

ΤΕΥΧΟΣ
ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

ΠΑΡΑΔΟΧΕΣ ΕΡΓΟΥ**1. ΥΛΙΚΑ**

Σκυροδεμα : C16/20&C20/25
 Χαλυβας Κυριων Οπλισμων : S500
 Χαλυβας Συνδετηρων : S400

2. ΣΥΝΘΗΚΕΣ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΣ

Κατηγορια : 1
 Επικάλυψη Πλακων c (mm) : 20
 Επικάλυψη Δοκων c (mm) : 25
 Επικάλυψη Υπ/των c (mm) : 25
 Επικάλυψη Τοιχ/των c (mm) : 25
 Επικάλυψη Πεδιλων c (mm) : 40
 Επικάλυψη Σ.Δοκων c (mm) : 40
 Επικάλυψη Πεδ/κων c (mm) : 40

3. ΦΟΡΤΙΑ**ΜΟΝΙΜΑ**

Οπλ.Σκυροδεμα : 25.0 KN/M3
 Επικάλυψη δαπεδων : 1.0 KN/M2
 Επικάλυψη κλιμακων : 1.5 KN/M2
 Επικάλυψη Εξωστων : 1.0 KN/M2
 Δρομικη Τοιχοποιια : 2.1 KN/M2
 Μπατικη Τοιχοποιια : 3.6 KN/M2

ΚΙΝΗΤΑ

Δαπεδων : 2.0 KN/M2
 Κλιμακων : 3.5 KN/M2
 Εξωστων : 5.0 KN/M2

4. ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΣΕΙΣΜΟΥ

Ζωνη Σεισμικης Επικιν. : II
 Σεισμικη επιταχυνση α : .24
 Σπουδαιοτητα : Σ2
 Συντελεστης Σπουδαιοτητας : 1.0
 Συντελεστης Σεισμ.Συμπερ.φ: 1.5
 Συντελεστες Συνδυασμων Δρασεων
 $\psi_1=0.6$ - $\psi_2=0.3$
 Συντελεστης Φασμ.Ενισχ. βο: 2.5

X: 4
 Σεισμικος Αρμος (cm) <
 Z: 4

5. ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΕΔΑΦΟΥΣ

Κατηγορια : B
 Συντ/της Θεμελιωσης θ : 1.0
 Επ/μενη Ταση σεπ (KN/M2) : 200
 Δεικτης Εδαφους Ks (KPa/cm) : 500

6. ΠΡΟΒΛΕΨΕΙΣ - ΠΡΟΣΘΗΚΕΣ

Καθ'υψος : 0
 Κατ'επεκταση : 0

ΠΑΡΑΔΟΧΕΣ ΠΡΟΓΡΑΜΜΑΤΟΣ

=====

To SCADA for windows καλύπτει Γραμμική Ελαστική και Δυναμική Ανάλυση Κατασκευών από ραβδωτά μέλη (Beam 3d, Truss 3d, και Beams on elastic Foundation) ικανοποιώντας τις απαιτήσεις των Νέων Κανονισμών Οπλισμένου Σκυροδέματος και Αντισεισμικού.

To SCADA for windows δεν δέχεται περιορισμό σε πλήθος κόμβων η μελών.

ΜΑΘΗΜΑΤΙΚΟ ΜΟΝΤΕΛΟ

Το πρόγραμμα υπολογίζει αυτόματα το μαθηματικό μοντέλο μίας κατασκευής προσδιορίζοντας το κέντρο βάρους κάθε διατομής και τοποθετώντας εκεί τους κόμβους αρχής και τέλους κάθε μέλους. Προσδιορίζονται επίσης και οι εκκεντρότητες σύνδεσης των μελών μεταξύ τους ως προς το κύριο σύστημα συντ/ων οι οποίες και λαμβάνονται υπόψη στην ανάλυση με την επέμβαση μέσω μητρώου μεταφοράς στα μητρώα ακαμψίας των μελών που συνδέονται έκκεντρα.

Τα έργα από διατμητικές δυνάμεις λαμβάνονται υπόψη στην ανάλυση μετά από υπολογισμό των επιφανειών διάτμησης σε κάθε διατομή.

ΔΙΑΦΡΑΓΜΑΤΙΚΗ ΛΕΙΤΟΥΡΓΙΑ ΠΛΑΚΑΣ

Η διαφραγματική λειτουργία μίας στάθμης καθορίζεται με την δημιουργία του μητρώου απαλοιφής μετατοπίσεων των κόμβων που συμμετέχουν στο διάφραγμα ως προς τον κύριο κόμβο διαφράγματος ο οποίος επιτρέπεται να κινείται οριζόντια και να περιστρέφεται περί άξονα κάθετο στο διάφραγμα. Η δημιουργία διαφράγματος γίνεται αυτόματα από το πρόγραμμα με δυνατότητα αποδέσμευσης πλήρους ή μέρους μίας κάτοψης καθώς και δημιουργίας περισσοτέρων του ενός διαφράγματος ανά κάτοψη.

ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΚΑΜΨΙΩΝ

Το πρόγραμμα υπολογίζει αυτόματα (με δυνατότητα αλλαγής) τις δυσκαμψίες των στοιχείων από Οπλισμένο Σκυρόδεμα με παραδοχή Σταδίου ΙΙ βάσει της & 3.2.3 του Ε.Α.Κ.

ΠΡΟΣΟΜΟΙΩΣΗ ΕΛΑΦΟΥΣ ΘΕΜΕΛΙΩΣΗΣ

Τα είδη δομικών στοιχείων θεμελίωσης που υποστηρίζονται από το πρόγραμμα είναι Πέδιλα (δύσκαμπτα, εύκαμπτα κεντρικά και έκκεντρα), Συνδετήριες Δοκοί ορθογωνικής διατομής και Πεδιλοδοκοί σχήματος ανεστρ. Ταυ.

Πέδιλα – Συνδετήριες Δοκοί

Το πρόγραμμα υπολογίζει αυτόματα το μαθηματικό μοντέλο ενός πεδίλου προσδιορίζοντας έναν μαθηματικό κόμβο στο κέντρο βάρους της βάσης του και συνδέοντας τον με το υπερκείμενο Υποστύλωμα και τις συνδετήριες δοκούς που συντρέχουν μέσω απαράμορφωτων τμημάτων (rigid offsets) στην περιοχή εντός του πεδίλου.

Εφόσον ο μελετητής επιλέξει τοποθέτηση πεδίλου με ελαστικές στηρίξεις το πρόγραμμα κατά τον προσδιορισμό του μαθηματικού μοντέλου υπολογίζει ένα ελατήριο κατακόρυφης μετακίνησης και δύο ελατήρια στρωφών περί τους δύο τοπικούς άξονες του πεδίλου. Ο υπολογισμός των ελαστικών σταθερών γίνεται βάσει του δείκτη εδάφους (μοντέλο Winkler) που εισάγει ο μελετητής κατά την τοποθέτηση του πεδίλου (& 3.2.3.4).

Πεδιλοδοκοί

Οι πεδιλοδοκοί είναι μέλη εσχάρας επί ελαστικού εδάφους συμμετέχοντας στην Ανάλυση σαν ενιαία μέλη με αυτόνομο μητρώ ακαμψίας και όχι ως κατάτμηση πολλών περισσοτέρων μελών.

Οι πεδιλοδοκοί συμμετέχουν στο χωρικό μοντέλο με καμπτική και στροφική ακαμψία εξαρτώμενη από την τιμή του δείκτη εδάφους που εισάγει ο χρήστης κατά την τοποθέτηση τους.

ΑΝΑΛΥΣΗ

1) Γραμμική Ελαστική Ανάλυση με την άμεση μέθοδο Δυσκαμψίας (Θεώρηση

μικρών μετατοπίσεων) σύμφωνα με τον Ελληνικό Κανονισμό Οπλισμένου Σκυροδέματος 2000 (& 7.1, & 7.2 και & 8.2.1)

Γιά κάθε μέλος υπολογίζεται το τοπικό μητρώο δυσκαμψίας του και τελικά συντίθεται το Γενικό Μητρώο Ακαμψίας του χωρικού μοντέλου.

Κατά γενικότητα υπάρχουν έξι βαθμοί ελευθερίας (3 μετατοπίσεις και τρεις περιστροφές) ανά κόμβο.

Στην συνέχεια σχηματίζονται οι εξισώσεις ισορροπίας που προκύπτουν από την ισότητα του πολλαπλασιασμού του Γενικού Μητρώου Ακαμψίας του χωρικού μοντέλου επί το μητρώο στήλη των αγνώστων μετατοπίσεων των κόμβων με το μητρώο στήλη των φορτίων κόμβων.

Ακολουθεί η μετωπική μέθοδος επίλυσης (frontal solver) των πιο πάνω εξισώσεων ισορροπίας καταλήγοντας στον υπολογισμό των έξι εντατικών μεγεθών στα άκρα κάθε μέλους βάσει της ακαμψίας τους και των βαθμών ελευθερίας των κόμβων του.

