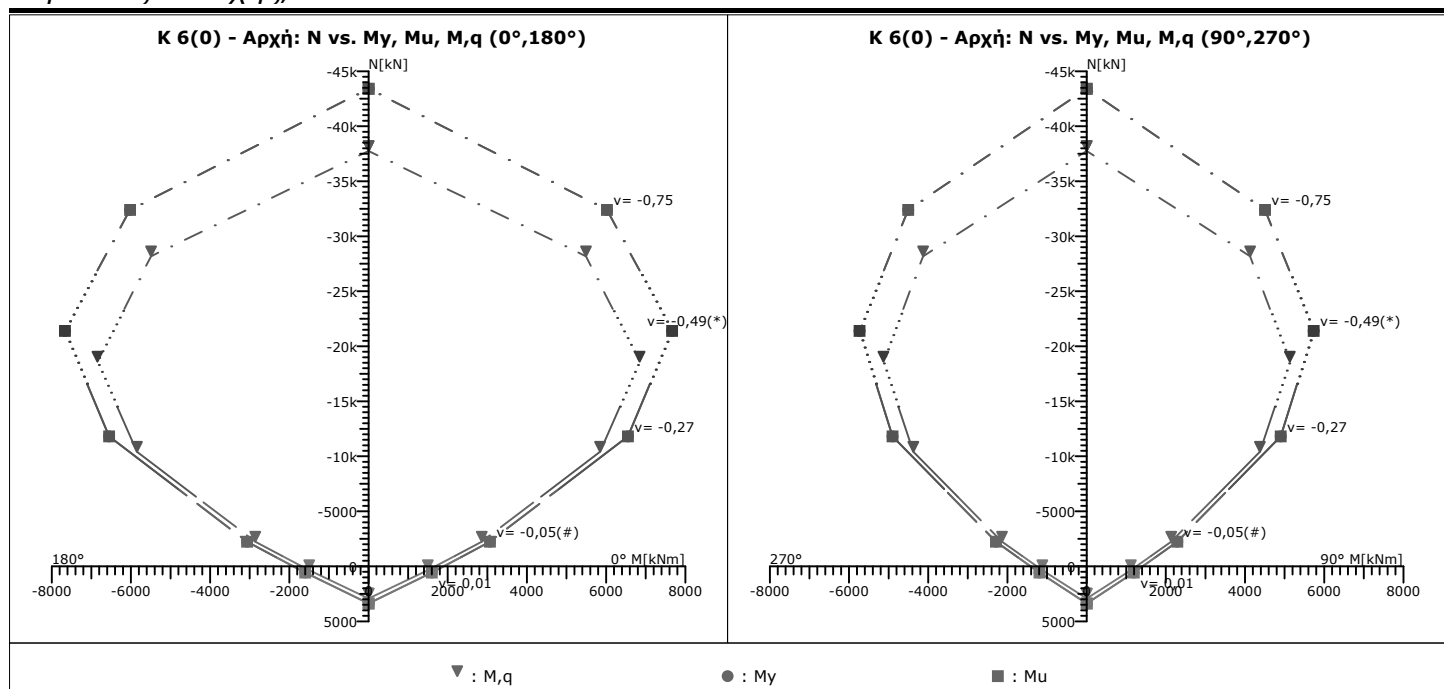
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,37[m]	Lv_z:4,88 [m]	Μέλος: 10
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,3‰	ε _{cu} : -13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

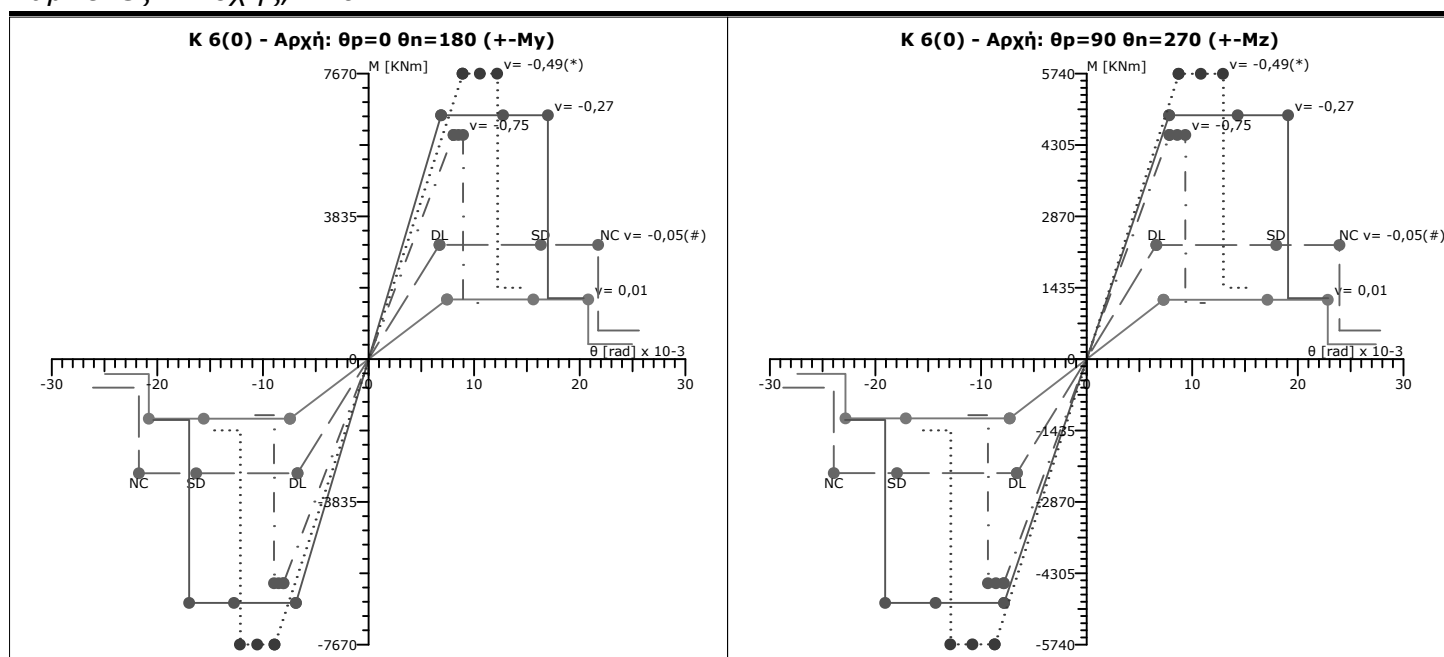
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
569,50	350,4	1197,0	-	3,76	972,2	-
-2232,98(#)	758,5	1404,9	-	4,50	1135,6	-
-11811,28	1403,1	2296,4	-	3,20	2104,8	-
-21389,57(*)	1403,1	3100,1	-	1,32	3020,9	-
-32400,92	1403,1	3100,1	-	0,89	3046,9	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
569,50	367,1	1169,5	-	4,33	916,5	-
-2232,98(#)	771,1	1395,9	-	5,16	1103,5	-
-11811,28	1409,2	2367,0	-	3,15	2182,7	-
-21389,57(*)	1409,2	3221,7	-	1,52	3132,8	-
-32400,92	1409,2	3221,7	-	1,02	3161,8	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K7(0)

Γενικά δεδομένα

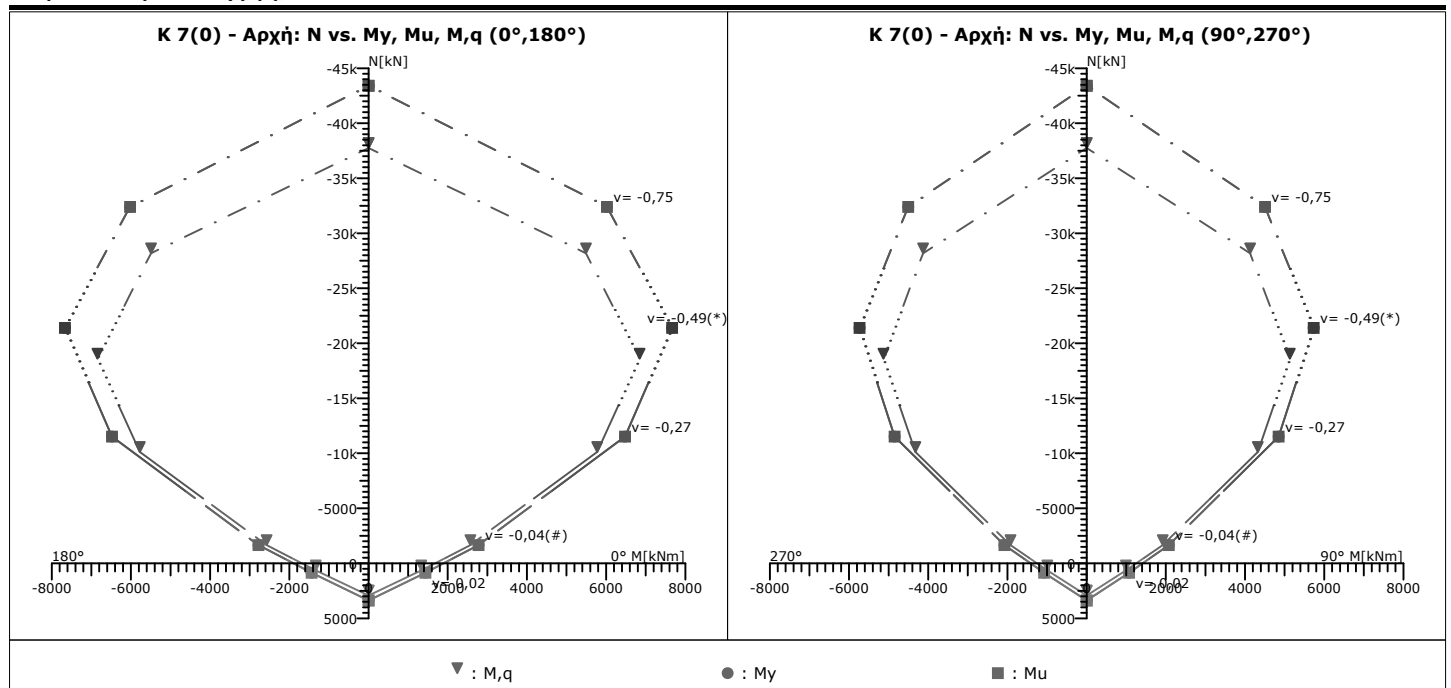
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,86[m]	Lv_z:3,54 [m]	Μέλος: 11
Μέσες Αντοχές	fcm:39,00 [MPa]	fym:460,0 [MPa]	fywm:460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	lo: 2,00 [m]	loymin: 0,39 [m]	fyL: 383,3 [MPa]		k=ft/fy: 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
fc:35,45 [MPa]	fy:383,3 [MPa]	fyw:383,3 [MPa]	fc:30,83 [MPa]	fy:333,3 [MPa]	fyw:333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	fcc:40,20 [MPa]	fccV:34,95 [MPa]	esu:50,0%	ecu:-3,3%	ecu:-13,3%
Συντ. μηχ. χαρακ. r		rM = M*/M =1,00	rdy=θy*/θy=1,00	rdu=θu*/θu=1,00	rV =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

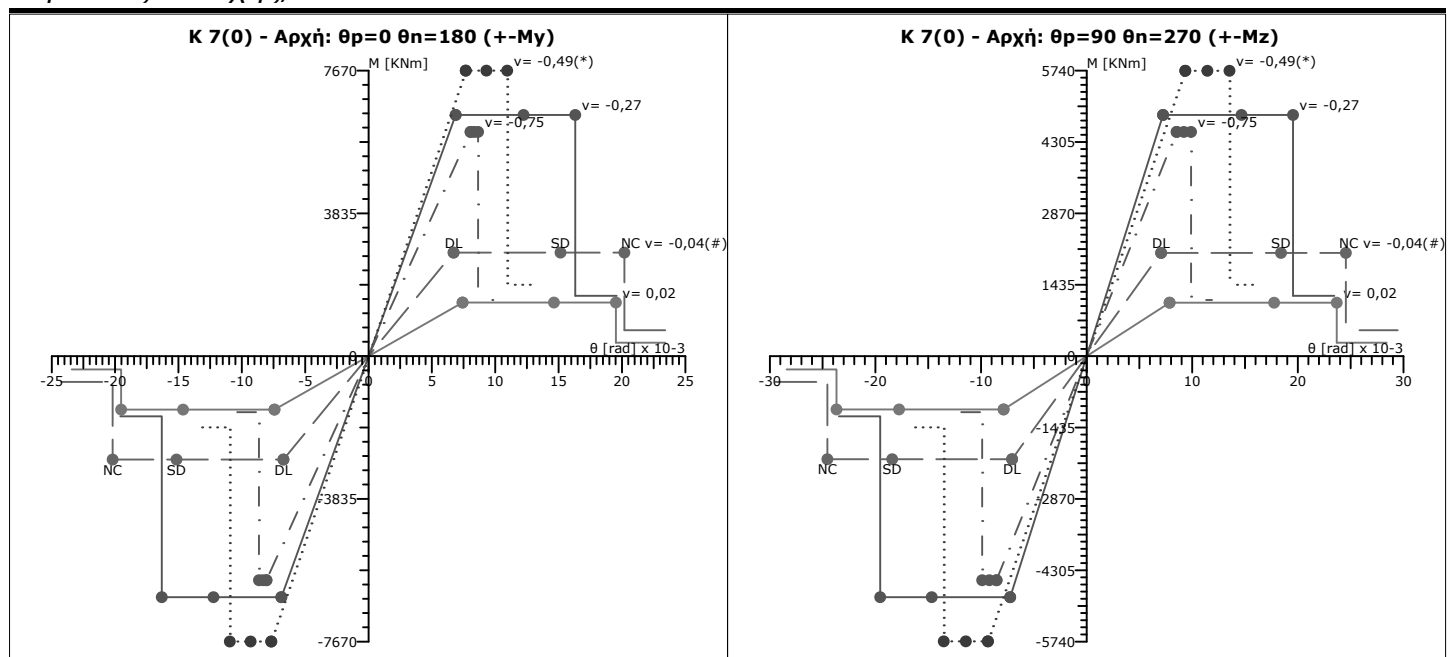
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
859,07	308,2	1341,3	-	3,47	1108,5	-
-1653,83(#)	674,2	1553,4	-	4,11	1277,5	-
-11521,70	1403,1	2819,1	-	3,04	2615,6	-
-21389,57(*)	1403,1	3963,8	-	1,42	3868,3	-
-32400,92	1403,1	3963,8	-	0,82	3908,5	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
859,07	325,3	1099,5	-	4,12	873,0	-
-1653,83(#)	687,6	1245,8	-	4,91	976,0	-
-11521,70	1409,2	2118,8	-	3,59	1921,4	-
-21389,57(*)	1409,2	2890,2	-	1,46	2809,8	-
-32400,92	1409,2	2890,2	-	0,97	2836,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K8(0)

Γενικά δεδομένα

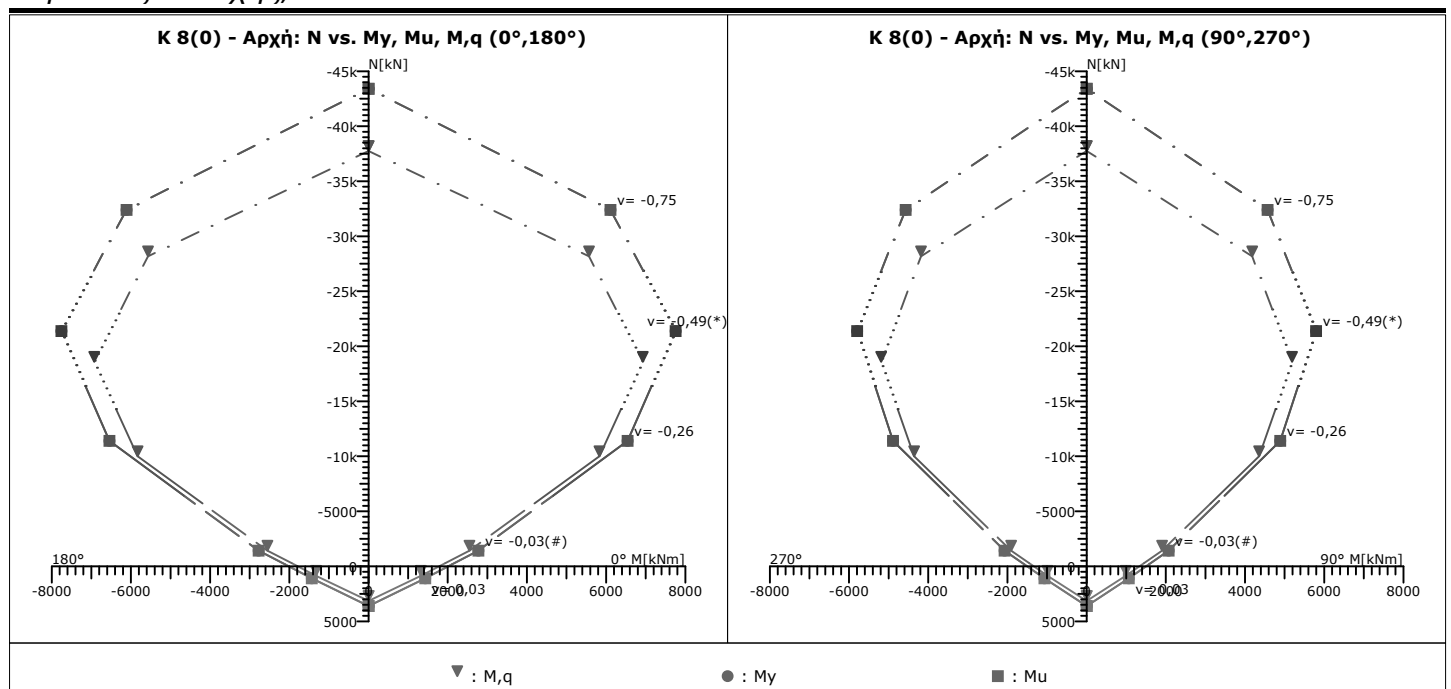
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,34[m]	Lv_z:7,45 [m]	Μέλος: 12
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,3‰	ε _{cu} : -13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

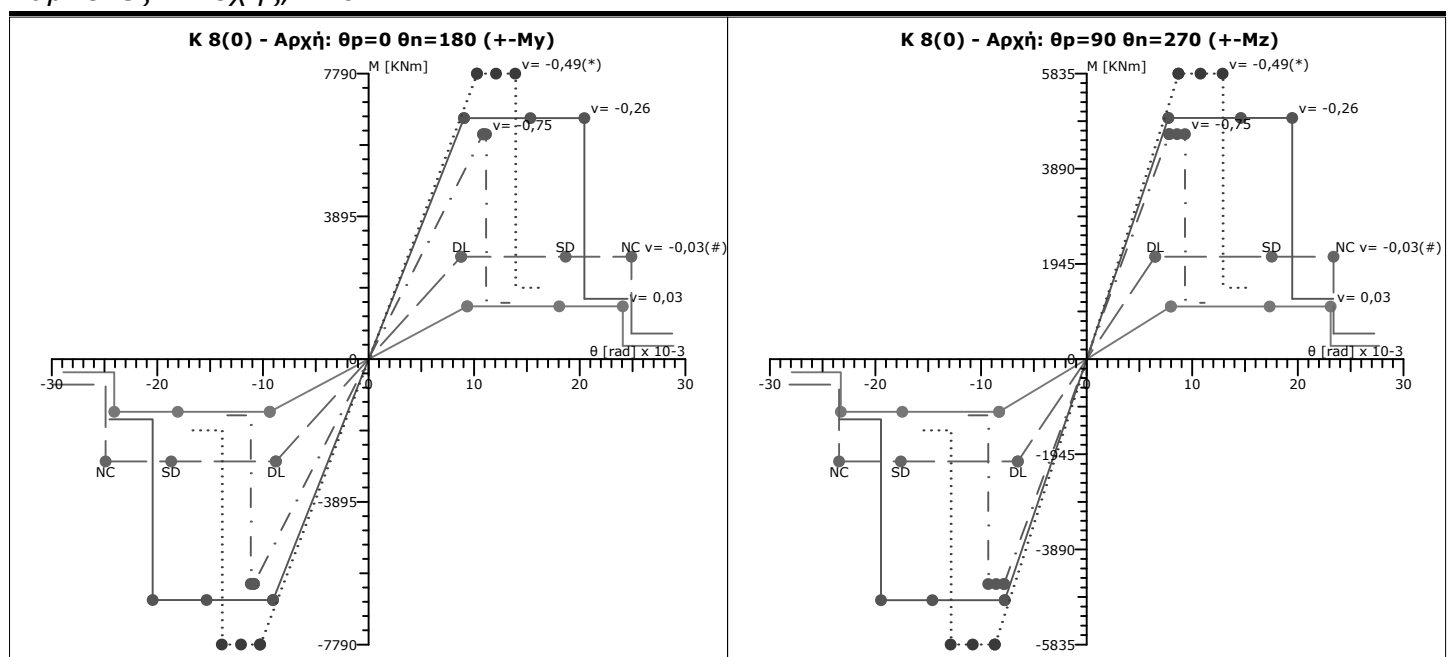
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	30Φ20 (94,25 cm ²)	30Φ20 (94,25 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
1091,76	284,4	1088,1	-	3,38	904,3	-
-1429,31(#)	651,5	1175,3	-	3,82	967,2	-
-11402,83	1413,2	1783,8	-	2,84	1629,2	-
-21376,36(*)	1413,2	2335,5	-	1,30	2264,8	-
-32394,31	1413,2	2335,5	-	0,75	2294,9	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
1091,76	302,2	1196,7	-	3,92	961,9	-
-1429,31(#)	665,7	1342,8	-	5,11	1043,6	-
-11402,83	1419,7	2362,4	-	3,28	2166,4	-
-21376,36(*)	1419,7	3266,0	-	1,52	3175,0	-
-32394,31	1419,7	3266,0	-	1,02	3204,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K9(0)

Γενικά δεδομένα

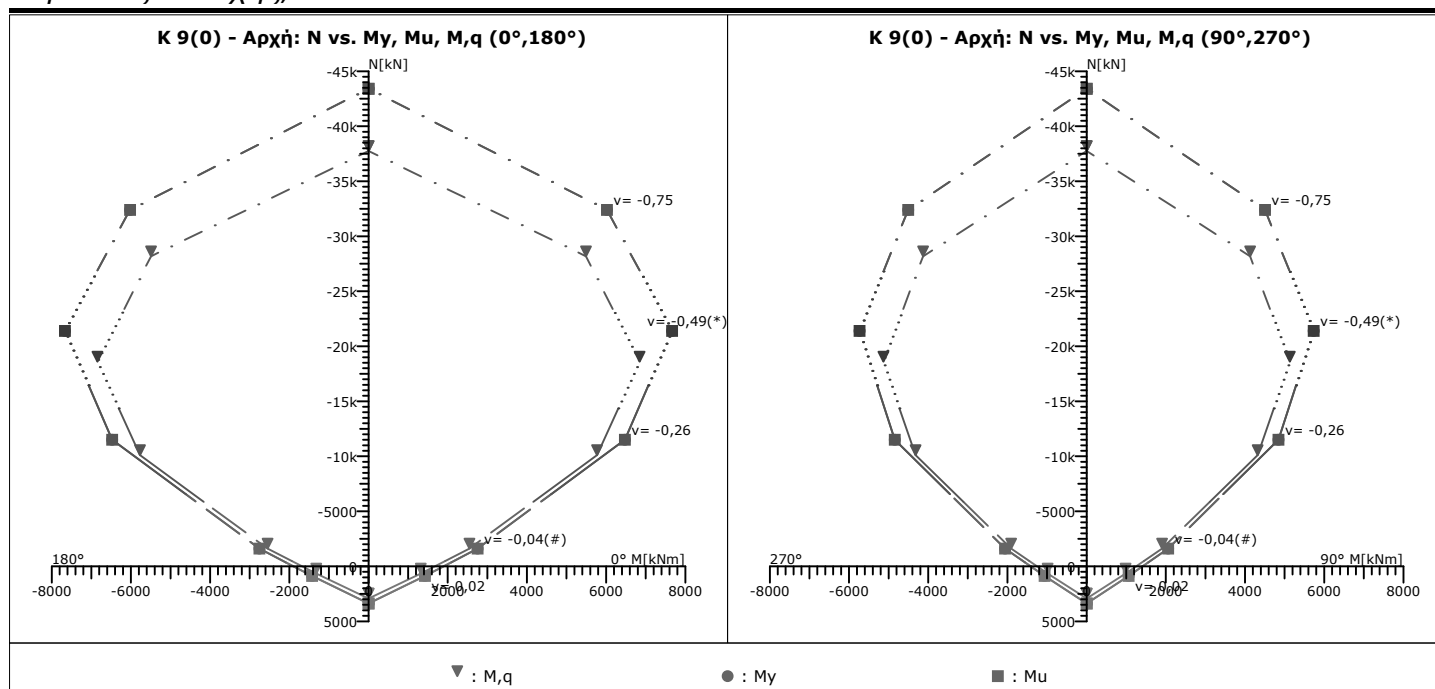
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,77[m]	Lv_z:4,13 [m]	Μέλος: 13
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,3‰	ε _{cu} : -13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

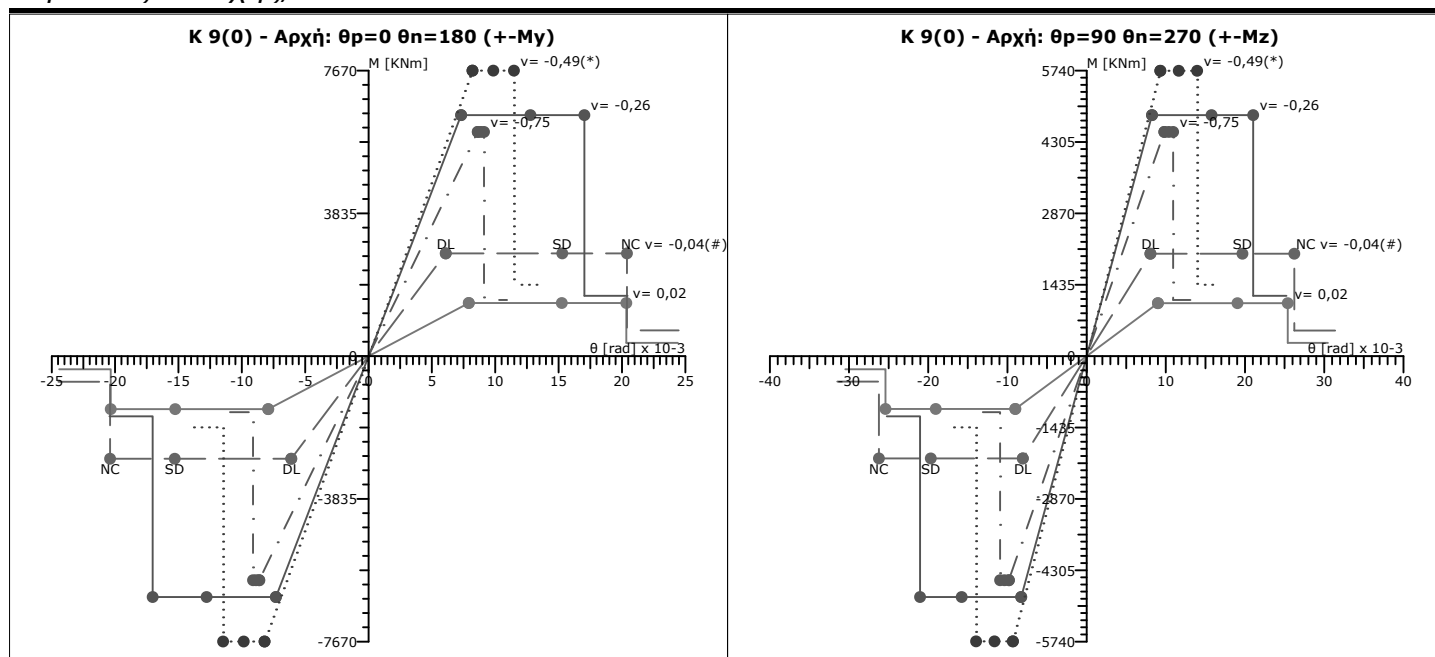
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
881,34	305,0	1277,9	-	3,37	1062,8	-
-1609,29(#)	667,7	1455,0	-	4,69	1155,6	-
-11499,43	1403,1	2543,0	-	2,96	2353,8	-
-21389,57(*)	1403,1	3527,2	-	1,38	3439,1	-
-32400,92	1403,1	3527,2	-	0,80	3476,3	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
881,34	322,1	1009,2	-	3,80	817,7	-
-1609,29(#)	681,2	1124,4	-	4,54	895,4	-
-11499,43	1409,2	1833,0	-	3,33	1665,1	-
-21389,57(*)	1409,2	2459,2	-	1,55	2381,0	-
-32400,92	1409,2	2459,2	-	0,89	2414,2	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K9(1)

Γενικά δεδομένα

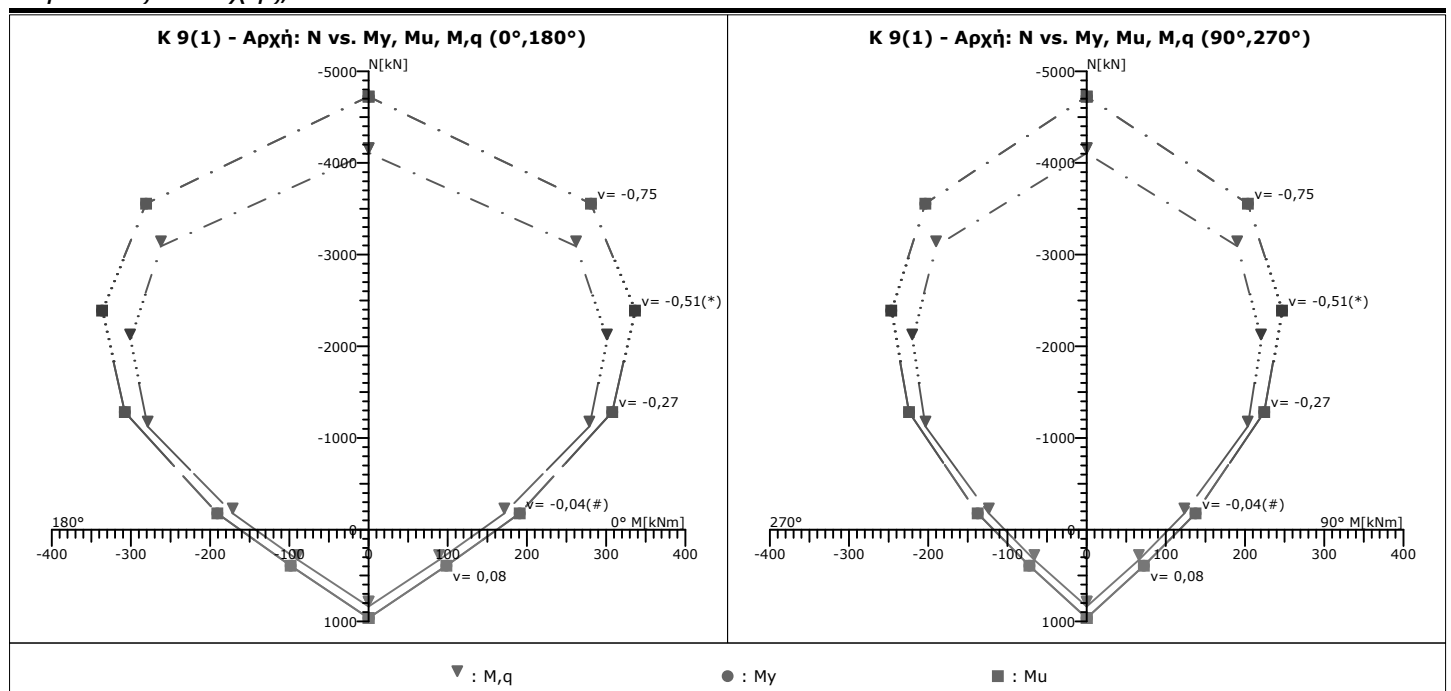
Διατομή	Ορθογωνική: 30/40 /d'=3,5	Μήκος=4,42 [m]	Lv_γ:2,00[m]	Lv_z:1,96 [m]	Μέλος: 14
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,36 [MPa]	f _{ccV} :34,23 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,6‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

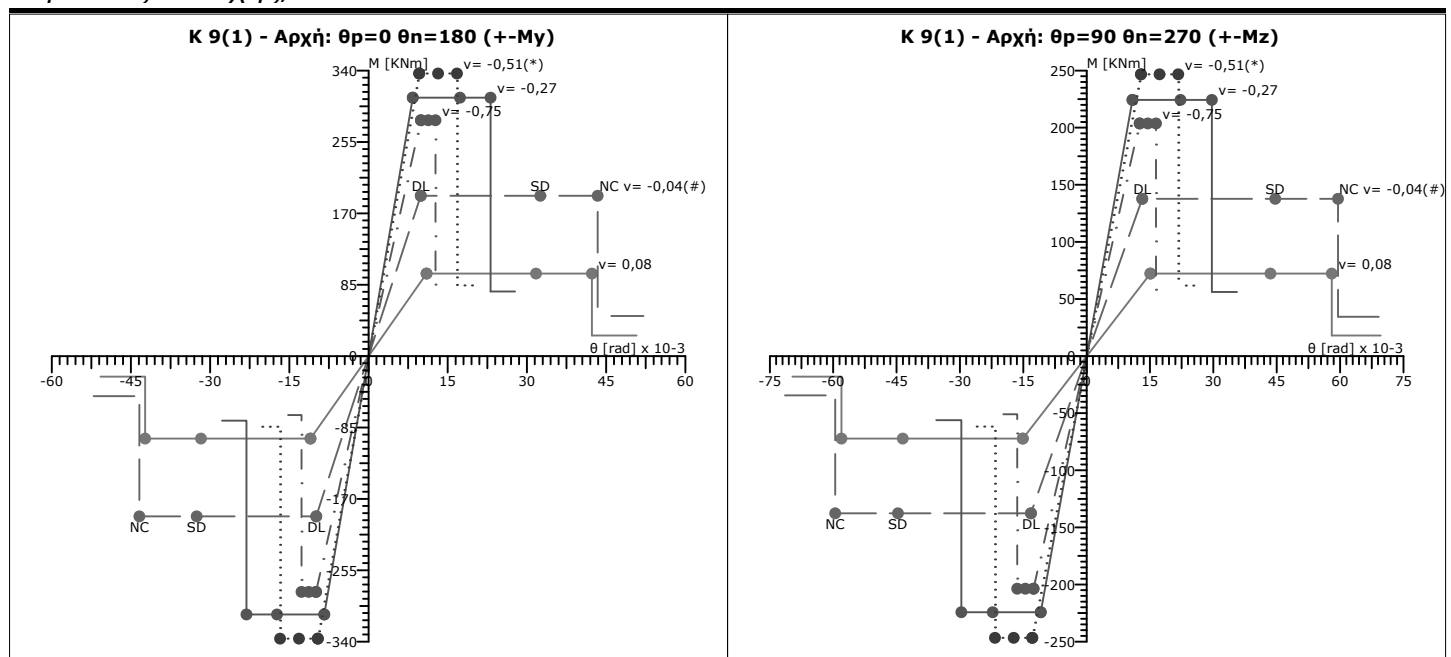
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
393,37	22,4	189,4	-	5,55	142,1	-
-176,69(#)	100,5	203,3	-	6,45	156,0	-
-1282,91	177,6	290,3	-	3,69	255,3	-
-2389,14(*)	177,6	357,3	-	1,97	338,6	-
-3556,16	177,6	357,3	-	1,18	346,2	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
393,37	27,2	197,7	-	5,53	148,2	-
-176,69(#)	102,7	208,0	-	6,69	158,6	-
-1282,91	177,3	272,7	-	3,64	236,6	-
-2389,14(*)	177,3	318,5	-	1,87	300,1	-
-3556,16	177,3	318,5	-	1,22	306,4	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K10(0)

Γενικά δεδομένα

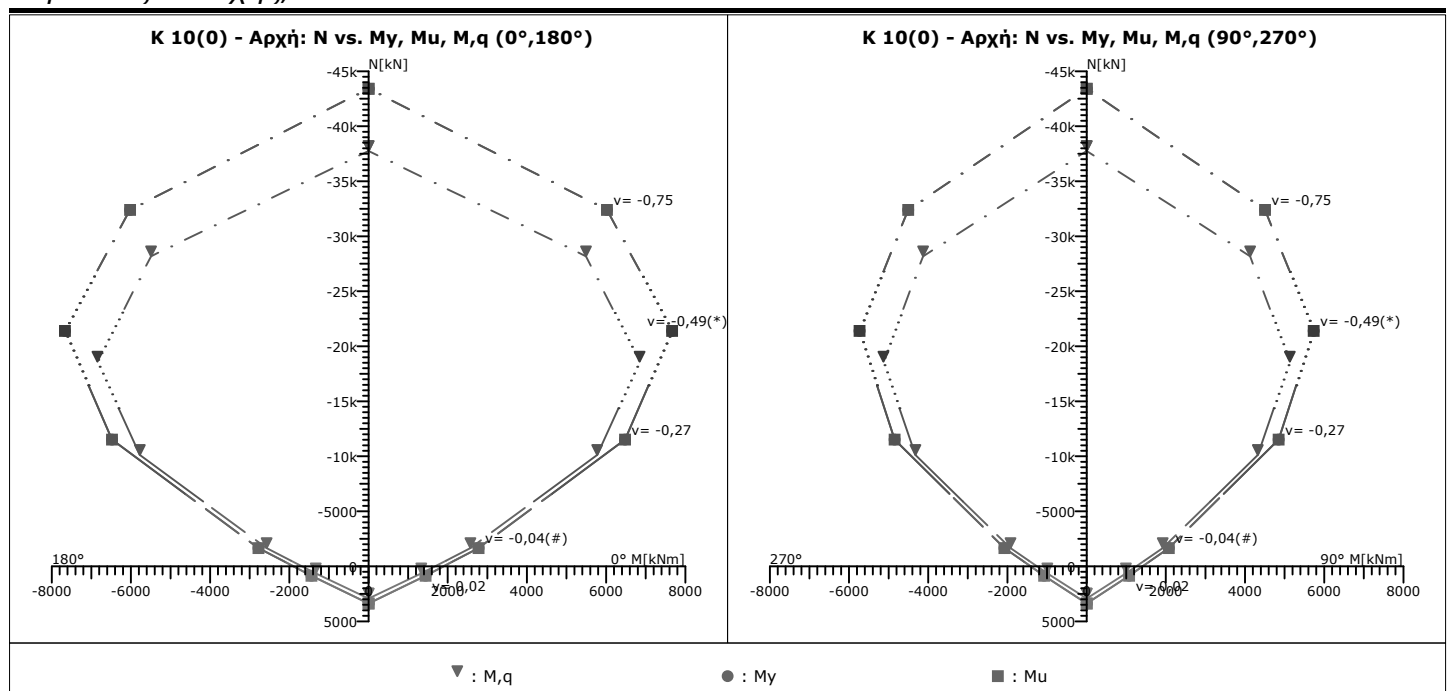
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,28[m]	Lv_z:7,53 [m]	Μέλος: 15
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,3‰	ε _{cu} : -13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

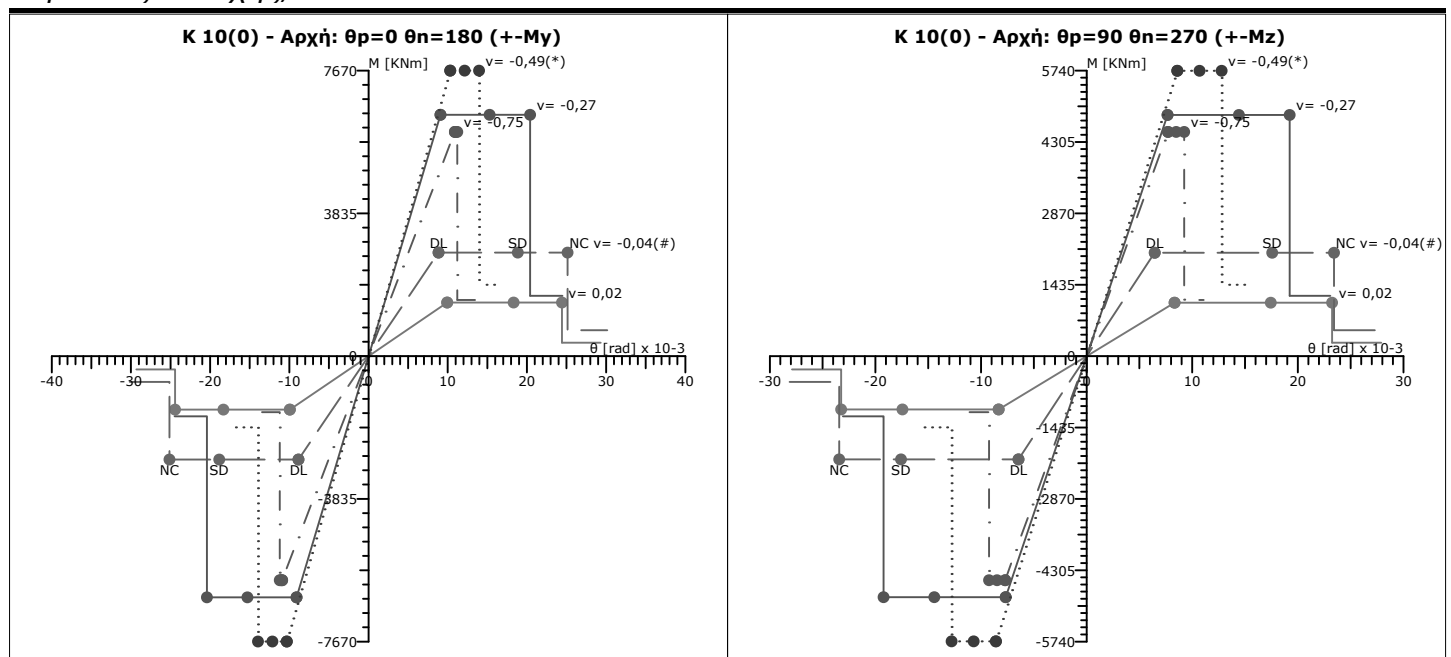
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
858,17	308,4	1076,6	-	3,18	905,3	-
-1655,64(#)	674,4	1176,5	-	3,83	970,2	-
-11522,60	1403,1	1772,0	-	2,82	1620,5	-
-21389,57(*)	1403,1	2310,6	-	1,30	2240,7	-
-32400,92	1403,1	2310,6	-	0,75	2270,4	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
858,17	325,4	1183,0	-	3,75	961,5	-
-1655,64(#)	687,8	1355,8	-	5,18	1060,0	-
-11522,60	1409,2	2385,1	-	3,26	2192,0	-
-21389,57(*)	1409,2	3294,7	-	1,53	3204,0	-
-32400,92	1409,2	3294,7	-	1,04	3233,4	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K11(0)

Γενικά δεδομένα

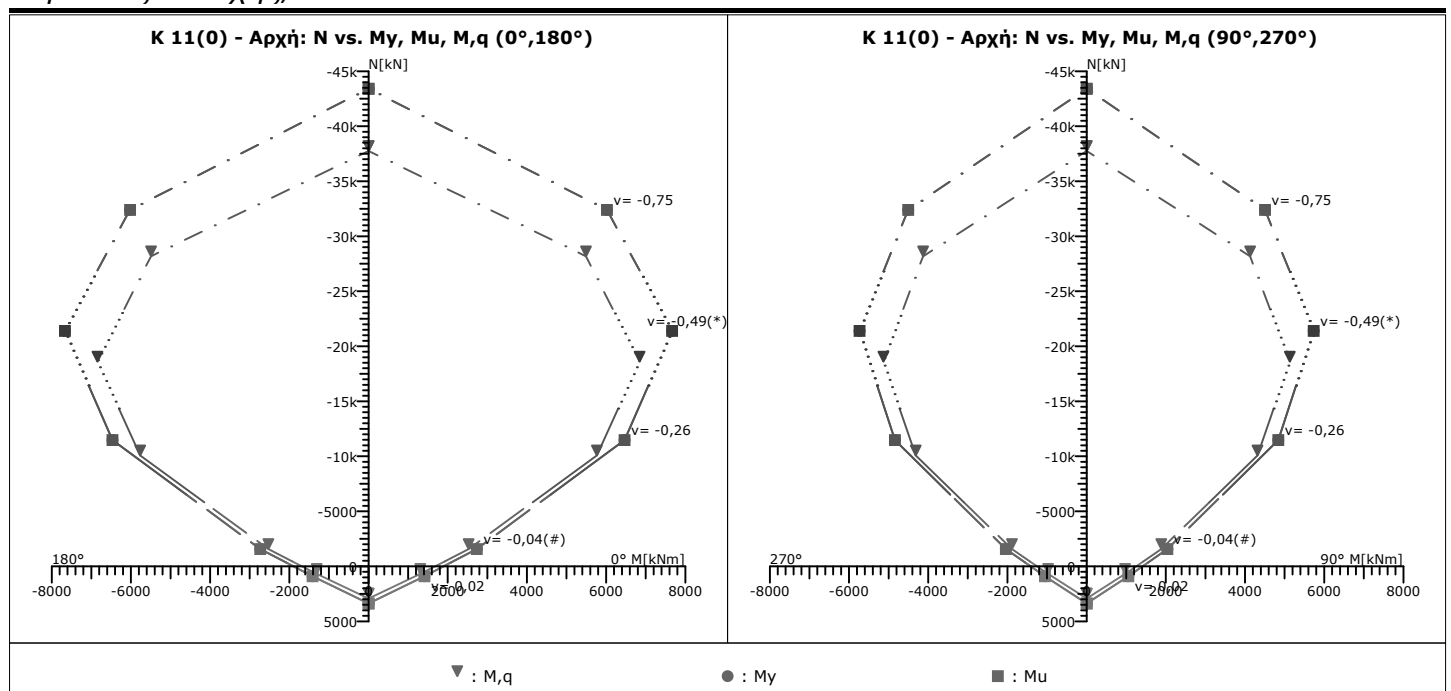
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,35[m]	Lv_ζ:4,12 [m]	Μέλος: 16
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,3‰	ε _{cu} : -13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