2) Δυναμική Ανάλυση με την επίλυση πρώτα του προβλήματος των ιδιοτιμών για τον υπολογισμό των Ιδιομορφών και Ιδιοπεριόδων του χωρικού μοντέλου με την μέθοδο "SUBSPACE ITERATION". Τα πιο πάνω αποτελέσματα των Ιδιοτιμών -Ιδιοδιανυσμάτων χρησιμοποιούνται σαν δεδομένα στην Φασματική μέθοδο Ανάλυσης (Δεδομένα φάσματος απόκρισης & 2.2.2.1 Ε.Α.Κ.) τα αποτελέσματα της οποίας είναι οι ιδιομορφικές αποκρίσεις του χωρικού μοντέλου. Τέλος τα απροσήμαστα εντατικά μεγέθη προκύπτουν από την επαλληλία των ιδιομορφικών τιμών με την μέθοδο της Πλήρους Τετραγωνικής Επαλληλίας (C.Q.C).

ΦΟΡΤΙΣΕΙΣ

Το πρόγραμμα διαχωρίζει αυτόματα τις φορτίσεις σε μόνιμα (φορτ.1) και κινητά (φορτ.2).

Στην συνέχεια το πρόγραμμα υπολογίζει τις σεισμικές δράσεις με εφαρμογή της Απλοποιημένης Φασματικής Μεθόδου (Ισοδύναμη Στατική Μέθοδος ή της Δυναμικής Φασματικής Μεθόδου (& 3.1 Ε.Α.Κ) σύμφωνα με τα κριτήρια που καθορίζονται από τον Ε.Α.Κ (& 3.4 και 3.5 Ε.Α.Κ.).

Τα κριτήρια κανονικότητας μίας κατασκευής εμφανίζονται στην οθόνη για εύκολη αναφορά και εποπτεία από τον μελετητή.

ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΜΑΖΩΝ

Το πρόγραμμα υπολογίζει αυτόματα τις μάζες (μεταφορικές και στροφικές) σε κάθε κόμβο του χωρικού μοντέλου από τον συνδυασμό $G + \psi^2 \cdot Q$, που G οι αντιπροσωπευτικές τιμές των μόνιμων φορτίων, Q οι αντιπροσωπευτικές τιμές των μεταβλητών φορτίων και ψ^2 μειωτικός συντελεστής (& 3.2 Ε.Α.Κ.).

Απλοποιημένη Φασματική Μέθοδος (Ισοδύναμη Στατική Μέθοδος)

Οι φορτίσεις των σεισμικών δράσεων υπολογίζονται στις δύο οριζόντιες διευθύνσεις XI και ZII των κυρίων επιπέδων επιπέδων κάμψης μίας κατασκευής η τομή των οποίων ορίζει τον ελαστικό-πλασματικό άξονα της.

Η φόρτιση 3 περιέχει τα επικόμβια φορτία δυνάμεις του σεισμού κατά XI.

Η φόρτιση 4 περιέχει τα επικόμβια φορτία δυνάμεις του σεισμού κατά ZII.

Ο υπολογισμός των φορτίσεων 3 και 4 γίνεται βάσει της & 3.3.3 και της σχέσης 3.15 της & 3.5.2 του Ε.Α.Κ.

Η φόρτιση 5 περιέχει τα επικόμβια φορτία στρεπτικών ροπών που προκύπτουν από τις επικόμβιες δυνάμεις του σεισμού XI μετατοπισμένες κατά την εκκενρότητα σχεδιασμού $\min e_{zi}$ της κατασκευής.

Η φόρτιση 6 περιέχει τα επικόμβια φορτία στρεπτικών ροπών που προκύπτουν από τις επικόμβιες δυνάμεις του σεισμού XI μετατοπισμένες κατά την εκκενρότητα σχεδιασμού $\max e_{zi}$ της κατασκευής.

Η φόρτιση 7 περιέχει τα επικόμβια φορτία στρεπτικών ροπών που προκύπτουν από τις επικόμβιες δυνάμεις του σεισμού ZII μετατοπισμένες κατά την εκκενρότητα σχεδιασμού $\min e_{xi}$ της κατασκευής.

Η φόρτιση 8 περιέχει τα επικόμβια φορτία στρεπτικών ροπών που προκύπτουν από τις επικόμβιες δυνάμεις του σεισμού ZII μετατοπισμένες κατά την εκκενρότητα σχεδιασμού $\max e_{xi}$ της κατασκευής.

Η φόρτιση 9 περιέχει την κατακόρυφη σεισμική συνιστώσα (σεσμός κατά y).

Ο υπολογισμός των εκκεντροτήτων σχεδιασμού των φορτίσεων 3, 4 και κατεπέκταση των φορτίσεων 5, 6, 7 και 8 γίνεται βάσει της & 3.3.3 και του παραρτήματος ΣΤ' του Ε.Α.Κ.

Σε περίπτωση που η θεμελιώδης ιδιοπερίοδος της κατασκευής (τύπος Rayleigh) είναι $T > 1 \text{ sec}$ (ελεγχος στις δύο κύριες οριζόντιες διευθύνσεις) εφαρμόζεται μία πρόσθετη δύναμη VH (& 3.5.2 Ε.Α.Κ.) στην κορυφή της κατασκευής (ορίζεται από τον μελετητή, προς αποφυγή λάθους σε περίπτωση απόληξης κλιμακοστασίων).