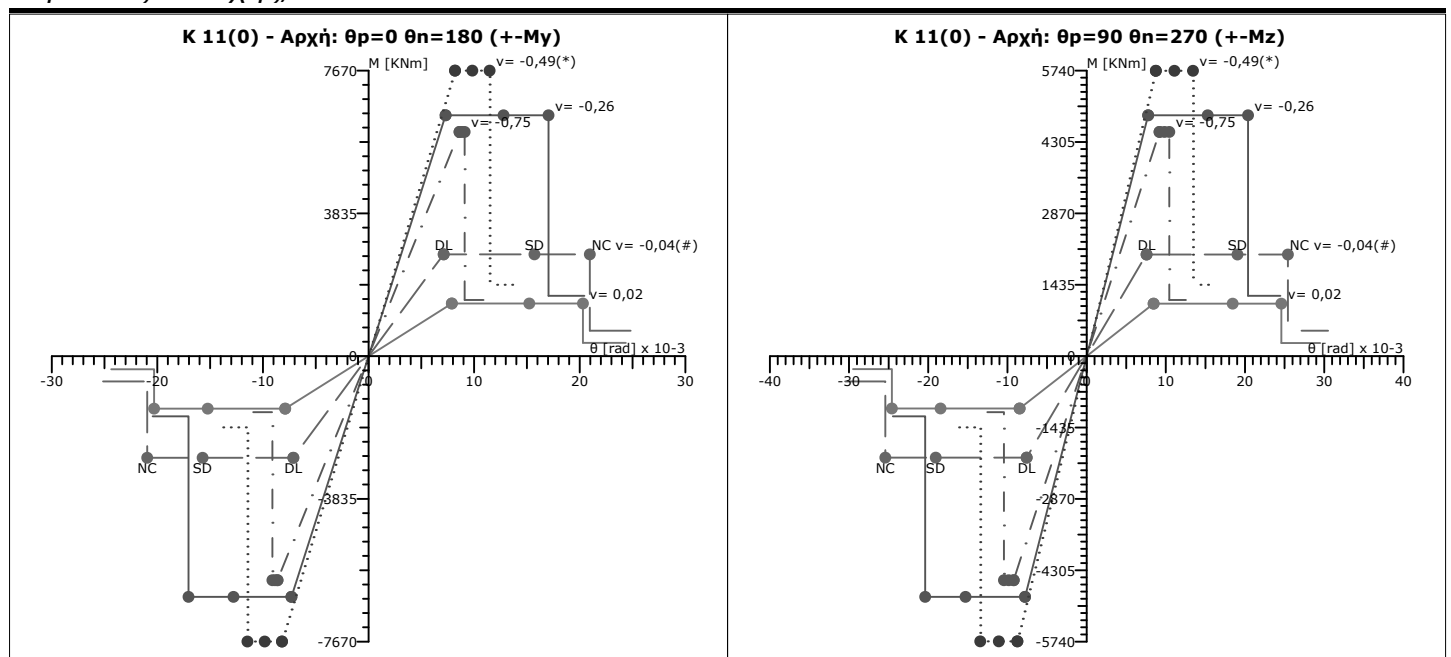
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
904,31	301,6	1279,5	-	3,38	1063,5	-
-1563,36(#)	661,0	1452,1	-	4,01	1195,6	-
-11476,46	1403,1	2546,5	-	2,97	2356,6	-
-21389,57(*)	1403,1	3536,7	-	1,38	3448,4	-
-32400,92	1403,1	3536,7	-	0,80	3485,8	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
904,31	318,8	1030,3	-	3,94	827,2	-
-1563,36(#)	674,5	1153,1	-	4,70	910,9	-
-11476,46	1409,2	1932,0	-	3,45	1754,1	-
-21389,57(*)	1409,2	2620,6	-	1,61	2537,7	-
-32400,92	1409,2	2620,6	-	0,93	2572,8	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K11(1)

Γενικά δεδομένα

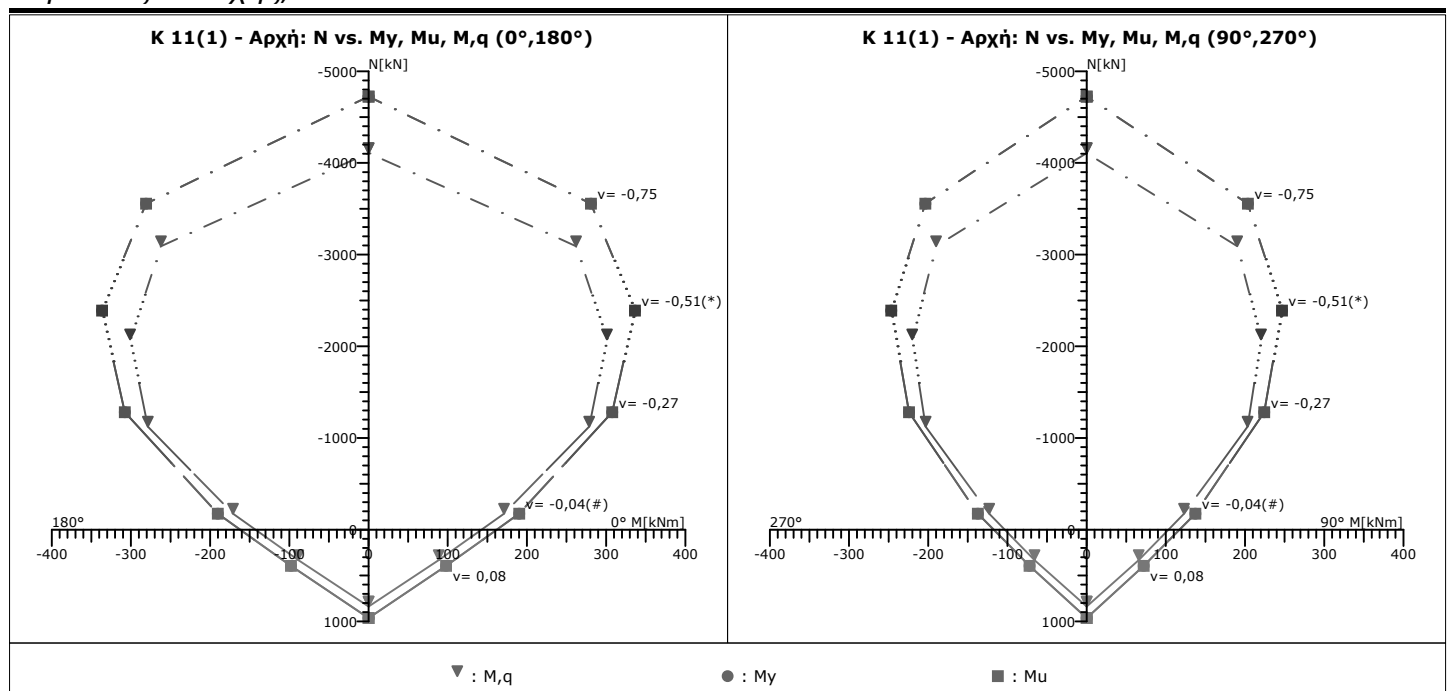
Διατομή	Ορθογωνική: 30/40 /d'=3,5	Μήκος=4,42 [m]	Lv_γ:2,00[m]	Lv_z:1,96 [m]	Μέλος: 17
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,36 [MPa]	f _{ccV} :34,23 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,6‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

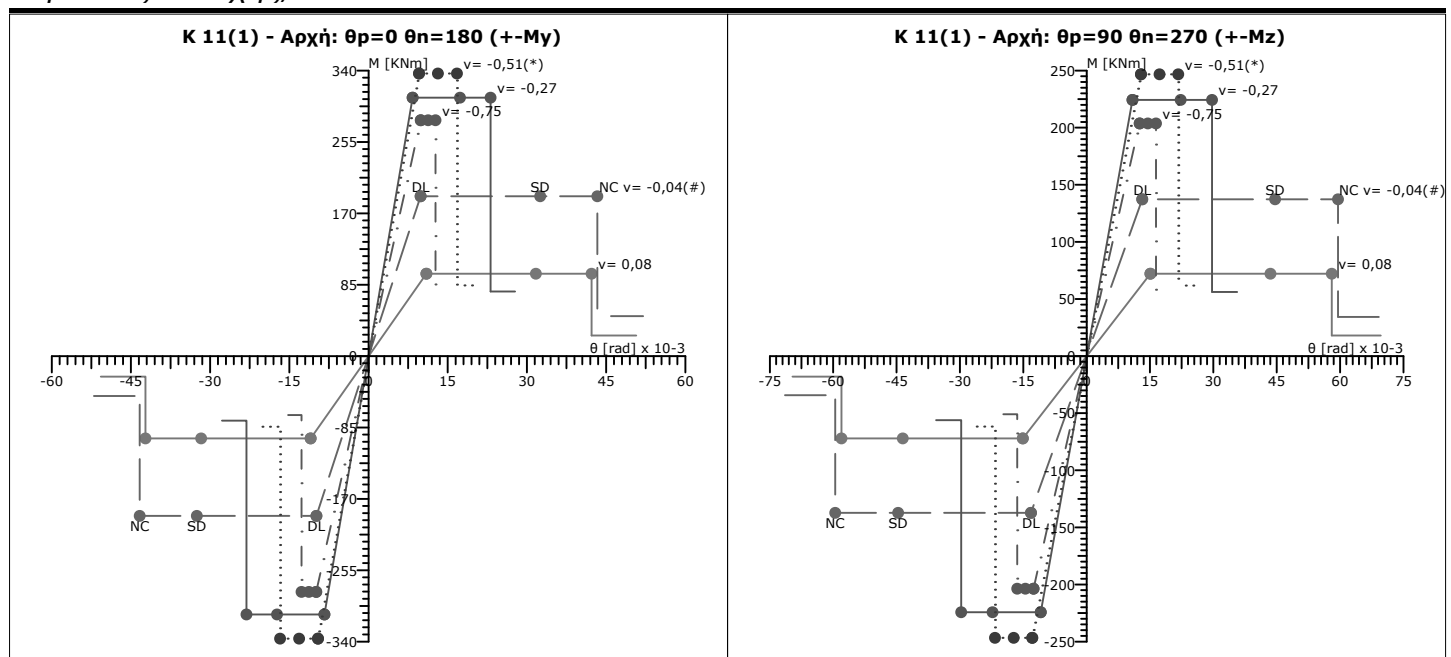
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
394,97	22,2	190,0	-	5,56	142,5	-
-173,49(#)	100,0	203,7	-	6,46	156,2	-
-1281,31	177,6	291,1	-	3,70	255,9	-
-2389,14(*)	177,6	358,5	-	1,98	339,7	-
-3556,16	177,6	358,5	-	1,18	347,3	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
394,97	27,0	197,7	-	5,53	148,2	-
-173,49(#)	102,3	207,8	-	6,69	158,4	-
-1281,31	177,3	272,5	-	3,65	236,5	-
-2389,14(*)	177,3	318,4	-	1,86	300,0	-
-3556,16	177,3	318,4	-	1,22	306,3	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K12(0)

Γενικά δεδομένα

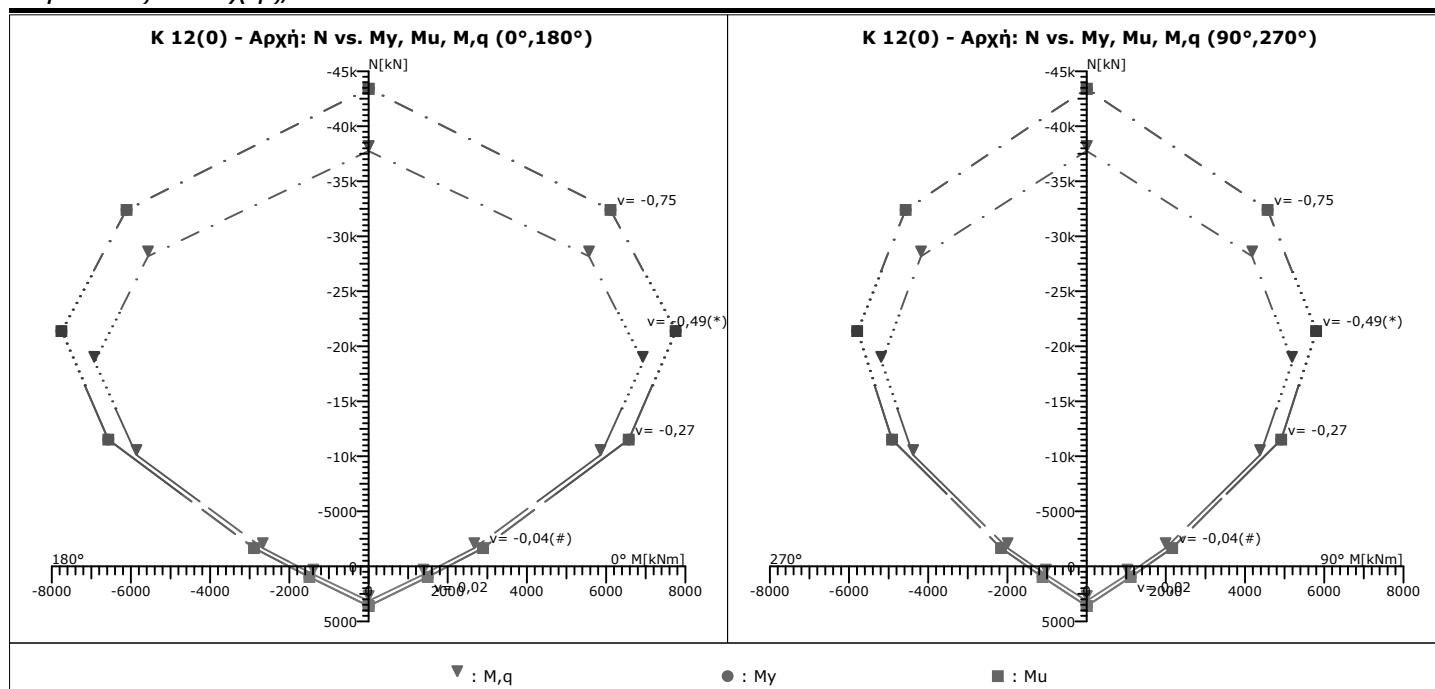
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,30[m]	Lv_ζ:4,10 [m]	Μέλος: 18
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} :-3,3‰	ε _{cu} :-13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

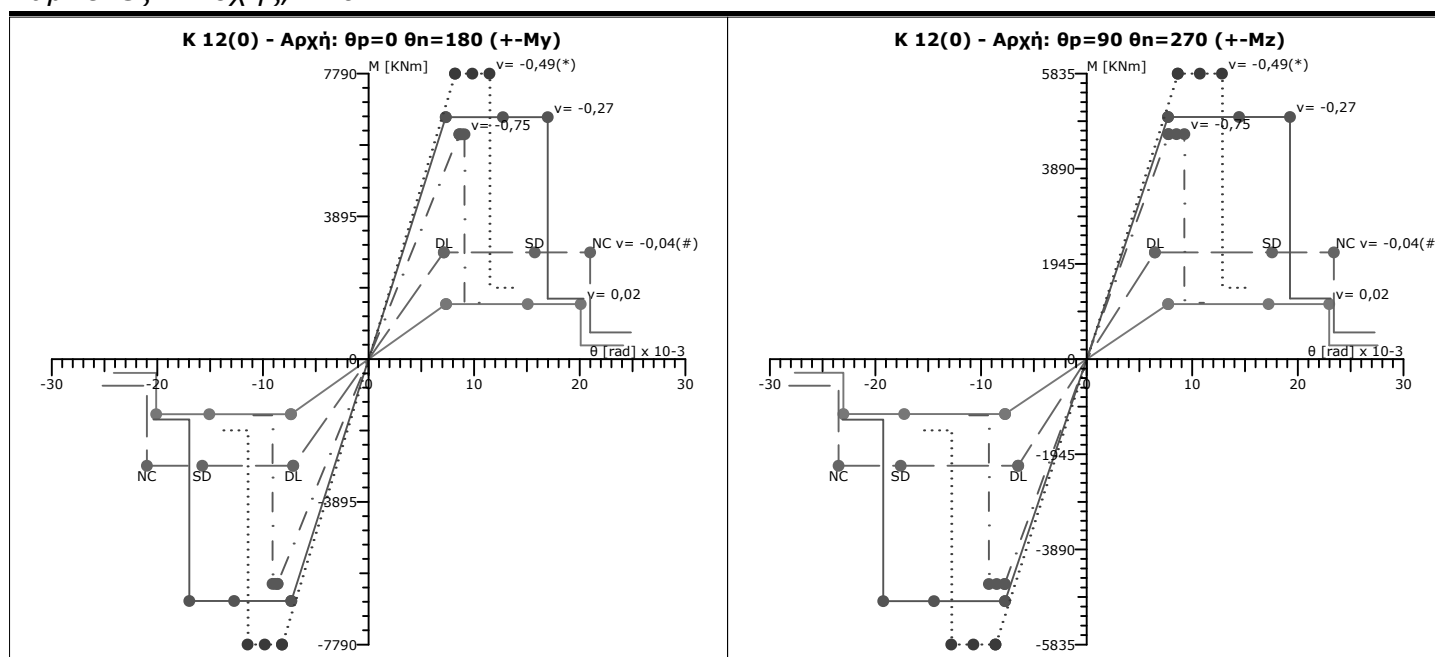
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	30Φ20 (94,25 cm ²)	30Φ20 (94,25 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
975,33	301,4	1307,7	-	3,65	1069,0	-
-1662,18(#)	685,5	1492,1	-	4,00	1230,4	-
-11519,27	1413,2	2585,4	-	2,95	2392,8	-
-21376,36(*)	1413,2	3575,5	-	1,38	3485,4	-
-32394,31	1413,2	3575,5	-	0,80	3523,4	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
975,33	319,0	1204,1	-	4,06	959,9	-
-1662,18(#)	699,2	1376,6	-	5,15	1075,5	-
-11519,27	1419,7	2399,2	-	3,25	2203,6	-
-21376,36(*)	1419,7	3304,1	-	1,53	3212,2	-
-32394,31	1419,7	3304,1	-	1,03	3242,1	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K13(0)

Γενικά δεδομένα

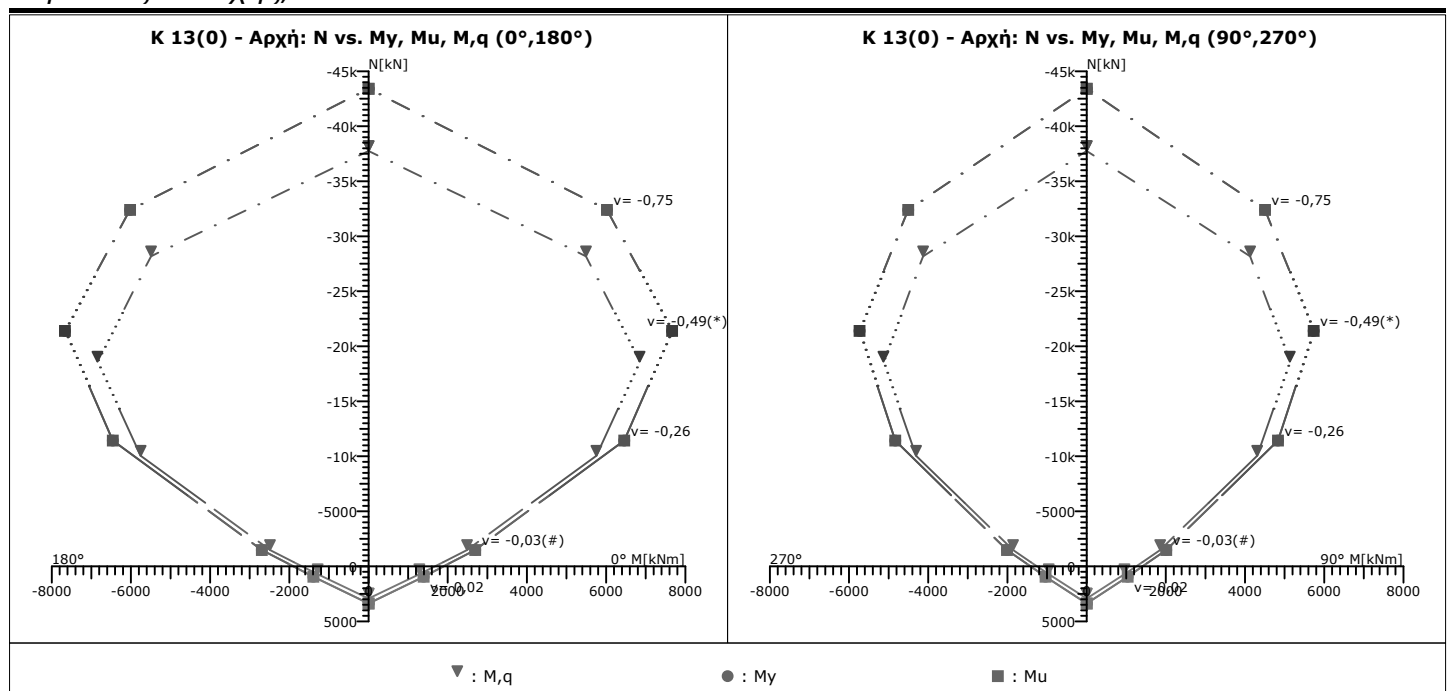
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,82[m]	Lv_z:3,88 [m]	Μέλος: 19
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,3‰	ε _{cu} : -13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

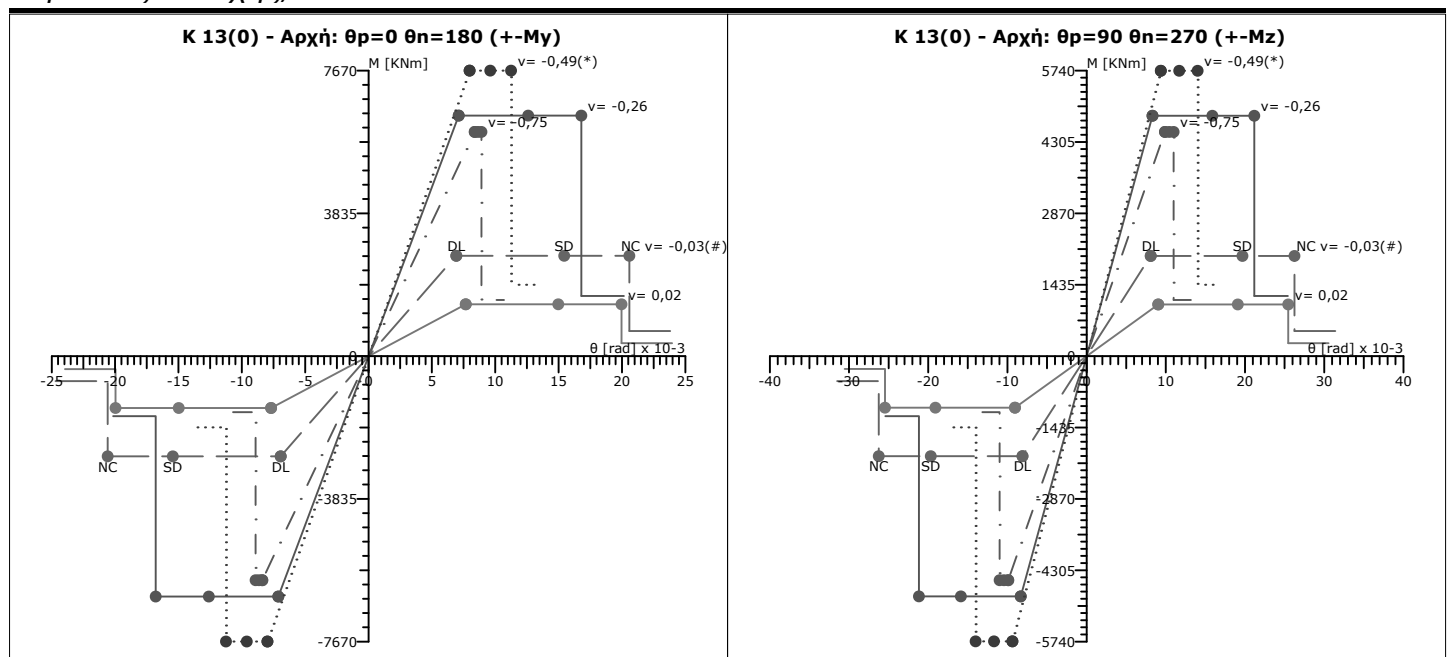
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
942,86	296,0	1304,8	-	3,42	1081,7	-
-1486,25(#)	649,8	1478,9	-	4,05	1214,7	-
-11437,91	1403,1	2644,1	-	3,01	2447,5	-
-21389,57(*)	1403,1	3698,8	-	1,40	3607,6	-
-32400,92	1403,1	3698,8	-	0,81	3646,1	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
942,86	313,2	1009,2	-	3,79	818,2	-
-1486,25(#)	663,4	1114,5	-	4,51	886,7	-
-11437,91	1409,2	1819,9	-	3,33	1651,8	-
-21389,57(*)	1409,2	2443,9	-	1,54	2366,1	-
-32400,92	1409,2	2443,9	-	0,89	2399,1	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K13(1)

Γενικά δεδομένα

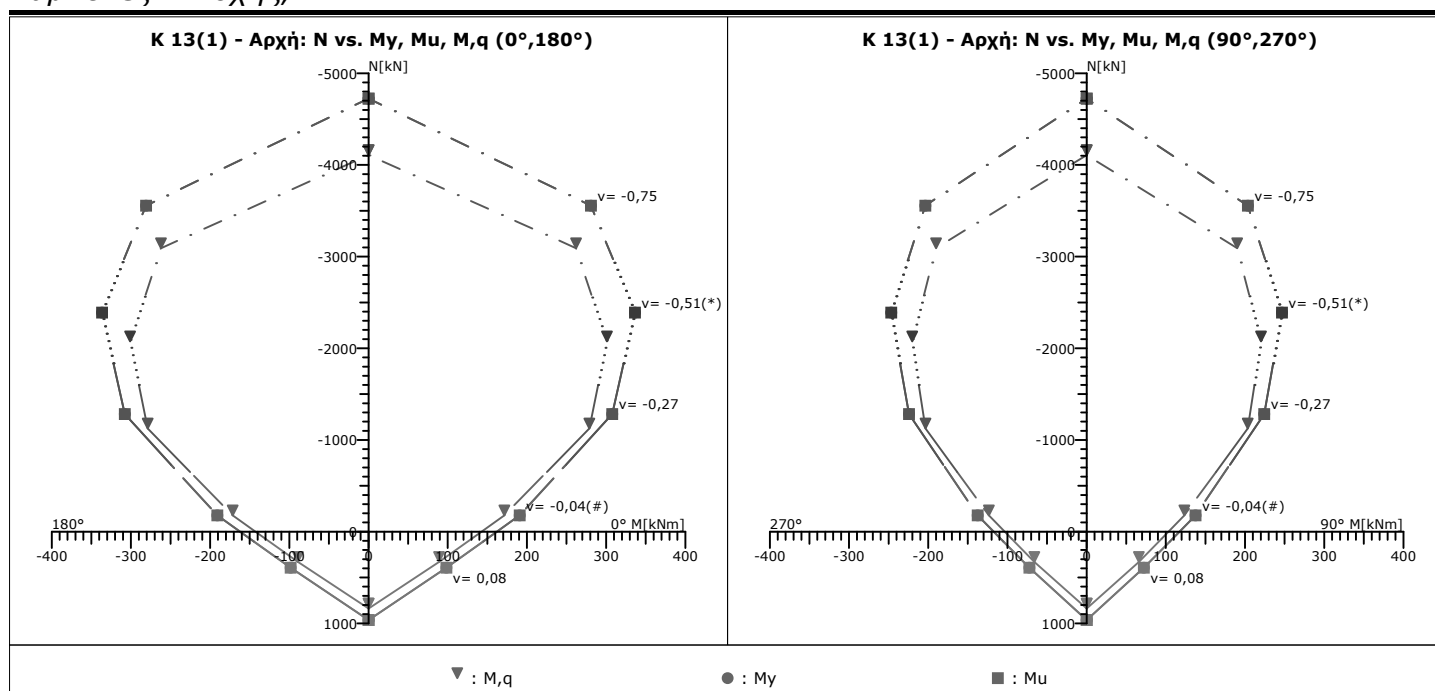
Διατομή	Ορθογωνική: 30/40 /d'=3,5	Μήκος=4,42 [m]	Lv_γ:1,99[m]	Lv_z:1,99 [m]	Μέλος: 20
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,36 [MPa]	f _{ccV} :34,23 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,6‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γel=1.70 VR: γel=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

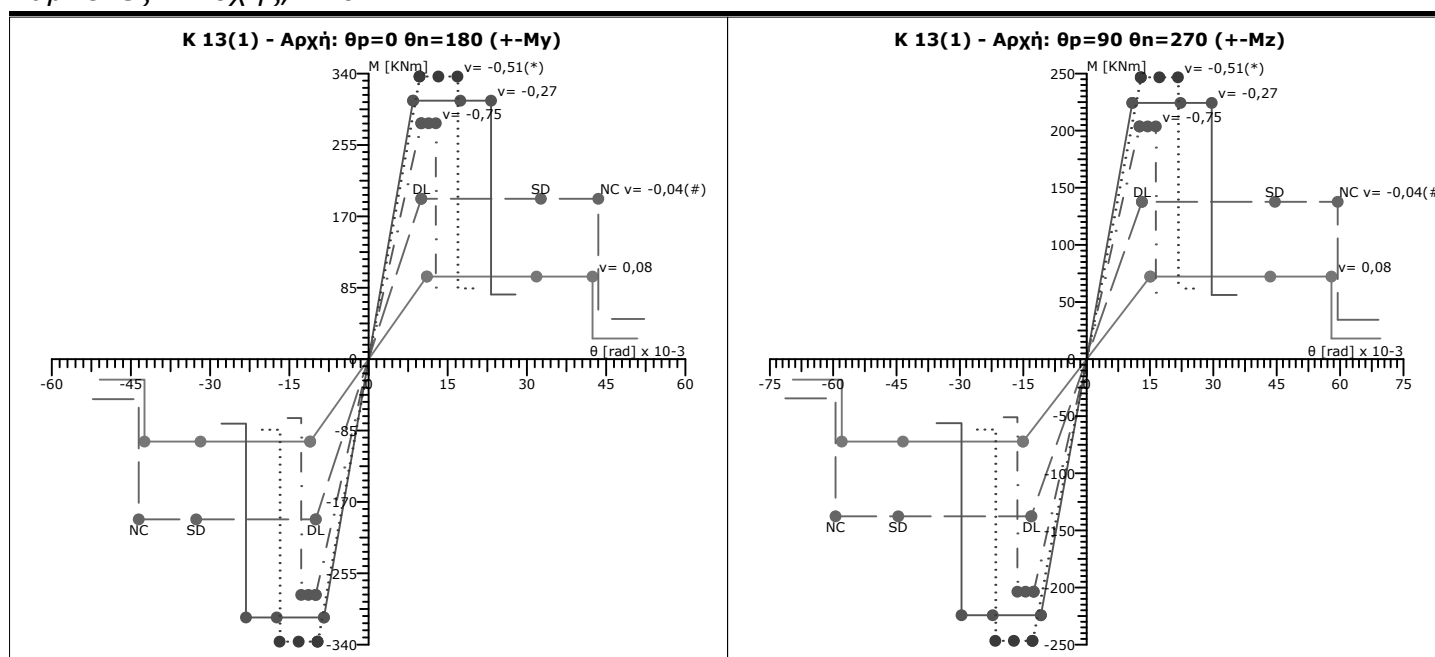
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
393,30	22,5	187,3	-	5,52	140,5	-
-176,83(#)	100,5	201,0	-	6,42	154,2	-
-1282,98	177,6	286,9	-	3,67	252,5	-
-2389,14(*)	177,6	353,1	-	1,96	334,7	-
-3556,16	177,6	353,1	-	1,17	342,1	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
393,30	27,2	197,7	-	5,54	148,2	-
-176,83(#)	102,7	208,1	-	6,71	158,6	-
-1282,98	177,3	273,1	-	3,65	237,0	-
-2389,14(*)	177,3	319,2	-	1,87	300,7	-
-3556,16	177,3	319,2	-	1,23	307,1	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K14(0)

Γενικά δεδομένα

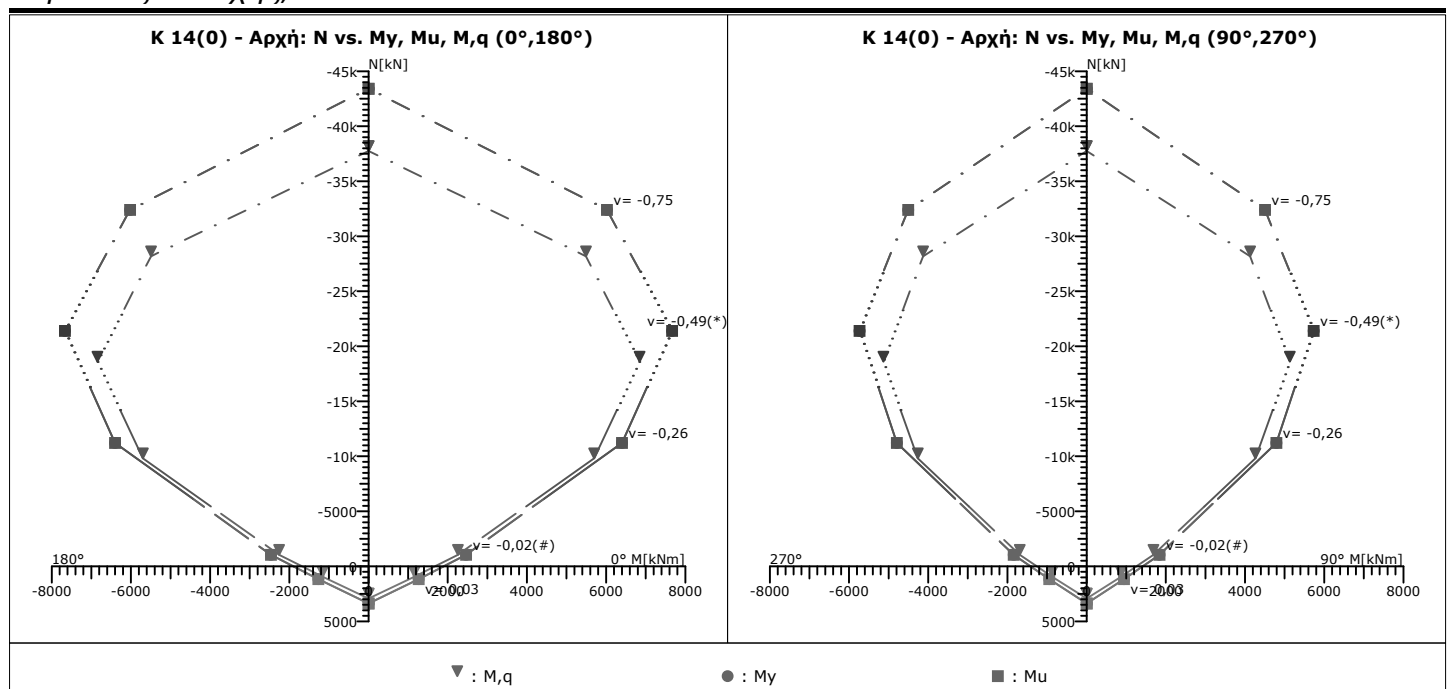
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv γ:3,58[m]	Lv z:5,86 [m]	Μέλος: 21
Μέσες Αντοχές	fcm:39,00 [MPa]	fym:460,0 [MPa]	fywm:460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	lo: 2,00 [m]	loymin: 0,39 [m]	fyL: 383,3 [MPa]		k=ft/fy: 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
fc:35,45 [MPa]	fy:383,3 [MPa]	fyw:383,3 [MPa]	fc:30,83 [MPa]	fy:333,3 [MPa]	fyw:333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	fcc:40,20 [MPa]	fccV:34,95 [MPa]	esu:50,0‰	ecc:-3,3‰	ecu:-13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		rM = M*/M =1,00	rdy=θy*/θy=1,00	rdu=θu*/θu=1,00	rV =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

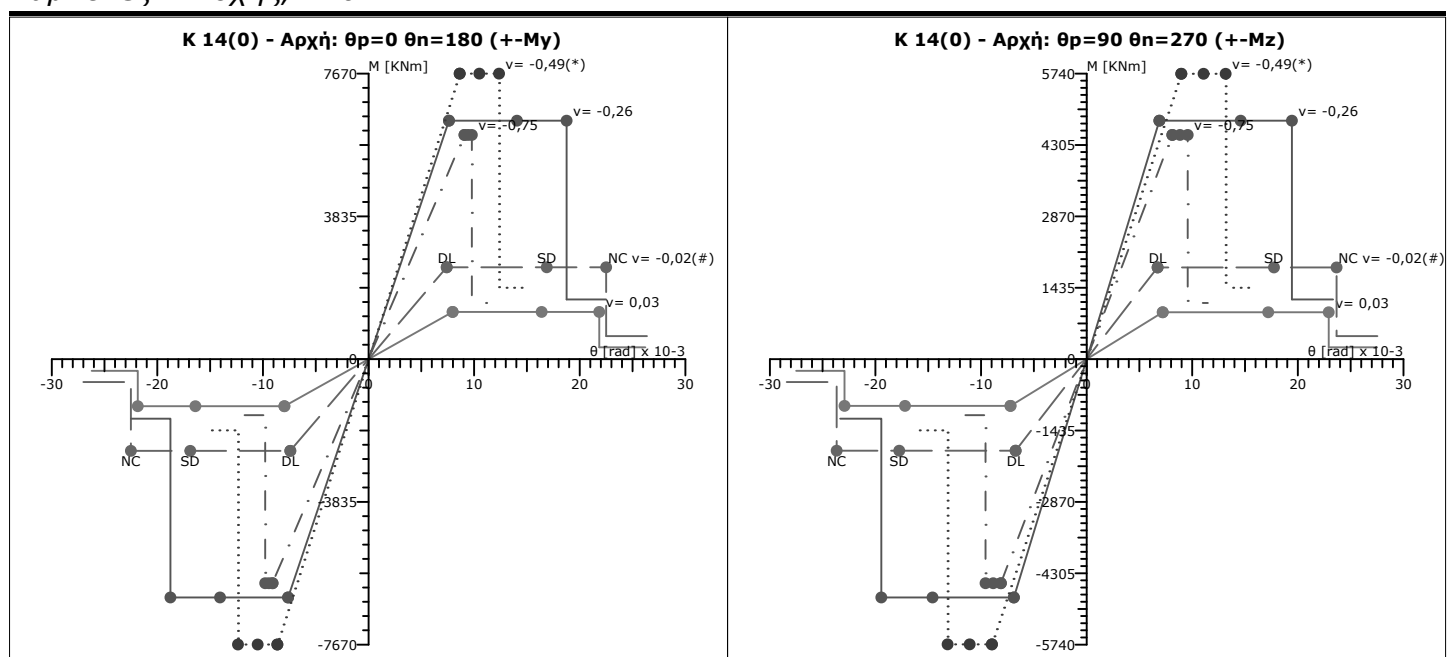
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
1163,76	263,8	1091,5	-	3,66	891,8	-
-1044,46(#)	585,4	1172,5	-	4,17	945,2	-
-11217,02	1403,1	1961,2	-	3,19	1787,2	-
-21389,57(*)	1403,1	2676,6	-	1,44	2598,2	-
-32400,92	1403,1	2676,6	-	0,83	2631,5	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
1163,76	281,4	1140,3	-	4,40	889,3	-
-1044,46(#)	599,7	1240,1	-	4,99	955,7	-
-11217,02	1409,2	2212,3	-	3,80	1995,6	-
-21389,57(*)	1409,2	3074,6	-	1,50	2989,3	-
-32400,92	1409,2	3074,6	-	1,00	3017,5	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K15(1)

Γενικά δεδομένα

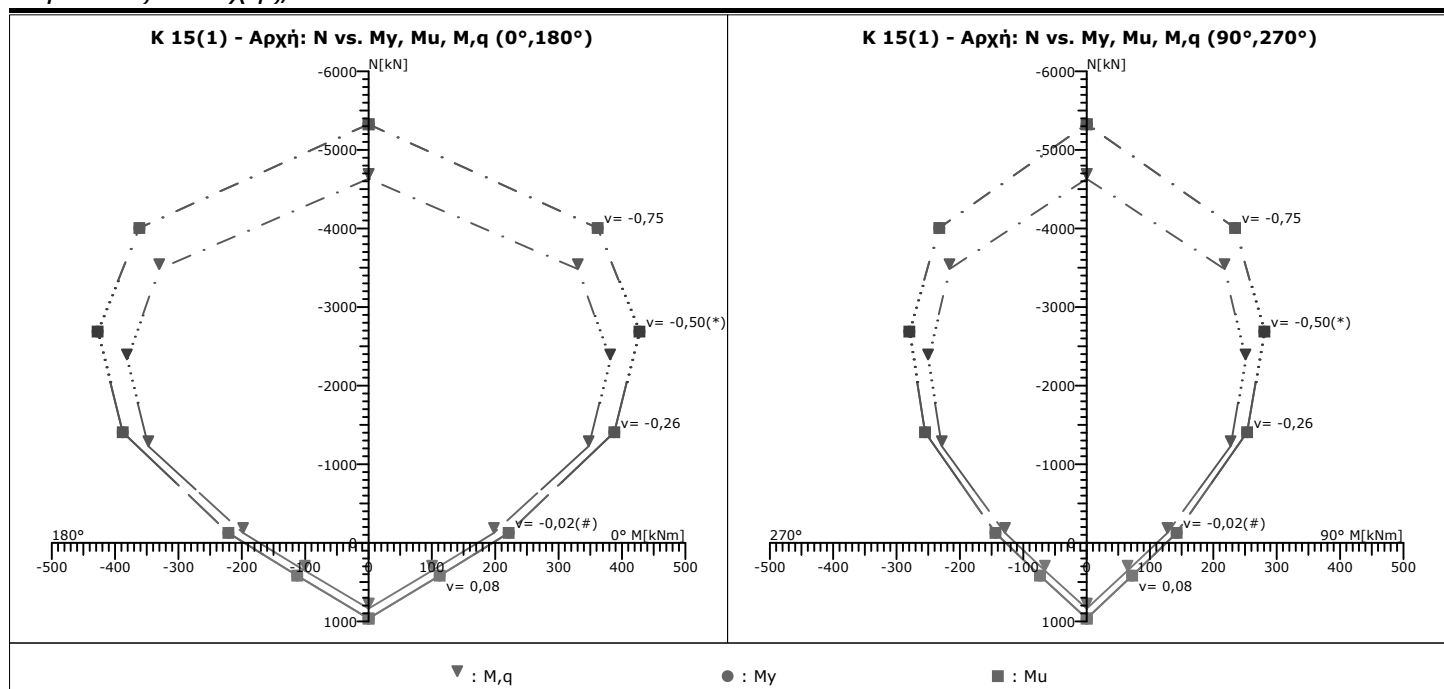
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,03[m]	Lv_z:2,04 [m]	Μέλος: 22
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

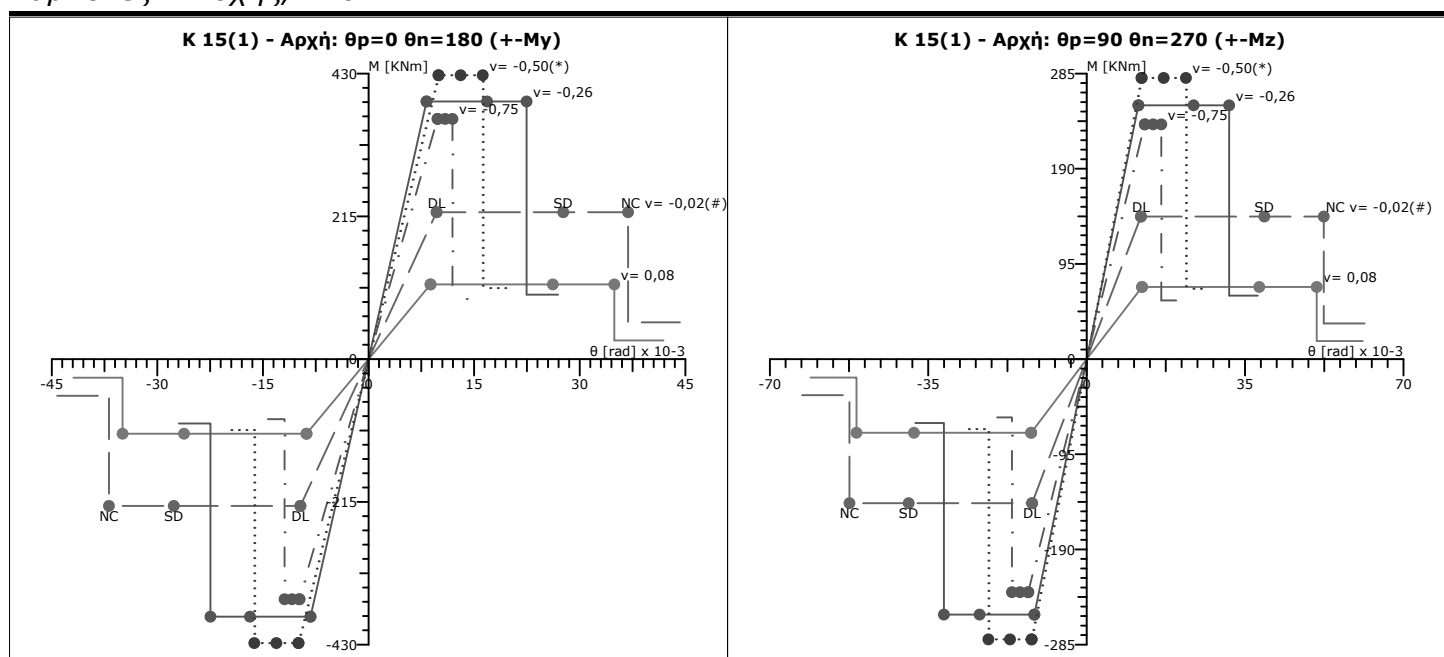
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
418,92	23,2	223,0	-	5,73	167,3	-
-125,59(#)	98,6	233,7	-	5,48	177,9	-
-1406,08	196,3	342,6	-	3,63	302,1	-
-2686,57(*)	196,3	429,5	-	1,78	409,7	-
-4005,60	196,3	429,5	-	1,06	417,7	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
418,92	30,3	197,7	-	6,06	148,3	-
-125,59(#)	102,4	204,9	-	6,43	155,5	-
-1406,08	196,1	278,7	-	3,68	242,3	-
-2686,57(*)	196,1	331,6	-	2,07	311,1	-
-4005,60	196,1	331,6	-	1,18	319,9	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K16(1)

Γενικά δεδομένα

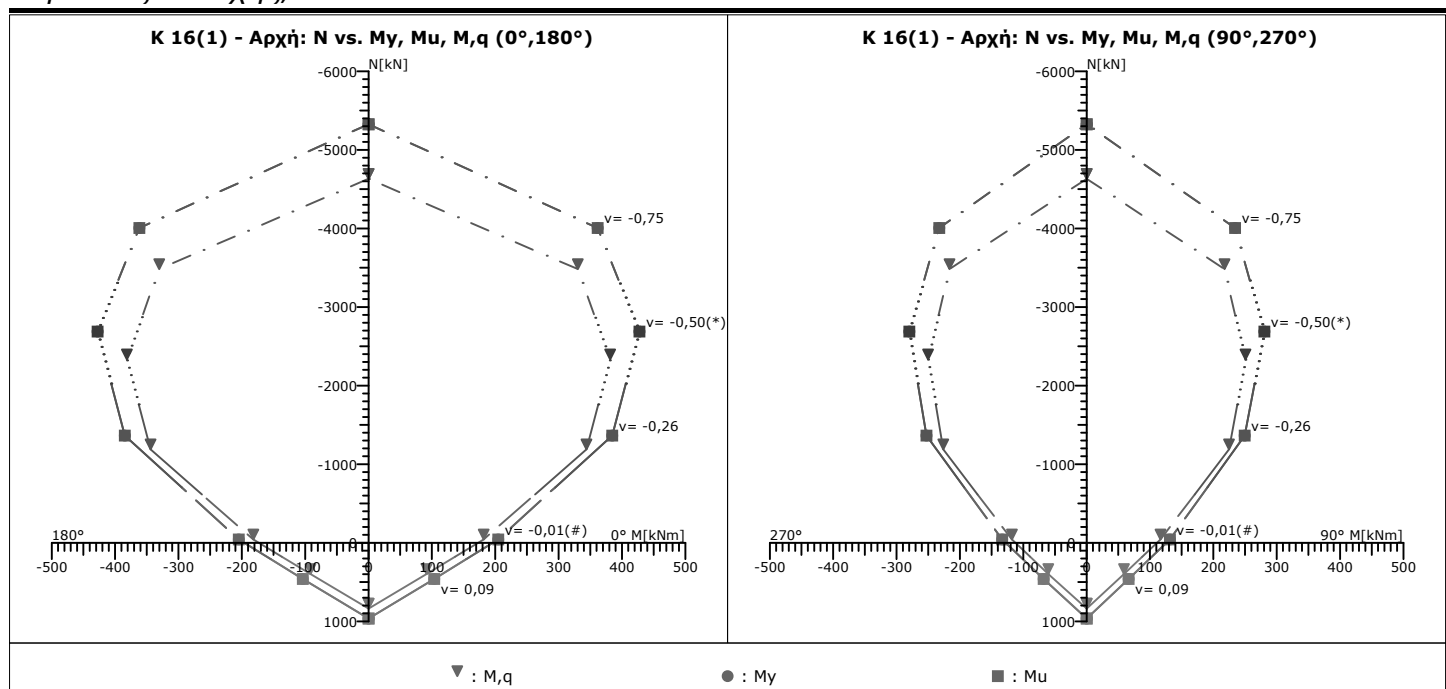
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:3,16[m]	Lv_z:2,01 [m]	Μέλος: 23
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

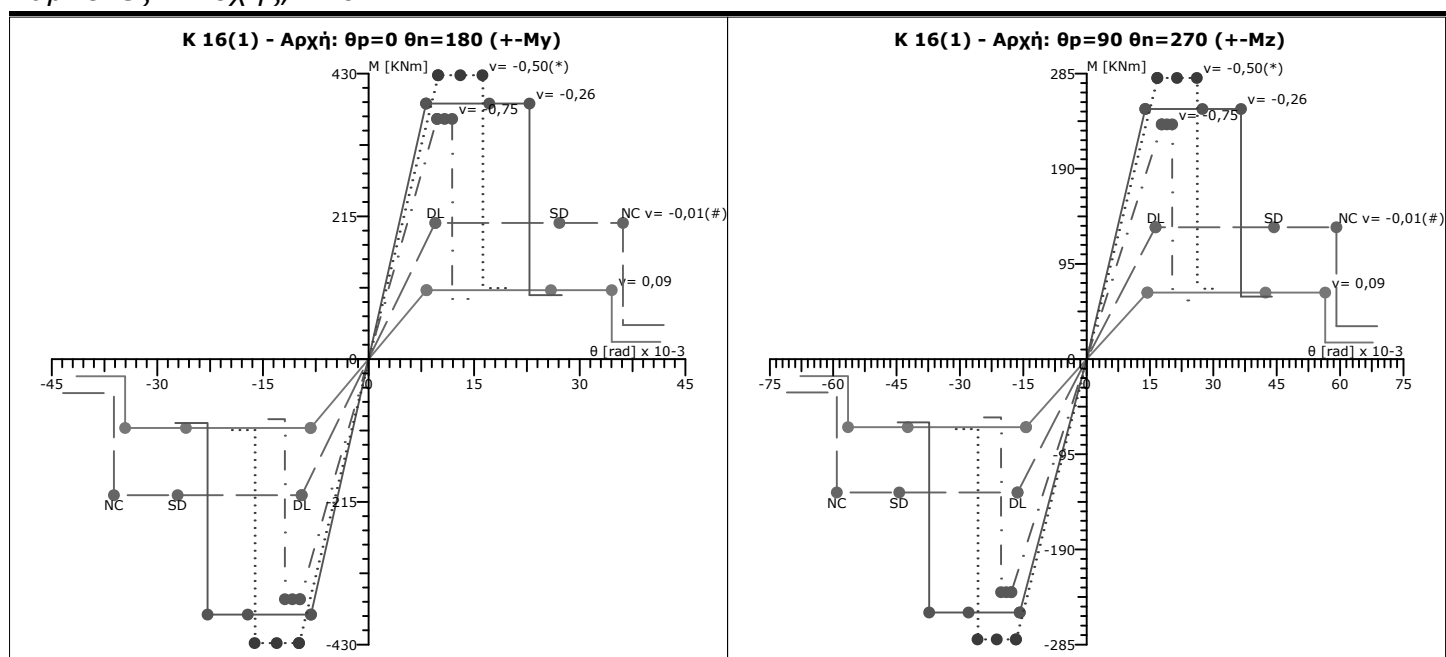
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
460,81	17,4	224,7	-	6,14	168,5	-
-41,80(#)	87,0	228,3	-	5,47	172,1	-
-1364,19	196,3	342,1	-	3,76	299,8	-
-2686,57(*)	196,3	433,5	-	1,78	413,5	-
-4005,60	196,3	433,5	-	1,07	421,5	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
460,81	24,7	197,7	-	5,67	148,3	-
-41,80(#)	91,3	199,2	-	5,17	149,8	-
-1364,19	196,1	248,1	-	3,48	213,7	-
-2686,57(*)	196,1	283,7	-	1,65	267,3	-
-4005,60	196,1	283,7	-	0,94	274,4	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K17(1)

Γενικά δεδομένα

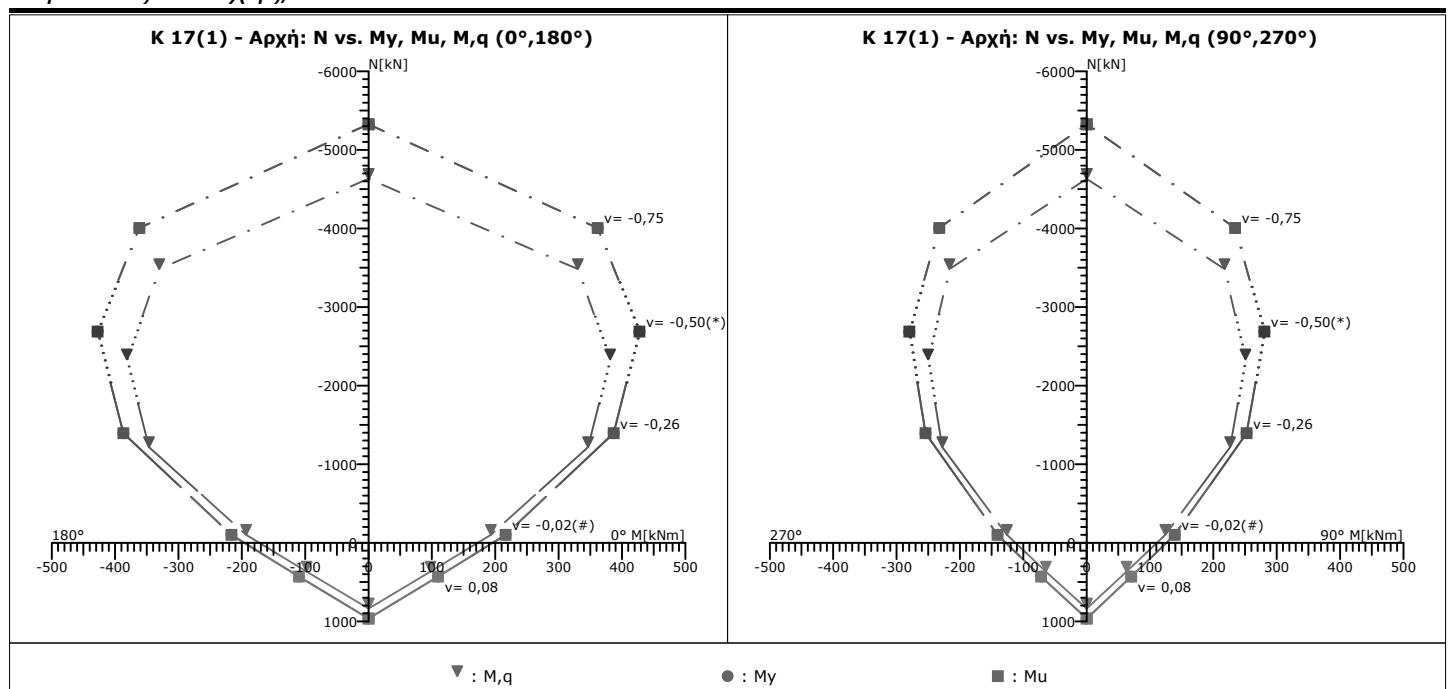
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,88[m]	Lv_z:2,05 [m]	Μέλος: 24
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

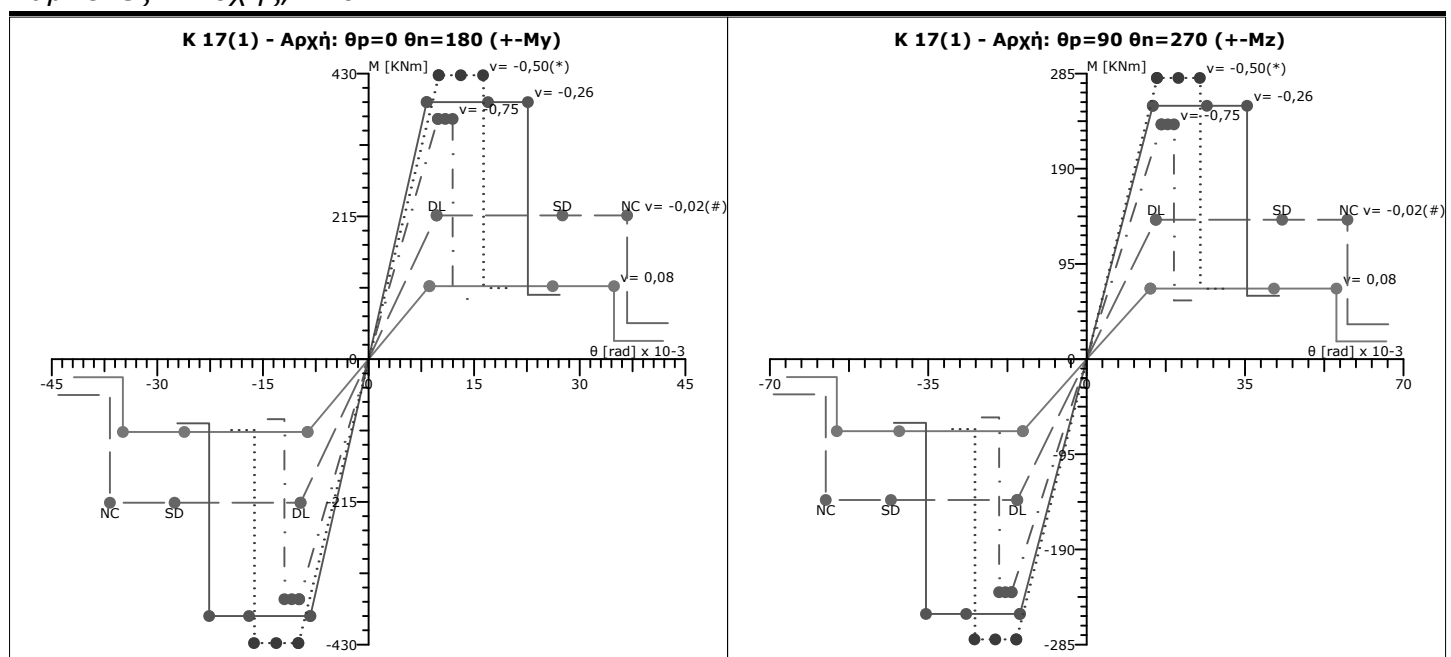
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,44	21,5	222,1	-	5,85	166,6	-
-100,53(#)	95,1	230,6	-	5,46	175,1	-
-1393,55	196,3	340,0	-	3,66	299,4	-
-2686,57(*)	196,3	427,5	-	1,77	407,8	-
-4005,60	196,3	427,5	-	1,06	415,7	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
431,44	28,6	197,7	-	5,66	148,3	-
-100,53(#)	99,1	201,8	-	5,40	152,4	-
-1393,55	196,1	254,3	-	3,12	223,5	-
-2686,57(*)	196,1	292,2	-	1,74	275,0	-
-4005,60	196,1	292,2	-	0,98	282,5	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K18(0)

Γενικά δεδομένα

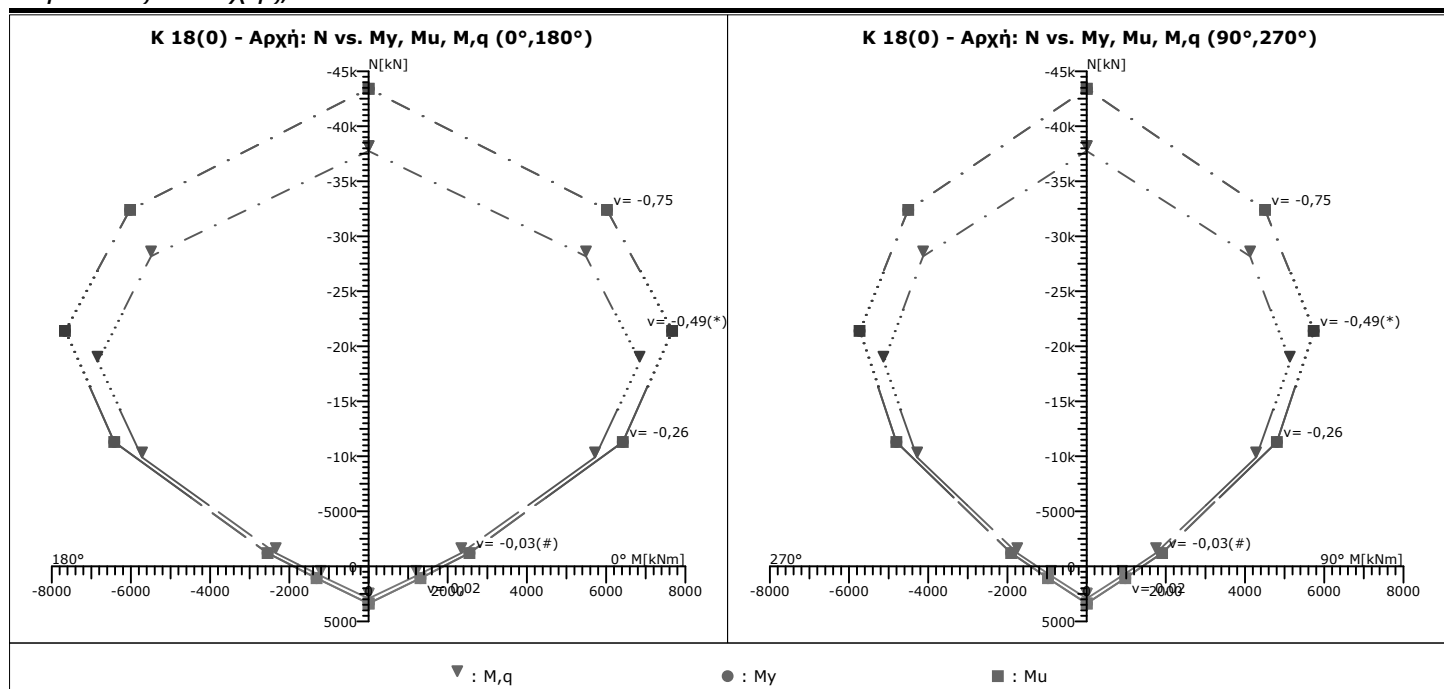
Διατομή	Ορθογωνική: 120/90 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,32[m]	Lv_z:3,58 [m]	Μέλος: 25
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :40,20 [MPa]	f _{ccV} :34,95 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} :-3,3‰	ε _{cu} :-13,3‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

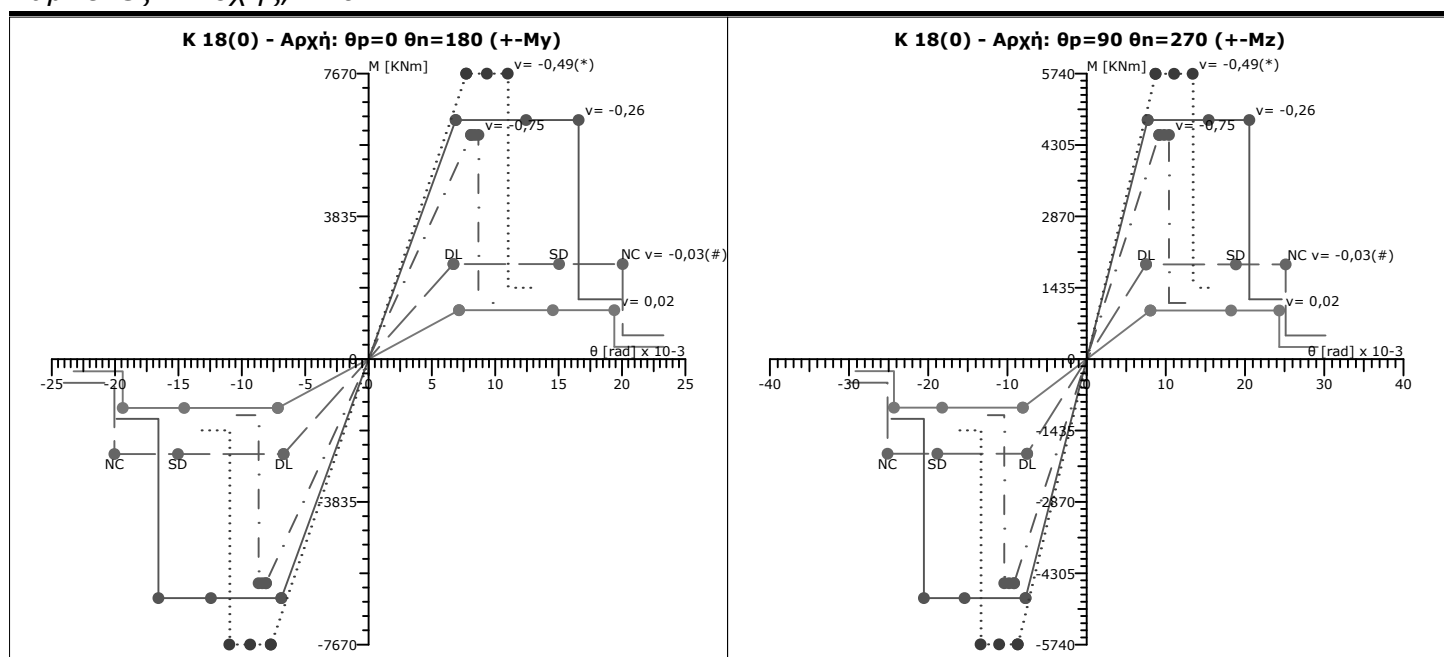
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	28Φ20 (87,96 cm ²)	28Φ20 (87,96 cm ²)
Συνδετήρες	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0	Z:4τμ.Φ10/12.0- Υ:5τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
1081,74	275,8	1336,8	-	3,62	1095,1	-
-1208,50(#)	609,3	1490,0	-	4,08	1217,1	-
-11299,04	1403,1	2769,3	-	3,10	2562,3	-
-21389,57(*)	1403,1	3928,9	-	1,42	3833,9	-
-32400,92	1403,1	3928,9	-	0,82	3874,0	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
1081,74	293,2	1034,9	-	4,14	820,7	-
-1208,50(#)	623,4	1130,5	-	4,69	887,8	-
-11299,04	1409,2	1929,2	-	3,53	1746,6	-
-21389,57(*)	1409,2	2637,0	-	1,61	2553,4	-
-32400,92	1409,2	2637,0	-	0,93	2588,8	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K18(1)

Γενικά δεδομένα

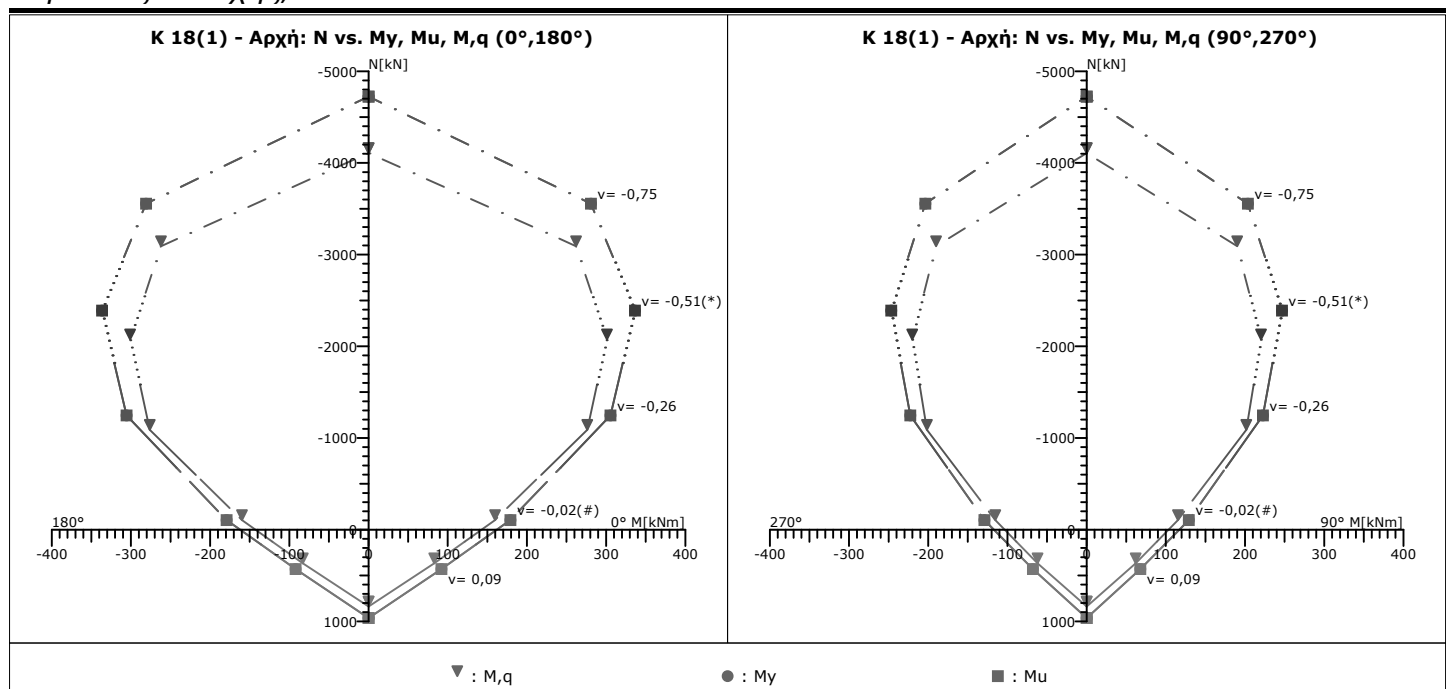
Διατομή	Ορθογωνική: 30/40 /d'=3,5	Μήκος=4,42 [m]	Lv_γ:2,01[m]	Lv_z:2,04 [m]	Μέλος: 26
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,36 [MPa]	f _{ccV} :34,23 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,6‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

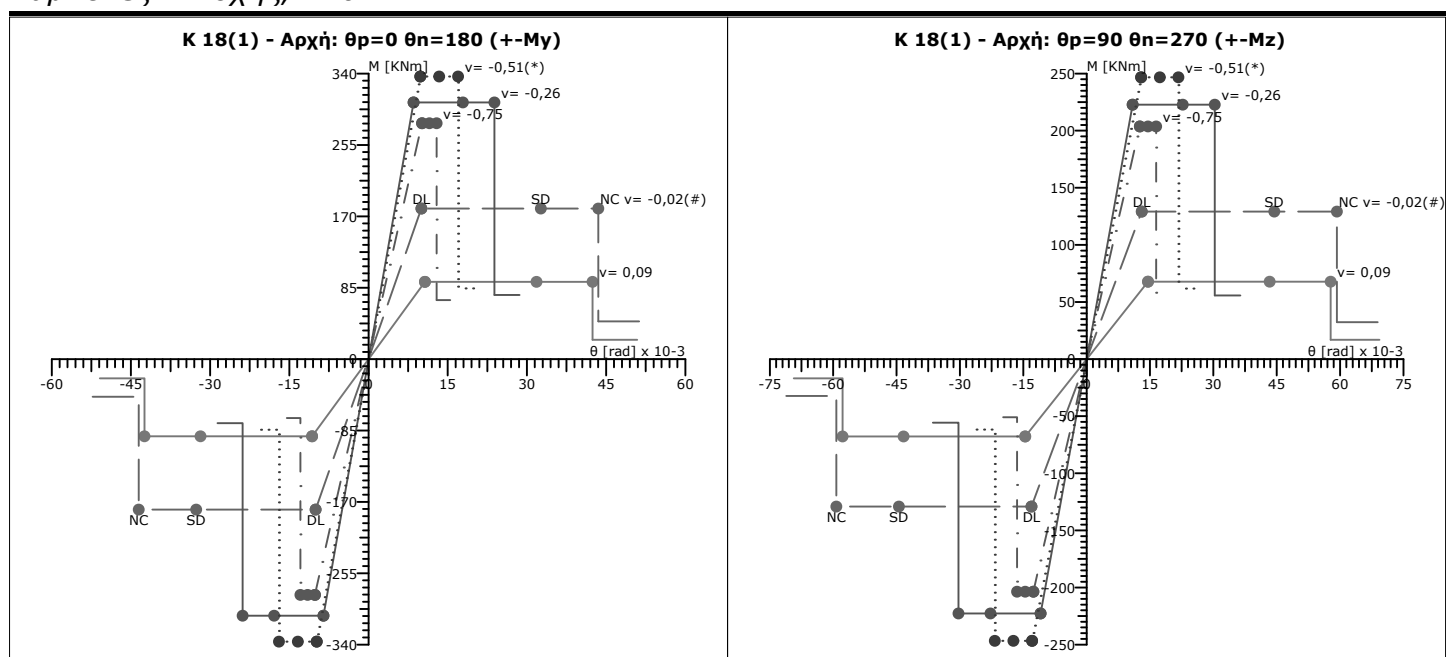
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
429,97	17,4	186,3	-	5,74	139,7	-
-103,48(#)	90,4	194,1	-	6,38	147,5	-
-1246,31	177,6	280,6	-	3,75	245,7	-
-2389,14(*)	177,6	347,8	-	1,94	329,7	-
-3556,16	177,6	347,8	-	1,16	337,0	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
429,97	22,3	197,7	-	5,76	148,2	-
-103,48(#)	93,0	203,7	-	6,71	154,3	-
-1246,31	177,3	270,1	-	3,74	233,1	-
-2389,14(*)	177,3	317,7	-	1,86	299,4	-
-3556,16	177,3	317,7	-	1,22	305,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K19(1)

Γενικά δεδομένα

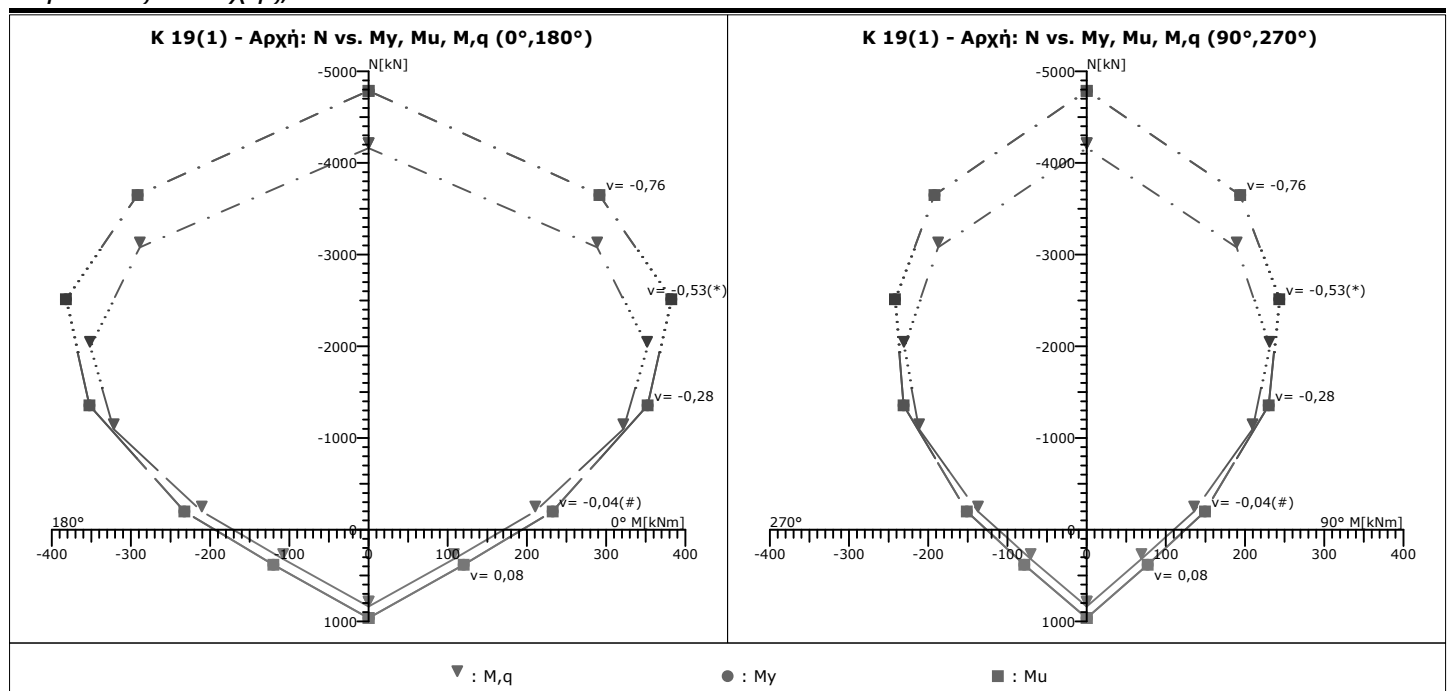
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:1,95[m] Lv_z:2,14 [m]	Μέλος: 27	
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]	Υφιστάμενο μέλος: Κύριο	
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]	k=f _t /f _y : 1,00	
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :35,45 [MPa]	f _{ccV} :30,83 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -2,0‰	ε _{cu} : -4,0‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

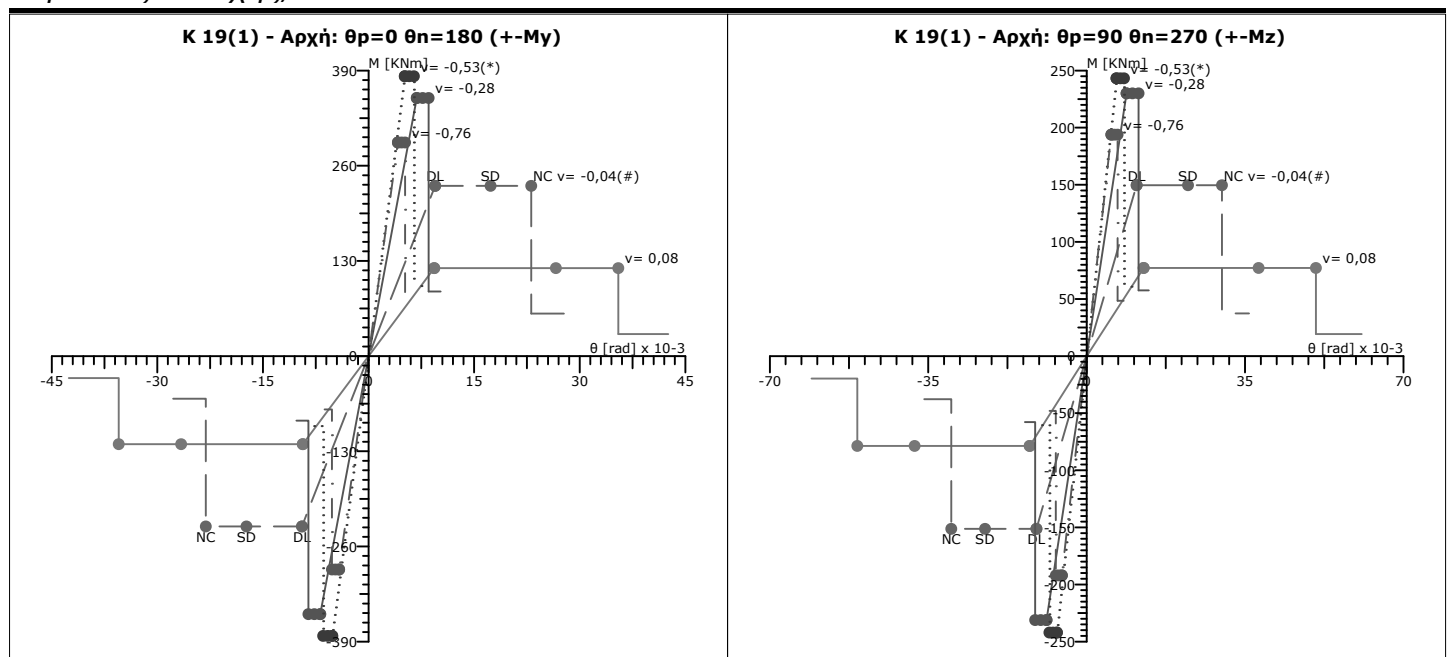
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:0τμ.Φ10/12.0- Υ:0τμ.Φ10/12.0	Z:0τμ.Φ10/12.0- Υ:0τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
382,49	28,3	49,2	-	5,46	36,9	-
-198,43(#)	108,6	65,3	-	3,15	57,5	-
-1356,12	196,3	158,9	-	1,12	156,2	-
-2513,81(*)	196,3	245,6	-	1,13	242,9	-
-3650,09	196,3	245,6	-	1,13	242,9	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
382,49	35,1	39,4	-	5,83	29,6	-
-198,43(#)	112,1	51,3	-	3,59	44,2	-
-1356,12	196,1	120,7	-	1,21	118,3	-
-2513,81(*)	196,1	178,8	-	1,13	176,6	-
-3650,09	196,1	178,8	-	1,13	176,6	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K20(1)

Γενικά δεδομένα

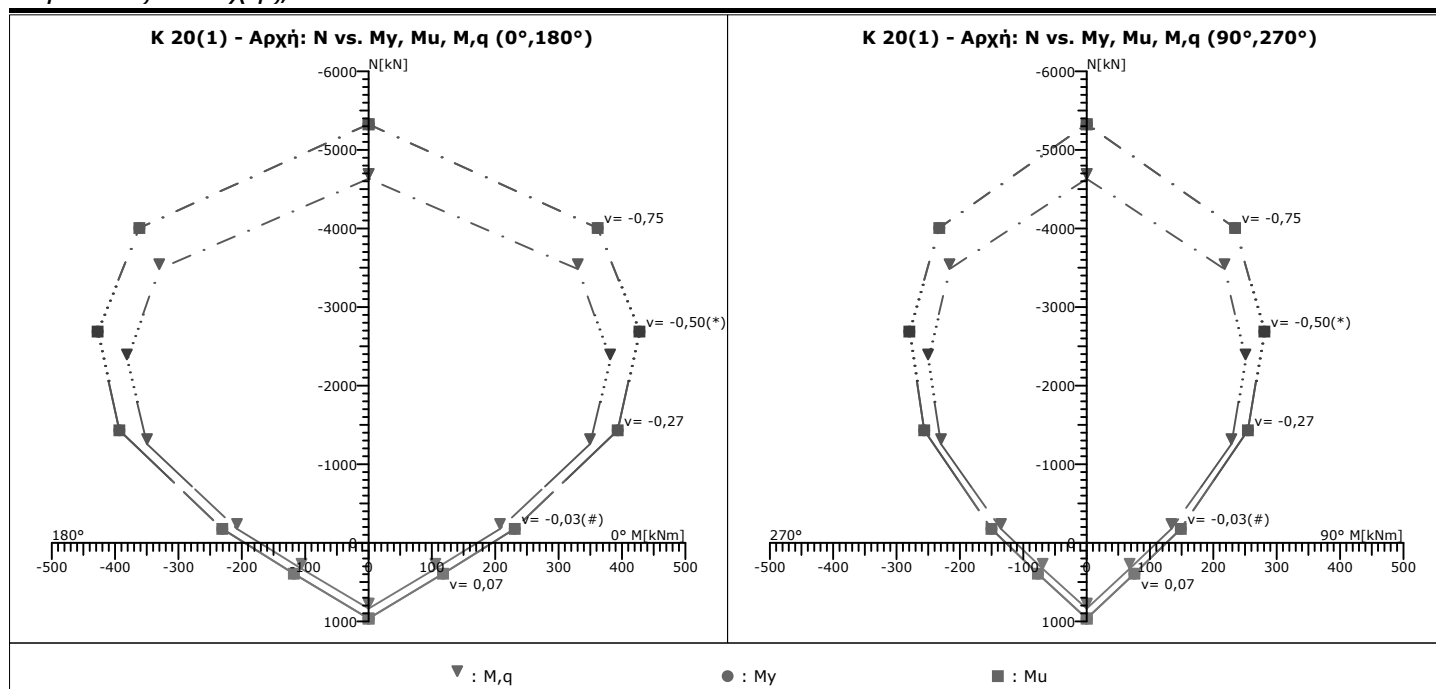
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,71[m]	Lv_z:1,99 [m]	Μέλος: 28
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

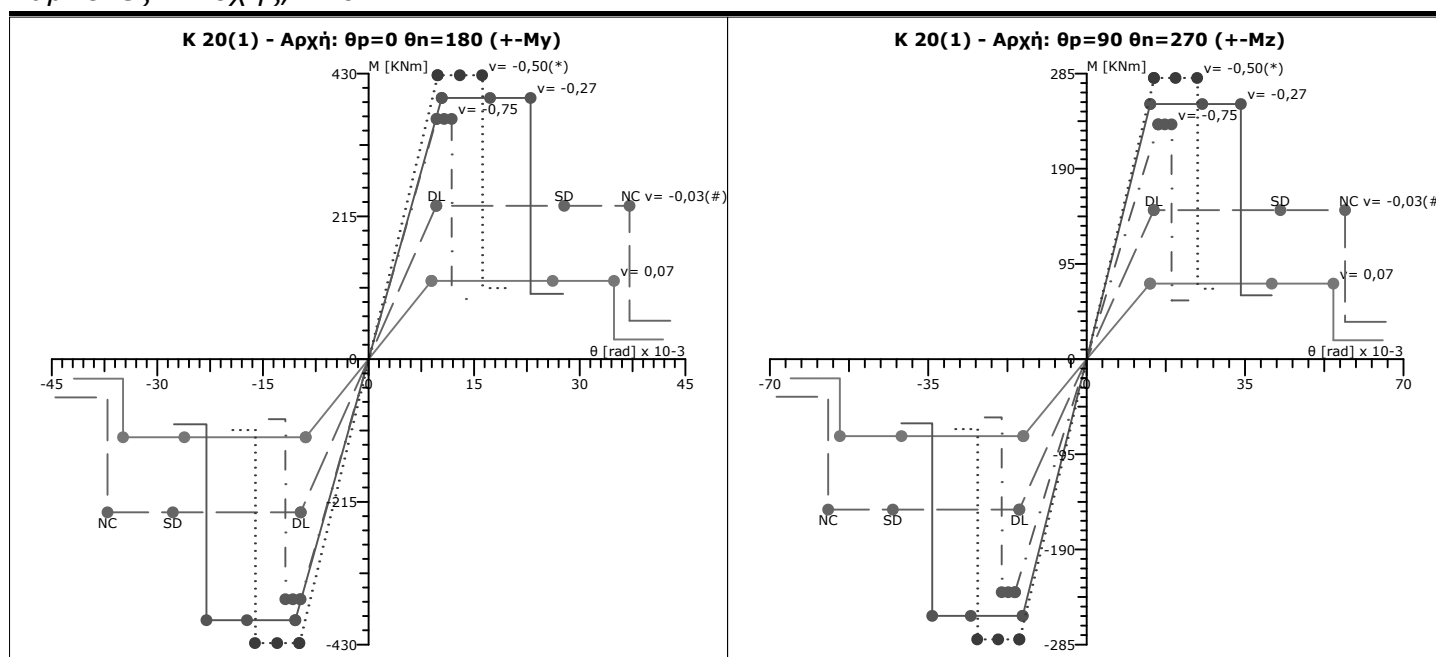
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
393,32	26,8	226,6	-	5,63	169,9	-
-176,78(#)	105,6	241,9	-	5,54	185,3	-
-1431,68	196,3	351,2	-	2,76	319,9	-
-2686,57(*)	196,3	437,9	-	1,79	417,6	-
-4005,60	196,3	437,9	-	1,07	425,7	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
393,32	33,7	197,7	-	5,61	148,3	-
-176,78(#)	109,2	205,3	-	5,54	155,9	-
-1431,68	196,1	259,4	-	3,13	228,5	-
-2686,57(*)	196,1	298,0	-	1,79	280,3	-
-4005,60	196,1	298,0	-	1,02	287,9	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K21(1)

Γενικά δεδομένα

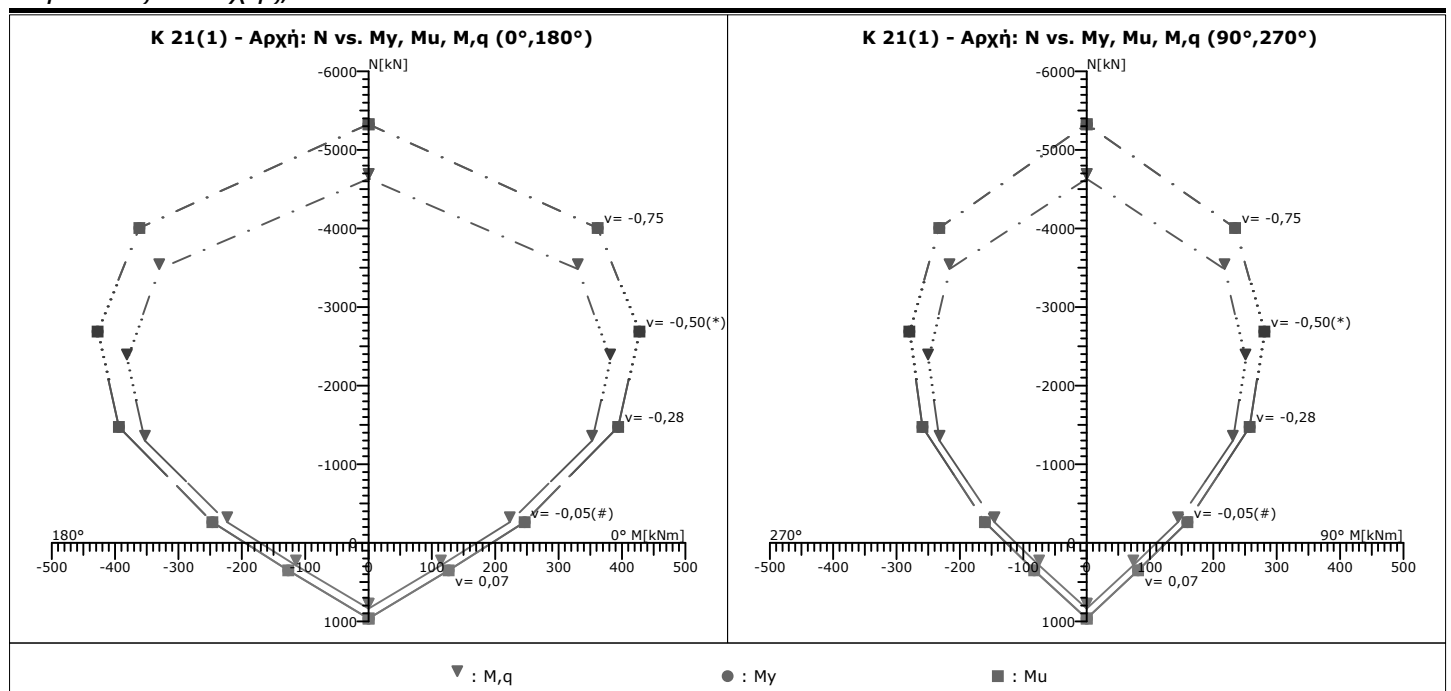
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,92[m]	Lv_z:2,03 [m]	Μέλος: 29
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

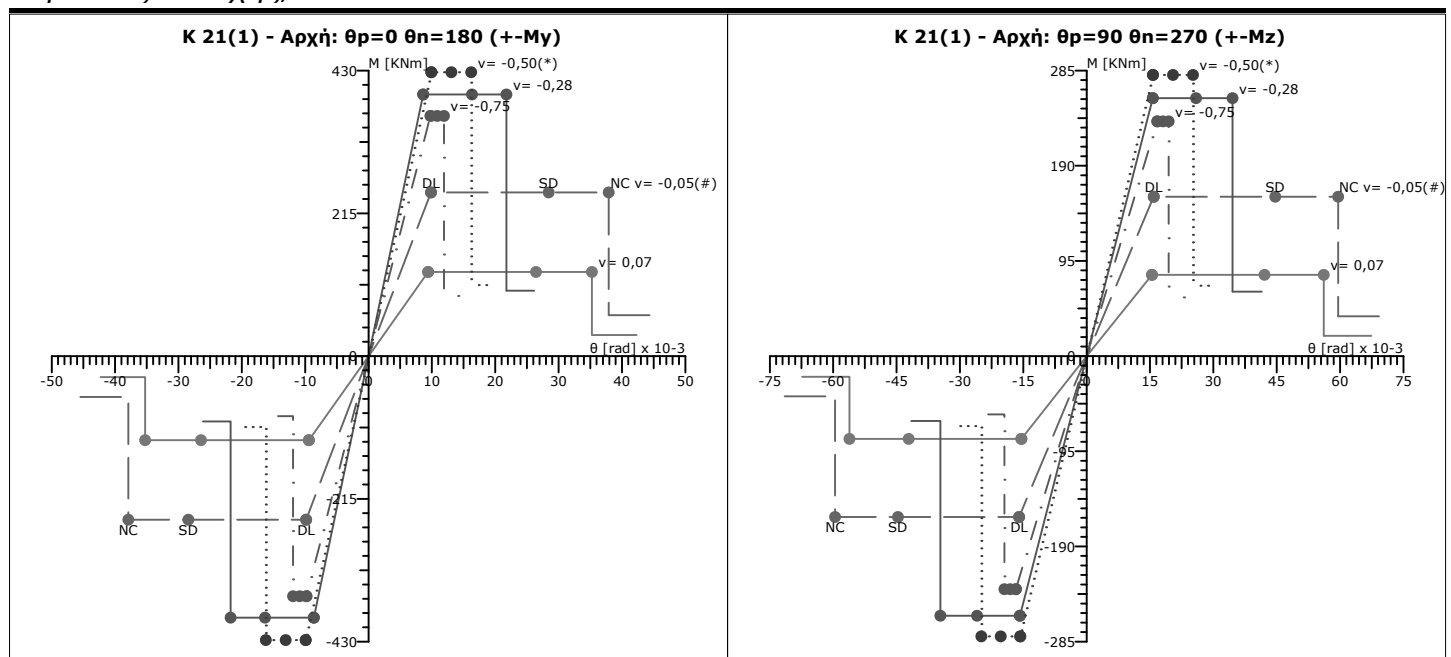
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
350,51	32,7	223,7	-	5,36	167,8	-
-262,40(#)	117,5	246,1	-	5,54	190,2	-
-1474,49	196,3	349,7	-	3,29	312,9	-
-2686,57(*)	196,3	431,1	-	1,78	411,2	-
-4005,60	196,3	431,1	-	1,07	419,2	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
350,51	39,3	197,7	-	5,17	148,3	-
-262,40(#)	120,5	208,2	-	5,37	158,8	-
-1474,49	196,1	256,8	-	2,75	229,6	-
-2686,57(*)	196,1	290,9	-	1,72	273,9	-
-4005,60	196,1	290,9	-	0,98	281,2	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K22(1)