Δυναμική Φασματική Μέθοδος

Η απόκριση της κατασκευής η οποία προκύπτει από την επαλληλία των αποκρίσεων που αντιστοιχούν σε κάθε ιδιομορφή (& 3.4 Ε.Α.Κ) καταλήγει στον υπολογισμό απροσήμετων εντατικών μεγεθών που είναι τα αποτελέσματα των φορτίσεων 3 (οριζόντιος σεισμός X), 4 (οριζόντιος σεισμός Z) και 5 (κατακόρυφος σεισμός Y) αντίστοιχα. Στις πιο πάνω φορτίσεις περιλαμβάνονται και τα αποτελέσματα από την συμμετοχή των στροφικών μαζών της κατασκευής.

ΕΠΙΛΥΣΕΙΣ - ΔΙΑΣΤΑΣΙΟΛΟΓΗΣΕΙΣ

ΔΡΑΣΕΙΣ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΥ : Οι Δράσεις Υπολογισμού που αναφέρονται πιο κάτω αποτελούν τις δράσεις που υπολογίζονται αυτόματα από το πρόγραμμα.

ΑΠΛΟΠΟΙΗΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ (ΙΣΟΔΥΝΑΜΗ ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ

ΑΠΟ ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΥΣ ΣΤΑΤΙΚΩΝ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ (& 3.5.3.4 Ε.Α.Κ)

(Δοκοί, Υποστυλώματα, Τοιχώματα, Συνδ.Δοκοί, Πέδιλα και Πεδιλοδοκοί)

Περιβάλλουσα : 1. 1.35xφ1+1.50xφ2

A) Φόρτιση 6: F_{xI} (max e_{zi}) / Φόρτιση 8: F_{zII} (max e_{xi})

1. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ6+0.30xφ4+0.30xφ8+0.30xφ9
2. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ6-0.30xφ4-0.30xφ8+0.30xφ9
3. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ6+0.30xφ9
4. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ6+0.30xφ9
5. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ6-0.30xφ4-0.30xφ8+0.30xφ9
6. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ6+0.30xφ4+0.30xφ8+0.30xφ9
7. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ6+0.30xφ9
8. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ6+0.30xφ9
9. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ6+0.30xφ4+0.30xφ8-0.30xφ9
10. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ6-0.30xφ4-0.30xφ8-0.30xφ9
11. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ6-0.30xφ9
12. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ6-0.30xφ9
13. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ6-0.30xφ4-0.30xφ8-0.30xφ9
14. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ6+0.30xφ4+0.30xφ8-0.30xφ9
15. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ6-0.30xφ9
16. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ6-0.30xφ9

B) Φόρτιση 5: F_{xI} (min e_{zi}) / Φόρτιση 8: F_{zII} (max e_{xi})

17. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ5+0.30xφ4+0.30xφ8+0.30xφ9
18. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ5-0.30xφ4-0.30xφ8+0.30xφ9
19. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ5+0.30xφ9
20. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ5+0.30xφ9
21. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ5-0.30xφ4-0.30xφ8+0.30xφ9
22. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ5+0.30xφ4+0.30xφ8+0.30xφ9
23. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ5+0.30xφ9
24. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ5+0.30xφ9
25. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ5+0.30xφ4+0.30xφ8-0.30xφ9
26. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ3+1.00xφ5-0.30xφ4-0.30xφ8-0.30xφ9
27. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ5-0.30xφ9
28. 1.00xφ1+ψ2xφ2+1.00xφ4+1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ5-0.30xφ9
29. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ5-0.30xφ4-0.30xφ8-0.30xφ9
30. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ3-1.00xφ5+0.30xφ4+0.30xφ8-0.30xφ9
31. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8-0.30xφ3-0.30xφ5-0.30xφ9
32. 1.00xφ1+ψ2xφ2-1.00xφ4-1.00xφ8+0.30xφ3+0.30xφ5-0.30xφ9

exi)

7+0.30xΦ9
7+0.30xΦ9
6+0.30xΦ9
6+0.30xΦ9
7+0.30xΦ9
7+0.30xΦ9
6+0.30xΦ9
6+0.30xΦ9
7-0.30xΦ9
7-0.30xΦ9
6-0.30xΦ9
6-0.30xΦ9
7-0.30xΦ9
7-0.30xΦ9
6-0.30xΦ9
6-0.30xΦ9

exi)

$7+0.30\times\Phi 9$
 $7+0.30\times\Phi 9$
 $5+0.30\times\Phi 9$
 $5+0.30\times\Phi 9$
 $7+0.30\times\Phi 9$
 $7+0.30\times\Phi 9$
 $5+0.30\times\Phi 9$
 $5+0.30\times\Phi 9$
 $7-0.30\times\Phi 9$
 $7-0.30\times\Phi 9$
 $5-0.30\times\Phi 9$
 $5-0.30\times\Phi 9$
 $7-0.30\times\Phi 9$
 $7-0.30\times\Phi 9$
 $5-0.30\times\Phi 9$
 $5-0.30\times\Phi 9$

 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $+1.00\times\Phi 9$
 $-1.00\times\Phi 9$

94. $1.00 \times \Phi 1 + \psi \times \Phi 2 + 0.30 \times \Phi 3 + 0.30 \times \Phi 6 - 0.30 \times \Phi 4 - 0.30 \times \Phi 8 - 1.00 \times \Phi 9$
 95. $1.00 \times \Phi 1 + \psi \times \Phi 2 - 0.30 \times \Phi 3 - 0.30 \times \Phi 6 + 0.30 \times \Phi 4 + 0.30 \times \Phi 8 - 1.00 \times \Phi 9$
 96. $1.00 \times \Phi 1 + \psi \times \Phi 2 - 0.30 \times \Phi 3 - 0.30 \times \Phi 6 - 0.30 \times \Phi 4 - 0.30 \times \Phi 8 - 1.00 \times \Phi 9$

ΒΑΣΕΙ ΑΚΡΑΙΩΝ ΕΝΤΑΤΙΚΩΝ ΜΕΓΕΘΩΝ (§ 3.5.3[1], [2] Ε.Α.Κ.)

(Υποστυλώματα, Τοιχώματα, Πέδιλα)

Θεωρώντας τις καταστάσεις φορτίσεων (Παράρτημα Α Ε.Α.Κ.) που περιγράφονται πιο κάτω και για κάθε μία:

- 1) F_{xm} (Φόρτιση 3 και Φόρτιση 5) / F_{zm} (Φόρτιση 4 και Φόρτιση 7)
 2) F_{xm} (Φόρτιση 3 και Φόρτιση 5) / F_{zm} (Φόρτιση 4 και Φόρτιση 8)
 3) F_{xm} (Φόρτιση 3 και Φόρτιση 6) / F_{zm} (Φόρτιση 4 και Φόρτιση 7)
 4) F_{xm} (Φόρτιση 3 και Φόρτιση 6) / F_{zm} (Φόρτιση 4 και Φόρτιση 8)

προκύπτουν οι έξι ακραίες τιμές εντατικών μεγεθών για κάθε μέλος (Στύλο - Τοιχείο) ως εξής:

$$\begin{aligned} exN &= \sqrt{NF_{xm}^2 + NF_{zm}^2}, & exVy &= \sqrt{VyF_{xm}^2 + VyF_{zm}^2}, & exVz &= \sqrt{VzF_{xm}^2 + VzF_{zm}^2} \\ exMx &= \sqrt{Mx F_{xm}^2 + Mx F_{zm}^2}, & exMy &= \sqrt{My F_{xm}^2 + My F_{zm}^2}, & exMz &= \sqrt{Mz F_{xm}^2 + Mz F_{zm}^2} \end{aligned}$$

Για κάθε μία ακραία τιμή ενός εντατικού μεγέθους υπολογίζονται οι πιθανές συνυπάρχουσες τιμές

Παράδειγμα

Για θεώρηση σε ένα μέλος της Ακραίας τιμής Αξονικής Δύναμης exN προκύπτουν τα υπόλοιπα εντατικά μεγέθη ως εξής :

$$\text{Υπολογίζονται οι συντελεστές } A = \frac{NF_{xm}}{exN} \quad \text{και} \quad B = \frac{NF_{zm}}{exN}$$

Στην συνέχεια υπολογίζονται τα υπόλοιπα μεγέθη :

$$Vy = A * VyF_{xm} + B * VyF_{zm}$$

$$Vz = A * VzF_{xm} + B * VzF_{zm}$$

$$Mx = A * Mx F_{xm} + B * Mx F_{zm}$$

$$My = A * My F_{xm} + B * My F_{zm}$$

$$Mz = A * Mz F_{xm} + B * Mz F_{zm}$$

Στις πιο πάνω σχέσεις τα εντατικά μεγέθη συμμετέχουν με τα πρόσημά τους.