Γενικά δεδομένα

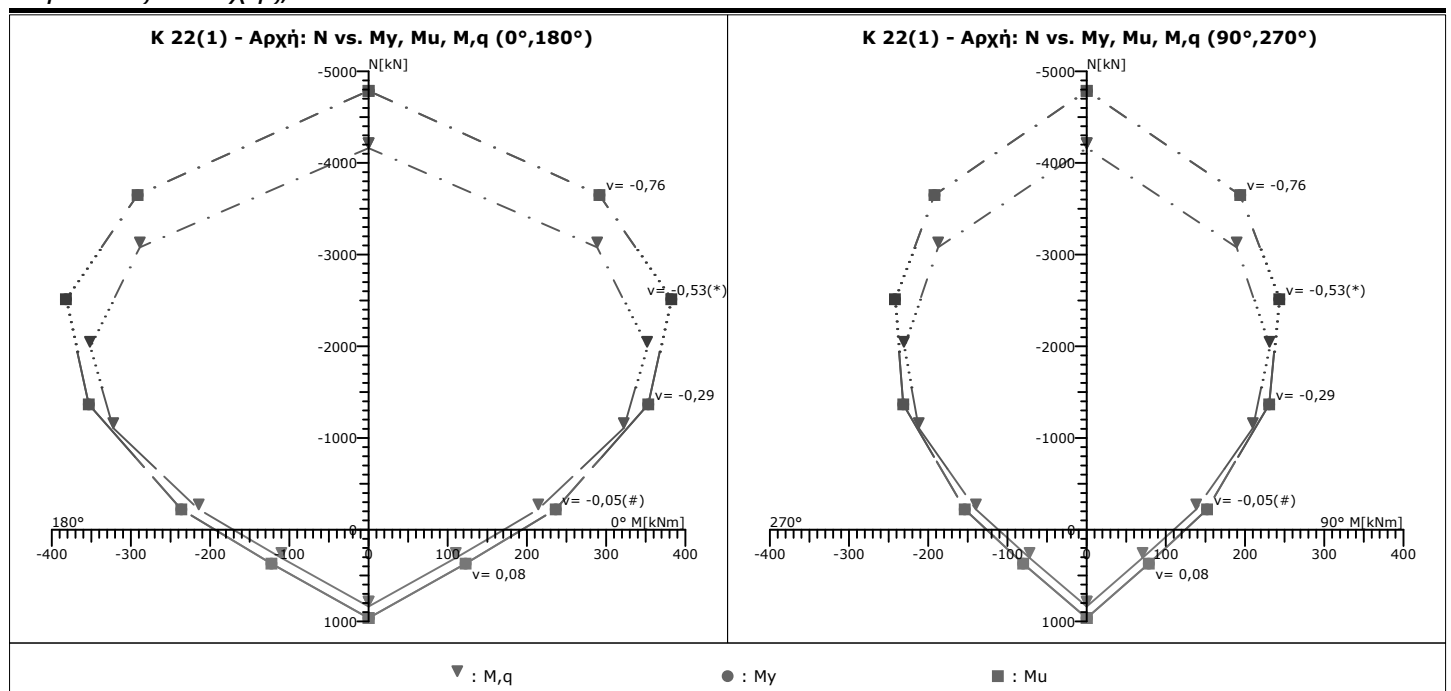
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_y:1,97[m] Lv_z:2,13 [m]	Μέλος: 30	
Μέσες Αντοχές	fcm:39,00 [MPa]	fym:460,0 [MPa]	fywm:460,0 [MPa]	Υφιστάμενο μέλος: Κύριο	
Περιοχή μάτισης	lo: 2,00 [m]	loymin: 0,39 [m]	fyL: 383,3 [MPa]	k=ft/fy: 1,00	
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
fc:35,45 [MPa]	fy:383,3 [MPa]	fyw:383,3 [MPa]	fc:30,83 [MPa]	fy:333,3 [MPa]	fyw:333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	fcc:35,45 [MPa]	fccV:30,83 [MPa]	esu:50,0‰	ecc:-2,0‰	ecu:-4,0‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		rM = M*/M =1,00	rdy=θy*/θy=1,00	rdu=θu*/θu=1,00	rV =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

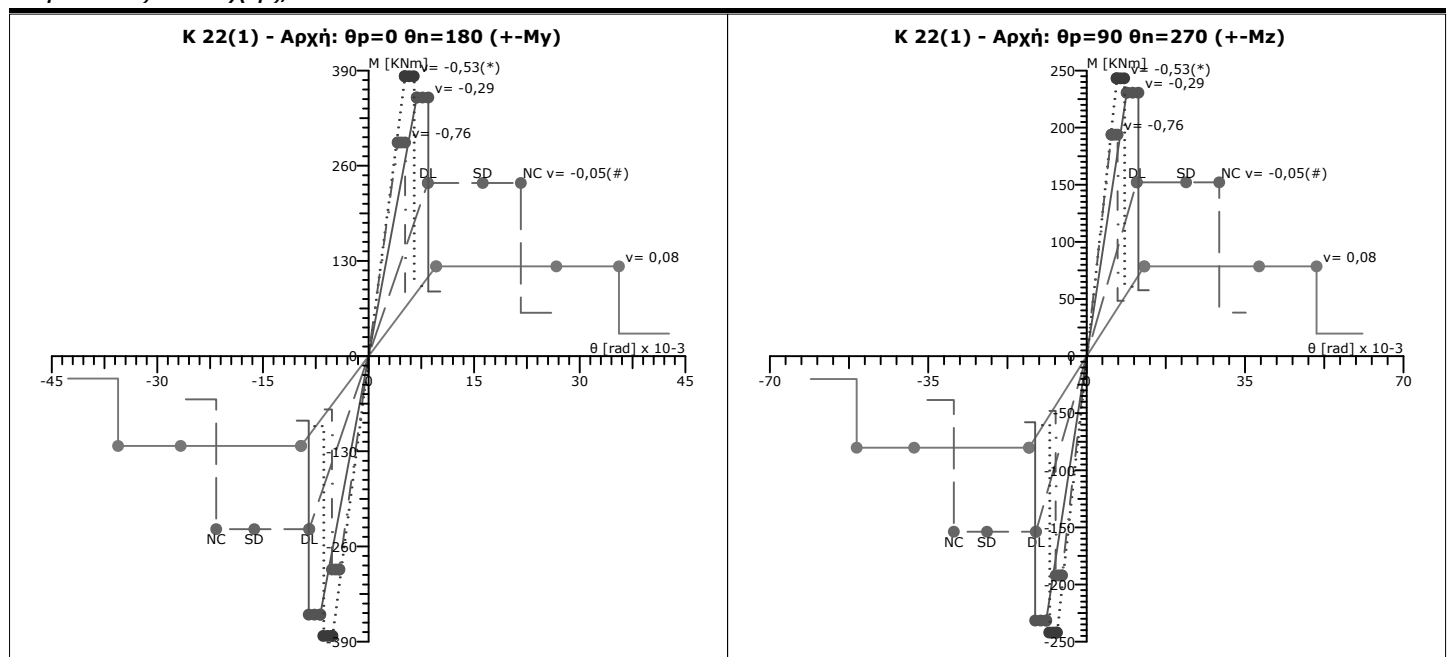
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:0τμ.Φ10/12.0- Υ:0τμ.Φ10/12.0	Z:0τμ.Φ10/12.0- Υ:0τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
371,46	29,8	49,7	-	5,30	37,3	-
-220,50(#)	111,7	67,6	-	3,37	59,2	-
-1367,16	196,3	160,6	-	1,11	157,8	-
-2513,81(*)	196,3	246,6	-	1,13	243,8	-
-3650,09	196,3	246,6	-	1,13	243,8	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
371,46	36,6	39,4	-	5,78	29,6	-
-220,50(#)	115,0	52,6	-	3,49	45,7	-
-1367,16	196,1	120,7	-	1,19	118,4	-
-2513,81(*)	196,1	177,7	-	1,13	175,5	-
-3650,09	196,1	177,7	-	1,13	175,5	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K23(1)

Γενικά δεδομένα

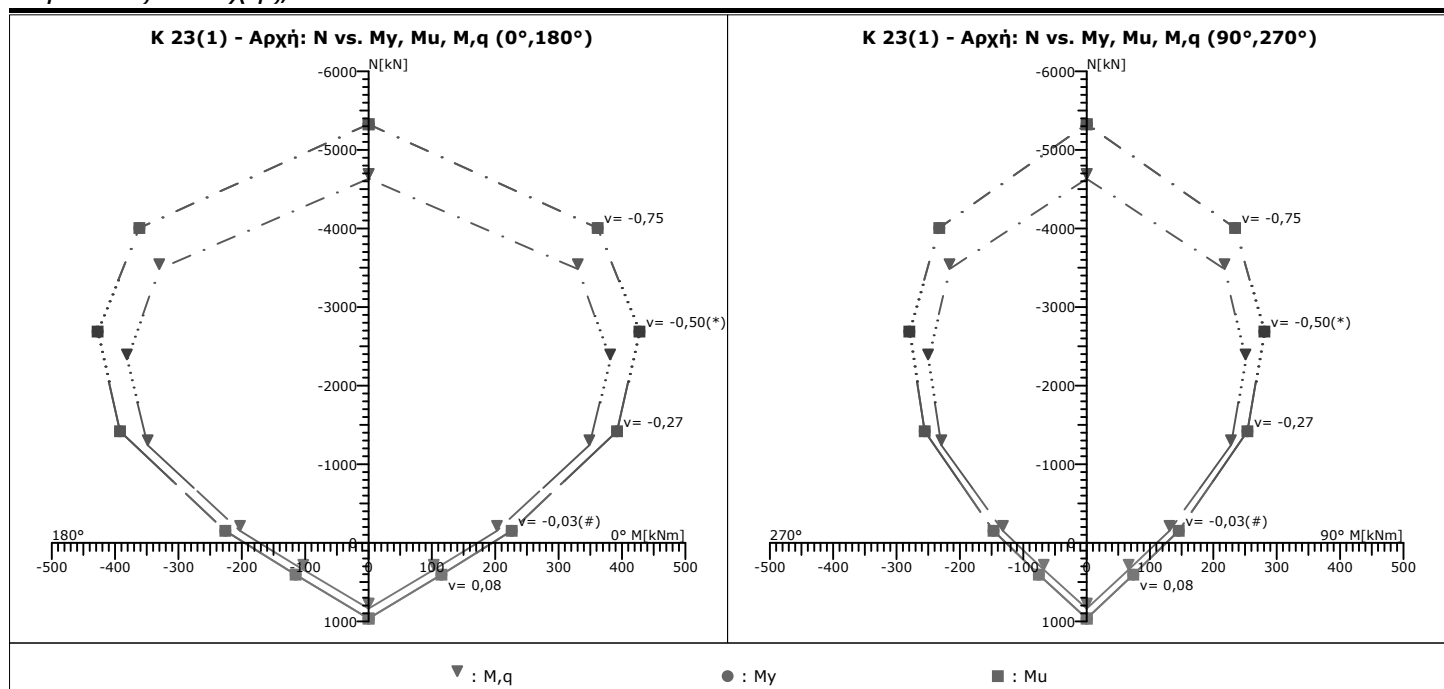
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,87[m]	Lv_z:2,00 [m]	Μέλος: 31
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

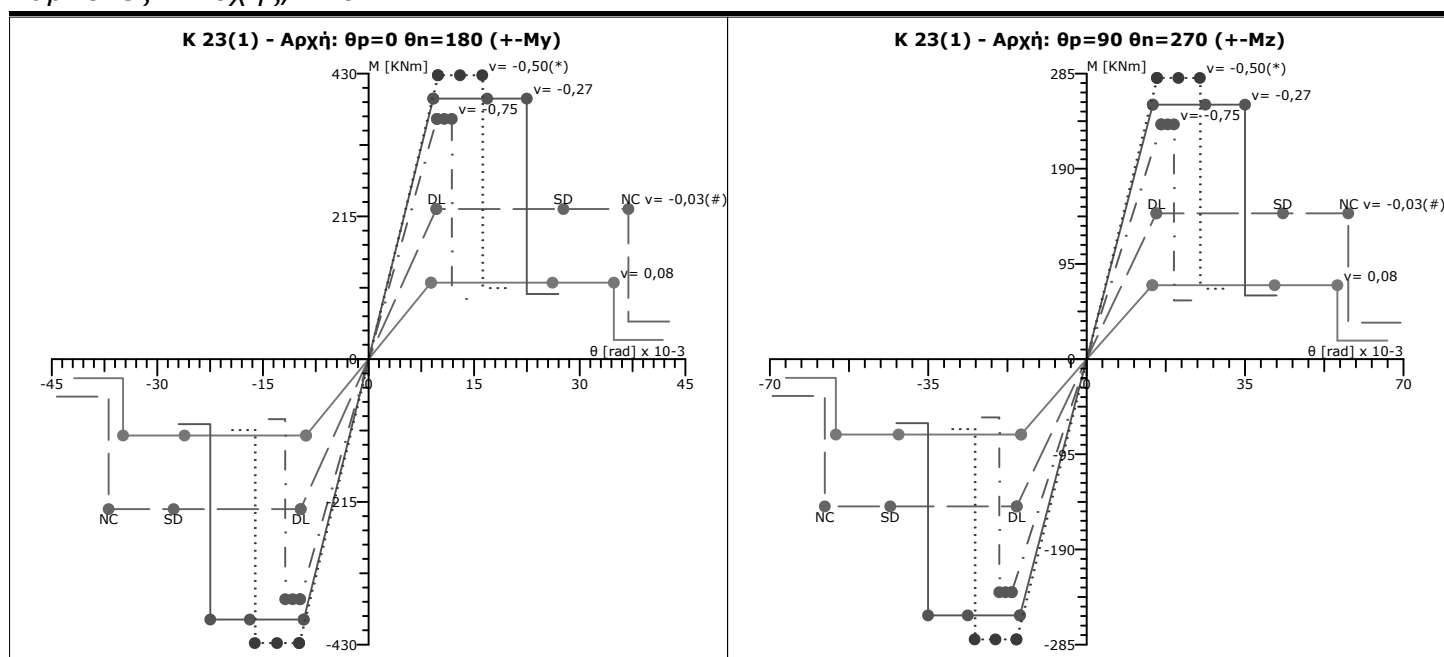
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
406,05	25,0	225,8	-	5,68	169,4	-
-151,32(#)	102,1	238,9	-	5,52	182,5	-
-1418,95	196,3	348,7	-	3,15	313,1	-
-2686,57(*)	196,3	436,1	-	1,79	415,9	-
-4005,60	196,3	436,1	-	1,07	424,0	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
406,05	32,0	197,7	-	5,49	148,3	-
-151,32(#)	105,8	203,9	-	5,38	154,4	-
-1418,95	196,1	255,5	-	3,06	225,2	-
-2686,57(*)	196,1	292,4	-	1,74	275,2	-
-4005,60	196,1	292,4	-	0,99	282,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K24(1)

Γενικά δεδομένα

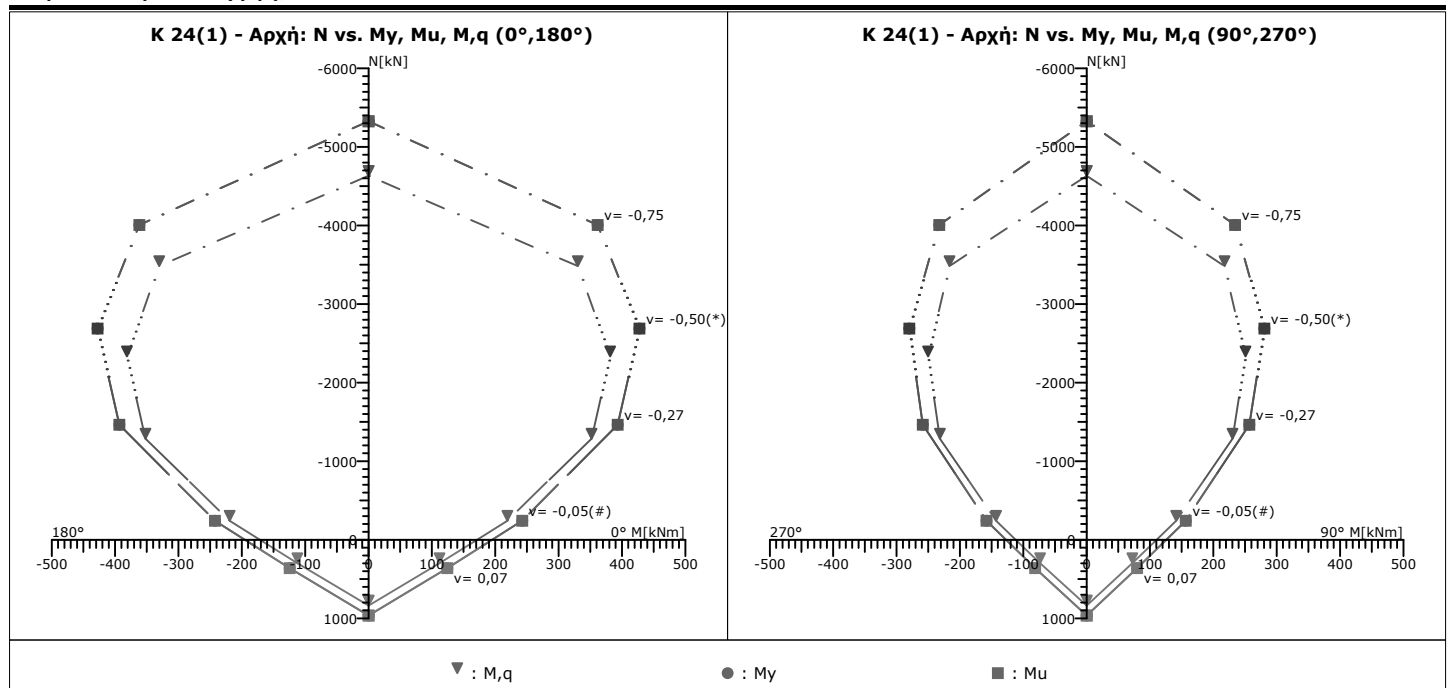
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,65[m]	Lv_z:2,03 [m]	Μέλος: 32
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

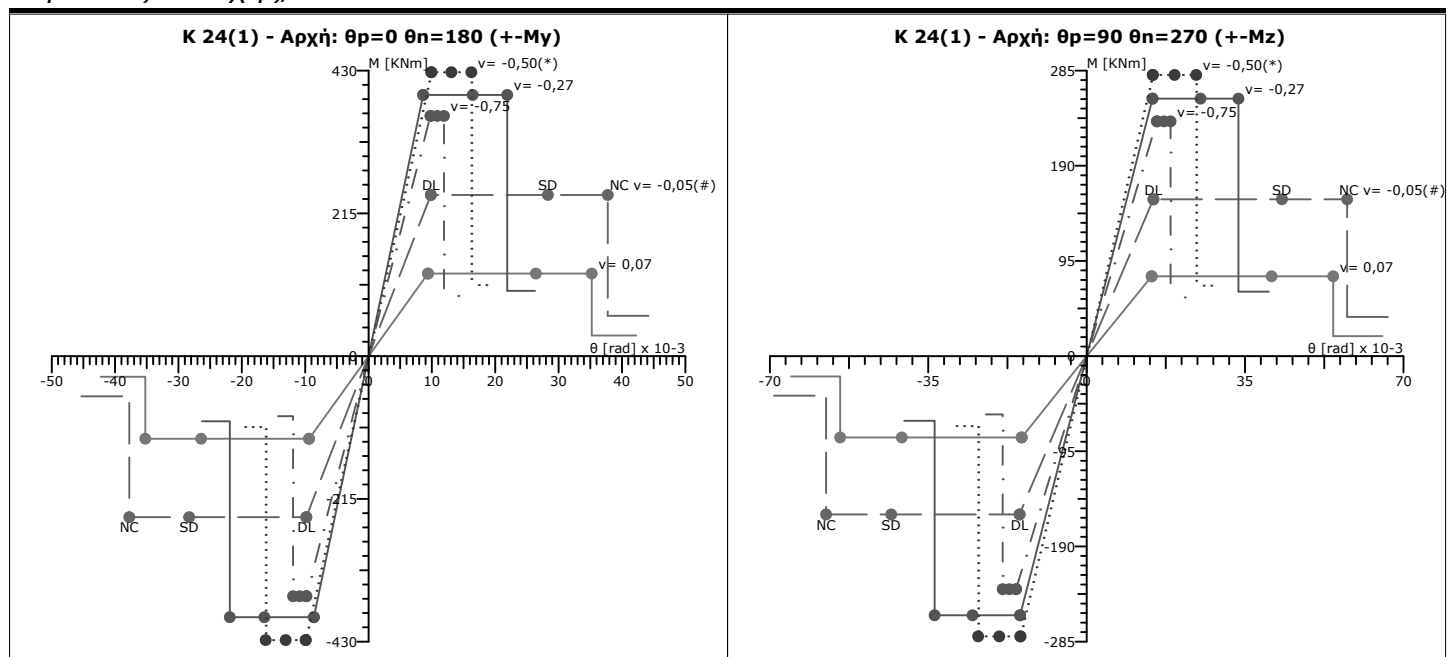
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
361,43	31,2	223,4	-	5,38	167,5	-
-240,56(#)	114,5	243,9	-	5,53	188,1	-
-1463,57	196,3	348,2	-	3,32	311,2	-
-2686,57(*)	196,3	430,4	-	1,78	410,6	-
-4005,60	196,3	430,4	-	1,07	418,5	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
361,43	37,9	197,7	-	5,44	148,3	-
-240,56(#)	117,7	208,3	-	5,63	158,9	-
-1463,57	196,1	262,3	-	2,92	233,4	-
-2686,57(*)	196,1	300,3	-	1,81	282,4	-
-4005,60	196,1	300,3	-	1,03	290,1	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K25(1)

Γενικά δεδομένα

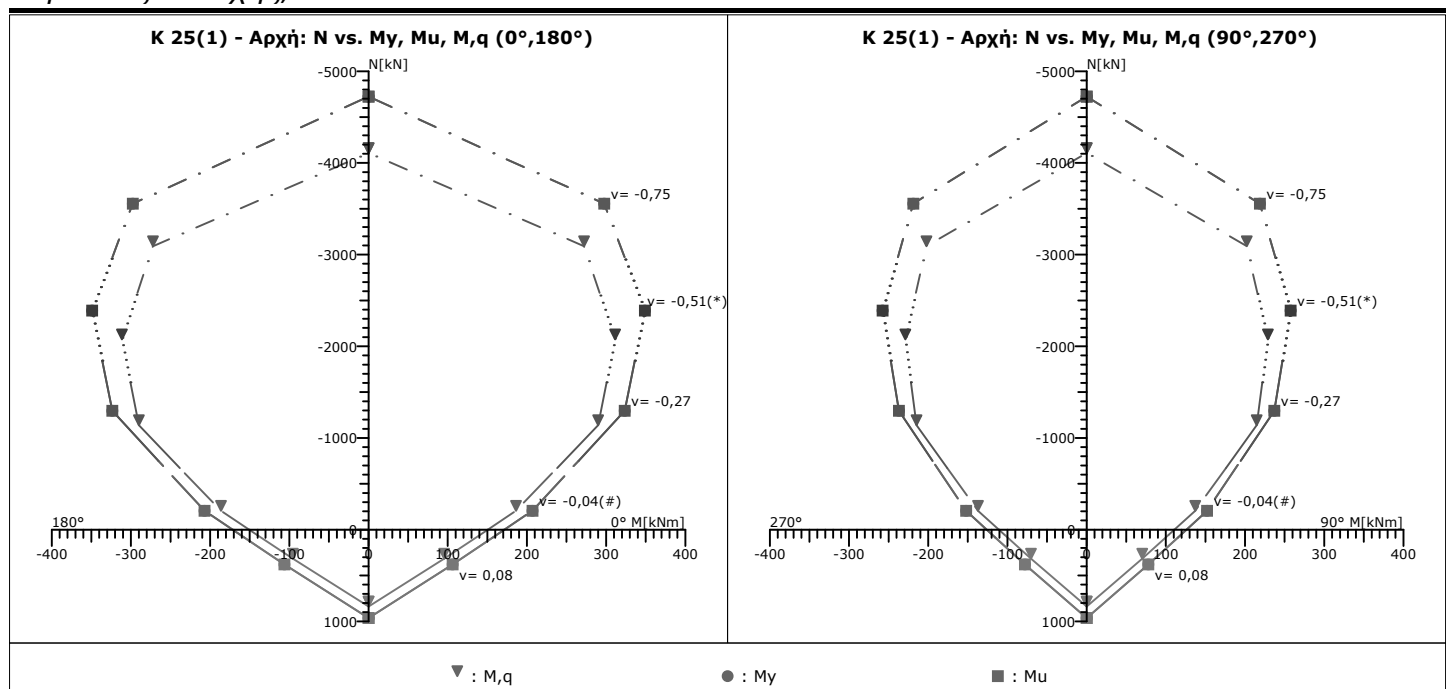
Διατομή	Ορθογωνική: 40/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:1,96[m]	Lv_z:2,05 [m]	Μέλος: 33
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιξη:Ναι	f _{cc} :39,36 [MPa]	f _{ccV} :34,23 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,6‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

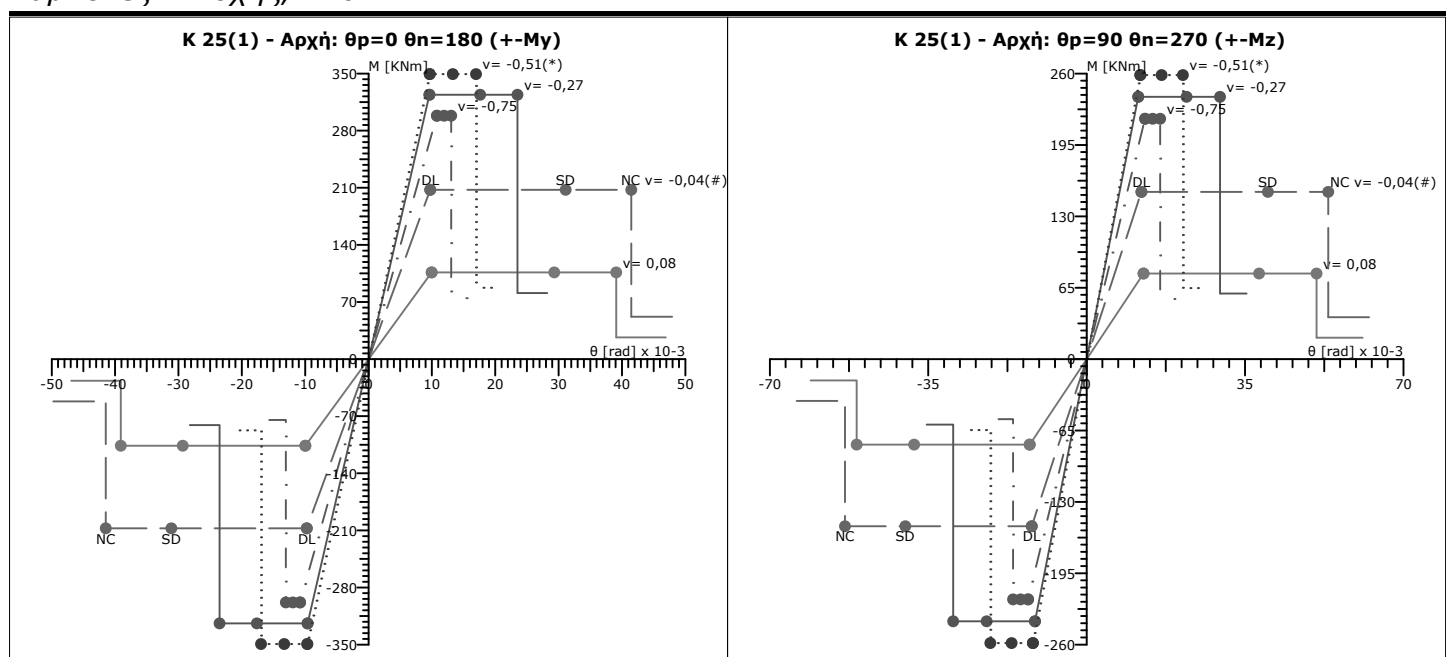
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
379,40	24,4	186,3	-	5,68	139,7	-
-204,63(#)	104,3	201,7	-	6,24	155,1	-
-1296,88	177,6	283,8	-	3,15	254,5	-
-2389,14(*)	177,6	346,9	-	1,98	328,4	-
-3556,16	177,6	346,9	-	1,05	337,1	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
379,40	29,0	197,7	-	5,87	148,2	-
-204,63(#)	106,4	209,9	-	6,48	160,5	-
-1296,88	177,3	275,0	-	3,39	241,5	-
-2389,14(*)	177,3	321,0	-	2,05	300,7	-
-3556,16	177,3	321,0	-	1,13	309,8	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K26(1)

Γενικά δεδομένα

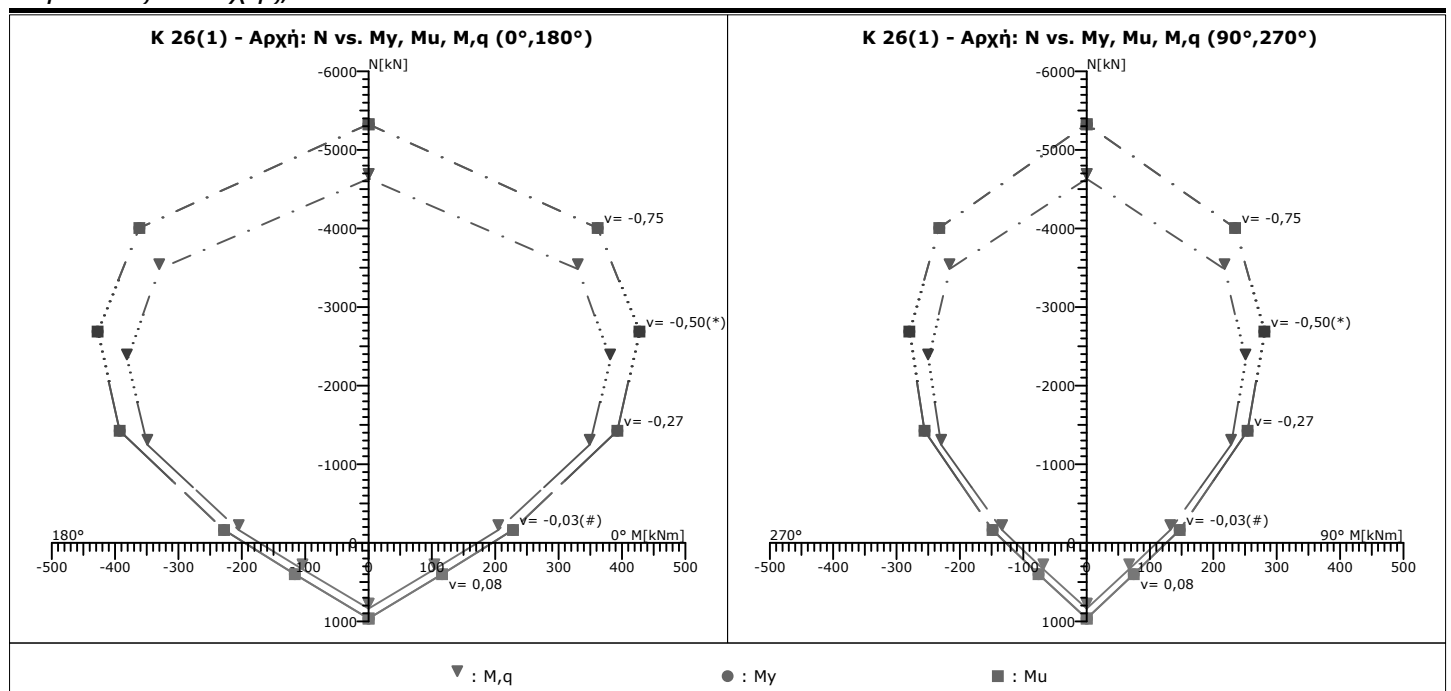
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,61[m] Lv_z:2,01 [m]	Μέλος: 34	
Μέσες Αντοχές	fcm:39,00 [MPa]	fym:460,0 [MPa]	fywm:460,0 [MPa]	Υφιστάμενο μέλος: Κύριο	
Περιοχή μάτισης	lo: 2,00 [m]	loymin: 0,39 [m]	fyL: 383,3 [MPa]	k=ft/fy: 1,00	
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
fc:35,45 [MPa]	fy:383,3 [MPa]	fyw:383,3 [MPa]	fc:30,83 [MPa]	fy:333,3 [MPa]	fyw:333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	fcc:39,44 [MPa]	fccV:34,30 [MPa]	esu:50,0‰	esc:-3,1‰	ecu:-11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		rM = M*/M =1,00	rdy=θy*/θy=1,00	rdu=θu*/θu=1,00	rV =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

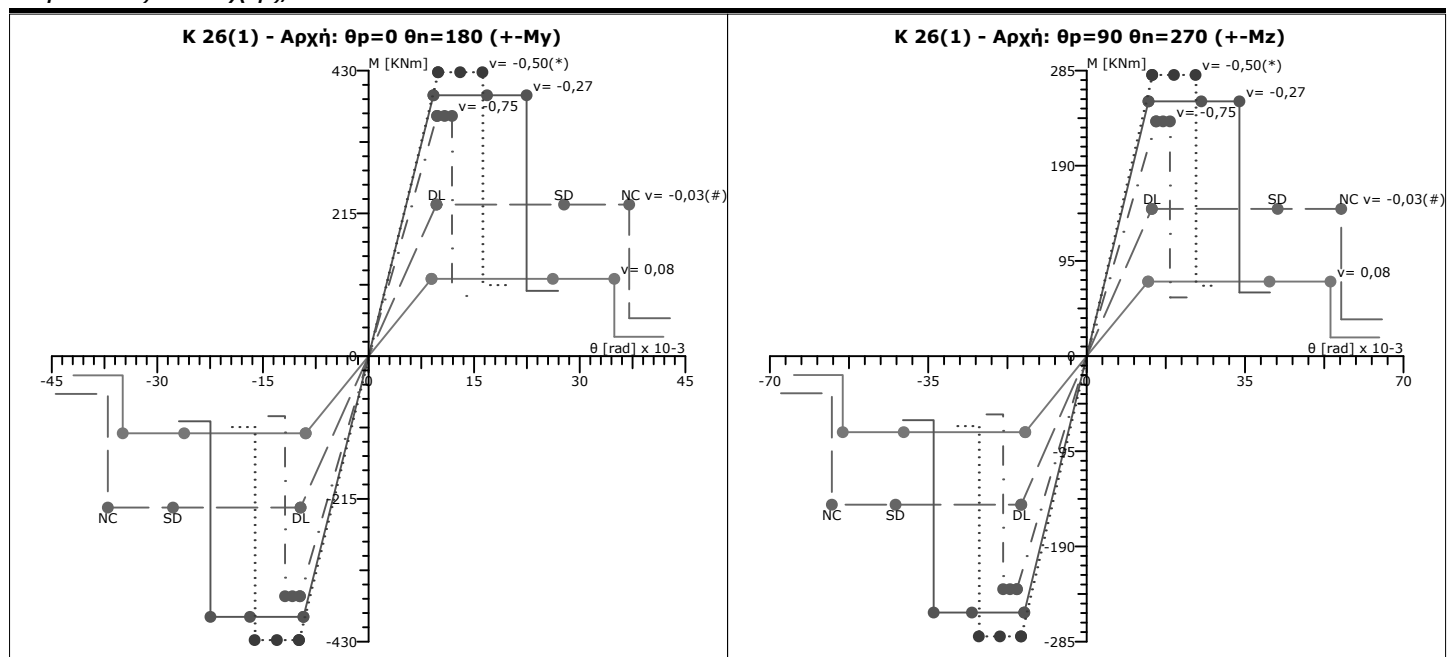
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
400,58	25,8	225,0	-	5,64	168,8	-
-162,25(#)	103,6	239,0	-	5,52	182,7	-
-1424,41	196,3	347,8	-	3,14	312,5	-
-2686,57(*)	196,3	434,2	-	1,78	414,2	-
-4005,60	196,3	434,2	-	1,07	422,2	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
400,58	32,7	197,7	-	5,75	148,3	-
-162,25(#)	107,3	205,0	-	5,64	155,5	-
-1424,41	196,1	261,5	-	3,20	229,8	-
-2686,57(*)	196,1	301,8	-	1,83	283,7	-
-4005,60	196,1	301,8	-	1,04	291,5	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K27(1)

Γενικά δεδομένα

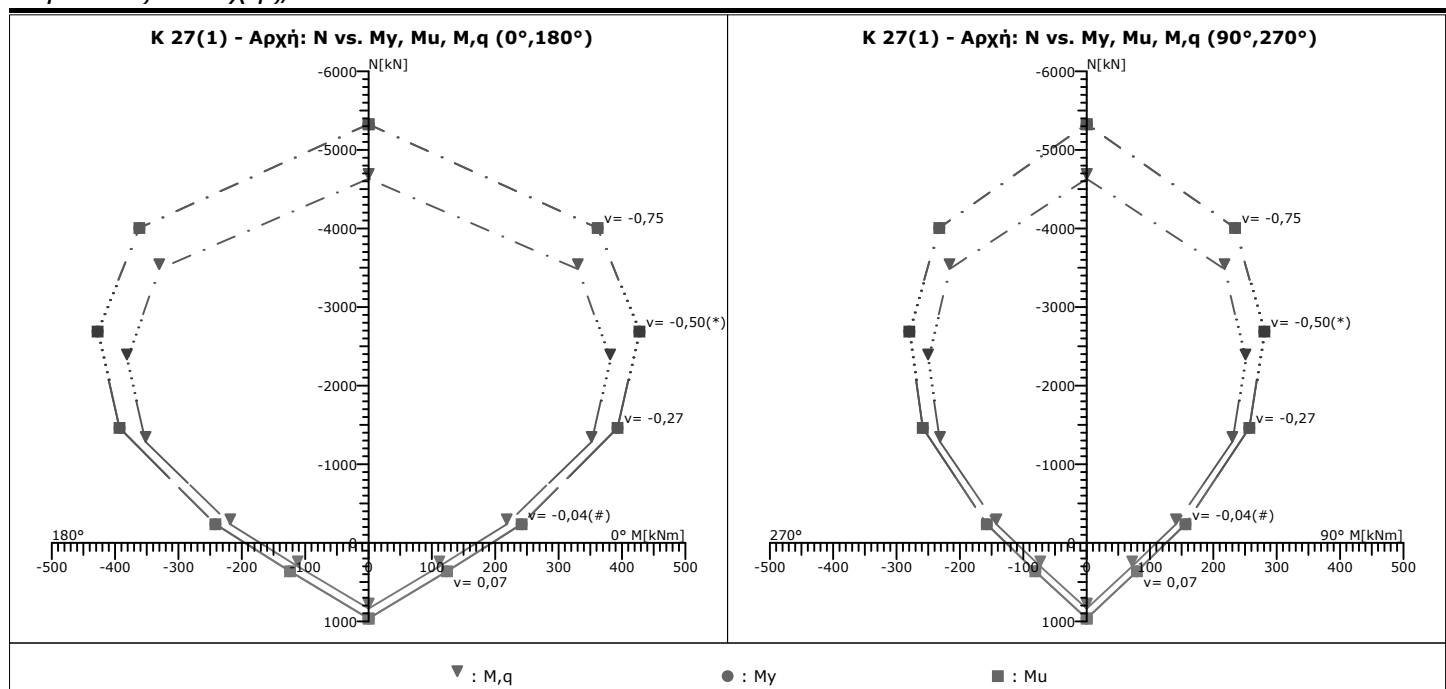
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,77[m]	Lv_z:2,03 [m]	Μέλος: 35
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

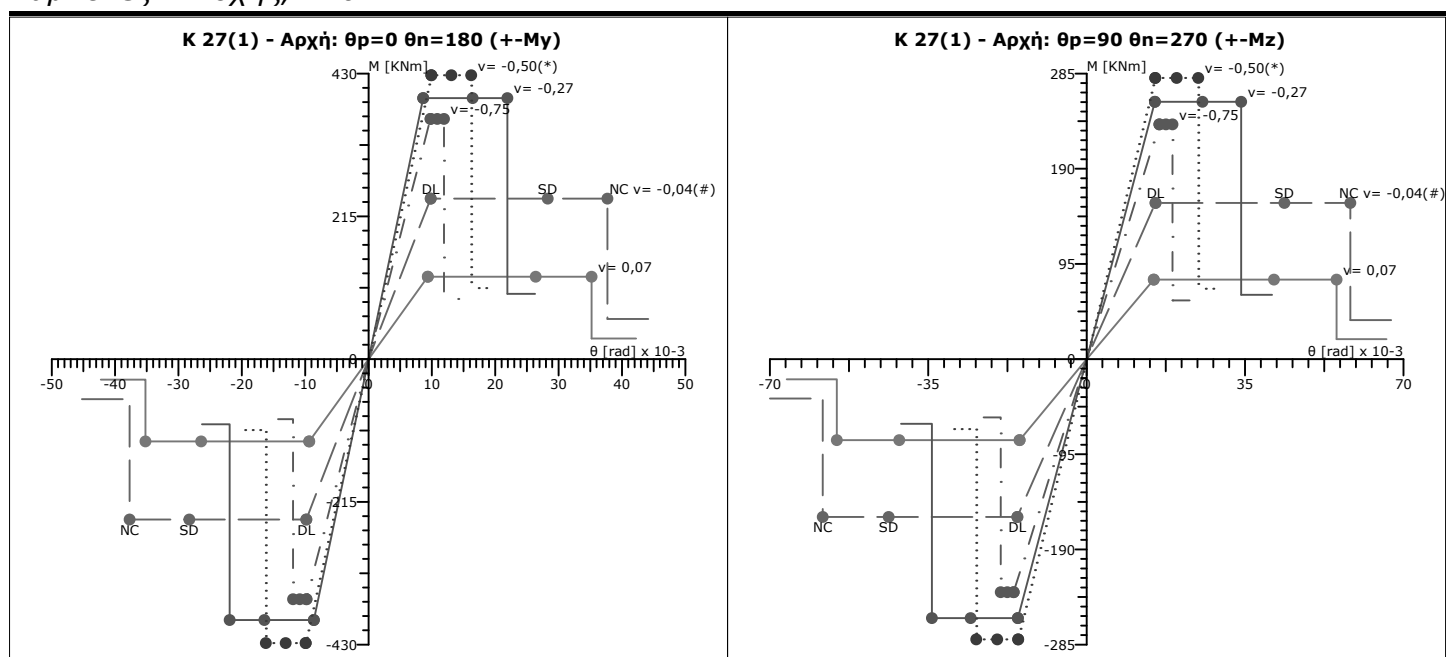
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
363,71	30,9	223,6	-	5,39	167,7	-
-235,99(#)	113,8	243,8	-	5,53	187,9	-
-1461,28	196,3	348,4	-	3,32	311,3	-
-2686,57(*)	196,3	431,0	-	1,78	411,1	-
-4005,60	196,3	431,0	-	1,07	419,0	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
363,71	37,6	197,7	-	5,32	148,3	-
-235,99(#)	117,0	207,6	-	5,51	158,2	-
-1461,28	196,1	259,3	-	2,85	231,1	-
-2686,57(*)	196,1	295,7	-	1,77	278,2	-
-4005,60	196,1	295,7	-	1,00	285,8	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K28(1)

Γενικά δεδομένα

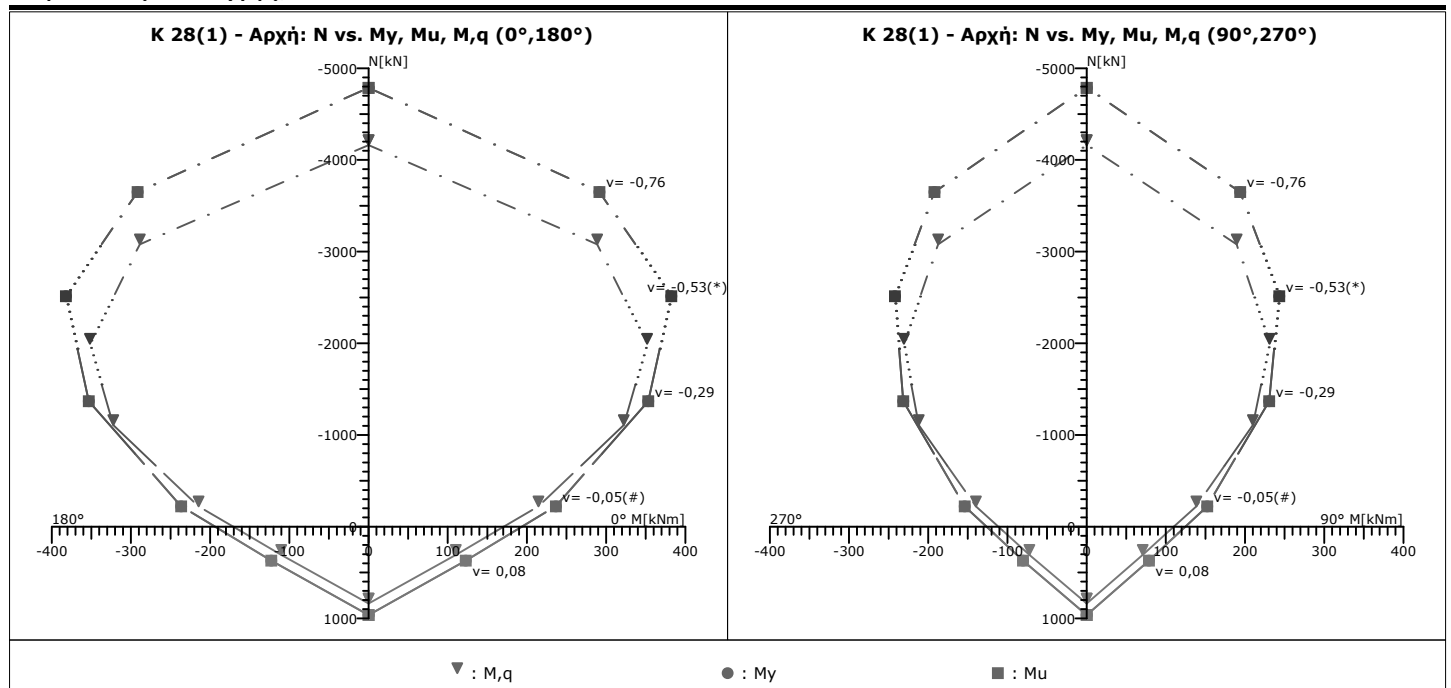
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv γ:1,95[m] Lv z:2,14 [m]	Μέλος: 36	
Μέσες Αντοχές	fcm:39,00 [MPa]	fym:460,0 [MPa]	fywm:460,0 [MPa]	Υφιστάμενο μέλος: Κύριο	
Περιοχή μάτισης	lo: 2,00 [m]	loymin: 0,39 [m]	fyL: 383,3 [MPa]	k=ft/fy: 1,00	
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
fc:35,45 [MPa]	fy:383,3 [MPa]	fyw:383,3 [MPa]	fc:30,83 [MPa]	fy:333,3 [MPa]	fyw:333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	fcc:35,45 [MPa]	fccV:30,83 [MPa]	esu:50,0‰	esc:-2,0‰	ecu:-4,0‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		rM = M*/M =1,00	rdy=θγ*/θγ=1,00	rdu=θu*/θu=1,00	rV =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

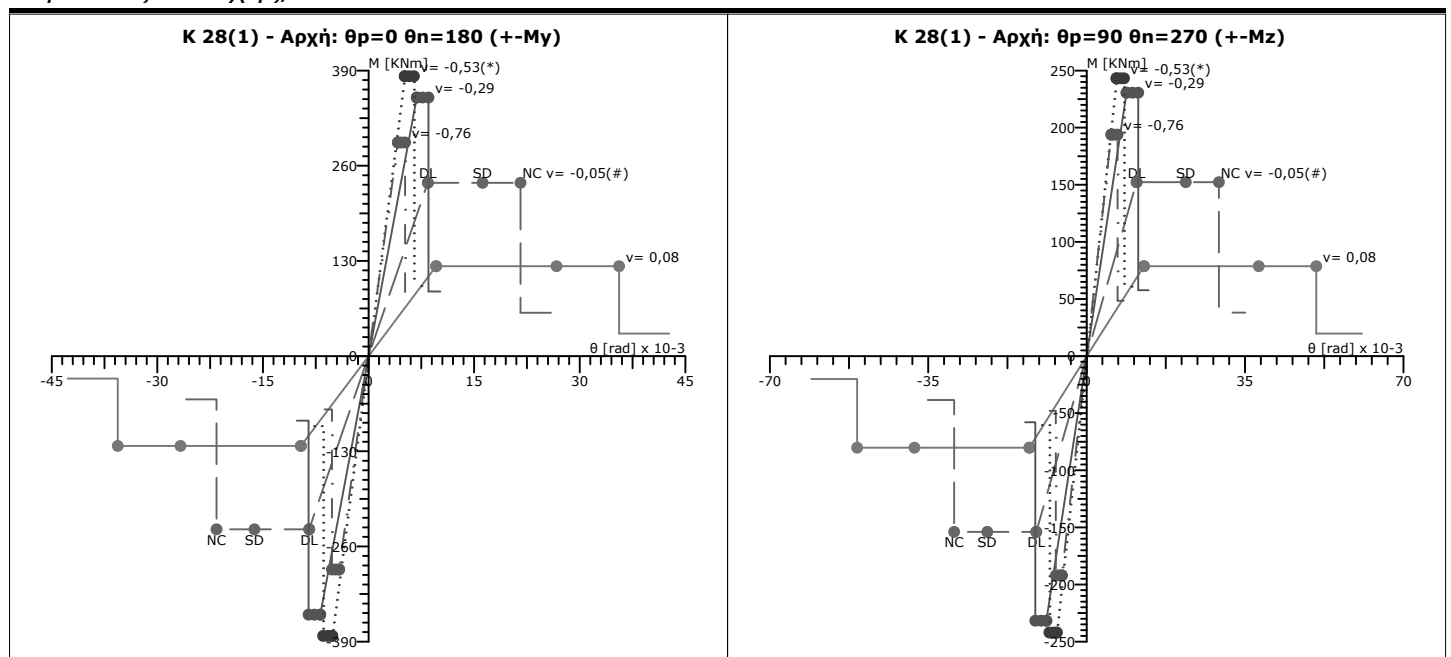
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:0τμ.Φ10/12.0- Υ:0τμ.Φ10/12.0	Z:0τμ.Φ10/12.0- Υ:0τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
370,83	29,9	49,2	-	5,29	36,9	-
-221,75(#)	111,9	67,2	-	3,35	58,9	-
-1367,78	196,3	159,9	-	1,11	157,2	-
-2513,81(*)	196,3	245,7	-	1,13	242,9	-
-3650,09	196,3	245,7	-	1,13	242,9	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
370,83	36,6	39,4	-	5,80	29,6	-
-221,75(#)	115,2	52,7	-	3,50	45,8	-
-1367,78	196,1	121,4	-	1,20	119,0	-
-2513,81(*)	196,1	178,8	-	1,13	176,5	-
-3650,09	196,1	178,8	-	1,13	176,5	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K29(1)

Γενικά δεδομένα

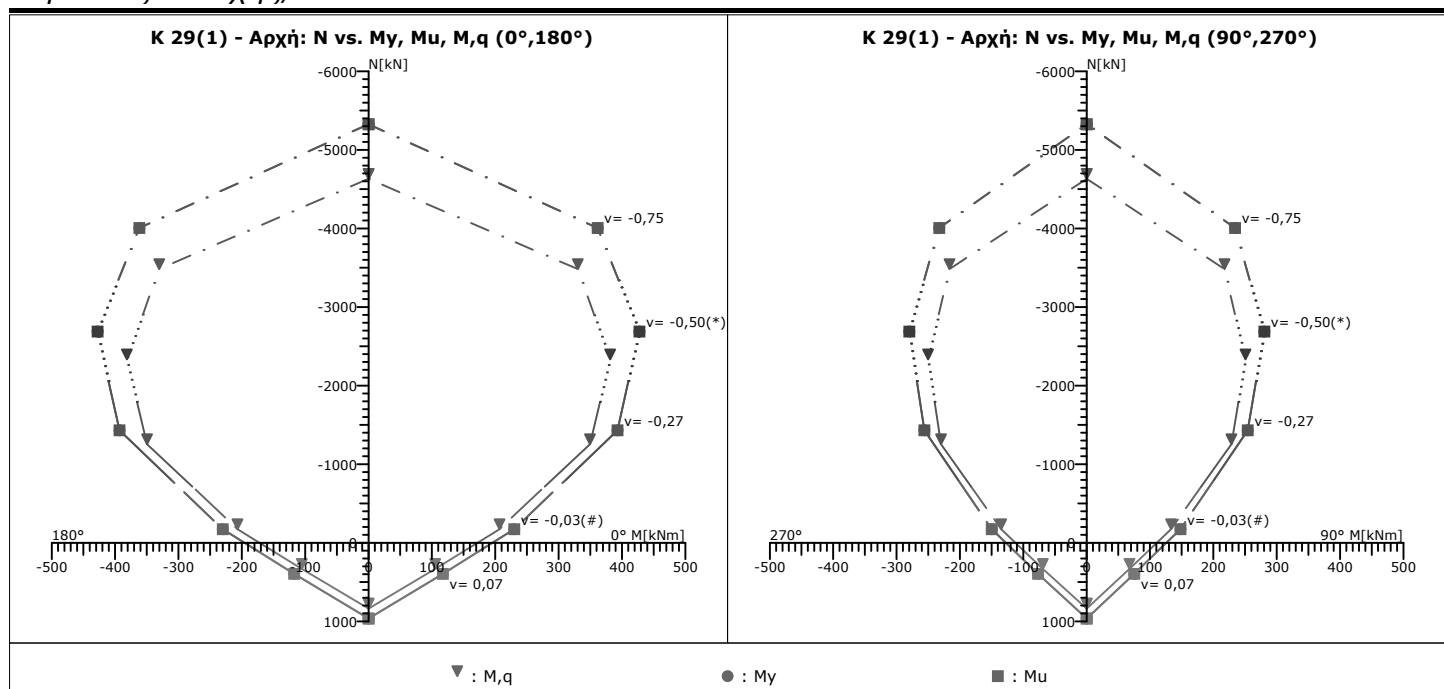
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,47[m]	Lv_z:1,99 [m]	Μέλος: 37
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

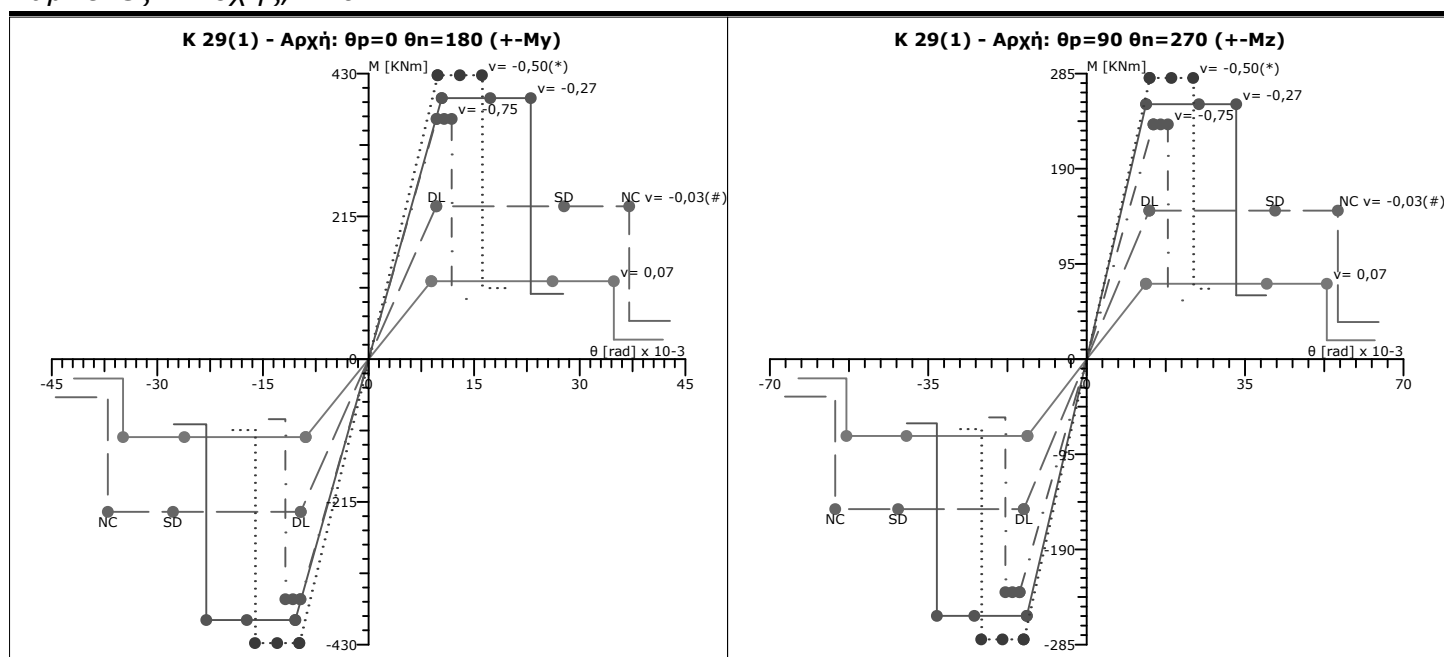
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
395,25	26,5	226,6	-	5,64	170,0	-
-172,92(#)	105,1	241,7	-	5,54	185,0	-
-1429,75	196,3	351,1	-	2,77	319,8	-
-2686,57(*)	196,3	438,0	-	1,79	417,7	-
-4005,60	196,3	438,0	-	1,08	425,8	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
395,25	33,4	197,7	-	5,89	148,3	-
-172,92(#)	108,7	205,9	-	5,82	156,5	-
-1429,75	196,1	265,3	-	3,28	232,9	-
-2686,57(*)	196,1	307,7	-	1,88	289,2	-
-4005,60	196,1	307,7	-	1,07	297,2	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K30(1)

Γενικά δεδομένα

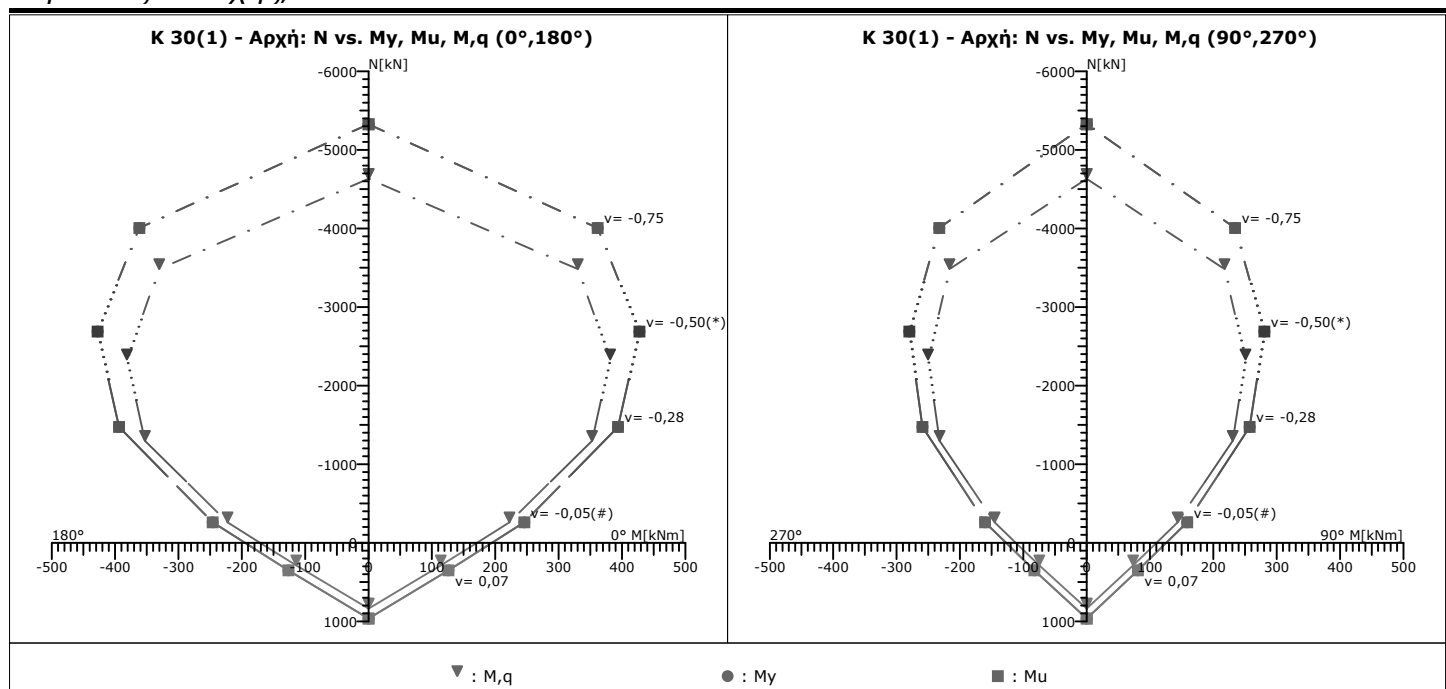
Διατομή	Ορθογωνική: 45/30 /d'=3,5	Μήκος=4,40 [m]	Lv_γ:2,86[m]	Lv_z:2,03 [m]	Μέλος: 38
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,44 [MPa]	f _{ccV} :34,30 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,7‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _γ */θ _γ =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

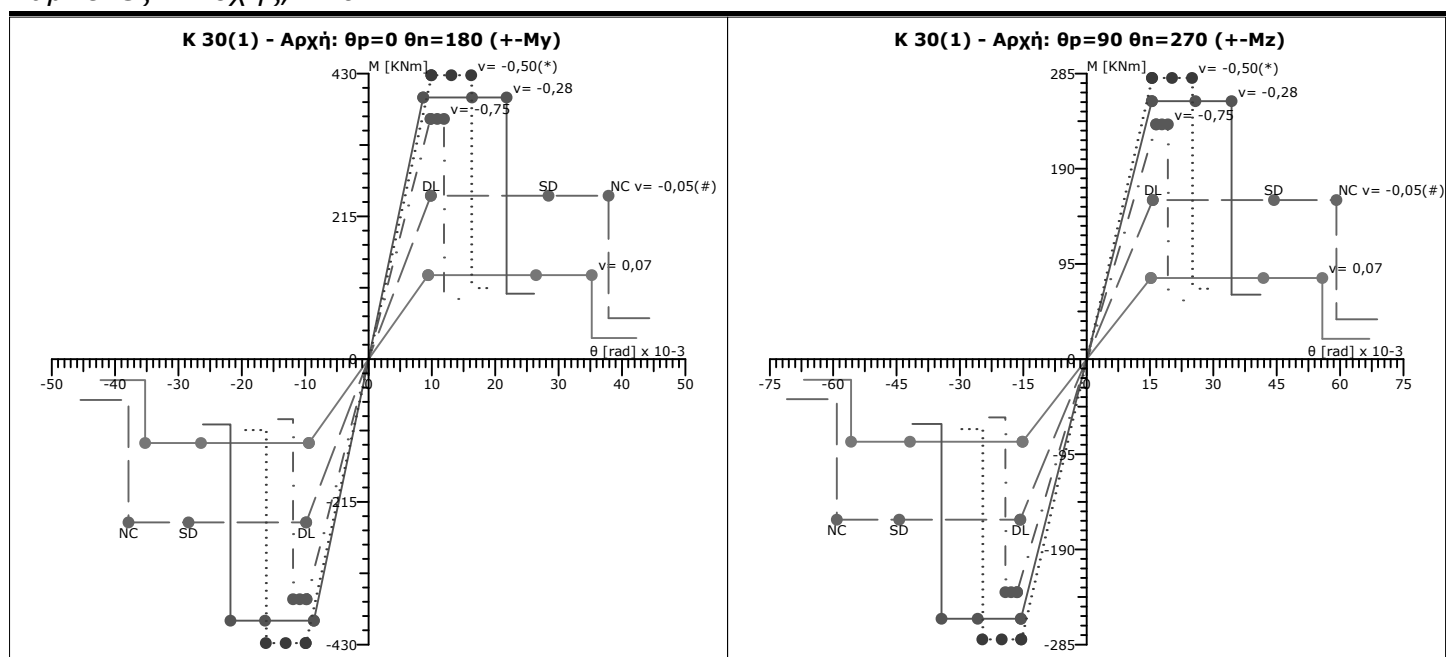
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
351,89	32,5	223,7	-	5,36	167,8	-
-259,63(#)	117,1	245,9	-	5,54	189,9	-
-1473,10	196,3	349,6	-	3,29	312,7	-
-2686,57(*)	196,3	431,1	-	1,78	411,2	-
-4005,60	196,3	431,1	-	1,07	419,2	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
351,89	39,2	197,7	-	5,23	148,3	-
-259,63(#)	120,2	208,3	-	5,42	158,9	-
-1473,10	196,1	258,0	-	2,78	230,5	-
-2686,57(*)	196,1	292,8	-	1,74	275,6	-
-4005,60	196,1	292,8	-	0,99	283,1	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K31(1)

Γενικά δεδομένα

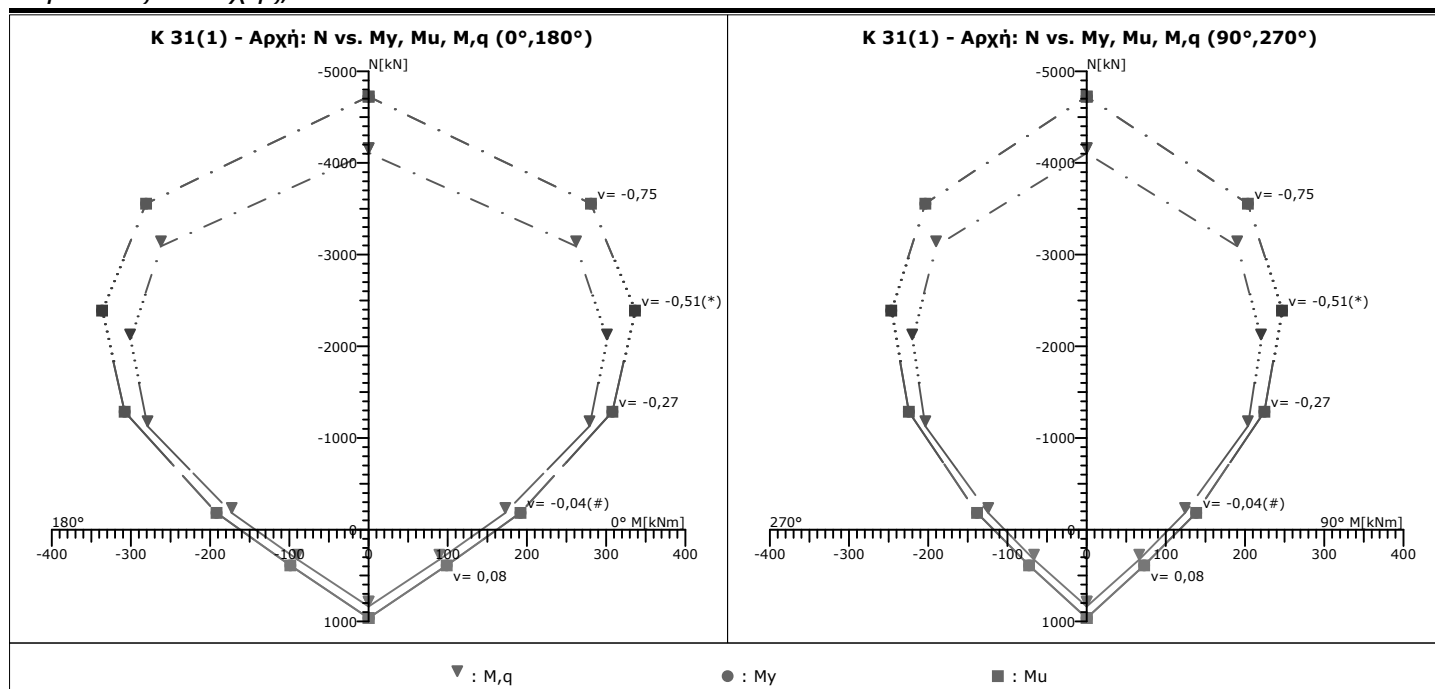
Διατομή	Ορθογωνική: 30/40 /d'=3,5	Μήκος=4,42 [m]	Lv_γ:2,00[m]	Lv_z:2,02 [m]	Μέλος: 39
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yl} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,36 [MPa]	f _{ccV} :34,23 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,1‰	ε _{cu} : -11,6‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

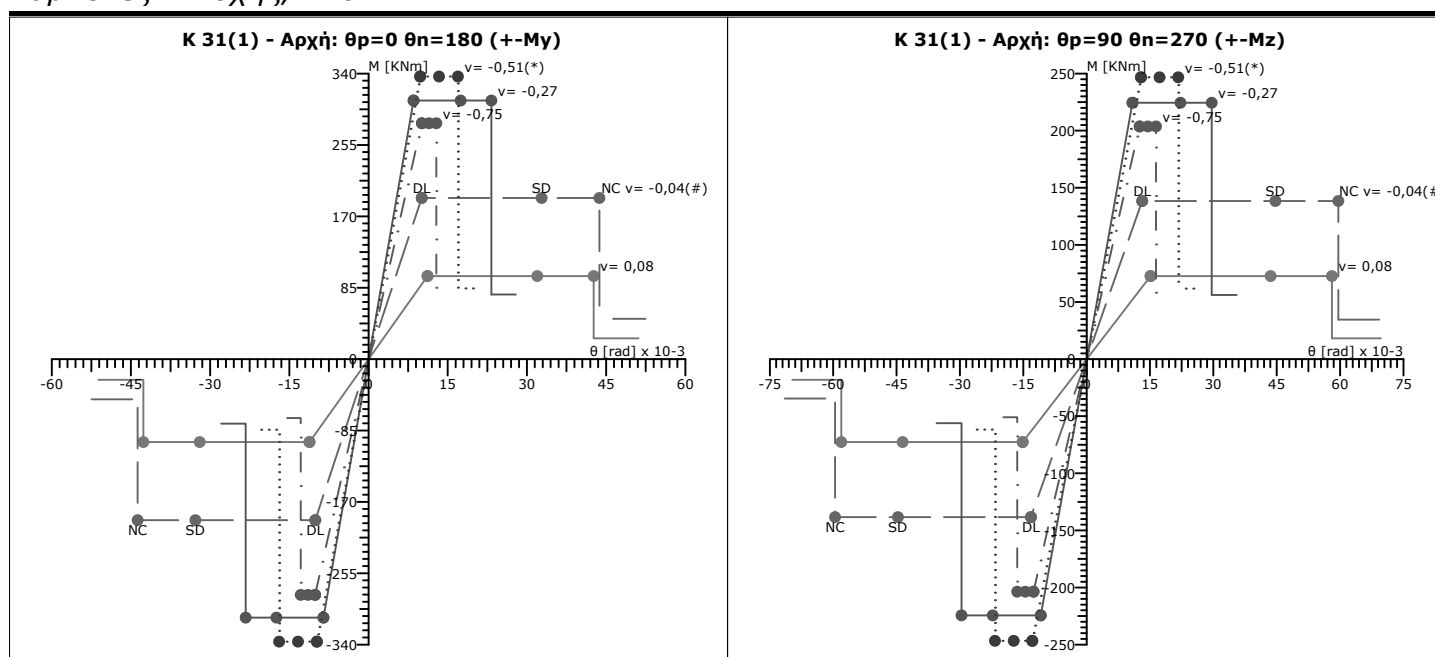
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	8Φ20 (25,13 cm ²)	8Φ20 (25,13 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
390,05	22,9	186,3	-	5,48	139,7	-
-183,31(#)	101,4	200,2	-	6,36	153,7	-
-1286,23	177,6	284,4	-	3,64	250,5	-
-2389,14(*)	177,6	349,1	-	1,95	331,0	-
-3556,16	177,6	349,1	-	1,16	338,3	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
390,05	27,6	197,7	-	5,53	148,2	-
-183,31(#)	103,6	208,4	-	6,68	158,9	-
-1286,23	177,3	272,8	-	3,63	236,9	-
-2389,14(*)	177,3	318,4	-	1,86	299,9	-
-3556,16	177,3	318,4	-	1,22	306,3	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K32(0)

Γενικά δεδομένα

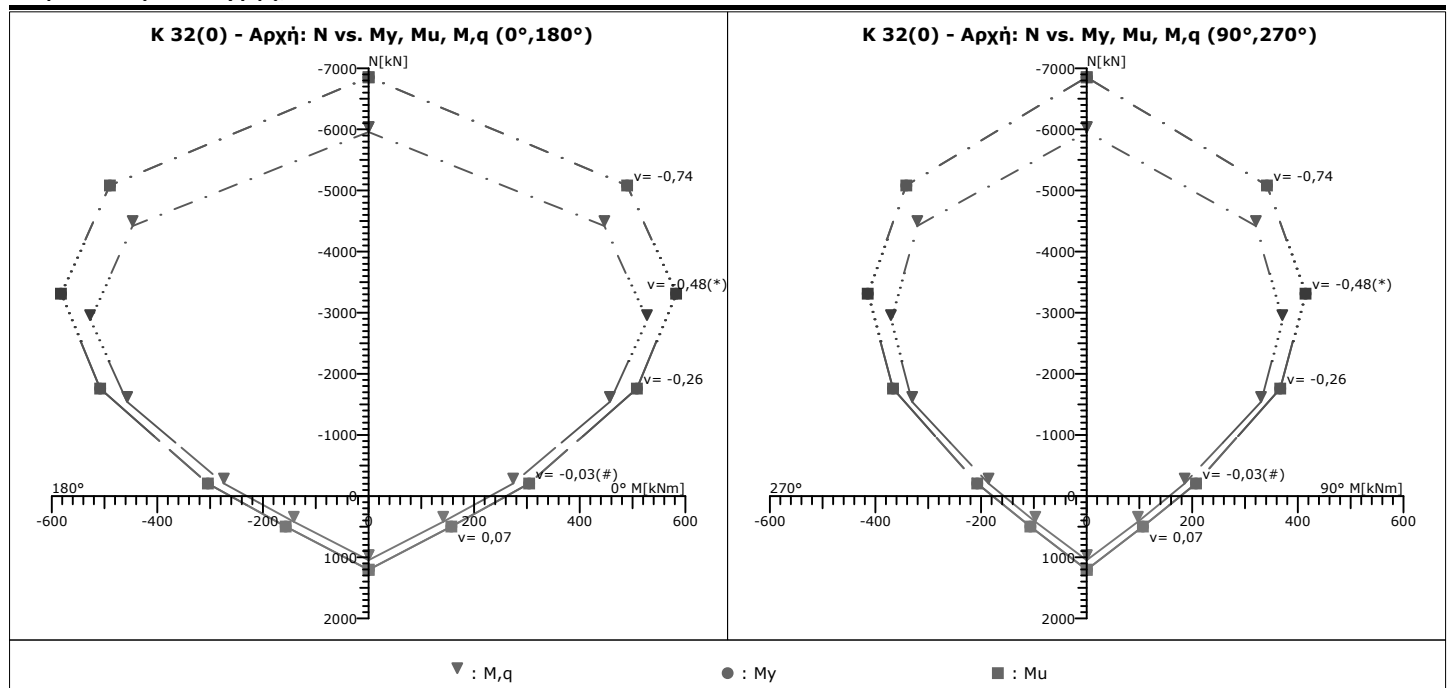
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,08[m]	Lv_z:3,93 [m]	Μέλος: 40
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dγ} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =V*/V=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

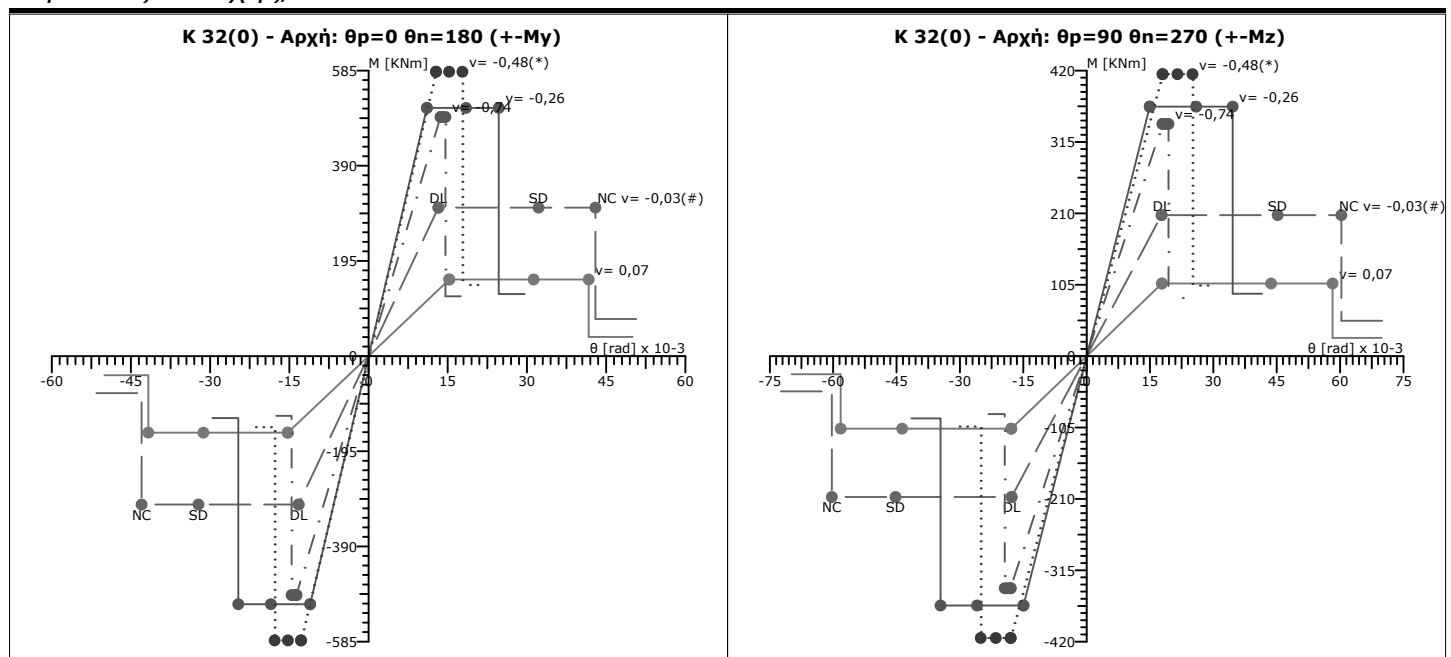
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
499,27	32,8	237,2	-	3,63	194,1	-
-205,74(#)	131,2	247,2	-	4,52	193,7	-
-1758,51	253,0	323,1	-	2,79	290,0	-
-3311,27(*)	253,0	392,3	-	1,37	376,1	-
-5081,23	253,0	392,3	-	0,81	382,7	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
499,27	40,2	238,3	-	4,55	184,1	-
-205,74(#)	135,4	245,2	-	4,78	188,3	-
-1758,51	253,3	296,9	-	2,93	261,9	-
-3311,27(*)	253,3	340,6	-	1,37	324,2	-
-5081,23	253,3	340,6	-	0,83	330,7	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K33(0)

Γενικά δεδομένα

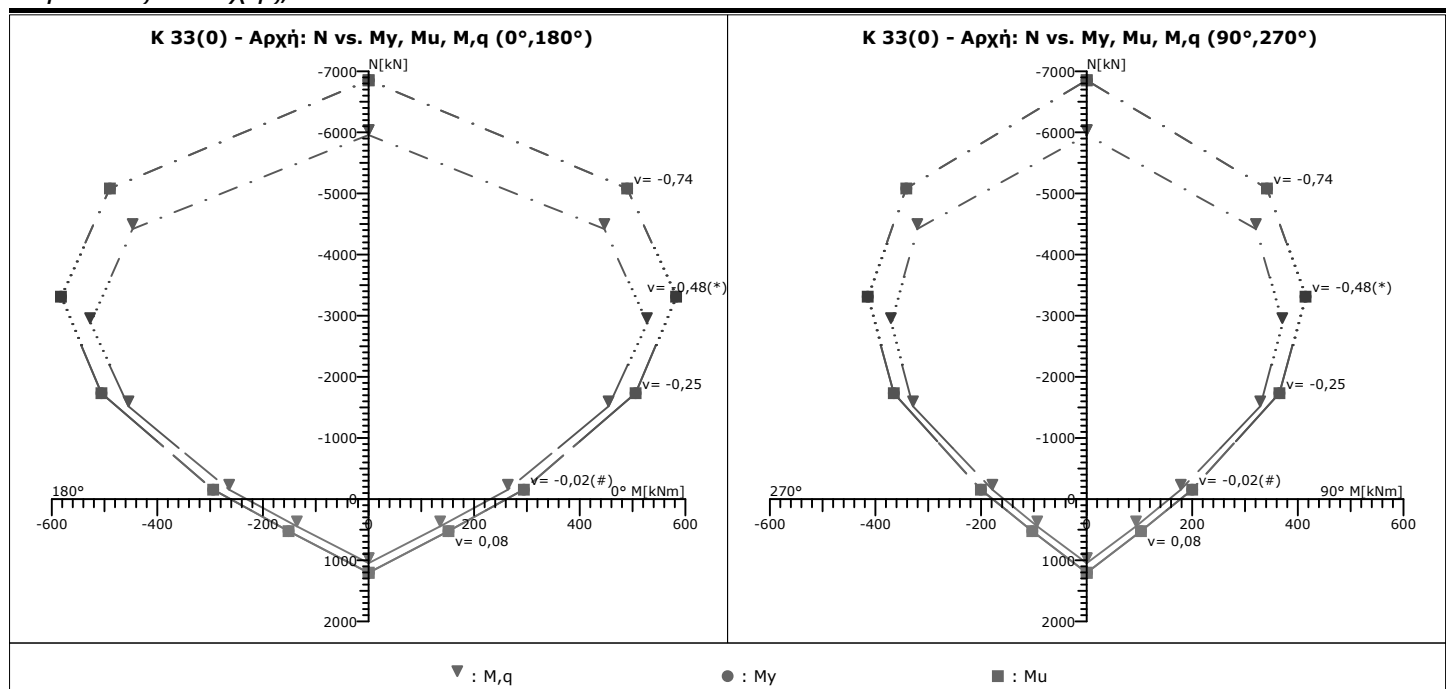
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:6,99[m]	Lv_z:3,88 [m]	Μέλος: 41
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} :-3,0‰	ε _{cu} :-11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

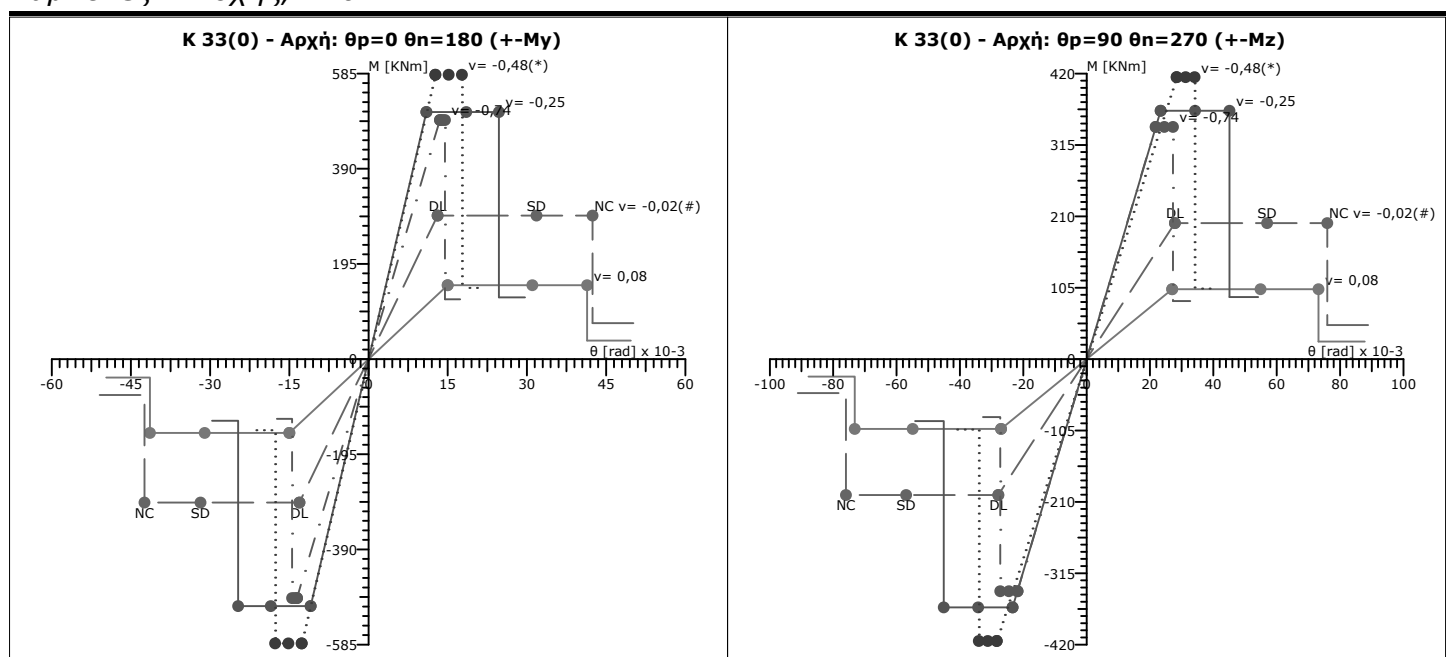
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
524,77	29,3	237,2	-	3,70	193,3	-
-154,74(#)	124,1	244,8	-	4,51	191,3	-
-1733,01	253,0	322,8	-	2,83	289,2	-
-3311,27(*)	253,0	394,0	-	1,37	377,7	-
-5081,23	253,0	394,0	-	0,82	384,3	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
524,77	36,8	238,3	-	3,60	195,4	-
-154,74(#)	128,5	241,3	-	3,64	198,0	-
-1733,01	253,3	272,0	-	2,28	244,8	-
-3311,27(*)	253,3	297,9	-	1,04	285,5	-
-5081,23	253,3	297,9	-	1,13	284,5	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K34(0)

Γενικά δεδομένα

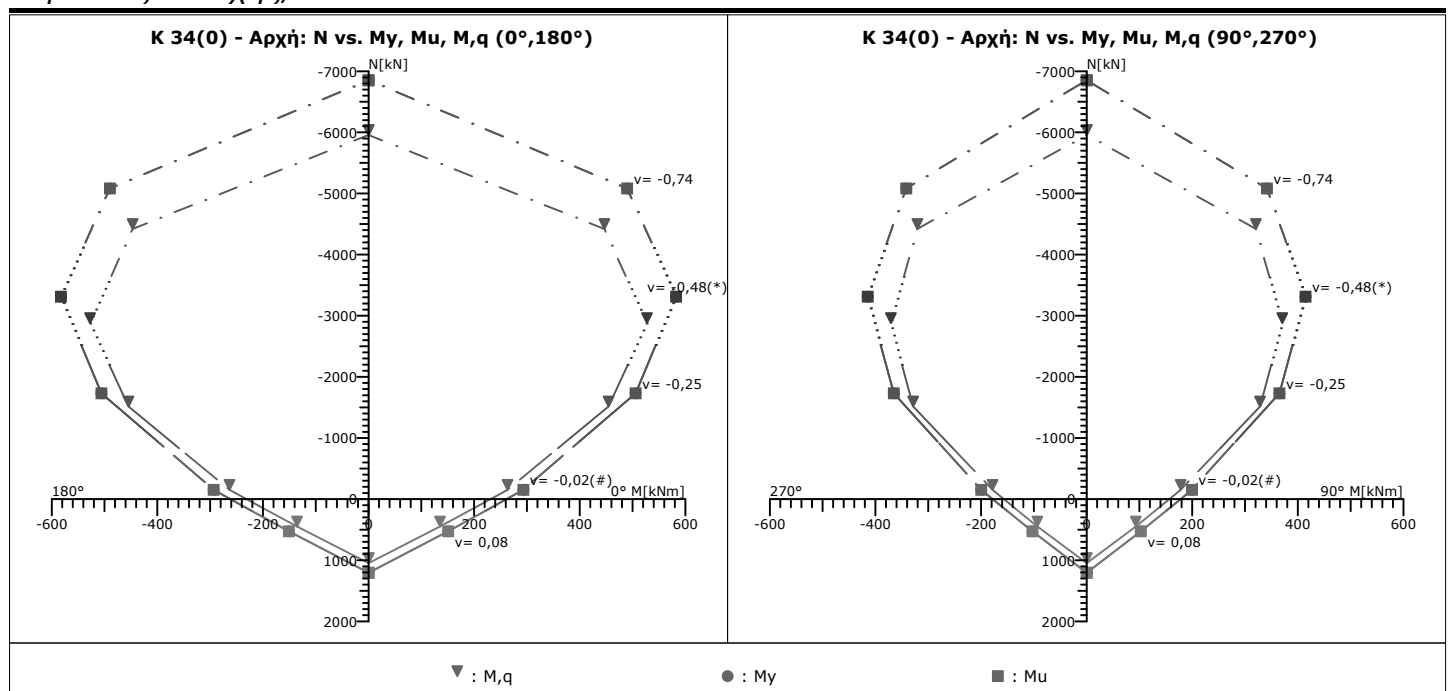
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,99[m]	Lv_z:3,88 [m]	Μέλος: 42
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _o min: 0,39 [m]	f _{YL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} :-3,0‰	ε _{cu} :-11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

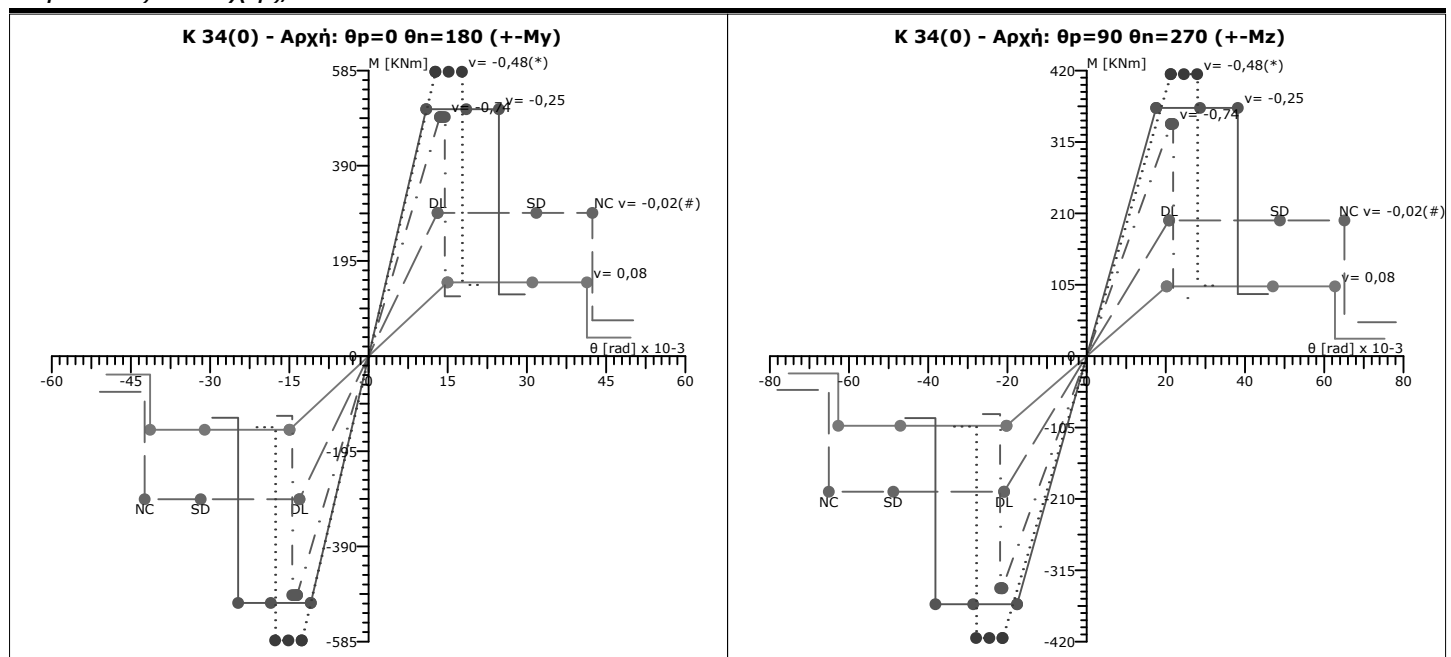
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
526,81	29,0	237,2	-	3,70	193,3	-
-150,65(#)	123,5	244,6	-	4,51	191,1	-
-1730,96	253,0	322,8	-	2,84	289,2	-
-3311,27(*)	253,0	394,2	-	1,38	377,9	-
-5081,23	253,0	394,2	-	0,82	384,6	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
526,81	36,5	238,3	-	4,27	187,4	-
-150,65(#)	128,0	242,4	-	4,31	191,1	-
-1730,96	253,3	285,4	-	2,69	253,3	-
-3311,27(*)	253,3	321,8	-	1,23	307,1	-
-5081,23	253,3	321,8	-	0,75	312,9	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K35(0)

Γενικά δεδομένα

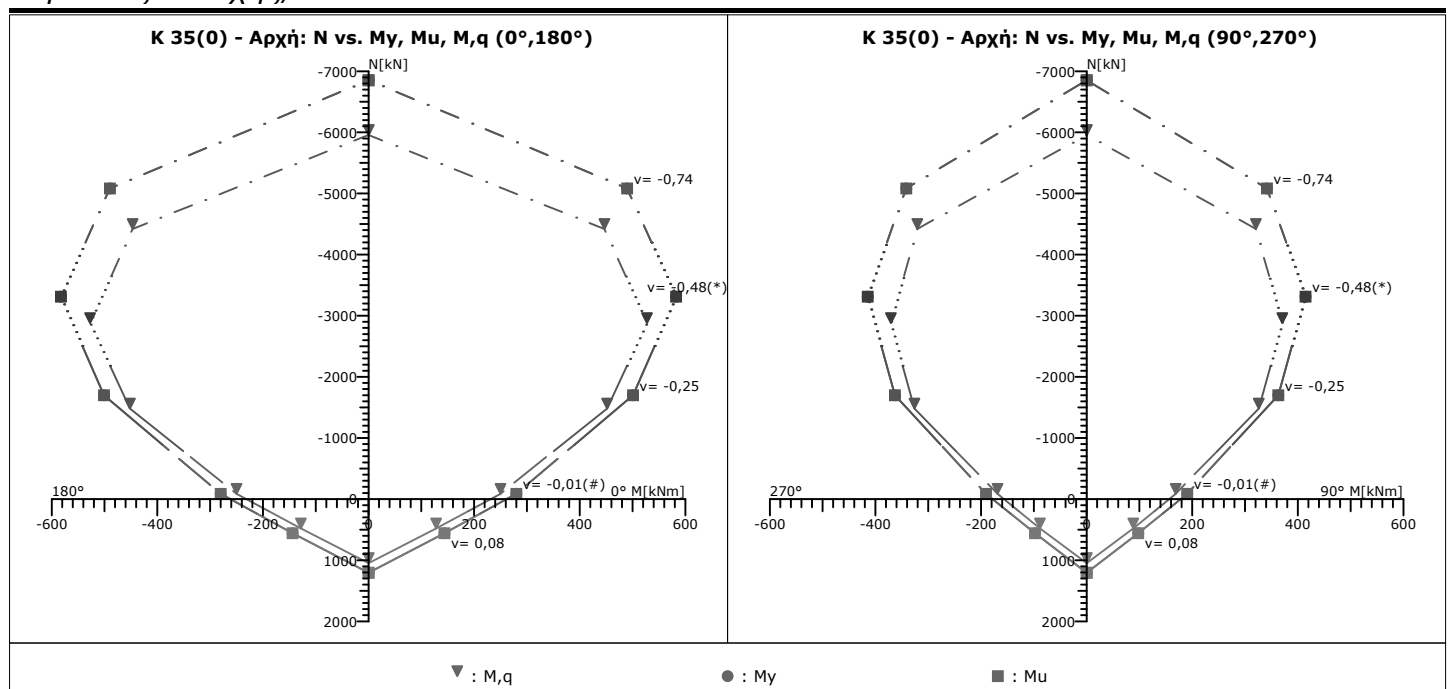
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:3,93[m]	Lv_z:3,86 [m]	Μέλος: 43
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} : -3,0‰	ε _{cu} : -11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θγ*/θγ=1,00	r _{du} =θu*/θu=1,00	r _V =VR*/VR=1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θu: γελ=1.70 VR: γελ=1.00 - Lv=Ls: Μήκος διάτμησης