Η ίδια διαδικασία επαναλαμβάνεται για θεώρηση ακραίας τιμής του επόμενου εντατικού μεγέθους (πχ $Vy = exVy$) κ.ο.κ

Σύμφωνα με τα πιο πάνω η διαστασιολόγηση ενός στύλου-τοιχείου γίνεται με 12 εξάδες εντατικών μεγεθών (6 κορυφή - 6 βάση) για κάθε μία από τις τέσσερις καταστάσεις φορτίσεων που περιγράφηκαν στην § 7.2.1.1 και άλλες 12 εξάδες εντατικών μεγεθών (6 κορυφή - 6 βάση) για κάθε μία από τις τέσσερις καταστάσεις φορτίσεων πολλαπλασιασμένα επί -1 :

1)	exN	,	Vy	,	Vz	,	Mx	,	My	,	Mz	
2)	N	,	$exVy$,	Vz	,	Mx	,	My	,	Mz	
3)	N	,	Vy	,	$exVz$,	Mx	,	My	,	Mz	
4)	N	,	Vy	,	Vz	,	$exMx$,	My	,	Mz	Κορυφή Στύλου
5)	N	,	Vy	,	Vz	,	Mx	,	$exMy$,	Mz	
6)	N	,	Vy	,	Vz	,	Mx	,	My	,	$exMz$	

1)	exN ,	Vy ,	Vz ,	Mx,	My,	Mz	
2)	N ,	exVy ,	Vz ,	Mx,	My,	Mz	
3)	N ,	Vy ,	exVz ,	Mx,	My,	Mz	
4)	N ,	Vy ,	Vz ,	exMx,	My,	Mz	Βάση Στύλου
5)	N ,	Vy ,	Vz ,	Mx,	exMy,	Mz	
6)	N ,	Vy ,	Vz ,	Mx,	My,	exMz	

Συνεπάγεται ότι για το σύνολο των τεσσάρων καταστάσεων φορτίσεων προκύπτουν 96 εξάδες εντατικών μεγεθών.

Στα εντατικά μεγέθη σεισμού που υπολογίζονται με την μέθοδο των ακραίων εντατικών μεγεθών προστίθενται αλγεβρικά τα εντατικά μεγέθη των μη σεισμικών φορτίων $G(\text{Μόνιμα}) + \psi_2 * Q(\text{Κινητά})$.

ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ

(Δοκοί, Υποστυλώματα, Τοιχώματα, Συνδ.Δοκοί και Πεδιλοδοκοί)

ΑΠΟ ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΥΣ ΕΝΤΑΤΙΚΩΝ ΜΕΓΕΘΩΝ (&3.4.4[4] Ε.Α.Κ)

(Δοκοί, Υποστυλώματα, Τοιχώματα, Συνδ.Δοκοί, Πέδιλα και Πεδιλοδοκοί)

Περιβάλλουσα : 1. 1.35xΦ1+1.50xΦ2

1. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ3+0.30xΦ4+0.30xΦ5
2. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ3-0.30xΦ4+0.30xΦ5
3. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ3+0.30xΦ4-0.30xΦ5
4. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ3-0.30xΦ4-0.30xΦ5
5. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ3-0.30xΦ4-0.30xΦ5
6. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ3+0.30xΦ4-0.30xΦ5
7. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ3-0.30xΦ4+0.30xΦ5
8. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ3+0.30xΦ4+0.30xΦ5
9. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ4+0.30xΦ3+0.30xΦ5
10. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ4-0.30xΦ3+0.30xΦ5
11. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ4+0.30xΦ3-0.30xΦ5
12. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ4-0.30xΦ3-0.30xΦ5
13. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ4-0.30xΦ3-0.30xΦ5
14. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ4+0.30xΦ3-0.30xΦ5
15. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ4-0.30xΦ3+0.30xΦ5
16. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ4+0.30xΦ3+0.30xΦ5
17. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ5+0.30xΦ3+0.30xΦ4
18. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ5-0.30xΦ3+0.30xΦ4
19. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ5+0.30xΦ3-0.30xΦ4
20. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2+1.00xΦ5-0.30xΦ3-0.30xΦ4
21. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ5-0.30xΦ3-0.30xΦ4
22. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ5+0.30xΦ3-0.30xΦ4
23. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ5-0.30xΦ3+0.30xΦ4
24. 1.00xΦ1+ψ2xΦ2-1.00xΦ5+0.30xΦ3+0.30xΦ4

Οι πιο πάνω συνδυασμοί εκτός του πρώτου ελέγχονται για max/min N.

ΒΑΣΕΙ ΑΚΡΑΙΩΝ ΕΝΤΑΤΙΚΩΝ ΜΕΓΕΘΩΝ (§ 3.4.4[1],[2],[3]Ε.Α.Κ)

(Υποστυλώματα, Τοιχώματα, Πέδιλα)

Για ταυτόχρονη δράση των τριών συνιστωσών σεισμού οι πιθανές ακραίες τιμές exA τυχόντος μεγέθους απόκρισης A δίδονται από την σχέση (3.10) του Ε.Α.Κ :

$$exA = \sqrt{exA, x^2 + exA, y^2 + exA, z^2}$$

Η πιθανή ταυτόχρονη προς την τιμή ενός άλλου μεγέθους απόκρισης B δίδεται από τη σχέση (3.11.α) του Ε.Α.Κ

$$B, A = \frac{PAB}{exA}$$

όπου:

$$PBA = PAB = \sum_i \sum_j \varepsilon_{ij} * (A_i, x * B_j, x + A_i, y * B_j, y + A_i, z * B_j, z)$$

ο παράγων συσχέτισης των μεγεθών και

$$(A_i, x * B_j, x), (A_i, y * B_j, y), (A_i, z * B_j, z) \quad i, j = 1, 2, \dots, N$$

οι ιδιομορφικές τιμές των μεγεθών και για ανεξάρτητη σεισμική δράση κατά τις διευθύνσεις x , y και z , αντίστοιχα.