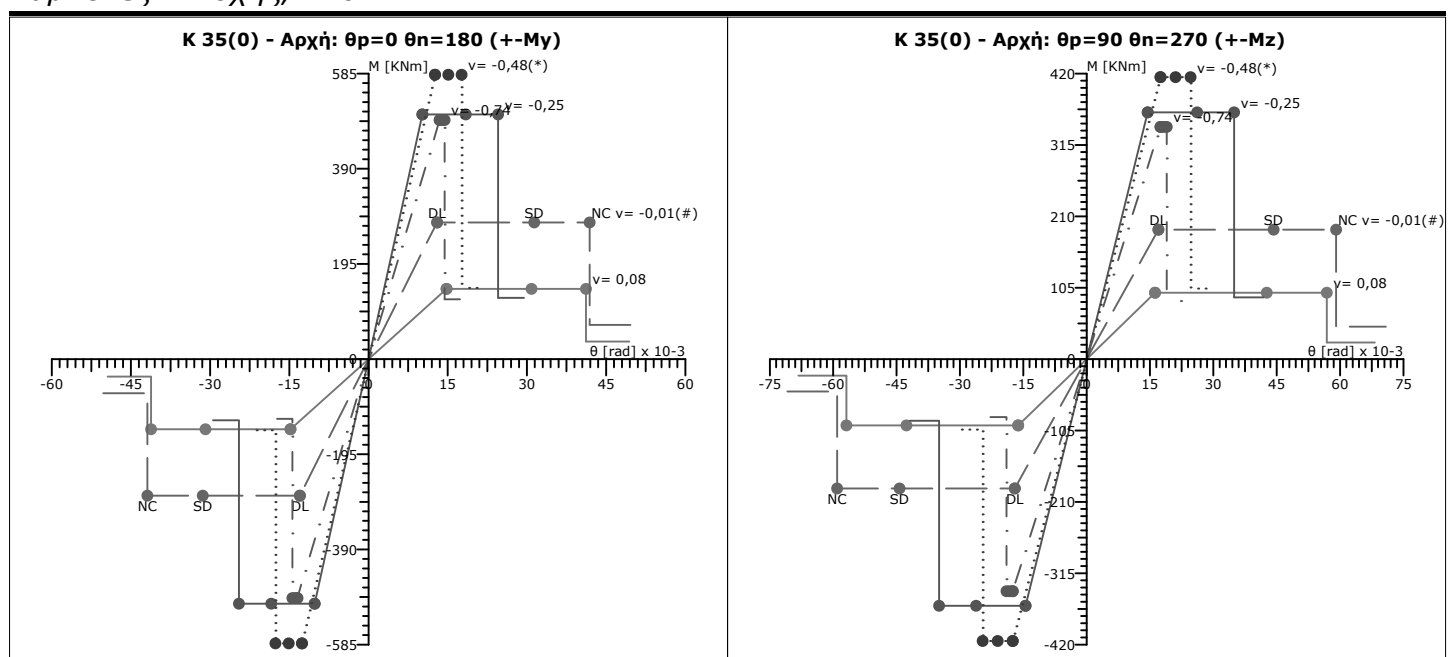
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
559,29	24,5	237,2	-	3,73	192,9	-
-85,70(#)	114,4	241,4	-	4,48	188,3	-
-1698,49	253,0	321,6	-	3,10	284,9	-
-3311,27(*)	253,0	394,9	-	1,38	378,6	-
-5081,23	253,0	394,9	-	0,82	385,2	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
559,29	32,1	238,3	-	4,97	179,1	-
-85,70(#)	119,2	241,3	-	4,90	182,9	-
-1698,49	253,3	296,9	-	3,10	260,0	-
-3311,27(*)	253,3	344,3	-	1,39	327,6	-
-5081,23	253,3	344,3	-	0,85	334,2	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Υποστύλωμα : K36(0)

Γενικά δεδομένα

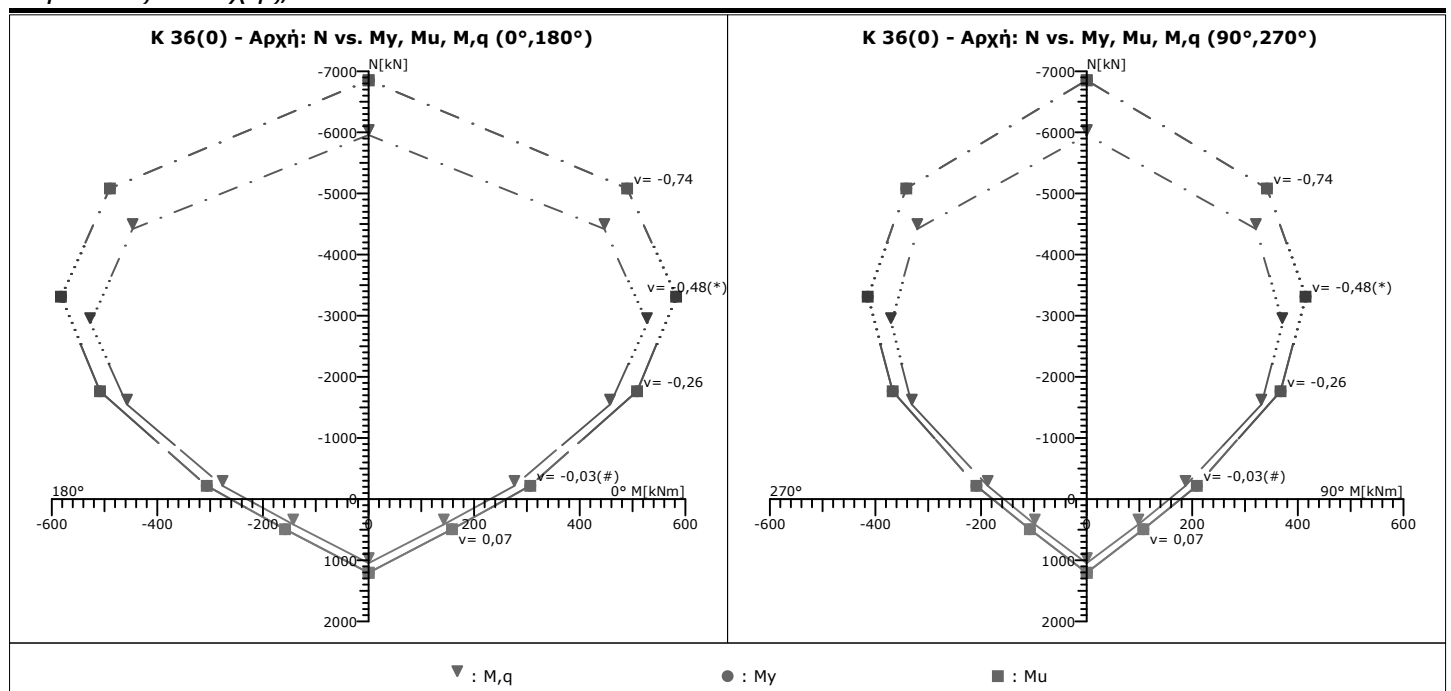
Διατομή	Ορθογωνική: 50/35 /d'=3,5	Μήκος=8,15 [m]	Lv_γ:4,78[m]	Lv_z:4,49 [m]	Μέλος: 44
Μέσες Αντοχές	f _{cm} :39,00 [MPa]	f _{ym} :460,0 [MPa]	f _{ywm} :460,0 [MPa]		Υφιστάμενο μέλος: Κύριο
Περιοχή μάτισης	l _o : 2,00 [m]	l _{oym} : 0,39 [m]	f _{yL} : 383,3 [MPa]		k=f _t /f _y : 1,00
Αντοχές - Έλεγχος Παραμορφώσεων			Αντοχές - Έλεγχος Δυνάμεων		
f _c :35,45 [MPa]	f _y :383,3 [MPa]	f _{yw} :383,3 [MPa]	f _c :30,83 [MPa]	f _y :333,3 [MPa]	f _{yw} :333,3 [MPa]
Περίσφιγξη:Ναι	f _{cc} :39,15 [MPa]	f _{ccV} :34,04 [MPa]	ε _{su} :50,0‰	ε _{cc} :-3,0‰	ε _{cu} :-11,1‰
Συντ. μηχ. χαρακ. r		r _M = M*/M =1,00	r _{dy} =θ _y */θ _y =1,00	r _{du} =θ _u */θ _u =1,00	r _V =V _R */V _R =1,00

Χρησιμοποιήθηκαν στους υπολογισμούς: θ_u: γ_{el}=1.70 VR: γ_{el}=1.00 - L_v=L_s: Μήκος διάτμησης

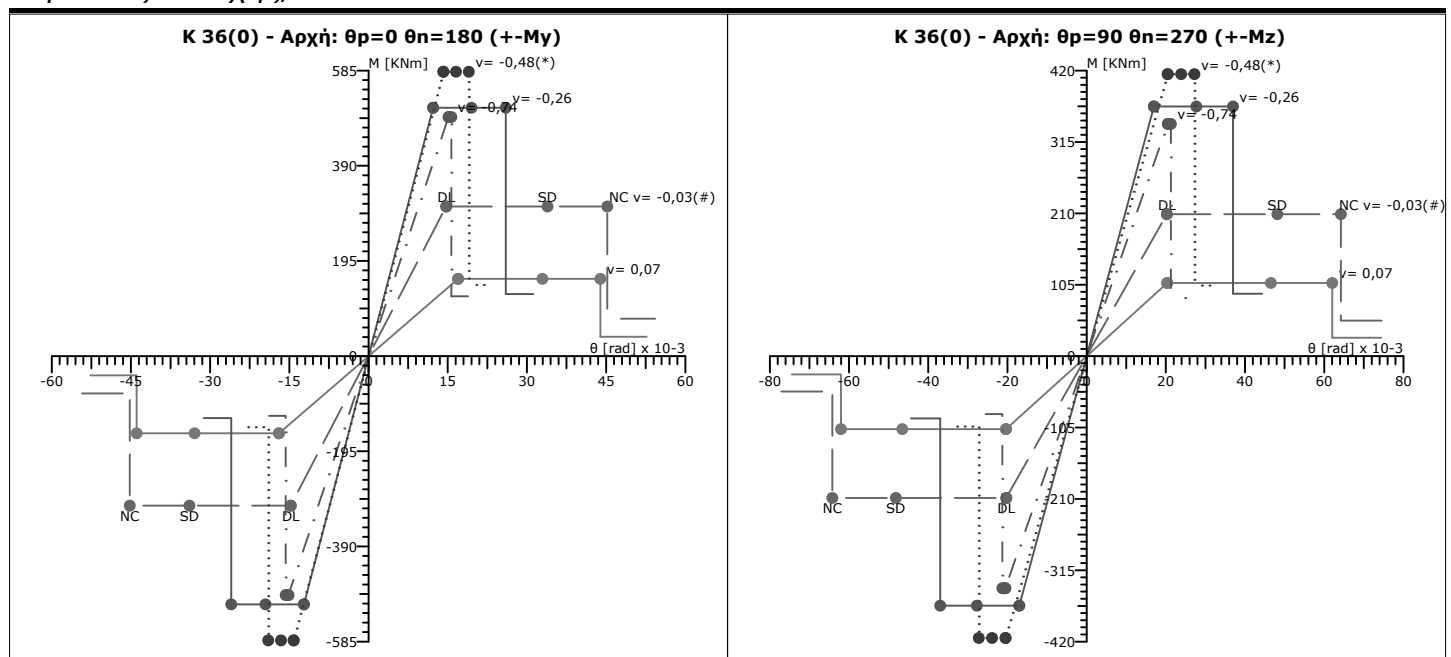
Ράβδοι οπλισμού

Είδος	Αρχή	Τέλος
Διαμήκης	10Φ20 (31,42 cm ²)	10Φ20 (31,42 cm ²)
Συνδετήρες	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0	Z:2τμ.Φ10/12.0- Υ:3τμ.Φ10/12.0

Καμπύλες Αντοχής, N-M



Καμπύλες Αντοχής, M-θ



Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Z

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
493,72	33,6	237,2	-	3,40	196,9	-
-216,83(#)	132,7	246,4	-	4,23	196,3	-
-1764,05	253,0	312,5	-	2,61	281,5	-
-3311,28(*)	253,0	372,7	-	1,28	357,5	-
-5081,23	253,0	372,7	-	0,76	363,7	-

Διατμητική Αντοχή VR: Διεύθυνση Y

N [kN]	VRc [kN]	Πριν την καμπτική διαρροή		Μετά την καμπτική διαρροή		
		VR [kN]	VRmax [kN]	μΔ,ρl [/]	VR [kN]	VRmax [kN]
493,72	41,0	238,3	-	4,18	188,5	-
-216,83(#)	136,9	244,5	-	4,39	192,2	-
-1764,05	253,3	288,4	-	2,70	256,3	-
-3311,28(*)	253,3	325,5	-	1,26	310,5	-
-5081,23	253,3	325,5	-	0,76	316,4	-

Σημείωση: Η τελική αντοχή VR είναι $\leq VR_{max}$ και $\geq VR_c$.

Αποτελέσματα Δυναμικής Ανάλυσης Χρονοϊστορίας

Φάσμα κτιρίων κατηγορίας ΚΙ [ΦΕΚ455, 25/2/2014]

A.K. 85 : Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως ϵ : 0.08
ΕΑΚ2003 : Ζώνη σεισμικής επικινδυνότητας : ΙΙ

Σπουδαιότητα κτιρίου : Σ3

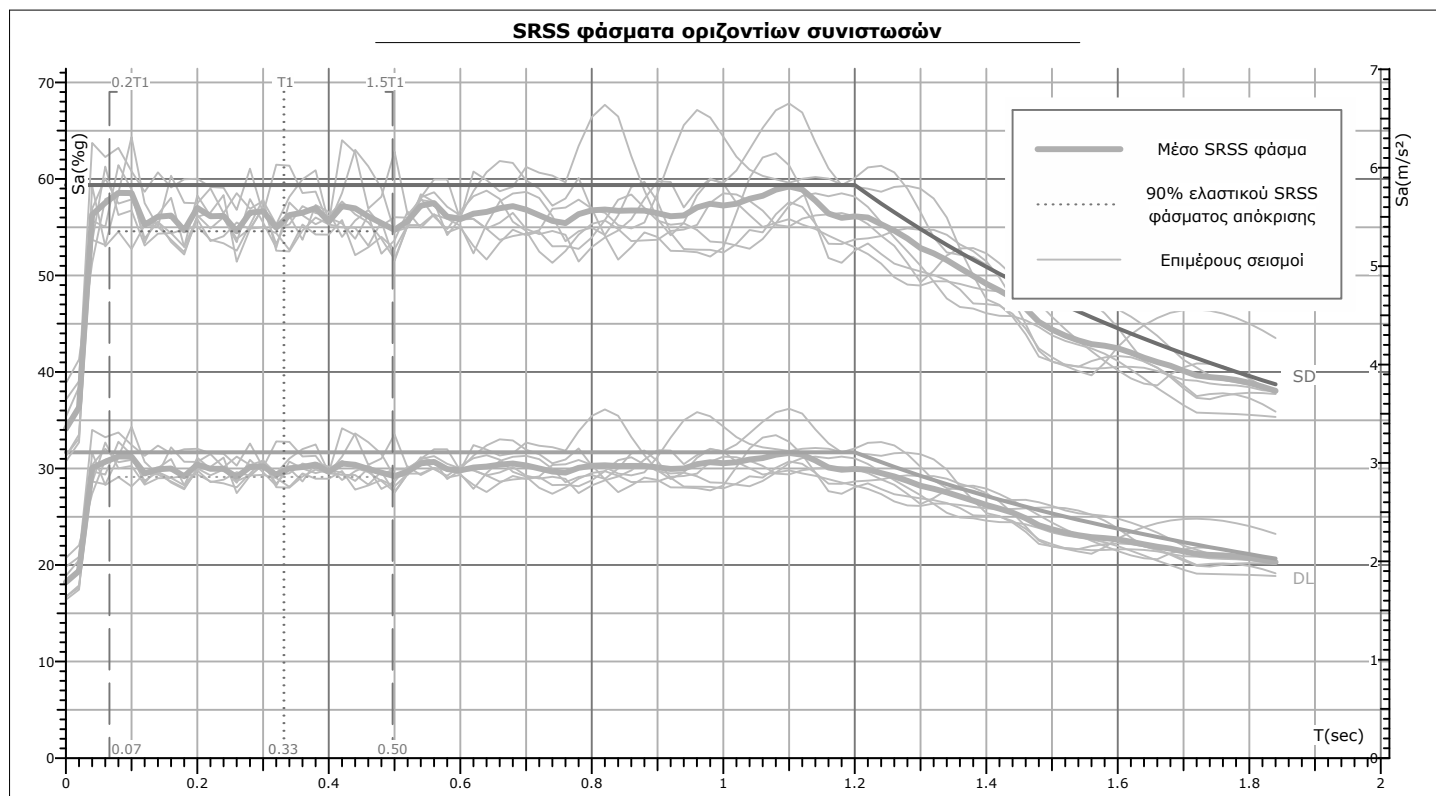
	Πιθανότητα υπέρβασης στα 50 έτη P [%]	Περίοδος επαναφοράς TL [έτη]	a^*/g [/]	a_n^*/g [/]
Τιμές αναφοράς (R)	10.0%	475.0	0.21	0.15
DL (A)	50.0%	72.1	0.11	0.08
SD (B)	10.0%	474.6	0.21	0.15

$$a^*/g = a_R^*/g \left(\frac{T}{T_R} \right)^{1/k} = a_R^*/g \left(\frac{T}{475} \right)^{1/3.0}$$

Εξίσωση φάσματος επιταχύνσεων κτιρίων κατηγορίας ΚΙ [ΦΕΚ455, 25/2/2014]:

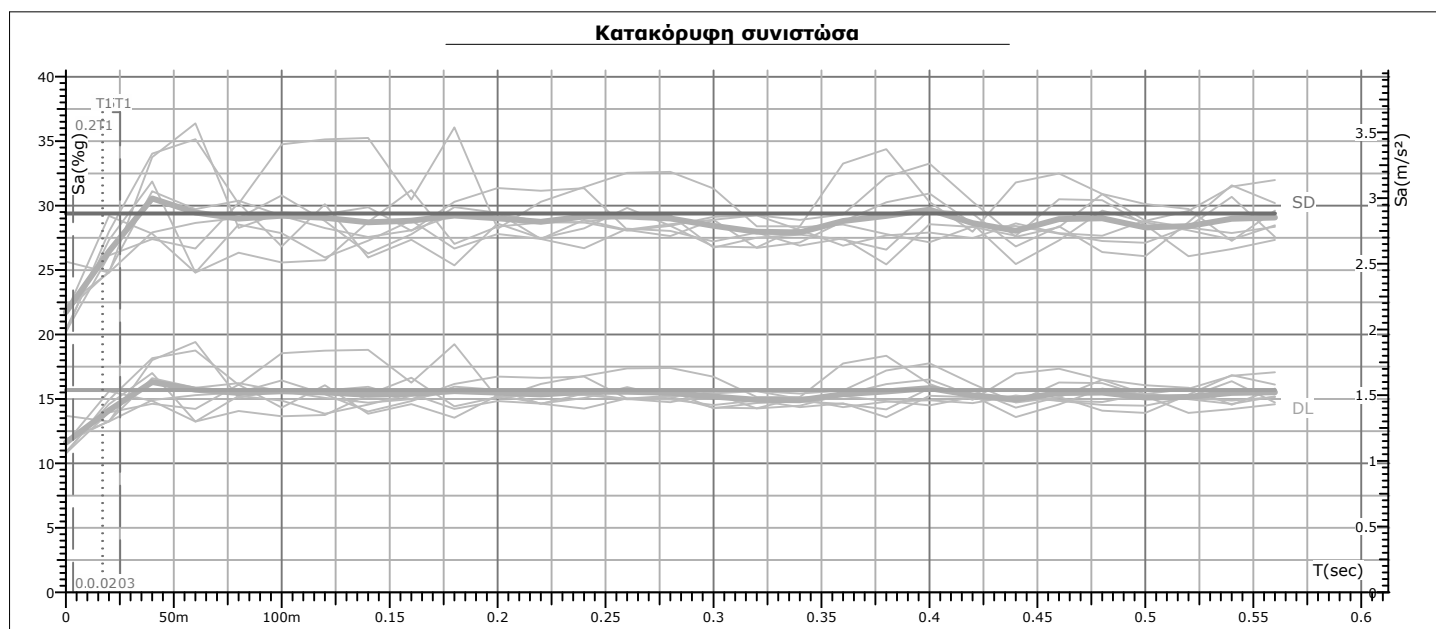
$$S_d(T) = \begin{cases} \beta^* a^*, & 0 \leq T \leq 1.2 \text{ sec} \\ \beta^* a^* \left(\frac{1.2}{T} \right)^k, & T > 1.2 \text{ sec} \end{cases} \quad \text{όπου:} \quad \begin{aligned} & k = 1.0 \text{ στη μέθοδο m,} \\ & \beta^* = 2.00 \text{ για κτίρια της περιόδου 1985 ... 1995} \end{aligned}$$

Μέσα φάσματα απόκρισης και έλεγχος κλιμάκωσης [EC8-2, §3.2.3]



Έλεγχος κλιμάκωσης οριζοντίων συνιστωσών

Επιτελεστικότητα	Δεσπόζουσα ιδιομορφή, T1	SRSS(minSa) [0.2*T1-1.5*T1]	1.30*Se (TminSa)	Tcr
[/]	[sec]	[%g]	[%g]	[sec]
DL	0.33	29.13	29.13	0.26
SD	0.33	54.58	54.58	0.26



Έλεγχος κλιμάκωσης κατακόρυφης συνιστώσας

Επιτελεστικότητα	Δεσπόζουσα ιδιομορφή, T1v	minSav [0.2*T1v-1.5*T1v]	0.90*Sev (TminSav)	Tcr
[/]	[sec]	[%g]	[%g]	[sec]
DL	0.02	10.88	10.88	0.02
SD	0.02	20.39	20.39	0.02

Συγκεντρωτικές κρίσιμες ελαστικές τέμνουσες βάσης και μετατοπίσεις κόμβου ελέγχου

Επιτελεστικότητα [$\%$]	Fb κατά X [KN]	Fb κατά Z [KN]	dx κατά X [cm]	dz κατά Z [cm]
DL	1595.35	780.35	0.4	0.6
SD	2989.31	1462.20	0.7	1.1

Μετάθεση κέντρου μάζας.

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Αρχικό X [m]	Αρχικό Z [m]	Μετάθεση μάζας κατά	Νέο X [m]	Νέο Z [m]
2	12.55	0.130E+02	0.979E+01	+X	0.138E+02	0.979E+01
				+Z	0.130E+02	0.113E+02
				-X	0.123E+02	0.979E+01
				-Z	0.130E+02	0.832E+01
1:βάση	8.15	0.120E+02	0.106E+02	+X	0.130E+02	0.106E+02
				+Z	0.120E+02	0.123E+02
				-X	0.109E+02	0.106E+02
				-Z	0.120E+02	0.901E+01

Φαινόμενα 2ας τάξης - ΚΑΝ.ΕΠΕ §5.4.7.1

Επίπεδο	Υψόμετρο [m]	Ύψος Ορόφου [m]	Θ κατά X [$\%$]	1/(1-θ) κατά X [$\%$]	Θ κατά Z [$\%$]	1/(1-θ) κατά Z [$\%$]
2	12.55	4.40	0.00	1.00	0.01	1.00
1:βάση	8.15	8.15	0.00	1.00	0.00	1.00

Προϋποθέσεις εφαρμογής ελαστικής δυναμικής ανάλυσης, ($m=1$, $ag(10\%/50)=0.210$)

Έλεγχος μορφολογικής κανονικότητας [ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.5.1.2.γ]

Όροφος k [$\%$]	Υψόμετρο [m]	Μέσο λk [$\%$]	λk/λk-1 [$\%$]	[$\%$]	Όριο [$\%$]	λk/λk+1 [$\%$]	[$\%$]	Όριο [$\%$]
1	8.15	0.92	(λk<1)	-	-	(λk<1)	-	-
2	12.55	0.53	(λk<1)	-	-	(λk<1)	-	-

Σημείωση: Το κτίριο δεν περιέχει καμπτοδιατμητικώς ασθενή όροφο. Για τον έλεγχο μορφολογικής κανονικότητας πρέπει να εξεταστούν και οι συνθήκες α,β,δ (ΚΑΝ.ΕΠΕ §5.5.1.2)

Έλεγχος προϋποθέσεων εφαρμογής ελαστικής δυναμικής ανάλυσης [ΚΑΝ.ΕΠΕ. §5.6.1]

Όροφος k [$\%$]	Υψόμετρο [m]	Υποστ. [λ<=2.5]	Υποστ. [λ>2.5]	Δοκοί [λ<=2.5]	Δοκοί [λ>2.5]	Σύνολο [λ<=2.5]	Σύνολο [λ>2.5]
1	8.15	20 100.0%	0 0.0%	35 100.0%	0 0.0%	55 100.0%	0 0.0%
2	12.55	24 100.0%	0 0.0%	28 100.0%	0 0.0%	52 100.0%	0 0.0%
Σύνολα	-	44 100.0%	0 0.0%	63 100.0%	0 0.0%	107 100.0%	0 0.0%

Χρονοϊστορία - Λόγοι επάρκειας μελών (Απαίτηση/Ικανότητα)

(Ανάλυση με άοπλες τοιχοπληρώσεις)

Πίνακες δοκών

Συγκεντρωτικός πίνακας λόγων επάρκειας Δοκών

Μέλος, άκρο, Κύριο/Δευτ. Σ. Μ.	λεl	DL		SD		DL	SD
	(10% / 50)	λ	m	λ	m	λNy	
Δ29.1(-1), Λ 48(-1), κ	0.05	0.05	1.00	0.05	4.25	0.16	0.16
Δ29.3(-1), Λ 50(-1), κ	0.05	0.05	1.00	0.05	3.35	0.04	0.04
Δ29.4(-1), Λ 50(-1), κ	0.09	0.09	1.00	0.09	4.18	0.13	0.13
Δ29.6(-1), Λ 52(-1), κ	0.00	0.00	1.00	0.00	3.60	0.08	0.08
Δ29.7(-1), Λ 52(-1), κ	0.01	0.01	1.00	0.01	3.49	0.03	0.03
Δ29.7(-1), Λ 53(-1), κ	0.07	0.07	1.00	0.07	3.49	0.02	0.02
Δ29.8(-1), Λ 53(-1), κ	0.11	0.11	1.00	0.10	4.13	0.31	0.31
Δ29.10(-1), Λ 55(-1), κ	0.17	0.17	1.00	0.17	3.58	0.04	0.04
Δ29.11(-1), Λ 55(-1), κ	0.29	0.29	1.00	0.29	3.49	0.31	0.31
Δ29.12(-1), Λ 56(-1), κ	0.09	0.09	1.00	0.09	3.49	0.06	0.06
Δ29.13(-1), Λ 56(-1), κ	0.17	0.17	1.00	0.17	3.49	0.10	0.10
Δ29.13(-1), Λ 57(-1), κ	0.02	0.02	1.00	0.02	3.49	0.00	0.00
Δ29.14(-1), Λ 57(-1), κ	0.01	0.01	1.00	0.01	3.46	0.32	0.32
Δ29.15(-1), Λ 58(-1), κ	0.05	0.05	1.00	0.05	3.19	0.07	0.07
Δ29.16(-1), Λ 58(-1), κ	0.12	0.12	1.00	0.12	4.27	0.05	0.05
Δ29.16(-1), Λ 42(-1), κ	0.05	0.05	1.00	0.05	3.63	0.03	0.03
Δ3.1(0), 6(0), κ	0.93	0.92	1.00	0.92	4.45	0.22	0.22
Δ3.6(0), 7(0), κ	0.84	0.84	1.00	0.84	4.51	0.22	0.22
Δ4.6(0), 9(0), κ	0.61	0.61	1.00	0.61	4.12	0.29	0.30
Δ5.1(0), 10(0), κ	0.82	0.82	1.00	0.82	4.85	0.17	0.17
Δ5.6(0), 11(0), κ	0.74	0.74	1.00	0.74	4.45	0.25	0.26
Δ6.1(0), 12(0), κ	0.90	0.90	1.00	0.90	4.45	0.26	0.26
Δ6.6(0), 13(0), κ	0.56	0.56	1.00	0.56	4.12	0.25	0.26
Δ7.6(0), 18(0), κ	0.58	0.58	1.00	0.58	4.65	0.25	0.26
Δ8.1(0), 18(0), κ	0.51	0.51	1.00	0.50	3.53	0.27	0.27
Δ8.1(0), 13(0), κ	0.55	0.54	1.00	0.52	5.81	0.04	0.04
Δ8.2(0), 11(0), κ	0.72	0.71	1.00	0.71	3.52	0.31	0.31
Δ8.3(0), 9(0), κ	0.77	0.77	1.00	0.76	3.52	0.31	0.31
Δ8.4(0), 9(0), κ	0.30	0.28	1.00	0.27	5.79	0.08	0.08
Δ8.4(0), 7(0), κ	0.50	0.49	1.00	0.49	3.52	0.26	0.26
Δ8.5(0), 7(0), κ	0.11	0.10	1.00	0.09	3.51	0.22	0.22
Δ8.5(0), 5(0), κ	0.31	0.25	1.00	0.20	5.79	0.17	0.18
Δ9.1(0), Λ 15(0), κ	1.01	1.00	1.00	0.99	4.30	0.10	0.10
Δ9.1(0), Λ 28(0), κ	0.90	0.89	1.00	0.88	4.30	0.10	0.10
Δ9.2(0), Λ 28(0), κ	0.95	0.94	1.00	0.93	4.30	0.10	0.10
Δ9.2(0), Λ 25(0), κ	1.01	1.00	1.00	0.99	4.30	0.10	0.10
Δ9.3(0), Λ 25(0), κ	0.98	0.97	1.00	0.96	4.30	0.10	0.10
Δ9.3(0), Λ 22(0), κ	1.00	0.98	1.00	0.97	4.30	0.10	0.10
Δ9.4(0), Λ 22(0), κ	0.97	0.96	1.00	0.95	4.30	0.10	0.10
Δ9.4(0), Λ 19(0), κ	1.00	0.99	1.00	0.98	4.30	0.10	0.10
Δ9.5(0), Λ 19(0), κ	0.84	0.82	1.00	0.81	4.28	0.10	0.10
Δ10.1(0), Λ 29(0), κ	0.90	0.89	1.00	0.88	4.22	0.09	0.10
Δ10.5(0), Λ 20(0), κ	0.67	0.66	1.00	0.64	4.17	0.09	0.10
Δ11.1(0), Λ 17(0), κ	0.79	0.78	1.00	0.77	4.44	0.11	0.11
Δ11.1(0), Λ 30(0), κ	0.66	0.65	1.00	0.64	4.44	0.11	0.11
Δ11.2(0), Λ 30(0), κ	0.78	0.77	1.00	0.76	4.30	0.10	0.10
Δ11.2(0), Λ 27(0), κ	1.01	0.99	1.00	0.98	4.30	0.10	0.10
Δ11.3(0), Λ 27(0), κ	0.82	0.81	1.00	0.80	4.30	0.10	0.10
Δ11.3(0), Λ 24(0), κ	1.00	0.98	1.00	0.97	4.30	0.10	0.10
Δ11.4(0), Λ 24(0), κ	0.89	0.88	1.00	0.87	4.30	0.10	0.10
Δ11.4(0), Λ 21(0), κ	0.92	0.91	1.00	0.90	4.30	0.10	0.10
Δ11.5(0), Λ 21(0), κ	0.74	0.72	1.00	0.71	4.28	0.10	0.10
Δ13.1(0), 36(0), κ	0.57	0.57	1.00	0.57	4.65	0.02	0.02
Δ13.1(0), 32(0), κ	0.67	0.67	1.00	0.67	4.58	0.26	0.26
Δ13.2(0), 32(0), κ	0.49	0.48	1.00	0.48	4.51	0.17	0.17
Δ13.2(0), 33(0), κ	0.26	0.26	1.00	0.26	4.51	0.13	0.13
Δ13.3(0), 33(0), κ	0.35	0.35	1.00	0.35	4.51	0.16	0.16
Δ13.3(0), 34(0), κ	0.23	0.23	1.00	0.23	4.51	0.14	0.14
Δ13.4(0), 34(0), κ	0.45	0.45	1.00	0.45	4.61	0.17	0.17
Δ13.4(0), 35(0), κ	0.41	0.41	1.00	0.41	5.20	0.01	0.01
Δ14.1(0), 35(0), κ	0.06	0.06	1.00	0.06	3.30	0.14	0.15
Δ14.1(0), 18(0), κ	0.87	0.86	1.00	0.85	5.75	0.05	0.06
Δ1.1(1), 20(1), κ	0.49	0.41	1.00	0.35	5.75	0.21	0.23
Δ1.2(1), 20(1), κ	0.48	0.39	1.00	0.33	5.47	0.29	0.30
Δ1.2(1), 21(1), κ	0.97	0.92	1.00	0.89	3.94	0.29	0.30
Δ1.3(1), 21(1), κ	0.25	0.19	1.00	0.15	4.29	0.28	0.29
Δ1.3(1), 31(1), κ	0.55	0.50	1.00	0.46	4.29	0.28	0.29
Δ2.1(1), 23(1), κ	0.56	0.48	1.00	0.43	5.75	0.18	0.19
Δ2.2(1), 23(1), κ	0.61	0.53	1.00	0.48	5.47	0.28	0.29
Δ2.2(1), 24(1), κ	0.92	0.87	1.00	0.85	3.94	0.29	0.30
Δ2.3(1), 24(1), κ	0.17	0.12	1.00	0.08	4.29	0.28	0.29
Δ2.3(1), 9(1), κ	0.52	0.47	1.00	0.44	4.29	0.28	0.29
Δ3.1(1), 26(1), κ	0.50	0.44	1.00	0.39	5.71	0.20	0.21
Δ3.2(1), 26(1), κ	0.48	0.41	1.00	0.36	5.47	0.29	0.30
Δ3.2(1), 27(1), κ	0.86	0.82	1.00	0.79	3.94	0.29	0.30
Δ3.3(1), 27(1), κ	0.13	0.09	1.00	0.06	4.29	0.28	0.29
Δ3.3(1), 11(1), κ	0.51	0.47	1.00	0.44	4.29	0.28	0.29
Δ4.1(1), 29(1), κ	0.55	0.48	1.00	0.43	5.75	0.20	0.21
Δ4.2(1), 29(1), κ	0.46	0.38	1.00	0.33	5.47	0.29	0.30
Δ4.2(1), 30(1), κ	0.91	0.87	1.00	0.84	3.94	0.29	0.30
Δ4.3(1), 30(1), κ	0.19	0.14	1.00	0.11	4.29	0.28	0.29

Μέλος, άκρο, Κύριο/Δευτ. Σ. Μ.	λ _{el} (10% / 50)	DL		SD		DL SD	
		λ	m	λ	m	λ _{Vγ}	
Δ4.3(1), 13(1), κ	0.54	0.49	1.00	0.46	4.29	0.28	0.29
Δ5.1(1), 18(1), κ	0.79	0.63	1.00	0.52	4.62	0.12	0.13
Δ5.1(1), 13(1), κ	0.42	0.24	1.00	0.10	5.32	0.09	0.11
Δ5.2(1), 13(1), κ	0.20	0.14	1.00	0.11	3.09	0.09	0.11
Δ5.2(1), 11(1), κ	0.30	0.24	1.00	0.20	3.58	0.11	0.12
Δ5.3(1), 11(1), κ	0.28	0.22	1.00	0.18	3.58	0.09	0.11
Δ5.3(1), 9(1), κ	0.35	0.28	1.00	0.25	3.58	0.11	0.12
Δ5.4(1), 9(1), κ	0.37	0.30	1.00	0.26	3.58	0.11	0.13
Δ5.4(1), 31(1), κ	0.23	0.17	1.00	0.14	3.09	0.09	0.11
Δ5.5(1), 31(1), κ	0.26	0.21	1.00	0.18	3.10	0.12	0.13
Δ5.5(1), 5(1), κ	0.51	0.38	1.00	0.29	4.56	0.11	0.12
Δ6.1(1), 2(1), κ	0.50	0.38	1.00	0.31	4.38	0.18	0.19
Δ6.1(1), 3(1), κ	0.45	0.36	1.00	0.31	4.21	0.13	0.14
Δ6.2(1), 3(1), κ	0.50	0.43	1.00	0.38	4.21	0.13	0.14
Δ6.2(1), 4(1), κ	0.49	0.40	1.00	0.35	4.38	0.17	0.19
Δ6.3(1), 4(1), κ	0.64	0.54	1.00	0.48	4.46	0.20	0.20
Δ6.3(1), 5(1), κ	0.37	0.19	1.00	0.07	4.46	0.13	0.15
Δ7.1(1), 15(1), κ	0.49	0.39	1.00	0.33	4.05	0.13	0.15
Δ7.1(1), 28(1), κ	0.29	0.13	1.00	0.07	4.05	0.10	0.11
Δ7.2(1), 28(1), κ	0.28	0.21	1.00	0.17	3.99	0.09	0.10
Δ7.2(1), 25(1), κ	0.39	0.32	1.00	0.28	3.99	0.11	0.12
Δ7.3(1), 25(1), κ	0.40	0.33	1.00	0.28	3.99	0.10	0.11
Δ7.3(1), 22(1), κ	0.44	0.36	1.00	0.32	3.99	0.10	0.11
Δ7.4(1), 22(1), κ	0.50	0.42	1.00	0.38	3.99	0.13	0.14
Δ7.4(1), 19(1), κ	0.58	0.44	1.00	0.34	5.22	0.07	0.08
Δ7.5(1), 19(1), κ	0.93	0.78	1.00	0.68	5.26	0.05	0.06
Δ8.1(1), 15(1), κ	0.91	0.84	1.00	0.80	4.06	0.20	0.21
Δ8.2(1), 16(1), κ	0.81	0.72	1.00	0.66	5.83	0.07	0.08
Δ8.2(1), 17(1), κ	0.55	0.50	1.00	0.47	4.06	0.20	0.21
Δ8.3(1), 17(1), κ	0.61	0.52	1.00	0.45	5.95	0.07	0.08
Δ8.3(1), 18(1), κ	0.47	0.42	1.00	0.39	4.12	0.18	0.19

Μέγιστα λόγων επάρκειας δοκών - Έλεγχος Ροπής

Στάθμη Επιτελεστικότητα	Μέλος	Κύριο/ Δευτερεύον	Λόγος Επάρκειας
----------------------------	-------	----------------------	--------------------

Μέγιστα λόγων επάρκειας δοκών - Έλεγχος διάτμησης

Στάθμη Επιτελεστικότητα	Μέλος	Κύριο/ Δευτερεύον	Λόγος Επάρκειας
DL	Δ29.14(-1)	Κύριο	0.32
SD	Δ29.14(-1)	Κύριο	0.32

Πίνακες υποστυλωμάτων

Συγκεντρωτικός πίνακας λόγων επάρκειας Υποστυλωμάτων

Μέλος, άκρο, Κύριο/Δευτ. Σ. Μ.	λ _{el} (10% / 50)	DL		SD			DL SD	
		λ	m	λ	m		λ _V	
K1(0), κάτω, κ	0.02	0.02*	1.00	0.02*	1.08	γ:	0.00	0.00
K1(0), άνω, κ	0.02	0.02*	1.00	0.02*	1.06	z:	0.00	0.00
K2(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.02	γ:	0.03	0.03
K2(0), άνω, κ	0.10	0.10*	1.00	0.10*	1.11	z:	0.00	0.00
K2(1), κάτω, κ	0.52	0.45	1.00	0.43	2.97	γ:	0.15	0.17
K2(1), άνω, κ	0.35	0.35*	1.00	0.35*	2.56	z:	0.08	0.11
K3(0), κάτω, κ	0.10	0.10*	1.00	0.10*	1.04	γ:	0.04	0.05
K3(0), άνω, κ	0.13	0.13*	1.00	0.13*	1.16	z:	0.00	0.00
K3(1), κάτω, κ	0.36	0.31	1.00	0.29	2.92	γ:	0.06	0.06
K3(1), άνω, κ	0.17	0.11	1.00	0.09	2.37	z:	0.06	0.10
K4(0), κάτω, κ	0.09	0.09*	1.00	0.09*	1.04	γ:	0.04	0.04
K4(0), άνω, κ	0.12	0.12*	1.00	0.12*	1.15	z:	0.00	0.00
K4(1), κάτω, κ	0.30	0.26	1.00	0.25	2.90	γ:	0.04	0.05
K4(1), άνω, κ	0.18	0.12	1.00	0.10	2.37	z:	0.06	0.10
K5(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.06	γ:	0.02	0.03
K5(0), άνω, κ	0.06	0.06*	1.00	0.06*	1.06	z:	0.00	0.00
K5(1), κάτω, κ	0.25	0.18	1.00	0.16	3.08	γ:	0.06	0.08
K5(1), άνω, κ	0.20	0.16	1.00	0.14	2.88	z:	0.04	0.07
K6(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.08	γ:	0.05	0.05
K6(0), άνω, κ	0.97	0.89	1.00	0.86	2.31	z:	0.30	0.30
K7(0), κάτω, κ	0.05	0.05*	1.00	0.05*	1.11	γ:	0.04	0.04
K7(0), άνω, κ	0.95	0.95	1.00	0.95	2.16	z:	0.25	0.25
K8(0), κάτω, κ	0.05	0.05*	1.00	0.05*	1.17	γ:	0.06	0.06
K8(0), άνω, κ	0.98	0.98*	1.00	0.98*	2.04	z:	0.35	0.35
K9(0), κάτω, κ	0.05	0.05*	1.00	0.05*	1.09	γ:	0.06	0.06
K9(0), άνω, κ	0.95	0.95	1.00	0.95	2.33	z:	0.24	0.24
K9(1), κάτω, κ	0.52	0.47	1.00	0.45	2.79	γ:	0.17	0.19
K9(1), άνω, κ	0.54	0.50	1.00	0.48	3.08	z:	0.06	0.10
K10(0), κάτω, κ	0.06 ^(ο)	0.06*	1.00	0.06*	1.17	γ:	0.07	0.07
K10(0), άνω, κ	1.00	1.00*	1.00	1.00*	2.02	z:	0.33	0.33
K11(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.24	γ:	0.07	0.08
K11(0), άνω, κ	0.94	0.94	1.00	0.93	2.14	z:	0.22	0.22
K11(1), κάτω, κ	0.52	0.47	1.00	0.44	2.67	γ:	0.17	0.18
K11(1), άνω, κ	0.52	0.48	1.00	0.46	2.77	z:	0.05	0.09
K12(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.19	γ:	0.07	0.07
K12(0), άνω, κ	0.99	0.99	1.00	0.99	2.10	z:	0.26	0.26
K13(0), κάτω, κ	0.06	0.06*	1.00	0.06*	1.15	γ:	0.02	0.03
K13(0), άνω, κ	0.95	0.95	1.00	0.94	2.14	z:	0.20	0.20

Μέλος, άκρο, Κύριο/Δευτ. Σ. Μ.	λεί (10% / 50)	DL		SD			DL		SD	
		λ	m	λ	m		λν		λ	m
K13(1), κάτω, κ	0.52	0.47	1.00	0.45	2.41	γ:	0.17		0.19	
K13(1), άνω, κ	0.56	0.52	1.00	0.50	2.97	z:	0.08		0.12	
K14(0), κάτω, κ	0.05	0.05*	1.00	0.05*	1.19	γ:	0.04		0.04	
K14(0), άνω, κ	0.88	0.84*	1.00	0.84*	2.19	z:	0.23		0.23	
K15(1), κάτω, κ	0.69	0.65	1.00	0.64	2.44	γ:	0.09		0.11	
K15(1), άνω, κ	0.58	0.55	1.00	0.54	2.43	z:	0.26		0.28	
K16(1), κάτω, κ	0.30	0.26	1.00	0.24	2.55	γ:	0.03		0.04	
K16(1), άνω, κ	0.23	0.17	1.00	0.16	2.32	z:	0.08		0.11	
K17(1), κάτω, κ	0.58	0.55	1.00	0.54	2.34	γ:	0.03		0.04	
K17(1), άνω, κ	0.33	0.33*	1.00	0.33*	2.76	z:	0.22		0.25	
K18(0), κάτω, κ	0.18	0.18*	1.00	0.18*	1.70	γ:	0.07		0.07	
K18(0), άνω, κ	0.84	0.84	1.00	0.84	2.16	z:	0.11		0.11	
K18(1), κάτω, κ	0.45	0.40	1.00	0.38	2.37	γ:	0.13		0.15	
K18(1), άνω, κ	0.37	0.37*	1.00	0.37*	2.09	z:	0.10		0.13	
K19(1), κάτω, κ	0.83	0.75	1.00	0.78	1.28	γ:	0.12		0.18	
K19(1), άνω, κ	0.73	0.69	1.00	0.71	1.23	z:	0.76		0.84	
K20(1), κάτω, κ	0.26	0.17	1.00	0.14	2.53	γ:	0.02		0.03	
K20(1), άνω, κ	0.23	0.15	1.00	0.13	2.69	z:	0.08		0.12	
K21(1), κάτω, κ	0.63	0.56	1.00	0.53	2.67	γ:	0.02		0.03	
K21(1), άνω, κ	0.31	0.31*	1.00	0.31*	2.47	z:	0.26		0.30	
K22(1), κάτω, κ	0.82	0.76	1.00	0.79	1.23	γ:	0.09		0.15	
K22(1), άνω, κ	0.72	0.68	1.00	0.71	1.23	z:	0.74		0.80	
K23(1), κάτω, κ	0.23	0.15	1.00	0.14	2.41	γ:	0.02		0.03	
K23(1), άνω, κ	0.21	0.14	1.00	0.12	2.58	z:	0.07		0.11	
K24(1), κάτω, κ	0.64	0.57	1.00	0.56	2.50	γ:	0.02		0.03	
K24(1), άνω, κ	0.34	0.34*	1.00	0.34*	2.57	z:	0.26		0.30	
K25(1), κάτω, κ	0.71	0.67	1.00	0.66	2.42	γ:	0.04		0.07	
K25(1), άνω, κ	0.65	0.62	1.00	0.61	2.56	z:	0.32		0.35	
K26(1), κάτω, κ	0.23	0.17	1.00	0.16	2.48	γ:	0.01		0.03	
K26(1), άνω, κ	0.20	0.15	1.00	0.13	2.83	z:	0.08		0.11	
K27(1), κάτω, κ	0.41	0.41*	1.00	0.41*	2.63	γ:	0.01		0.03	
K27(1), άνω, κ	0.33	0.33*	1.00	0.33*	2.55	z:	0.25		0.28	
K28(1), κάτω, κ	0.87 ^(*)	0.81	1.00	0.83	1.23	γ:	0.10		0.16	
K28(1), άνω, κ	0.77	0.72	1.00	0.75	1.24	z:	0.79		0.86	
K29(1), κάτω, κ	0.27	0.22	1.00	0.20	2.60	γ:	0.02		0.03	
K29(1), άνω, κ	0.25	0.19	1.00	0.16	2.74	z:	0.09		0.12	
K30(1), κάτω, κ	0.61	0.56	1.00	0.56	2.40	γ:	0.02		0.03	
K30(1), άνω, κ	0.31	0.31*	1.00	0.31*	2.48	z:	0.25		0.28	
K31(1), κάτω, κ	0.52	0.46	1.00	0.44	2.58	γ:	0.17		0.19	
K31(1), άνω, κ	0.52	0.48	1.00	0.46	2.92	z:	0.07		0.12	
K32(0), κάτω, κ	0.06	0.06*	1.00	0.06*	1.17	γ:	0.00		0.00	
K32(0), άνω, κ	0.06	0.06*	1.00	0.06*	1.35	z:	0.03		0.03	
K33(0), κάτω, κ	0.04	0.04*	1.00	0.04*	1.11	γ:	0.00		0.00	
K33(0), άνω, κ	0.03	0.03*	1.00	0.03*	1.13	z:	0.02		0.02	
K34(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.51	γ:	0.00		0.00	
K34(0), άνω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.75	z:	0.04		0.04	
K35(0), κάτω, κ	0.15	0.15*	1.00	0.15*	1.98	γ:	0.02		0.02	
K35(0), άνω, κ	0.12	0.12*	1.00	0.12*	1.97	z:	0.04		0.04	
K36(0), κάτω, κ	0.07	0.07*	1.00	0.07*	1.25	γ:	0.00		0.00	
K36(0), άνω, κ	0.04	0.04*	1.00	0.04*	1.02	z:	0.03		0.03	

(n): ο μέγιστος λεί των υποστυλωμάτων με σημαντική δυσκαμψία του ορόφου n.