Για την διαστασιολόγηση στοιχείων από οπλισμένο σκυρόδεμα που επιπονούνται με περισσότερα από ένα εντατικά μεγέθη, αρκεί η διαδοχική θεώρηση της ακραίας τιμής κάθε μεγέθους και των πιθανών ταυτόχρονων (προς την ακραία αυτή τιμή) τιμών των άλλων μεγεθών.

Πλάκες

$$\text{Δράσεις Υπολογισμού} : 1.35 * \text{φορτ.1} + 1.5 * \text{φορτ.2}$$

Οι πλάκες επιλύονται με την μέθοδο Marcus με την οποία αρχικά γίνεται η κατανομή των φορτίων των πλακών σε δύο οριζόντιες διευθύνσεις (&18.1.4 Ε.Κ.Ο.Σ 2000).

Στην συνέχεια αποδίδονται οι αντιδράσεις υπό μορφή τραπεζίων και τριγώνων (Γραμμές Διαρροής) στα μέλη που καθορίζουν το περίγραμμα κάθε πλάκας (&18.1.4 Ε.Κ.Ο.Σ 2000).

Τέλος επιλύονται οι συνεχείς λωρίδες των πλακών που καθορίζονται από τις τομές που εισάγει ο μελετητής με γραμμική ελαστική ανάλυση (&9.1.3.1 Ε.Κ.Ο.Σ 2000).

Σε περίπτωση που η τομή περιλαμβάνει πλάκες τύπου ZOELLNER ή SANDWITCH λαμβάνεται υπόψη η μεταβολή ακαμψίας λόγω ύπαρξης συμπαγών ζωνών κατά μήκος της κάθε πλάκας αυτού του τύπου.

Εντός των πλακών μπορεί να γίνει ορισμός Ενισχυμένων Ζωνών καθώς και επιβολή τμηματικού ή συγκεντρωμένου φορτίου πάνω σε αυτές. Η επίλυσή τους γίνεται με τον καθορισμό τομής παράλληλα και εντός της περιοχής τους.

Το πρόγραμμα επιτρέπει την εισαγωγή τμηματικών ή γραμμικών φορτίων στις πλάκες τα οποία ομοιομορφίζει σε όλη την επιφάνειά τους.

Το πρόγραμμα επιτρέπει την εισαγωγή γραμμικών φορτίων ελεύθερων άκρων στα άκρα προβόλων και τριερείστων πλακών.

Η διαστασιολόγηση καλύπτει έλεγχο βελών κάμψης (&16.2 Ε.Κ.Ο.Σ 2000), έλεγχο σε κάμψη και έλεγχο σε διάτμηση (&11.1 και 11.2 Ε.Κ.Ο.Σ 2000).

Λαμβάνονται υπόψη οι κατασκευαστικές διατάξεις των & 18.1.5, 18.1.6.1 και 18.2 του Ε.Κ.Ο.Σ. 2000

Ο οπλισμός διάτμησης που υπολογίζεται εάν απαιτείται, είναι πρόσθετοι λοξοί ράβδοι στις στηρίξεις και συνδετήρες στις δοκίδες των πλακών ZOELLNER και SANDWITCH.

Δοκοί

Οι δοκοί διαστασιολογούνται σε:

Οριακή Κατάσταση Αστοχίας

- Κάμψη με ορθή δύναμη (& 8.2.2.2 Ε.Κ.Ο.Σ 2000),
- Διάτμηση (& 11.2.1, 11.2.2, 11.2.3, 11.2.4, 11.2.5 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000) με γενική ή εναλλακτική μέθοδο υπολογισμού κατ'επιλογή του μελετητή.
- Στρέψη (& 12.1, 12.2 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
- Εφαρμογή του κανόνα αποφυγής σχηματισμού μηχανισμού ορόφου (& Β.1 Ε.Α.Κ.).
- Εφαρμογή κατασκευαστικών διατάξεων (& 18.3 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).

Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας

Δράσεις Υπολογισμού : φορτ.1+ φορτ.2

 φορτ.1+ ψ_1 *φορτ.2+..... (π.χ. ΔΤ)
 (Περιβάλλουσα)

- Έλεγχος εύρους ρωγμής (& 15 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
- Έλεγχος βελών Κάμψης (& 16.1 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).