*: Λόγος επάρκειας των οιονεί μόνιμων φορτίων (G+ψ2Q).

Μέγιστα λόγων επάρκειας υποστυλωμάτων - Έλεγχος Ροπής

Στάθμη Επιτελεστικότητας	Μέλος	Κύριο/ Δευτερεύον	Λόγος Επάρκειας
DL	K12(0)	Κύριο	0.99
SD	K12(0)	Κύριο	0.99

Μέγιστα λόγων επάρκειας υποστυλωμάτων - Έλεγχος διάτμησης

Στάθμη Επιτελεστικότητας	Μέλος	Κύριο/ Δευτερεύον	Λόγος Επάρκειας
DL	K28(1)	Κύριο	0.79
SD	K28(1)	Κύριο	0.86

Πίνακες τοιχοπληρώσεων

Συγκεντρωτικός πίνακας λόγων επάρκειας τοιχοπληρώσεων

Μέλος	Είδος	Πλάτος bca [cm]	Συντ. λυγηνρ.Φ	Συντ. ανοιγμ. R	Fred/FR =Φ*R	DL		SD	
						λ	m	λ	m
Δ15.1(0)	Υφ. άσπλη	120.1	0.55	1.00	0.55	0.00	-	0.00	-
Δ16.1(0)	Υφ. άσπλη	120.1	0.55	1.00	0.55	0.00	-	0.00	-
Δ17.1(0)	Υφ. άσπλη	133.0	0.49	1.00	0.49	0.00	-	0.00	-
Δ18.1(0)	Υφ. άσπλη	133.0	0.49	1.00	0.49	0.00	-	0.00	-
Δ19.1(0)	Υφ. άσπλη	136.7	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ20.1(0)	Υφ. άσπλη	136.7	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ21.1(0)	Υφ. άσπλη	136.7	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ22.1(0)	Υφ. άσπλη	136.7	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ23.1(0)	Υφ. άσπλη	136.7	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ24.1(0)	Υφ. άσπλη	136.7	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ25.1(0)	Υφ. άσπλη	137.6	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ26.1(0)	Υφ. άσπλη	137.6	0.47	1.00	0.47	0.00	-	0.00	-
Δ27.1(0)	Υφ. άσπλη	131.8	0.50	1.00	0.50	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ28.1(0)	Υφ. άσπλη	131.8	0.50	1.00	0.50	0.00	-	0.00	-
Δ29.1(0)	Υφ. άσπλη	134.5	0.48	1.00	0.48	0.00	1.00	0.00	1.92

Μέλος	Είδος	Πλάτος bca [cm]	Συντ. λυγην.Φ	Συντ. ανοιγμ. R	Fred/FR =Φ*R	DL		SD	
						λ	m	λ	m
Δ30.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.48	1.00	0.48	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ31.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.48	1.00	0.48	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ32.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.48	1.00	0.48	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ33.1(0)	Υφ. άοπλη	130.6	0.50	1.00	0.50	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ34.1(0)	Υφ. άοπλη	130.6	0.50	1.00	0.50	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ35.1(0)	Υφ. άοπλη	137.6	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ36.1(0)	Υφ. άοπλη	137.6	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ37.1(0)	Υφ. άοπλη	136.7	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ38.1(0)	Υφ. άοπλη	136.7	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ39.1(0)	Υφ. άοπλη	136.7	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ40.1(0)	Υφ. άοπλη	136.7	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ41.1(0)	Υφ. άοπλη	136.7	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ42.1(0)	Υφ. άοπλη	136.7	0.24	0.50	0.12	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ43.1(0)	Υφ. άοπλη	133.0	0.26	0.50	0.13	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ44.1(0)	Υφ. άοπλη	133.0	0.26	0.50	0.13	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ45.1(0)	Υφ. άοπλη	120.1	0.33	0.50	0.17	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ46.1(0)	Υφ. άοπλη	120.1	0.33	0.50	0.17	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ47.1(0)	Υφ. άοπλη	131.8	0.27	1.00	0.27	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ48.1(0)	Υφ. άοπλη	131.8	0.27	1.00	0.27	0.00	-	0.00	-
Δ49.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.25	1.00	0.25	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ50.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.25	1.00	0.25	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ51.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.25	1.00	0.25	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ52.1(0)	Υφ. άοπλη	134.5	0.25	1.00	0.25	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ53.1(0)	Υφ. άοπλη	130.6	0.27	1.00	0.27	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ54.1(0)	Υφ. άοπλη	130.6	0.27	1.00	0.27	0.00	1.00	0.00	1.92
Δ55.1(1)	Υφ. άοπλη	99.7	0.46	1.00	0.46	0.43	1.00	0.42	1.92
Δ56.1(1)	Υφ. άοπλη	97.2	0.48	1.00	0.48	0.44	1.00	0.43	1.92
Δ57.1(1)	Υφ. άοπλη	98.4	0.47	0.55	0.26	0.46	1.00	0.45	1.92
Δ58.1(1)	Υφ. άοπλη	98.4	0.47	0.55	0.26	0.45	1.00	0.44	1.92
Δ59.1(1)	Υφ. άοπλη	98.4	0.47	0.55	0.26	0.46	1.00	0.44	1.92
Δ60.1(1)	Υφ. άοπλη	98.4	0.47	0.55	0.26	0.45	1.00	0.44	1.92
Δ61.1(1)	Υφ. άοπλη	98.4	0.47	0.55	0.26	0.46	1.00	0.44	1.92
Δ62.1(1)	Υφ. άοπλη	98.4	0.47	0.55	0.26	0.45	1.00	0.44	1.92
Δ63.1(1)	Υφ. άοπλη	94.2	0.50	1.00	0.50	0.45	1.00	0.43	1.92
Δ64.1(1)	Υφ. άοπλη	93.0	0.51	1.00	0.51	0.44	1.00	0.43	1.92
Δ65.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	0.55	0.28	0.27	1.00	0.27	1.92
Δ66.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	0.55	0.28	0.27	1.00	0.27	1.92
Δ67.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	0.55	0.28	0.27	1.00	0.26	1.92
Δ68.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	0.55	0.28	0.27	1.00	0.26	1.92
Δ69.1(1)	Υφ. άοπλη	89.4	0.53	0.55	0.29	0.26	1.00	0.25	1.92
Δ70.1(1)	Υφ. άοπλη	79.5	0.60	0.55	0.33	0.25	1.00	0.24	1.92
Δ71.1(1)	Υφ. άοπλη	100.3	0.46	1.00	0.46	0.46	1.00	0.44	1.92
Δ72.1(1)	Υφ. άοπλη	100.9	0.45	1.00	0.45	0.45	1.00	0.44	1.92
Δ73.1(1)	Υφ. άοπλη	102.8	0.44	0.55	0.24	0.46	1.00	0.45	1.92
Δ74.1(1)	Υφ. άοπλη	102.8	0.44	0.55	0.24	0.46	1.00	0.45	1.92
Δ75.1(1)	Υφ. άοπλη	99.0	0.46	0.55	0.26	0.45	1.00	0.44	1.92
Δ76.1(1)	Υφ. άοπλη	99.0	0.46	0.55	0.26	0.45	1.00	0.44	1.92
Δ77.1(1)	Υφ. άοπλη	92.3	0.51	0.55	0.28	0.35	1.00	0.34	1.92
Δ78.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	0.55	0.28	0.35	1.00	0.34	1.92
Δ79.1(1)	Υφ. άοπλη	92.3	0.51	0.55	0.28	0.35	1.00	0.34	1.92
Δ80.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	0.55	0.28	0.34	1.00	0.33	1.92
Δ81.1(1)	Υφ. άοπλη	87.1	0.55	0.55	0.30	0.33	1.00	0.32	1.92
Δ82.1(1)	Υφ. άοπλη	87.1	0.55	0.55	0.30	0.32	1.00	0.31	1.92
Δ83.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	1.00	0.51	0.26	1.00	0.25	1.92
Δ84.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	1.00	0.51	0.25	1.00	0.25	1.92
Δ85.1(1)	Υφ. άοπλη	89.4	0.53	1.00	0.53	0.24	1.00	0.23	1.92
Δ86.1(1)	Υφ. άοπλη	79.5	0.60	1.00	0.60	0.24	1.00	0.23	1.92
Δ87.1(1)	Υφ. άοπλη	89.4	0.53	1.00	0.53	0.24	1.00	0.23	1.92
Δ88.1(1)	Υφ. άοπλη	79.5	0.60	1.00	0.60	0.23	1.00	0.23	1.92
Δ89.1(1)	Υφ. άοπλη	93.5	0.50	1.00	0.50	0.25	1.00	0.24	1.92
Δ90.1(1)	Υφ. άοπλη	93.5	0.50	1.00	0.50	0.25	1.00	0.24	1.92
Δ91.1(1)	Υφ. άοπλη	89.4	0.53	1.00	0.53	0.26	1.00	0.25	1.92
Δ92.1(1)	Υφ. άοπλη	79.5	0.60	1.00	0.60	0.25	1.00	0.25	1.92
Δ93.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	1.00	0.51	0.27	1.00	0.27	1.92
Δ94.1(1)	Υφ. άοπλη	92.9	0.51	1.00	0.51	0.27	1.00	0.27	1.92
Δ95.1(1)	Υφ. άοπλη	89.4	0.53	1.00	0.53	0.29	1.00	0.28	1.92
Δ96.1(1)	Υφ. άοπλη	79.5	0.60	1.00	0.60	0.29	1.00	0.28	1.92
Δ97.1(1)	Υφ. άοπλη	102.8	0.44	0.60	0.26	0.46	1.00	0.45	1.92
Δ98.1(1)	Υφ. άοπλη	102.8	0.44	0.60	0.26	0.46	1.00	0.45	1.92
Δ99.1(1)	Υφ. άοπλη	102.8	0.44	0.60	0.26	0.46	1.00	0.45	1.92
Δ100.1(1)	Υφ. άοπλη	102.8	0.44	0.60	0.26	0.46	1.00	0.45	1.92

Σημείωση:

Οι άοπλες τοιχοπληρώσεις ελέγχονται στις στάθμες DL & SD. [KAN.ΕΠΕ. §7.4.1(β)]

Μέγιστα λόγων επάρκειας τοιχοπληρώσεων - Έλεγχος Αξονικής

Στάθμη Επιτελεστικότητας	Μέλος	Λόγος Επάρκειας
DL	Δ73.1(1)	0.46
SD	Δ73.1(1)	0.45

Συγκεντρωτικοί λόγοι επάρκειας μελών (Απαίτηση / Ικανότητα)

Πίνακες δυσμενέστερων εντάσεων

Στάθμη επιτελεστικότητας DL

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
K1(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-119.78	-	-5842.83	γ	-2.76	-	-134.52
						z	-3.26	-	-158.78
						γ	4.13	-	269.52
						z	2.50	-	163.03
K2(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-409.99	-	-5497.29	γ	-3.08	-	-41.31
						z	-19.35	-	-259.50
						γ	3.88	-	40.75
						z	36.71	-	385.41
K2(1)	Αρχή	XI+τπ	-100.98	-4.56	-288.73	γ	-19.36	-5.06	-61.73
						z	-51.55	-9.50	-131.03
						γ	23.09	-	66.58
						z	48.40	-	139.55
K3(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-519.32	-	-5346.93	γ	-2.44	-	-25.08
						z	-27.88	-	-287.06
						γ	2.55	-	18.95
						z	53.77	-	400.13
K3(1)	Αρχή	XI+τπ	-100.80	0.20	-457.78	γ	-8.76	-3.55	-64.46
						z	-36.67	-5.76	-127.02
						γ	6.66	15.58	209.55
						z	-0.68	-0.42	-6.14
K4(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-477.94	-	-5335.93	γ	-1.76	-	-19.68
						z	-25.96	-	-289.78
						γ	1.37	-	11.73
						z	46.29	-	395.60
K4(1)	Αρχή	XI+τπ	-99.72	-0.12	-597.82	γ	-9.52	-2.54	-54.01
						z	-28.99	-5.75	-129.44
						γ	9.62	15.37	214.94
						z	-2.60	-0.16	-4.69
K5(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-356.26	-	-5426.81	γ	-1.70	-	-25.93
						z	-18.14	-	-276.27
						γ	0.96	-	14.83
						z	22.27	-	343.59
K5(1)	Αρχή	XI+τπ	-72.05	-2.68	-1001.24	γ	0.88	-3.94	-46.73
						z	-15.82	-9.56	-131.37
						γ	-7.78	-2.82	-55.36
						z	12.80	6.97	130.46
K6(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-2232.98	-	-31489.68	γ	-260.76	-	-3677.31
						z	-254.18	-	-3584.54
						γ	2477.12	1.00	2776.50
						z	210.30	0.54	372.36
K7(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1653.83	-	-31344.97	γ	124.47	-	2359.01
						z	-211.38	-	-4006.30
						γ	-2376.13	-1.19	-2496.44
						z	68.80	-0.15	53.65
K8(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1429.31	-	-27239.26	γ	8.50	-	162.02
						z	-271.44	-	-5173.01
						γ	2644.03	-	2699.91
						z	267.87	-	273.53
K9(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1609.29	-	-31016.38	γ	-81.02	-	-1561.48
						z	-227.63	-	-4387.27
						γ	-2355.45	-1.27	-2482.42
						z	149.79	-0.82	68.46
K9(1)	Αρχή	XI+τπ	-176.69	-3.51	-502.36	γ	6.00	5.22	55.95
						z	-56.64	-7.45	-128.03
						γ	-1.68	-6.70	-65.43
						z	63.29	6.52	125.29
K10(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1655.64	-	-26220.10	γ	142.85	-	2262.26
						z	-295.34	-	-4677.24
						γ	2668.50	-	2668.99
						z	294.49	-	294.55
K11(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1563.36	-	-21649.11	γ	-268.93	-	-3724.05
						z	-332.55	-	-4605.08
						γ	-2297.55	-1.35	-2456.68
						z	187.91	-0.64	112.90
K11(1)	Αρχή	XI+τπ	-173.49	-3.35	-485.54	γ	3.36	5.23	54.77
						z	-57.34	-7.18	-128.01
						γ	3.49	8.32	86.11
						z	63.90	5.70	120.52
K12(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1662.18	-	-24293.68	γ	208.15	-	3042.19
						z	-315.19	-	-4606.61

Στάθμη επιτελεστικότητας DL

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
K13(0)	Τέλος	XI+τπ	-1486.68	2.70	-1521.68	γ	2739.41	1.02	2766.50
						z	307.35	-0.84	285.17
	Αρχή	G+ψ2Q	-1486.25	-	-24352.11	γ	-401.29	-	-6575.09
						z	-110.84	-	-1816.17
K13(1)	Τέλος	XI+τπ	-1310.75	2.04	-1558.77	γ	-2289.36	-0.83	-2411.87
						z	23.78	1.43	235.23
	Αρχή	XI+τπ	-176.83	-3.01	-466.61	γ	12.24	7.77	81.86
						z	-59.05	-7.02	-121.97
K14(0)	Τέλος	XI+τπ	-165.13	-3.04	-378.98	γ	-9.16	-6.12	-68.48
						z	65.91	6.02	124.25
	Αρχή	G+ψ2Q	-1044.46	-	-22682.83	γ	298.71	-	6487.13
						z	-98.60	-	-2141.35
K15(1)	Τέλος	G+ψ2Q	-868.96	-	-1030.40	γ	2067.95	-	2452.15
						z	188.80	-	223.88
	Αρχή	XI+τπ	-125.59	-5.16	-242.51	γ	-117.32	-5.50	-161.69
						z	24.70	10.70	111.01
K16(1)	Τέλος	XI+τπ	-112.42	-5.22	-273.08	γ	92.85	3.58	141.70
						z	-24.66	-6.92	-119.01
	Αρχή	XI+τπ	-41.80	0.24	-296.85	γ	-21.78	-1.78	-48.51
						z	16.96	6.99	121.68
K17(1)	Τέλος	XI+τπ	-28.63	0.88	-324.53	γ	21.31	13.34	199.20
						z	-0.83	0.28	2.96
	Αρχή	G+ψ2Q	-100.53	0.02	-250.75	γ	92.09	3.62	140.80
						z	13.92	7.09	109.35
K18(0)	Τέλος	G+ψ2Q	-87.37	-	-268.39	γ	-77.72	-	-238.76
						z	-0.48	-	-1.47
	Αρχή	XI+τπ	-1208.50	-	-6722.32	γ	-690.52	-	-3841.05
						z	327.95	-	1824.24
K18(1)	Τέλος	XI+τπ	-1033.00	4.51	-1599.96	γ	-1733.89	-1.58	-1981.02
						z	-148.15	-3.05	-626.14
	Αρχή	XI+τπ	-103.48	-5.07	-308.90	γ	21.06	7.23	94.39
						z	-44.56	-6.80	-113.49
K19(1)	Τέλος	G+ψ2Q	-91.78	-	-245.88	γ	-26.40	-	-70.73
						z	47.15	-	126.32
	Αρχή	XI+τπ	-198.43	-4.30	-309.55	γ	-152.96	-15.18	-220.14
						z	-7.23	-7.48	-40.37
K20(1)	Τέλος	XI+τπ	-185.27	-2.01	-320.53	γ	136.11	4.85	185.27
						z	14.05	7.44	89.43
	Αρχή	XI+τπ	-176.78	2.17	-3689.42	γ	-16.98	-21.22	-215.75
						z	-2.68	6.73	60.39
K21(1)	Τέλος	XI+τπ	-163.61	2.17	-3654.93	γ	16.27	18.08	222.39
						z	1.68	-1.41	-14.36
	Αρχή	G+ψ2Q	-262.40	0.88	-679.67	γ	-16.98	-21.22	-215.75
						z	-2.68	6.73	60.39
K22(1)	Τέλος	XI+τπ	-163.61	2.17	-3654.93	γ	16.27	18.08	222.39
						z	1.68	-1.41	-14.36
	Αρχή	XI+τπ	-262.40	0.88	-679.67	γ	114.42	20.60	242.15
						z	1.04	-3.22	-18.93
K23(1)	Τέλος	G+ψ2Q	-249.23	-	-804.86	γ	-97.30	-	-314.22
						z	-0.13	-	-0.42
	Αρχή	XI+τπ	-220.50	-5.11	-352.40	γ	-153.43	-18.55	-220.52
						z	4.55	12.71	50.50
K24(1)	Τέλος	XI+τπ	-207.34	-2.56	-389.02	γ	133.48	5.63	180.39
						z	-5.59	-10.92	-96.51
	Αρχή	XI+τπ	-151.32	2.03	-3675.16	γ	-14.98	-18.41	-213.52
						z	1.38	4.65	51.56
K25(1)	Τέλος	XI+τπ	-138.16	2.05	-3489.51	γ	15.14	16.03	215.87
						z	-0.43	-0.61	-8.04
	Αρχή	XI+τπ	-240.56	0.31	-572.57	γ	117.77	7.81	201.05
						z	1.52	8.11	87.93
K26(1)	Τέλος	G+ψ2Q	-227.39	-	-671.07	γ	-100.74	-	-297.30
						z	0.06	-	0.18
	Αρχή	XI+τπ	-204.63	-2.18	-380.69	γ	-120.80	-6.48	-167.97
						z	0.95	12.61	92.77
K27(1)	Τέλος	XI+τπ	-192.93	-2.75	-389.44	γ	111.67	5.64	166.27
						z	-0.06	-9.51	-92.07
	Αρχή	XI+τπ	-162.25	0.39	-3246.33	γ	-19.97	-4.75	-91.29
						z	0.32	8.36	125.83
K28(1)	Τέλος	XI+τπ	-149.09	1.43	-3329.88	γ	17.78	14.44	222.11
						z	0.16	-0.55	-7.67
	Αρχή	G+ψ2Q	-235.99	-	-582.20	γ	114.27	-	281.89
						z	0.66	-	1.62
K29(1)	Τέλος	G+ψ2Q	-222.83	-	-680.67	γ	-97.24	-	-297.04
						z	0.48	-	1.47
	Αρχή	XI+τπ	-221.75	-3.66	-319.83	γ	-167.25	-15.80	-222.96
						z	6.94	10.90	45.36
K30(1)	Τέλος	XI+τπ	-208.59	-1.49	-344.87	γ	146.99	4.47	195.41
						z	-7.28	-6.88	-81.76
	Αρχή	XI+τπ	-172.92	0.45	-2591.40	γ	-26.98	-4.32	-91.29
						z	4.85	8.18	126.81

Στάθμη επιτελεστικότητας DL

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
	Τέλος	XI+τπ	-159.76	1.91	-2611.81	γ	26.15	14.98	220.85
						z	-0.51	0.36	4.17
K30(1)	Αρχή	XI+τπ	-259.63	0.29	-664.46	γ	113.82	7.42	192.86
						z	5.17	8.72	97.96
	Τέλος	G+ψ2Q	-246.47	-	-792.59	γ	-97.20	-	-312.58
						z	-0.33	-	-1.06
K31(1)	Αρχή	XI+τπ	-183.31	-4.07	-531.63	γ	10.96	5.61	60.24
						z	-55.51	-8.41	-129.45
	Τέλος	XI+τπ	-171.61	-3.89	-425.92	γ	-6.69	-8.49	-80.68
						z	62.65	6.88	122.60
K32(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-205.74	-	-3661.33	γ	30.46	-	541.99
						z	3.38	-	60.08
	Τέλος	G+ψ2Q	-172.27	-	-2757.66	γ	-34.38	-	-550.32
						z	0.36	-	5.82
K33(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-154.74	-	-4360.59	γ	-16.81	-	-473.62
						z	4.46	-	125.62
	Τέλος	G+ψ2Q	-121.27	-	-4063.60	γ	16.26	-	544.98
						z	0.14	-	4.64
K34(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-150.65	-	-2023.05	γ	-36.75	-	-493.48
						z	6.99	-	93.93
	Τέλος	G+ψ2Q	-117.18	-	-1572.91	γ	35.71	-	479.41
						z	-1.43	-	-19.19
K35(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-85.70	-	-567.71	γ	-46.69	-	-309.28
						z	17.13	-	113.51
	Τέλος	G+ψ2Q	-53.11	-	-455.78	γ	33.34	-	286.16
						z	-14.68	-	-125.95
K36(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-216.83	-	-2977.22	γ	40.50	-	556.02
						z	2.57	-	35.32
	Τέλος	G+ψ2Q	-183.36	-	-5161.49	γ	-16.16	-	-454.82
						z	1.13	-	31.94
	Λ 50(-1)	XI+τπ					16.76	0.17	321.42
	Λ 52(-1)	XI+τπ					-0.93	-0.06	-292.59
Δ29.7(-1)	Λ 52(-1)	XI+τπ	-	-	-	z	-1.90	-0.04	-157.79
	Λ 53(-1)	XI+τπ					-20.02	-0.09	-292.59
	Λ 55(-1)	XI+τπ					-48.94	-0.11	-292.59
	Λ 56(-1)	XI+τπ					-25.92	-0.10	-292.59
Δ29.13(-1)	Λ 56(-1)	XI+τπ	-	-	-	z	-26.96	-0.07	-157.79
	Λ 57(-1)	XI+τπ					-5.09	-0.04	-292.59
	Λ 58(-1)	XI+τπ					16.47	0.16	321.42
Δ29.16(-1)	Λ 58(-1)	XI+τπ	-	-	-	z	18.20	0.14	157.79
	Λ 42(-1)	XI+τπ					-14.68	-0.06	-292.59
	7(0)	XI+τπ					-2565.36	-3.68	-3067.68
	9(0)	XI+τπ					-2489.64	-3.02	-4070.15
	11(0)	XI+τπ					-2362.26	-2.29	-3189.28
	13(0)	XI+τπ					-2284.44	-2.95	-4070.15
	18(0)	XI+τπ					-1650.32	-5.38	-2849.42
Δ8.1(0)	18(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-111.53	-1.52	-222.77
	13(0)	XI+τπ					40.31	1.52	77.83
Δ8.2(0)	13(0)	XI+τπ	-	-	-	z	84.95	1.56	77.38
	11(0)	XI+τπ					-157.65	-1.57	-222.77
Δ8.3(0)	11(0)	XI+τπ	-	-	-	z	91.58	1.66	77.38
	9(0)	XI+τπ					-169.36	-1.65	-222.77
Δ8.4(0)	9(0)	XI+τπ	-	-	-	z	20.25	1.56	77.38
	7(0)	XI+τπ					-108.22	-1.52	-222.77
Δ8.5(0)	7(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-17.84	-3.62	-222.77
	5(0)	XI+τπ					13.66	5.83	78.68
Δ9.1(0)	Λ 15(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-81.16	-1.20	-82.50
	Λ 28(0)	XI+τπ					-72.28	-1.20	-82.50
Δ9.2(0)	Λ 28(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-76.00	-1.47	-82.50
	Λ 25(0)	XI+τπ					-81.04	-1.44	-82.50
Δ9.3(0)	Λ 25(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-78.43	-1.40	-82.50
	Λ 22(0)	XI+τπ					-79.79	-1.43	-82.50
Δ9.4(0)	Λ 22(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-77.69	-1.45	-82.50
	Λ 19(0)	XI+τπ					-80.09	-1.44	-82.50
Δ9.5(0)	Λ 19(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-65.97	-1.60	-82.50
	2(0)	XI+τπ					-104.50	-1.99	-82.83
Δ10.1(0)	Λ 16(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-83.74	-1.37	-82.50
	Λ 29(0)	XI+τπ					-71.71	-1.35	-82.50
Δ10.2(0)	Λ 29(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-84.06	-1.56	-82.50
	Λ 26(0)	XI+τπ					-94.44	-1.54	-82.50
Δ10.3(0)	Λ 26(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-87.77	-1.48	-82.50
	Λ 23(0)	XI+τπ					-93.33	-1.49	-82.50
Δ10.4(0)	Λ 23(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-90.69	-1.50	-82.50
	Λ 20(0)	XI+τπ					-88.49	-1.53	-82.50
Δ10.5(0)	Λ 20(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-52.33	-1.79	-82.50
	3(0)	XI+τπ					-116.36	-2.21	-82.83

Στάθμη επιτελεστικότητας DL

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
Δ11.1(0)	Λ 17(0)	XI+τη	-	-	-	z	-62.57	-1.47	-82.50
	Λ 30(0)	XI+τη	-	-	-	z	-51.94	-1.46	-82.50
Δ11.2(0)	Λ 30(0)	XI+τη	-	-	-	z	-61.90	-1.43	-82.50
	Λ 27(0)	XI+τη	-	-	-	z	-80.27	-1.42	-82.50
Δ11.3(0)	Λ 27(0)	XI+τη	-	-	-	z	-65.38	-1.42	-82.50
	Λ 24(0)	XI+τη	-	-	-	z	-79.58	-1.43	-82.50
Δ11.4(0)	Λ 24(0)	XI+τη	-	-	-	z	-70.93	-1.42	-82.50
	Λ 21(0)	XI+τη	-	-	-	z	-73.29	-1.40	-82.50
Δ11.5(0)	Λ 21(0)	XI+τη	-	-	-	z	-57.73	-1.78	-82.50
	4(0)	XI+τη	-	-	-	z	-97.38	-2.35	-82.83
Δ13.1(0)	36(0)	XI+τη	-	-	-	z	79.70	0.34	140.50
	32(0)	XI+τη	-	-	-	z	-112.89	-0.21	-169.35
Δ13.2(0)	32(0)	XI+τη	-	-	-	z	-82.07	-0.06	-169.35
	33(0)	XI+τη	-	-	-	z	-43.57	-0.04	-169.35
Δ13.3(0)	33(0)	XI+τη	-	-	-	z	-58.99	-0.05	-169.35
	34(0)	XI+τη	-	-	-	z	-39.25	-0.04	-169.35
Δ13.4(0)	34(0)	XI+τη	-	-	-	z	-76.78	-0.08	-169.35
	35(0)	XI+τη	-	-	-	z	45.33	0.09	110.74
Δ14.1(0)	35(0)	XI+τη	-	-	-	z	-12.27	-0.32	-222.77
	18(0)	XI+τη	-	-	-	z	64.95	1.13	77.28
Δ1.1(1)	19(1)	XI+τη	-	-	-	z	-145.95	-15.38	-121.28
	20(1)	XI+τη	-	-	-	z	43.16	12.66	135.50
Δ1.2(1)	20(1)	XI+τη	-	-	-	z	24.13	8.37	82.58
	21(1)	XI+τη	-	-	-	z	-132.30	-9.08	-153.83
Δ1.3(1)	21(1)	XI+τη	-	-	-	z	-18.89	-10.54	-154.55
	31(1)	XI+τη	-	-	-	z	-66.97	-9.93	-154.55
Δ2.1(1)	22(1)	XI+τη	-	-	-	z	-144.10	-14.07	-121.28
	23(1)	XI+τη	-	-	-	z	54.23	11.30	135.50
Δ2.2(1)	23(1)	XI+τη	-	-	-	z	36.85	7.31	82.58
	24(1)	XI+τη	-	-	-	z	-126.22	-8.02	-153.83
Δ2.3(1)	24(1)	XI+τη	-	-	-	z	-9.02	-9.22	-154.55
	9(1)	XI+τη	-	-	-	z	-64.50	-8.46	-154.55
Δ3.1(1)	25(1)	XI+τη	-	-	-	z	-120.26	-11.59	-121.28
	26(1)	XI+τη	-	-	-	z	48.81	9.86	134.72
Δ3.2(1)	26(1)	XI+τη	-	-	-	z	26.97	6.88	82.58
	27(1)	XI+τη	-	-	-	z	-118.47	-7.39	-153.83
Δ3.3(1)	27(1)	XI+τη	-	-	-	z	-5.07	-8.30	-154.55
	11(1)	XI+τη	-	-	-	z	-64.95	-7.63	-154.55
Δ4.1(1)	28(1)	XI+τη	-	-	-	z	-159.02	-13.18	-121.28
	29(1)	XI+τη	-	-	-	z	54.78	10.62	135.50
Δ4.2(1)	29(1)	XI+τη	-	-	-	z	24.73	6.87	82.58
	30(1)	XI+τη	-	-	-	z	-125.86	-7.53	-153.83
Δ4.3(1)	30(1)	XI+τη	-	-	-	z	-12.72	-8.64	-154.55
	13(1)	XI+τη	-	-	-	z	-67.99	-7.91	-154.55
Δ5.1(1)	18(1)	XI+τη	-	-	-	z	-31.15	-12.90	-70.13
	13(1)	XI+τη	-	-	-	z	1.59	11.23	54.16
Δ5.2(1)	13(1)	XI+τη	-	-	-	z	-11.03	-10.91	-159.19
	11(1)	XI+τη	-	-	-	z	-23.08	-10.94	-142.95
Δ5.3(1)	11(1)	XI+τη	-	-	-	z	-19.82	-11.02	-142.95
	9(1)	XI+τη	-	-	-	z	-29.39	-10.99	-142.95
Δ5.4(1)	9(1)	XI+τη	-	-	-	z	-31.86	-11.16	-142.95
	31(1)	XI+τη	-	-	-	z	-15.66	-11.39	-159.19
Δ5.5(1)	31(1)	XI+τη	-	-	-	z	-23.29	-10.07	-159.19
	5(1)	XI+τη	-	-	-	z	-16.14	-10.45	-70.13
Δ6.1(1)	2(1)	XI+τη	-	-	-	z	-22.06	-11.39	-87.45
	3(1)	XI+τη	-	-	-	z	-29.06	-10.01	-107.33
Δ6.2(1)	3(1)	XI+τη	-	-	-	z	-37.53	-8.45	-107.33
	4(1)	XI+τη	-	-	-	z	-26.93	-8.41	-87.45
Δ6.3(1)	4(1)	XI+τη	-	-	-	z	-37.46	-9.87	-87.45
	5(1)	XI+τη	-	-	-	z	-1.08	11.19	54.34
Δ7.1(1)	15(1)	XI+τη	-	-	-	z	-29.09	-11.39	-102.86
	28(1)	XI+τη	-	-	-	z	-2.72	9.97	54.16
Δ7.2(1)	28(1)	XI+τη	-	-	-	z	-13.07	-8.51	-102.86
	25(1)	XI+τη	-	-	-	z	-24.54	-8.53	-102.86
Δ7.3(1)	25(1)	XI+τη	-	-	-	z	-25.04	-8.70	-102.86
	22(1)	XI+τη	-	-	-	z	-28.28	-8.88	-102.86
Δ7.4(1)	22(1)	XI+τη	-	-	-	z	-34.69	-8.95	-102.86
	19(1)	XI+τη	-	-	-	z	15.53	8.81	55.07
Δ7.5(1)	19(1)	XI+τη	-	-	-	z	33.91	9.17	55.07
	2(1)	XI+τη	-	-	-	z	-61.05	-10.33	-70.13
Δ8.1(1)	15(1)	XI+τη	-	-	-	z	-104.64	-10.60	-136.37
	16(1)	XI+τη	-	-	-	z	68.45	8.84	71.55
Δ8.2(1)	16(1)	XI+τη	-	-	-	z	44.74	7.05	71.55
	17(1)	XI+τη	-	-	-	z	-60.55	-7.43	-136.37
Δ8.3(1)	17(1)	XI+τη	-	-	-	z	29.66	7.58	71.59
	18(1)	XI+τη	-	-	-	z	-49.94	-7.22	-136.37

Σημειώσεις:Κρίσιμη ανάλυση: **XI**: Χρονοϊστορία, **-τη**: ΧΩΡΙΣ τοιχοπληρώσεις, **+τη**: ΜΕ τοιχοπληρώσεις, **PO**: Pushover.Δείκτες εντάσεων: **G**: Οιονεί μόνιμα φορτία (G+ψ2Q)[Στις ελαστικές αναλύσεις:] **E**: Ελαστική σεισμική συνιστώσα (δεν έχει περιοριστεί από την αντοχή), **Rd**: Αντοχή.[Στις ανελαστικές αναλύσεις:] **E**: Σεισμική συνιστώσα.**Στάθμη επιτελεστικότητας SD**

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
K1(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-119.78	-	-5842.83	γ	-2.76	-	-134.52
						z	-3.26	-	-158.78
	Τέλος	G+ψ2Q	-84.12	-	-5489.73	γ	4.13	-	269.52
						z	2.50	-	163.03
K2(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-409.99	-	-5497.29	γ	-3.08	-	-41.31
						z	-19.35	-	-259.50
	Τέλος	G+ψ2Q	-375.65	-	-3943.57	γ	3.88	-	40.75
						z	36.71	-	385.41
K2(1)	Αρχή	XI+τη	-100.98	-8.55	-288.73	γ	-19.36	-9.49	-61.73
						z	-51.55	-17.80	-131.03
	Τέλος	G+ψ2Q	-87.81	-	-253.20	γ	23.09	-	66.58
						z	48.40	-	139.55
K3(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-519.32	-	-5346.93	γ	-2.44	-	-25.08
						z	-27.88	-	-287.06
	Τέλος	G+ψ2Q	-484.98	-	-3609.10	γ	2.55	-	18.95
						z	53.77	-	400.13
K3(1)	Αρχή	XI+τη	-100.80	0.37	-457.78	γ	-8.76	-6.65	-64.46
						z	-36.67	-10.79	-127.02
	Τέλος	XI+τη	-87.63	1.74	-4127.98	γ	6.66	29.19	209.55
						z	-0.68	-0.78	-6.14
K4(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-477.94	-	-5335.93	γ	-1.76	-	-19.68
						z	-25.96	-	-289.78
	Τέλος	G+ψ2Q	-443.60	-	-3790.70	γ	1.37	-	11.73
						z	46.29	-	395.60
K4(1)	Αρχή	XI+τη	-99.72	-0.23	-597.82	γ	-9.52	-4.77	-54.01
						z	-28.99	-10.77	-129.44
	Τέλος	XI+τη	-86.56	-2.39	-3181.57	γ	9.62	28.79	214.94
						z	-2.60	-0.29	-4.69
K5(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-356.26	-	-5426.81	γ	-1.70	-	-25.93
						z	-18.14	-	-276.27
	Τέλος	G+ψ2Q	-323.66	-	-4994.13	γ	0.96	-	14.83
						z	22.27	-	343.59
K5(1)	Αρχή	XI+τη	-72.05	-6.60	-1001.24	γ	0.88	-3.66	-22.29
						z	-15.82	-19.36	-138.41
	Τέλος	XI+τη	-58.89	-9.49	-788.30	γ	-7.78	-5.28	-55.36
						z	12.80	13.05	130.46
K6(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-2232.98	-	-31489.68	γ	-260.76	-	-3677.31
						z	-254.18	-	-3584.54
	Τέλος	XI+τη	-2057.48	0.90	-2648.27	γ	2477.12	2.34	2853.56
						z	210.30	0.99	369.32
K7(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1653.83	-	-31344.97	γ	124.47	-	2359.01
						z	-211.38	-	-4006.30
	Τέλος	XI+τη	-1478.33	6.97	-1768.07	γ	-2376.13	-2.74	-2502.15
						z	68.80	-1.87	-16.98
K8(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1429.31	-	-27239.26	γ	8.50	-	162.02
						z	-271.44	-	-5173.01
	Τέλος	G+ψ2Q	-1253.81	-	-1280.31	γ	2644.03	-	2699.91
						z	267.87	-	273.53
K9(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1609.29	-	-31016.38	γ	-81.02	-	-1561.48
						z	-227.63	-	-4387.27
	Τέλος	XI+τη	-1433.79	5.93	-1698.15	γ	-2355.45	-2.41	-2481.69
						z	149.79	-0.21	138.77
K9(1)	Αρχή	XI+τη	-176.69	-7.63	-502.36	γ	6.00	8.72	47.06
						z	-56.64	-16.26	-133.21
	Τέλος	XI+τη	-164.99	-6.76	-403.39	γ	-1.68	-12.55	-65.43
						z	63.29	12.21	125.29
K10(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1655.64	-	-26220.10	γ	142.85	-	2262.26
						z	-295.34	-	-4677.24
	Τέλος	G+ψ2Q	-1480.14	-	-1480.41	γ	2668.50	-	2668.99
						z	294.49	-	294.55
K11(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1563.36	-	-21649.11	γ	-268.93	-	-3724.05
						z	-332.55	-	-4605.08
	Τέλος	XI+τη	-1387.86	7.46	-1670.44	γ	-2297.55	-4.34	-2467.84
						z	187.91	-4.00	31.19
K11(1)	Αρχή	XI+τη	-173.49	-6.02	-485.54	γ	3.36	10.39	60.60
						z	-57.34	-12.92	-128.52
	Τέλος	XI+τη	-161.79	-5.79	-388.03	γ	3.49	15.60	86.11
						z	63.90	10.69	120.52
K12(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-1662.18	-	-24293.68	γ	208.15	-	3042.19
						z	-315.19	-	-4606.61

Στάθμη επιτελεστικότητας SD

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
K13(0)	Τέλος	XI+τπ	-1486.68	5.05	-1521.68	γ	2739.41	2.31	2769.58
						z	307.35	-1.31	290.27
	Αρχή	G+ψ2Q	-1486.25	-	-24352.11	γ	-401.29	-	-6575.09
						z	-110.84	-	-1816.17
K13(1)	Τέλος	XI+τπ	-1310.75	4.76	-1558.77	γ	-2289.36	-2.14	-2425.70
						z	23.78	0.17	34.57
	Αρχή	XI+τπ	-176.83	-5.56	-466.61	γ	12.24	14.92	83.99
						z	-59.05	-12.99	-121.52
K14(0)	Τέλος	XI+τπ	-165.13	-5.65	-378.98	γ	-9.16	-11.44	-68.66
						z	65.91	11.21	124.21
	Αρχή	G+ψ2Q	-1044.46	-	-22682.83	γ	298.71	-	6487.13
						z	-98.60	-	-2141.35
K15(1)	Τέλος	G+ψ2Q	-868.96	-	-1030.40	γ	2067.95	-	2452.15
						z	188.80	-	223.88
	Αρχή	XI+τπ	-125.59	-9.32	-242.51	γ	-117.32	-9.86	-161.12
						z	24.70	19.50	111.31
K16(1)	Τέλος	XI+τπ	-112.42	-9.78	-273.08	γ	92.85	6.71	141.70
						z	-24.66	-12.97	-119.01
	Αρχή	XI+τπ	-41.80	0.55	-296.85	γ	-21.78	-4.54	-56.77
						z	16.96	13.38	120.06
K17(1)	Τέλος	XI+τπ	-28.63	1.78	-324.53	γ	21.31	22.68	198.49
						z	-0.83	-0.44	-4.25
	Αρχή	G+ψ2Q	-100.53	0.04	-250.75	γ	92.09	6.78	140.80
						z	13.92	13.29	109.35
K18(0)	Τέλος	G+ψ2Q	-87.37	-	-268.39	γ	-77.72	-	-238.76
						z	-0.48	-	-1.47
	Αρχή	XI+τπ	-1208.50	-	-6722.32	γ	-690.52	-	-3841.05
						z	327.95	-	1824.24
K18(1)	Τέλος	XI+τπ	-1033.00	8.45	-1599.96	γ	-1733.89	-2.96	-1981.02
						z	-148.15	-5.72	-626.14
	Αρχή	G+ψ2Q	-103.48	-9.50	-308.90	γ	21.06	13.55	94.39
						z	-44.56	-12.74	-113.49
K19(1)	Τέλος	XI+τπ	-91.78	-	-245.88	γ	-26.40	-	-70.73
						z	47.15	-	126.32
	Αρχή	G+ψ2Q	-198.43	-5.04	-309.55	γ	-152.96	-19.16	-205.94
						z	-7.23	-24.01	-73.61
K20(1)	Τέλος	XI+τπ	-185.27	-3.76	-320.53	γ	136.11	9.09	185.27
						z	14.05	13.94	89.43
	Αρχή	G+ψ2Q	-176.78	3.94	-3689.42	γ	-16.98	-38.72	-217.16
						z	-2.68	11.15	54.98
K21(1)	Τέλος	XI+τπ	-163.61	4.00	-3654.93	γ	16.27	33.61	223.41
						z	1.68	-1.87	-9.87
	Αρχή	G+ψ2Q	-262.40	1.54	-679.67	γ	114.42	36.20	240.03
						z	1.04	7.82	28.16
K22(1)	Τέλος	XI+τπ	-249.23	-	-804.86	γ	-97.30	-	-314.22
						z	-0.13	-	-0.42
	Αρχή	G+ψ2Q	-220.50	-4.03	-352.40	γ	-153.43	-14.49	-193.95
						z	4.55	28.42	84.02
K23(1)	Τέλος	XI+τπ	-207.34	-4.89	-389.02	γ	133.48	10.74	178.89
						z	-5.59	-21.36	-95.90
	Αρχή	G+ψ2Q	-151.32	3.62	-3675.16	γ	-14.98	-32.90	-205.62
						z	1.38	11.55	68.32
K24(1)	Τέλος	XI+τπ	-138.16	3.79	-3489.51	γ	15.14	29.42	216.82
						z	-0.43	-2.60	-18.23
	Αρχή	G+ψ2Q	-240.56	0.57	-572.57	γ	117.77	14.49	200.83
						z	1.52	15.11	88.13
K25(1)	Τέλος	XI+τπ	-227.39	-	-671.07	γ	-100.74	-	-297.30
						z	0.06	-	0.18
	Αρχή	G+ψ2Q	-204.63	-4.08	-380.69	γ	-120.80	-12.14	-167.97
						z	0.95	23.64	92.77
K26(1)	Τέλος	XI+τπ	-192.93	-4.99	-389.44	γ	111.67	10.21	162.19
						z	-0.06	-20.10	-99.55
	Αρχή	G+ψ2Q	-162.25	0.89	-3246.33	γ	-19.97	-10.61	-103.75
						z	0.32	15.55	123.09
K27(1)	Τέλος	XI+τπ	-149.09	2.73	-3329.88	γ	17.78	27.45	219.65
						z	0.16	-0.68	-4.86
	Αρχή	G+ψ2Q	-235.99	-	-582.20	γ	114.27	-	281.89
						z	0.66	-	1.62
K28(1)	Τέλος	XI+τπ	-222.83	-	-680.67	γ	-97.24	-	-297.04
						z	0.48	-	1.47
	Αρχή	G+ψ2Q	-221.75	-2.09	-319.83	γ	-167.25	-13.74	-202.82
						z	6.94	26.89	76.52
K29(1)	Τέλος	XI+τπ	-208.59	-3.17	-344.87	γ	146.99	10.26	189.65
						z	-7.28	-19.03	-86.41
	Αρχή	G+ψ2Q	-172.92	0.84	-2591.40	γ	-26.98	-8.09	-91.29
						z	4.85	15.34	126.81

Στάθμη επιτελεστικότητας SD

Μέλος [/]	Άκρο [/]	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
	Τέλος	XI+τπ	-159.76	3.57	-2611.81	γ z	26.15 -0.51	28.07 -0.72	223.56 -5.58
K30(1)	Αρχή	XI+τπ	-259.63	0.54	-664.46	γ z	113.82 5.17	13.91 16.33	192.86 97.96
	Τέλος	G+ψ2Q	-246.47	-	-792.59	γ z	-97.20 -0.33	- -	-312.58 -1.06
K31(1)	Αρχή	XI+τπ	-183.31	-7.64	-531.63	γ z	10.96 -55.51	11.36 -15.82	63.52 -128.73
	Τέλος	XI+τπ	-171.61	-7.28	-425.92	γ z	-6.69 62.65	-15.92 12.90	-80.68 122.60
K32(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-205.74	-	-3661.33	γ z	30.46 3.38	- -	541.99 60.08
	Τέλος	G+ψ2Q	-172.27	-	-2757.66	γ z	-34.38 0.36	- -	-550.32 5.82
K33(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-154.74	-	-4360.59	γ z	-16.81 4.46	- -	-473.62 125.62
	Τέλος	G+ψ2Q	-121.27	-	-4063.60	γ z	16.26 0.14	- -	544.98 4.64
K34(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-150.65	-	-2023.05	γ z	-36.75 6.99	- -	-493.48 93.93
	Τέλος	G+ψ2Q	-117.18	-	-1572.91	γ z	35.71 -1.43	- -	479.41 -19.19
K35(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-85.70	-	-567.71	γ z	-46.69 17.13	- -	-309.28 113.51
	Τέλος	G+ψ2Q	-53.11	-	-455.78	γ z	33.34 -14.68	- -	286.16 -125.95
K36(0)	Αρχή	G+ψ2Q	-216.83	-	-2977.22	γ z	40.50 2.57	- -	556.02 35.32
	Τέλος	G+ψ2Q	-183.36	-	-5161.49	γ z	-16.16 1.13	- -	-454.82 31.94
	Λ 50(-1)	XI+τπ					16.76	0.31	321.42
	Λ 52(-1)	XI+τπ					-0.93	-0.11	-292.59
Δ29.7(-1)	Λ 52(-1)	XI+τπ	-	-	-	z	-1.90	-0.08	-157.79
	Λ 53(-1)	XI+τπ					-20.02	-0.16	-292.59
	Λ 55(-1)	XI+τπ					-48.94	-0.21	-292.59
	Λ 56(-1)	XI+τπ					-25.92	-0.19	-292.59
Δ29.13(-1)	Λ 56(-1)	XI+τπ	-	-	-	z	-26.96	-0.12	-157.79
	Λ 57(-1)	XI+τπ					-5.09	-0.07	-292.59
	Λ 58(-1)	XI+τπ					16.47	0.30	321.42
Δ29.16(-1)	Λ 58(-1)	XI+τπ	-	-	-	z	18.20	0.25	157.79
	Λ 42(-1)	XI+τπ					-14.68	-0.11	-292.59
	7(0)	XI+τπ					-2565.36	-6.89	-3067.68
	9(0)	XI+τπ					-2489.64	-5.66	-4070.15
	11(0)	XI+τπ					-2362.26	-4.30	-3189.28
	13(0)	XI+τπ					-2284.44	-5.53	-4070.15
	18(0)	XI+τπ					-1650.32	-10.08	-2849.42
Δ8.1(0)	18(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-111.53	-2.85	-222.77
	13(0)	XI+τπ					40.31	2.85	77.83
Δ8.2(0)	13(0)	XI+τπ	-	-	-	z	84.95	2.92	77.38
	11(0)	XI+τπ					-157.65	-2.94	-222.77
Δ8.3(0)	11(0)	XI+τπ	-	-	-	z	91.58	3.10	77.38
	9(0)	XI+τπ					-169.36	-3.09	-222.77
Δ8.4(0)	9(0)	XI+τπ	-	-	-	z	20.25	2.92	77.38
	7(0)	XI+τπ					-108.22	-2.85	-222.77
Δ8.5(0)	7(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-17.84	-6.79	-222.77
	5(0)	XI+τπ					13.66	10.92	78.68
Δ9.1(0)	Λ 15(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-81.16	-2.25	-82.50
	Λ 28(0)	XI+τπ					-72.28	-2.25	-82.50
Δ9.2(0)	Λ 28(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-76.00	-2.76	-82.50
	Λ 25(0)	XI+τπ					-81.04	-2.69	-82.50
Δ9.3(0)	Λ 25(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-78.43	-2.63	-82.50
	Λ 22(0)	XI+τπ					-79.79	-2.67	-82.50
Δ9.4(0)	Λ 22(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-77.69	-2.72	-82.50
	Λ 19(0)	XI+τπ					-80.09	-2.70	-82.50
Δ9.5(0)	Λ 19(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-65.97	-3.01	-82.50
	2(0)	XI+τπ					-104.50	-3.74	-82.83
Δ10.1(0)	Λ 16(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-83.74	-2.57	-82.50
	Λ 29(0)	XI+τπ					-71.71	-2.53	-82.50
Δ10.2(0)	Λ 29(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-84.06	-2.93	-82.50
	Λ 26(0)	XI+τπ					-94.44	-2.89	-82.50
Δ10.3(0)	Λ 26(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-87.77	-2.77	-82.50
	Λ 23(0)	XI+τπ					-93.33	-2.79	-82.50
Δ10.4(0)	Λ 23(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-90.69	-2.80	-82.50
	Λ 20(0)	XI+τπ					-88.49	-2.86	-82.50
Δ10.5(0)	Λ 20(0)	XI+τπ	-	-	-	z	-52.33	-3.35	-82.50
	3(0)	XI+τπ					-116.36	-4.13	-82.83

Στάθμη επιτελεστικότητας SD

Μέλος [']	Άκρο [']	Κρίσιμη Ανάλυση	NG [kN]	NE [kN]	NRd [kN]	Διεύθ. ροής	MG [kNm]	ME [kNm]	MRd [kNm]
Δ11.1(0)	Λ 17(0)	XI+τη	-	-	-	z	-62.57	-2.75	-82.50
	Λ 30(0)	XI+τη	-	-	-	z	-51.94	-2.73	-82.50
Δ11.2(0)	Λ 30(0)	XI+τη	-	-	-	z	-61.90	-2.68	-82.50
	Λ 27(0)	XI+τη	-	-	-	z	-80.27	-2.66	-82.50
Δ11.3(0)	Λ 27(0)	XI+τη	-	-	-	z	-65.38	-2.67	-82.50
	Λ 24(0)	XI+τη	-	-	-	z	-79.58	-2.67	-82.50
Δ11.4(0)	Λ 24(0)	XI+τη	-	-	-	z	-70.93	-2.66	-82.50
	Λ 21(0)	XI+τη	-	-	-	z	-73.29	-2.63	-82.50
Δ11.5(0)	Λ 21(0)	XI+τη	-	-	-	z	-57.73	-3.33	-82.50
	4(0)	XI+τη	-	-	-	z	-97.38	-4.41	-82.83
Δ13.1(0)	36(0)	XI+τη	-	-	-	z	79.70	0.64	140.50
	32(0)	XI+τη	-	-	-	z	-112.89	-0.39	-169.35
Δ13.2(0)	32(0)	XI+τη	-	-	-	z	-82.07	-0.11	-169.35
	33(0)	XI+τη	-	-	-	z	-43.57	-0.07	-169.35
Δ13.3(0)	33(0)	XI+τη	-	-	-	z	-58.99	-0.08	-169.35
	34(0)	XI+τη	-	-	-	z	-39.25	-0.08	-169.35
Δ13.4(0)	34(0)	XI+τη	-	-	-	z	-76.78	-0.15	-169.35
	35(0)	XI+τη	-	-	-	z	45.33	0.18	110.74
Δ14.1(0)	35(0)	XI+τη	-	-	-	z	-12.27	-0.60	-222.77
	18(0)	XI+τη	-	-	-	z	64.95	2.11	77.28
Δ1.1(1)	19(1)	XI+τη	-	-	-	z	-145.95	-28.82	-121.28
	20(1)	XI+τη	-	-	-	z	43.16	23.72	135.50
Δ1.2(1)	20(1)	XI+τη	-	-	-	z	24.13	15.68	82.58
	21(1)	XI+τη	-	-	-	z	-132.30	-17.01	-153.83
Δ1.3(1)	21(1)	XI+τη	-	-	-	z	-18.89	-19.74	-154.55
	31(1)	XI+τη	-	-	-	z	-66.97	-18.61	-154.55
Δ2.1(1)	22(1)	XI+τη	-	-	-	z	-144.10	-26.36	-121.28
	23(1)	XI+τη	-	-	-	z	54.23	21.18	135.50
Δ2.2(1)	23(1)	XI+τη	-	-	-	z	36.85	13.69	82.58
	24(1)	XI+τη	-	-	-	z	-126.22	-15.03	-153.83
Δ2.3(1)	24(1)	XI+τη	-	-	-	z	-9.02	-17.28	-154.55
	9(1)	XI+τη	-	-	-	z	-64.50	-15.86	-154.55
Δ3.1(1)	25(1)	XI+τη	-	-	-	z	-120.26	-21.72	-121.28
	26(1)	XI+τη	-	-	-	z	48.81	18.47	134.72
Δ3.2(1)	26(1)	XI+τη	-	-	-	z	26.97	12.89	82.58
	27(1)	XI+τη	-	-	-	z	-118.47	-13.84	-153.83
Δ3.3(1)	27(1)	XI+τη	-	-	-	z	-5.07	-15.56	-154.55
	11(1)	XI+τη	-	-	-	z	-64.95	-14.30	-154.55
Δ4.1(1)	28(1)	XI+τη	-	-	-	z	-159.02	-24.70	-121.28
	29(1)	XI+τη	-	-	-	z	54.78	19.90	135.50
Δ4.2(1)	29(1)	XI+τη	-	-	-	z	24.73	12.86	82.58
	30(1)	XI+τη	-	-	-	z	-125.86	-14.11	-153.83
Δ4.3(1)	30(1)	XI+τη	-	-	-	z	-12.72	-16.18	-154.55
	13(1)	XI+τη	-	-	-	z	-67.99	-14.82	-154.55
Δ5.1(1)	18(1)	XI+τη	-	-	-	z	-31.15	-24.18	-70.13
	13(1)	XI+τη	-	-	-	z	1.59	21.04	54.16
Δ5.2(1)	13(1)	XI+τη	-	-	-	z	-11.03	-20.45	-159.19
	11(1)	XI+τη	-	-	-	z	-23.08	-20.49	-142.95
Δ5.3(1)	11(1)	XI+τη	-	-	-	z	-19.82	-20.65	-142.95
	9(1)	XI+τη	-	-	-	z	-29.39	-20.59	-142.95
Δ5.4(1)	9(1)	XI+τη	-	-	-	z	-31.86	-20.90	-142.95
	31(1)	XI+τη	-	-	-	z	-15.66	-21.34	-159.19
Δ5.5(1)	31(1)	XI+τη	-	-	-	z	-23.29	-18.86	-159.19
	5(1)	XI+τη	-	-	-	z	-16.14	-19.58	-70.13
Δ6.1(1)	2(1)	XI+τη	-	-	-	z	-22.06	-21.33	-87.45
	3(1)	XI+τη	-	-	-	z	-29.06	-18.76	-107.33
Δ6.2(1)	3(1)	XI+τη	-	-	-	z	-37.53	-15.83	-107.33
	4(1)	XI+τη	-	-	-	z	-26.93	-15.77	-87.45
Δ6.3(1)	4(1)	XI+τη	-	-	-	z	-37.46	-18.50	-87.45
	5(1)	XI+τη	-	-	-	z	-1.08	-20.97	-87.45
Δ7.1(1)	15(1)	XI+τη	-	-	-	z	-29.09	-21.34	-102.86
	28(1)	XI+τη	-	-	-	z	-2.72	-18.69	-102.86
Δ7.2(1)	28(1)	XI+τη	-	-	-	z	-13.07	-15.95	-102.86
	25(1)	XI+τη	-	-	-	z	-24.54	-15.98	-102.86
Δ7.3(1)	25(1)	XI+τη	-	-	-	z	-25.04	-16.30	-102.86
	22(1)	XI+τη	-	-	-	z	-28.28	-16.63	-102.86
Δ7.4(1)	22(1)	XI+τη	-	-	-	z	-34.69	-16.77	-102.86
	19(1)	XI+τη	-	-	-	z	15.53	16.52	55.07
Δ7.5(1)	19(1)	XI+τη	-	-	-	z	33.91	17.18	55.07
	2(1)	XI+τη	-	-	-	z	-61.05	-19.36	-70.13
Δ8.1(1)	15(1)	XI+τη	-	-	-	z	-104.64	-19.86	-136.37
	16(1)	XI+τη	-	-	-	z	68.45	16.57	71.55
Δ8.2(1)	16(1)	XI+τη	-	-	-	z	44.74	13.20	71.55
	17(1)	XI+τη	-	-	-	z	-60.55	-13.92	-136.37
Δ8.3(1)	17(1)	XI+τη	-	-	-	z	29.66	14.21	71.59
	18(1)	XI+τη	-	-	-	z	-49.94	-13.53	-136.37

Σημειώσεις:

Κρίσιμη ανάλυση: **XI**: Χρονοϊστορία, **-τη**: ΧΩΡΙΣ τοιχοπληρώσεις, **+τη**: ΜΕ τοιχοπληρώσεις, **PO**: Pushover.

Δείκτες εντάσεων: **G**: Οιονεί μόνιμα φορτία ($G+\psi_2Q$)

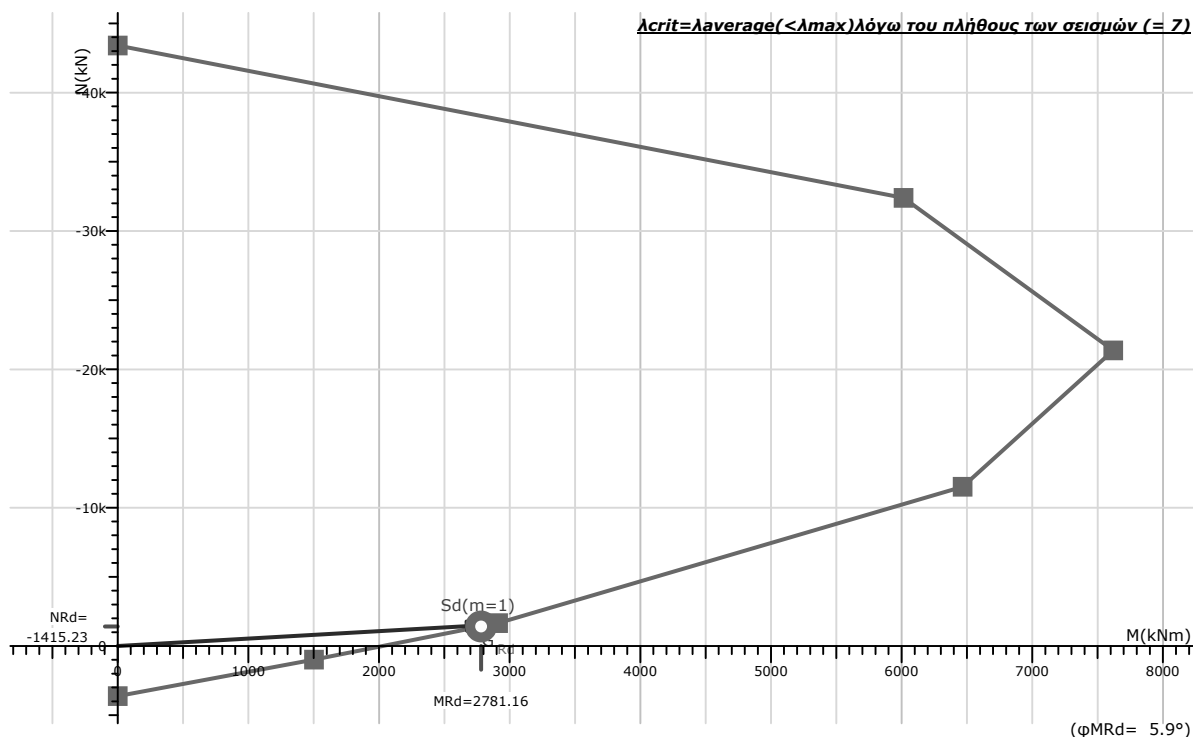
[Στις ελαστικές αναλύσεις:] **E**: Ελαστική σεισμική συνιστώσα (δεν έχει περιοριστεί από την αντοχή), **Rd**: Αντοχή.

[Στις ανελαστικές αναλύσεις:] **E**: Σεισμική συνιστώσα.

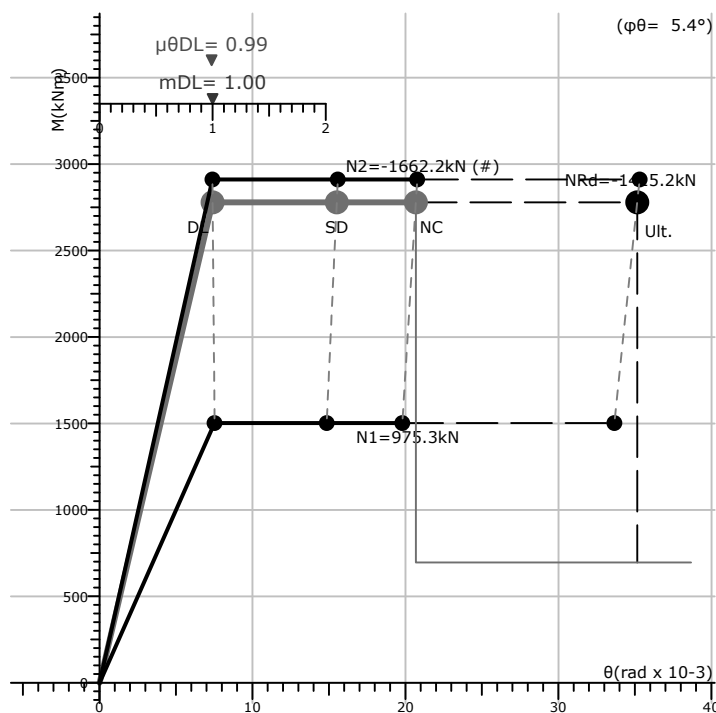
Χρονοϊστορία - Κάμψη Υποστυλωμάτων

Υποστύλωμα K12(0) - κύριο, 120/90, άνω άκρο: Έλεγχος κάμψης DL.

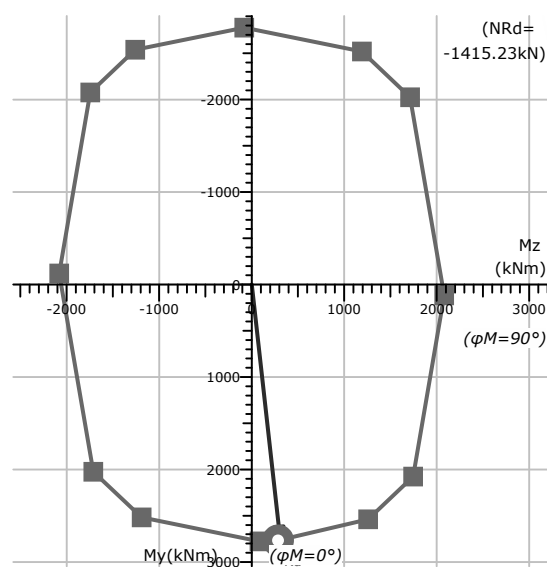
Διάγραμμα αλληλεπίδρασης N-M, λ_{DL}



M-θ, m_{DL}, μ_{θDL}



Διάγραμμα αλληλεπίδρασης M_y- M_z

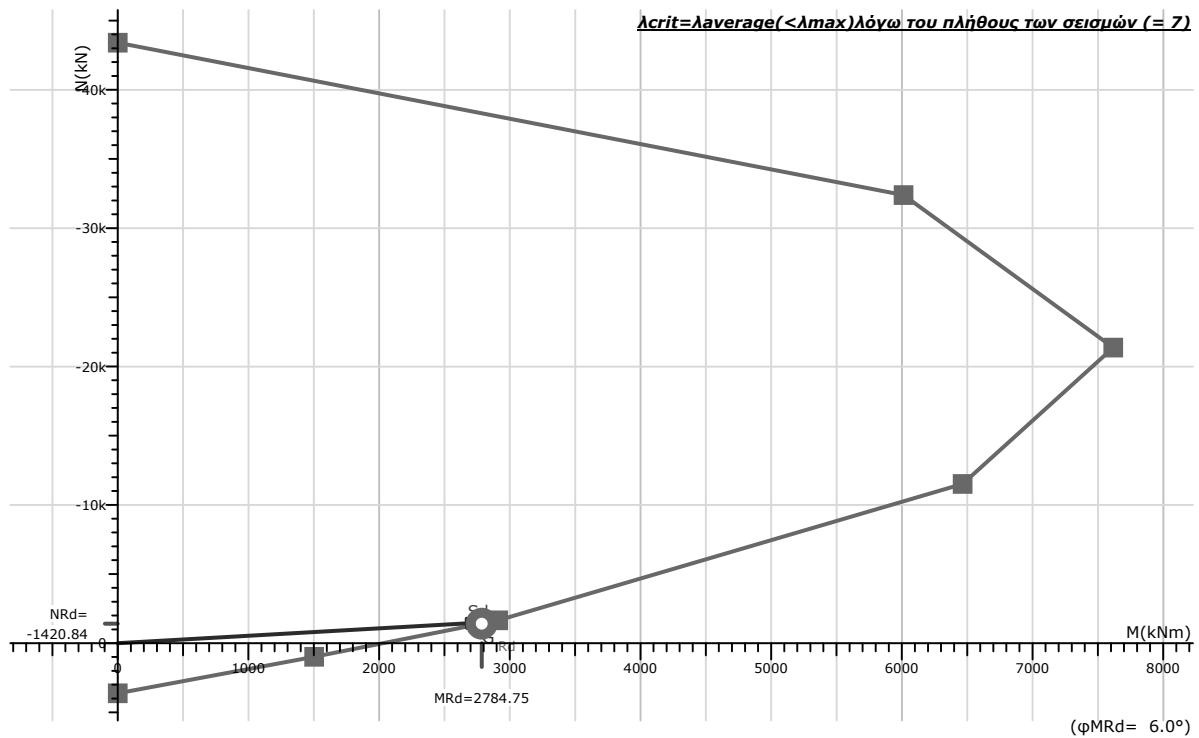
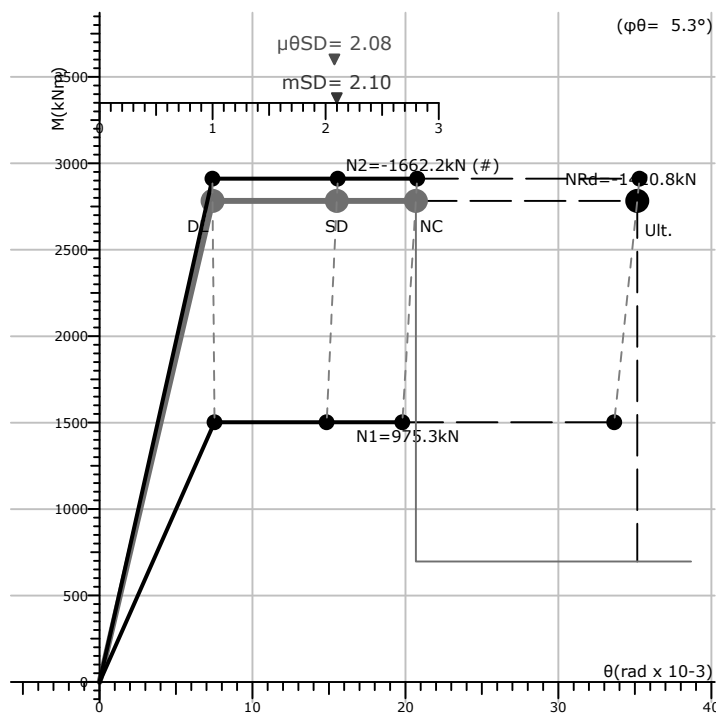
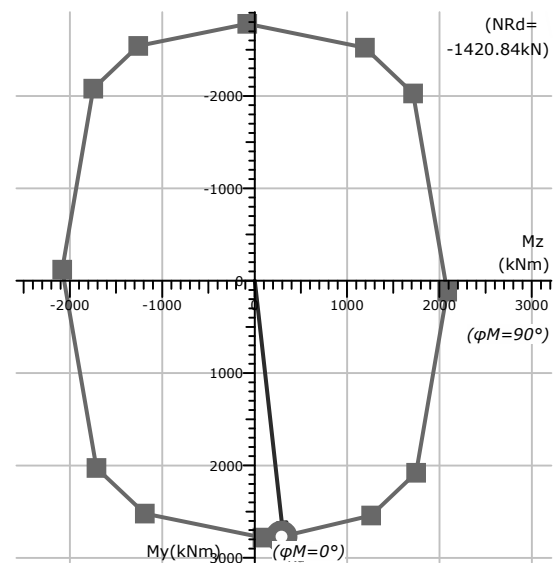


διαθ_{m_{DL}} = **1.00**

$$M_{y_{Sd}} = M_{y_G} + \frac{M_{y_E}}{m_{DL}} = 2739.4 + \frac{1.0}{1.00} = 2740.4, \quad \mu_{\theta DL} = \lambda_{DL} \cdot m_{DL} = 0.99 \cdot 1.00 \therefore \text{στοχ. } \mu_{\theta DL} = \mathbf{1.00} \text{ (για ανασχεδ.)}$$

$$\lambda_{DL} = \frac{\sqrt{M_{y_{Sd}}^2 + M_{z_{Sd}}^2}}{\sqrt{M_{y_{Rd}}^2 + M_{z_{Rd}}^2}} = \frac{\sqrt{(2740.4)^2 + (306.5)^2}}{\sqrt{(2766.5)^2 + (285.2)^2}} \therefore \lambda_{DL} = \mathbf{0.99}$$

Υποστύλωμα K12(0) - κύριο, 120/90, άνω άκρο: Έλεγχοι κάμψης SD.

Διάγραμμα αλληλεπίδρασης N-M, λ_{SD} M-θ, m_{SD} , $\mu_{\theta SD}$ Διάγραμμα αλληλεπίδρασης M_y - M_z 

$$m_{SD} = \frac{\theta_{SD}}{\theta_y} = \frac{15.51 \cdot 10^{-3} \text{ rad}}{7.39 \cdot 10^{-3} \text{ rad}} \therefore \delta i a \theta m_{SD} = \underline{2.10}$$

$$M_{ySD} = M_{yG} + \frac{M_{yE}}{m_{SD}} = 2739.4 + \frac{2.3}{2.10} = 2740.5, \quad \mu_{\theta SD} = \lambda_{SD} \cdot m_{SD} = 0.99 \cdot 2.10 \therefore \sigma \tau o \chi \cdot \mu_{\theta SD} = \underline{2.08} \text{ (για ανασχεδ.)}$$

$$\lambda_{SD} = \frac{\sqrt{M_{ySD}^2 + M_{zSD}^2}}{\sqrt{M_{yRd}^2 + M_{zRd}^2}} = \frac{\sqrt{(2740.5)^2 + (306.7)^2}}{\sqrt{(2769.6)^2 + (290.3)^2}} \therefore \lambda_{SD} = \underline{0.99}$$

Χρονοϊστορία - Διάτμηση υποστυλωμάτων

Στάθμη επιτελεστικότητας: DL

Έλεγχος έναντι τέρνουσας υποστυλωμάτων

Μέλος Κ/Δ	Διε.	λV/ρV	MRd1 [KNm]	MRd2 [KNm]	VEd,E [KN]	Vsd [KN]	VRd [KN]	Σεισμός t sec
K1(0)	Y	0.00	-158.78	163.03	0.00	0.71 "E"	242.23	7- 1.34
Κύριο	Z	0.00	-134.52	269.52	0.03	0.87 "E"	242.76	4- 3.71
K2(0)	Y	0.03	-259.50	385.41	0.51	7.65 "E"	248.81	4- 7.90
Κύριο	Z	0.00	-41.31	40.75	0.03	0.91 "E"	257.10	4- 3.21
K2(1)	Y	0.15	-139.26	139.55	4.65	30.28 "E"	203.69	3- 4.33
Κύριο	Z	0.08	-215.63	210.94	7.58	18.46 "E"	223.36	1- 6.24
K3(0)	Y	0.04	-287.06	400.13	0.53	10.93 "E"	254.73	6- 5.97
Κύριο	Z	0.00	-25.08	18.95	0.03	0.67 "E"	262.38	2- 5.16
K3(1)	Y	0.06	-129.27	31.90	1.92	11.14 "E"	202.54	4- 7.91
Κύριο	Z	0.06	-214.05	209.76	10.14	14.09 "E"	231.48	1- 6.24
K4(0)	Y	0.04	-289.78	395.60	0.63	9.83 "E"	253.72	4- 7.91
Κύριο	Z	0.00	-19.68	11.73	0.04	0.44 "E"	260.03	4- 2.65
K4(1)	Y	0.04	-132.40	37.62	1.82	8.58 "E"	202.47	4- 7.90
Κύριο	Z	0.06	-218.26	214.80	10.07	14.98 "E"	233.88	1- 6.24
K5(0)	Y	0.02	-276.27	343.59	0.75	6.17 "E"	251.16	4- 7.91
Κύριο	Z	0.00	-25.93	14.83	0.05	0.41 "E"	255.01	6- 6.29
K5(1)	Y	0.06	-140.32	139.34	4.68	12.02 "E"	201.77	4- 7.91
Κύριο	Z	0.04	217.02	-221.77	-7.38	-9.61 "E"	217.81	1- 6.18
K6(0)	Y	0.05	-3584.54	471.83	0.10	71.56 "E"	1381.53	7- 1.34
Κύριο	Z	0.30	-3677.31	3418.86	0.49	421.71 "E"	1392.08	3- 1.08
K7(0)	Y	0.04	-4006.30	1470.68	3.74	46.85 "E"	1235.80	6- 5.97
Κύριο	Z	0.25	2359.01	-2495.27	-0.22	-384.93 "E"	1538.44	3- 1.08
K8(0)	Y	0.06	-5173.01	755.70	0.07	83.04 "E"	1332.55	7- 1.34
Κύριο	Z	0.35	162.02	2711.36	0.46	405.92 "E"	1169.29	4- 1.63
K9(0)	Y	0.06	-4387.27	1323.29	4.48	62.55 "E"	1116.36	1- 9.19
Κύριο	Z	0.24	-1561.48	-2456.00	-0.19	-350.10 "E"	1442.39	5- 1.41
K9(1)	Y	0.17	-116.07	119.36	4.04	34.79 "E"	207.85	1- 6.24
Κύριο	Z	0.06	179.66	-171.83	-10.09	-12.06 "E"	203.04	1- 9.19
K10(0)	Y	0.07	-4677.24	294.49	0.07	90.81 "E"	1343.70	3- 1.08
Κύριο	Z	0.33	2262.26	2668.50	0.33	388.89 "E"	1169.50	3- 1.08
K11(0)	Y	0.07	-4605.08	1520.61	4.23	84.30 "E"	1144.52	1- 9.17
Κύριο	Z	0.22	-3724.05	-2399.74	-0.21	-312.31 "E"	1439.73	3- 1.08
K11(1)	Y	0.17	-132.31	21.49	3.58	34.67 "E"	207.79	7- 2.25
Κύριο	Z	0.05	-182.67	178.66	10.20	10.24 "E"	203.38	4- 7.91
K12(0)	Y	0.07	-4606.61	2049.31	0.11	95.89 "E"	1365.25	3- 1.08
Κύριο	Z	0.26	3042.19	2817.23	0.29	389.72 "E"	1479.87	5- 1.41
K13(0)	Y	0.02	-1816.17	1229.06	4.89	25.60 "E"	1106.86	4- 7.92
Κύριο	Z	0.20	-6575.09	-2377.05	-0.25	-290.72 "E"	1466.30	2- 1.42
K13(1)	Y	0.17	-119.17	121.79	3.62	35.66 "E"	207.90	6- 6.11
Κύριο	Z	0.08	181.32	-176.94	-10.17	-15.66 "E"	200.72	1- 5.38
K14(0)	Y	0.04	-2141.35	335.03	0.14	44.35 "E"	1232.24	7- 1.34
Κύριο	Z	0.23	6487.13	2476.63	0.66	272.85 "E"	1166.17	3- 1.08
K15(1)	Y	0.09	122.92	-130.57	-5.55	-18.20 "E"	204.81	4- 7.91
Κύριο	Z	0.26	-224.18	222.69	6.05	59.94 "E"	233.49	4- 6.23
K16(1)	Y	0.03	131.00	0.98	-2.13	-6.69 "E"	199.25	4- 7.90
Κύριο	Z	0.08	-201.41	199.41	7.91	18.95 "E"	228.22	4- 6.23
K17(1)	Y	0.03	110.95	-1.47	-2.15	-5.84 "E"	201.79	4- 7.91
Κύριο	Z	0.22	211.27	-238.76	-7.54	-51.08 "E"	230.61	6- 6.11
K18(0)	Y	0.07	1824.24	-1350.27	-4.10	-77.35 "E"	1122.86	4- 7.90
Κύριο	Z	0.11	-3841.05	-2141.12	-0.32	-160.84 "E"	1478.34	3- 1.08
K18(1)	Y	0.13	6.67	126.32	3.60	27.11 "E"	203.67	4- 6.23
Κύριο	Z	0.10	178.96	-70.73	-6.99	-19.16 "E"	194.10	4- 8.24
K19(1)	Y	0.12	-121.58	119.56	7.74	13.19 "E"	110.24	4- 7.91
Κύριο	Z	0.76	-234.00	234.58	8.38	82.50 "E"	107.91	4- 3.59
K20(1)	Y	0.02	-144.88	105.46	2.82	3.94 "E"	205.32	4- 7.91
Κύριο	Z	0.08	-218.76	223.08	10.73	19.26 "E"	241.52	1- 6.23
K21(1)	Y	0.02	90.21	-0.42	-2.94	-3.24 "E"	208.22	4- 7.91
Κύριο	Z	0.26	244.82	-314.22	-10.27	-64.56 "E"	246.11	1- 6.18
K22(1)	Y	0.09	105.43	-117.90	-7.73	-10.33 "E"	113.40	4- 7.91
Κύριο	Z	0.74	-233.36	233.01	8.24	81.81 "E"	110.89	4- 3.58
K23(1)	Y	0.02	137.51	-113.30	-2.85	-3.31 "E"	203.72	4- 7.91
Κύριο	Z	0.07	-220.81	216.62	9.53	17.26 "E"	238.57	4- 3.59
K24(1)	Y	0.02	81.47	0.18	-2.89	-3.27 "E"	208.32	4- 7.91
Κύριο	Z	0.26	235.44	-297.30	-8.11	-64.14 "E"	243.91	2- 6.62
K25(1)	Y	0.04	120.68	-123.21	-7.28	-7.54 "E"	209.63	4- 7.91
Κύριο	Z	0.32	-204.85	203.84	5.62	65.23 "E"	201.46	5- 4.49
K26(1)	Y	0.01	143.92	-111.55	-2.87	-2.91 "E"	204.96	4- 7.91
Κύριο	Z	0.08	-220.10	222.10	8.34	18.02 "E"	238.64	1- 7.67
K27(1)	Y	0.01	46.03	1.47	-2.96	-3.00 "E"	207.65	4- 7.91

Έλεγχος έναντι τέμνουσας υποστυλωμάτων

Μέλος Κ/Δ	Διε.	λV/ρV	MRd1 [KNm]	MRd2 [KNm]	VEd,E [KN]	Vsd [KN]	VRd [KN]	Σεισμός t sec
Κύριο	Z	0.25	281.89	-297.04	-7.28	-61.51 "E"	243.77	1- 3.81
K28(1)	Y	0.10	113.15	-117.62	-7.96	-11.61 "E"	113.29	4- 7.92
Κύριο	Z	0.79	-235.84	232.14	7.57	88.14 "E"	111.04	4- 6.24
K29(1)	Y	0.02	148.94	6.56	-2.84	-4.21 "E"	205.88	4- 7.92
Κύριο	Z	0.09	-222.40	223.24	8.86	22.48 "E"	241.26	1- 7.67
K30(1)	Y	0.02	82.62	-1.06	-3.00	-4.41 "E"	208.32	4- 7.91
Κύριο	Z	0.25	240.86	-312.58	-8.18	-62.29 "E"	245.87	4- 6.23
K31(1)	Y	0.17	-115.86	89.38	4.42	34.72 "E"	208.36	4- 3.20
Κύριο	Z	0.07	179.35	-170.27	-9.90	-14.43 "E"	199.97	1- 9.19
K32(0)	Y	0.00	60.08	5.82	-0.00	-0.39 "E"	245.19	5- 1.41
Κύριο	Z	0.03	541.99	-550.32	-0.01	-8.49 "E"	247.21	3- 1.08
K33(0)	Y	0.00	125.62	4.64	-0.00	-0.57 "E"	241.34	7- 1.34
Κύριο	Z	0.02	-473.62	544.98	0.01	4.33 "E"	244.80	3- 1.08
K34(0)	Y	0.00	93.93	-19.19	-0.01	-1.11 "E"	242.43	7- 1.34
Κύριο	Z	0.04	-493.48	479.41	0.01	9.49 "E"	244.61	3- 1.08
K35(0)	Y	0.02	113.51	-125.95	-0.06	-4.33 "E"	241.30	5- 3.90
Κύριο	Z	0.04	-309.28	286.16	0.01	10.75 "E"	241.42	3- 1.08
K36(0)	Y	0.00	35.32	31.94	-0.01	-0.20 "E"	244.49	1- 4.30
Κύριο	Z	0.03	556.02	-454.82	-0.00	-7.41 "E"	246.42	3- 1.08

Σημείωση: Χρησιμοποιήθηκαν 7 σεισμοί και οι τελικοί λόγοι επάρκειας προκύπτουν ως ο μέσος όρος των μεγίστων όλων των σεισμών (KAN.ΕΠΕ 5.6.3.3(γ)).

Τα συναφή εντατικά μεγέθη αναφέρονται στο σεισμό με τον κοντινότερο μέγιστο λόγο ανεπάρκειας στο μέσο

Σημείωση: Στα υποστυλώματα τα συναφή εντατικά μεγέθη αναφέρονται στον μεγαλύτερο λόγο επάρκειας των 2 άκρων.

Σημείωση: Η δρώσα τέμνουσα Vsd προκύπτει από την ελαστική ένταση "G+ψ2Q+E" ή από την ικανοτική "C". Σε περίπτωση ικανοτικής έντασης σημειώνεται μαζί με το λόγο επάρκειας λV ο λόγος της ελαστικής τέμνουσας προς την τέμνουσα αντοχής (ρV=VEd,Tot/VRd)

Στάθμη επιτελεστικότητας: SD**Έλεγχος έναντι τέμνουσας υποστυλωμάτων**

Μέλος Κ/Δ	Διε.	λV/ρV	MRd1 [KNm]	MRd2 [KNm]	VEd,E [KN]	Vsd [KN]	VRd [KN]	Σεισμός t sec
K1(0)	Y	0.00	-158.78	163.03	0.01	0.72 "E"	242.23	6- 6.14
Κύριο	Z	0.00	-134.52	269.52	0.05	0.89 "E"	242.76	6- 6.13
K2(0)	Y	0.03	-259.50	385.41	0.90	8.04 "E"	248.81	7- 6.06
Κύριο	Z	0.00	-41.31	40.75	0.06	0.95 "E"	257.10	1- 6.23
K2(1)	Y	0.17	108.79	139.55	8.95	34.58 "E"	203.69	4- 7.91
Κύριο	Z	0.11	-215.59	210.78	13.84	24.73 "E"	223.35	1- 6.23
K3(0)	Y	0.05	-287.06	400.13	1.15	11.55 "E"	254.73	4- 7.91
Κύριο	Z	0.00	-25.08	18.95	0.06	0.70 "E"	262.38	1- 6.23
K3(1)	Y	0.06	-126.89	52.93	3.51	12.74 "E"	202.66	4- 7.91
Κύριο	Z	0.10	-214.05	209.76	18.99	22.94 "E"	231.49	1- 6.24
K4(0)	Y	0.04	-289.78	395.60	1.13	10.33 "E"	253.72	3- 4.34
Κύριο	Z	0.00	-19.68	11.73	0.08	0.48 "E"	260.03	6- 6.29
K4(1)	Y	0.05	-132.40	37.62	3.48	10.25 "E"	202.47	4- 7.91
Κύριο	Z	0.10	-218.26	214.80	18.88	23.78 "E"	233.87	1- 6.24
K5(0)	Y	0.03	-276.27	343.59	1.38	6.80 "E"	251.16	4- 7.92
Κύριο	Z	0.00	-25.93	14.83	0.09	0.45 "E"	255.01	4- 2.65
K5(1)	Y	0.08	-140.94	139.46	8.77	16.11 "E"	201.76	1- 5.38
Κύριο	Z	0.07	217.02	-221.77	-13.84	-16.06 "E"	217.80	1- 6.18
K6(0)	Y	0.05	-3584.54	471.83	0.18	71.64 "E"	1381.55	7- 1.34
Κύριο	Z	0.30	-3677.31	3418.86	0.93	422.14 "E"	1392.03	3- 1.08
K7(0)	Y	0.04	-4006.30	1323.54	7.94	51.04 "E"	1235.72	4- 7.91
Κύριο	Z	0.25	2359.01	-2495.27	-0.42	-385.13 "E"	1538.46	3- 1.08
K8(0)	Y	0.06	-5173.01	755.70	0.12	83.09 "E"	1332.55	7- 1.34
Κύριο	Z	0.35	162.02	2711.36	0.85	406.32 "E"	1169.28	4- 1.63
K9(0)	Y	0.06	-4387.27	1173.69	8.52	66.59 "E"	1116.29	4- 7.91
Κύριο	Z	0.24	-1561.48	-2456.00	-0.35	-350.26 "E"	1442.42	5- 1.41
K9(1)	Y	0.19	-59.36	66.23	7.85	38.60 "E"	207.99	4- 3.59
Κύριο	Z	0.10	179.66	-171.83	-18.91	-20.87 "E"	203.04	1- 9.19
K10(0)	Y	0.07	-4677.24	294.49	0.13	90.88 "E"	1343.70	3- 1.08
Κύριο	Z	0.33	2262.26	2668.50	0.62	389.19 "E"	1169.50	3- 1.08
K11(0)	Y	0.08	-4605.08	1287.51	8.49	88.56 "E"	1144.39	4- 7.91
Κύριο	Z	0.22	-3724.05	-2399.74	-0.39	-312.49 "E"	1439.74	3- 1.08
K11(1)	Y	0.18	-132.31	21.49	6.71	37.79 "E"	207.79	7- 2.25
Κύριο	Z	0.09	-182.67	178.66	19.12	19.15 "E"	203.39	4- 7.91
K12(0)	Y	0.07	-4606.61	2049.31	0.21	95.99 "E"	1365.27	3- 1.08
Κύριο	Z	0.26	3042.19	2817.23	0.55	389.98 "E"	1479.87	5- 1.41
K13(0)	Y	0.03	-1816.17	1273.95	9.35	30.06 "E"	1106.89	4- 7.91
Κύριο	Z	0.20	-6575.09	-2377.05	-0.47	-290.94 "E"	1466.30	2- 1.42
K13(1)	Y	0.19	-116.89	119.79	6.98	39.02 "E"	207.88	6- 6.12
Κύριο	Z	0.12	179.74	-173.02	-18.99	-24.48 "E"	200.74	1- 9.19
K14(0)	Y	0.04	-2141.35	251.97	0.63	44.84 "E"	1232.41	6- 5.97
Κύριο	Z	0.23	6487.13	2476.63	1.24	273.43 "E"	1166.16	3- 1.08
K15(1)	Y	0.11	127.09	-136.42	-10.19	-22.85 "E"	204.79	1- 5.38
Κύριο	Z	0.28	-223.33	221.22	11.42	65.31 "E"	233.47	1- 7.67
K16(1)	Y	0.04	131.00	0.98	-3.99	-8.56 "E"	199.25	4- 7.90
Κύριο	Z	0.11	-201.38	199.38	14.92	25.97 "E"	228.22	1- 7.67

Έλεγχος έναντι τέμνουσας υποστυλωμάτων

Μέλος Κ/Δ	Διε.	λV/ρV	MRd1 [KNm]	MRd2 [KNm]	VEd,E [KN]	Vsd [KN]	VRd [KN]	Σεισμός t sec
K17(1)	Y	0.04	112.54	-1.47	-3.97	-7.66 "E"	201.79	4- 7.92
Κύριο	Z	0.25	213.60	-238.76	-14.47	-58.01 "E"	230.61	4- 6.23
K18(0)	Y	0.07	1824.24	-1350.27	-7.68	-80.93 "E"	1122.90	4- 7.90
Κύριο	Z	0.11	-3841.05	-2141.12	-0.60	-161.11 "E"	1478.33	3- 1.08
K18(1)	Y	0.15	-28.59	126.32	6.78	30.29 "E"	203.67	1- 7.67
Κύριο	Z	0.13	179.04	-70.73	-13.15	-25.32 "E"	194.10	4- 8.24
K19(1)	Y	0.18	-121.58	119.56	14.49	19.95 "E"	110.13	4- 7.91
Κύριο	Z	0.84	-226.20	222.18	16.10	90.22 "E"	107.99	1- 6.23
K20(1)	Y	0.03	-144.35	99.94	5.41	6.53 "E"	205.15	4- 7.91
Κύριο	Z	0.12	-218.82	223.08	20.53	29.06 "E"	241.54	1- 6.24
K21(1)	Y	0.03	-105.01	-0.42	-5.48	-5.78 "E"	208.22	4- 7.92
Κύριο	Z	0.30	240.21	-314.22	-19.66	-73.95 "E"	246.11	1- 6.24
K22(1)	Y	0.15	105.43	-117.90	-14.48	-17.08 "E"	113.45	4- 7.91
Κύριο	Z	0.80	-233.77	233.01	15.69	89.26 "E"	111.00	4- 3.59
K23(1)	Y	0.03	137.51	-113.30	-5.33	-5.80 "E"	203.72	4- 7.91
Κύριο	Z	0.11	-220.81	216.62	17.87	25.59 "E"	238.59	4- 3.59
K24(1)	Y	0.03	27.22	0.18	-5.39	-5.77 "E"	208.32	4- 7.92
Κύριο	Z	0.30	236.58	-297.30	-16.82	-72.85 "E"	243.91	1- 6.24
K25(1)	Y	0.07	120.68	-123.21	-13.65	-13.90 "E"	209.63	4- 7.91
Κύριο	Z	0.35	-206.02	205.52	10.90	70.51 "E"	201.43	4- 3.58
K26(1)	Y	0.03	141.83	-117.56	-5.41	-5.45 "E"	204.96	4- 7.91
Κύριο	Z	0.11	-220.10	222.10	15.63	25.31 "E"	238.65	1- 7.67
K27(1)	Y	0.03	46.03	1.47	-5.54	-5.58 "E"	207.65	4- 7.91
Κύριο	Z	0.28	281.89	-297.04	-14.37	-68.60 "E"	243.77	7- 2.24
K28(1)	Y	0.16	111.17	-116.91	-14.90	-18.55 "E"	113.23	4- 7.91
Κύριο	Z	0.86	-235.47	231.54	14.47	95.04 "E"	111.08	1- 7.67
K29(1)	Y	0.03	148.07	6.56	-5.30	-6.67 "E"	205.88	4- 7.91
Κύριο	Z	0.12	-222.77	223.30	16.21	29.84 "E"	241.28	1- 7.66
K30(1)	Y	0.03	82.62	-1.06	-5.55	-6.96 "E"	208.32	4- 7.91
Κύριο	Z	0.28	240.19	-312.58	-15.35	-69.46 "E"	245.87	1- 7.66
K31(1)	Y	0.19	-133.30	10.33	8.46	38.76 "E"	208.36	4- 3.59
Κύριο	Z	0.12	179.35	-170.27	-18.56	-23.08 "E"	199.97	1- 9.19
K32(0)	Y	0.00	60.08	5.82	-0.00	-0.39 "E"	245.19	5- 1.41
Κύριο	Z	0.03	541.99	-550.32	-0.03	-8.50 "E"	247.21	3- 1.08
K33(0)	Y	0.00	125.62	4.64	-0.00	-0.57 "E"	241.34	7- 1.34
Κύριο	Z	0.02	-473.62	544.98	0.01	4.34 "E"	244.80	3- 1.08
K34(0)	Y	0.00	93.93	-19.19	-0.03	-1.13 "E"	242.43	3- 8.54
Κύριο	Z	0.04	-493.48	479.41	0.03	9.50 "E"	244.61	3- 1.08
K35(0)	Y	0.02	113.51	-125.95	-0.11	-4.38 "E"	241.30	3- 8.53
Κύριο	Z	0.04	-309.28	286.16	0.02	10.76 "E"	241.42	3- 1.08
K36(0)	Y	0.00	35.32	31.94	-0.01	-0.20 "E"	244.49	1- 4.32
Κύριο	Z	0.03	556.02	-454.82	-0.00	-7.41 "E"	246.42	3- 1.08

Σημείωση: Χρησιμοποιήθηκαν 7 σεισμοί και οι τελικοί λόγοι επάρκειας προκύπτουν ως ο μέσος όρος των μεγίστων όλων των σεισμών (KAN.ΕΠΕ 5.6.3.3(γ)).

Τα συναφή εντατικά μεγέθη αναφέρονται στο σεισμό με τον κοντινότερο μέγιστο λόγο ανεπάρκειας στο μέσο

Σημείωση: Στα υποστυλώματα τα συναφή εντατικά μεγέθη αναφέρονται στον μεγαλύτερο λόγο επάρκειας των 2 άκρων.

Σημείωση: Η δρώσα τέμνουσα Vsd προκύπτει από την ελαστική ένταση "G+ψ2Q+E" ή από την ικανοτική "C". Σε περίπτωση ικανοτικής έντασης σημειώνεται μαζί με το λόγο επάρκειας λV ο λόγος της ελαστικής τέμνουσας προς την τέμνουσα αντοχής (ρV=VEd,Tot/VRd)

Χρονοϊστορία - Διάτμηση τοιχωμάτων