Υποστυλώματα

 Τα υποστυλώματα διαστασιολογούνται σε:

Οριακή Κατάσταση Αστοχίας

-
- Διαξονική κάμψη με ορθή δύναμη και ταυτόχρονο έλεγχο των ανηγμένων βραχύνσεων (& 10.4.1 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000)
 - Διάτμηση (& 11.2.1, 11.2.2, 11.2.3, 11.2.4 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Στρέψη (& 12.1, 12.2 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Λυγισμός (& 14 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Εφαρμογή του κανόνα αποφυγής σχηματισμού μηχανισμού ορόφου (& 4.1.4.1, & B1.1 Ε.Α.Κ.).
 - Εφαρμογή κατασκευαστικών διατάξεων (& 18.4 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).

Τοιχώματα

 Τα Τοιχώματα διαστασιολογούνται σε:

Οριακή Κατάσταση Αστοχίας

-
- Διαξονική κάμψη με ορθή δύναμη και ταυτόχρονο έλεγχο των ανηγμένων βραχύνσεων (& 10.4.1 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000)
 - Διάτμηση (& 11.2.1, 11.2.2, 11.2.3, 11.2.4 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Στρέψη (& 12.1, 12.2 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Λυγισμός (& 14 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Εφαρμογή του κανόνα αποφυγής σχηματισμού μηχανισμού ορόφου (& B1.4 Ε.Α.Κ.).
 - Εφαρμογή κατασκευαστικών διατάξεων (& 18.5 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).

Πέδιλα

 Τα Πέδιλα διαστασιολογούνται σε:

Οριακή Κατάσταση Αστοχίας

-
- Εφαρμογή της & 5.2.2 (Δράσεις Σχεδιασμού) του Ε.Α.Κ.
 - Κάμψη
 - Έλεγχος Αδρανούς Περιοχής Πεδίλων για μη σεισμικά ευπαθή και σεισμικά ευπαθή εδάφη (& 5.2.3.2[4]Ε.Α.Κ.).
 - Διάτμηση (& 11.1 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Διάτρηση (& 13 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).
 - Υπολογισμός Τάσεων Εδάφους στις τέσσερις κορυφές των Πεδίλων.
 - Έλεγχος σε αστοχία λόγω οριακού φορτίου και σε ολίσθηση (& 5.2.3.2 α,β και παράρτημα Ζ Ε.Α.Κ.)
 - Εφαρμογή κατασκευαστικών διατάξεων (& 18.6.2 Ε.Κ.Ο.Σ. 2000).

Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας

 Συνδυασμός G+Q, όπου G οι αντιπροσωπευτικές τιμές των μονίμων φορτίων, Q οι αντιπροσωπευτικές τιμές των μεταβλητών φορτίων.
 Ο πιο πάνω συνδυασμός χρησιμοποιείται για τον έλεγχο της επιτρεπόμενης τάσης εδάφους.

Συνδετήριοι Δοκοί

 Ομοια με Δοκούς με επιπλέον την εφαρμογή των κατασκευαστικών διατάξεων της & 18.6.3 του Ε.Κ.Ο.Σ. 2000

Πεδιλοδοκοί

 Όμοια με Δοκούς με επιπλέον την εφαρμογή της & 5.2.2(4) του Ε.Α.Κ.
 , επιπλέον έλεγχο σε οριακό φορτίο αστοχίας κατά Terzaghi και των κατα-
 σκευαστικών διατάξεων της & 18.6.4 του Ε.Κ.Ο.Σ. 2000

ΕΛΕΓΧΟΙ Ε.Α.Κ.

Το πρόγραμμα πραγματοποιεί τους πιο κάτω ελέγχους:

- | | |
|---|-----------------|
| 1) Έλεγχος Κανονικότητας Κτιρίου Δm_i , ΔK_i | (&3.5.1[4]β,γ) |
| 2) Έλεγχος Επιρροών 2ας τάξης θ | (4.1.2.2) |
| 3) Έλεγχος γωνιακής παραμόρφωσης $\gamma \leq \gamma_{op}$ | (Σ.4.2.2) |
| 4) Απόσταση Κ.βάρους, Κ.Πλασματικού άξονα | (&3.3.3) |
| 5) Έλεγχος επάρκειας τοιχωμάτων σε δύο διευθύνσεις $n_v > 0.60$ | (&4.1.4.2.β[2]) |
| 6) Έλεγχος στρεπτικής ευαισθησίας | (&3.3.3[7]) |
| 7) Υπολογισμός Αντισεισμικού Αρμού με υπολογισμό | (&4.1.7.2[3]) |
| 7) Υπολογισμός Αντισεισμικού Αρμού άνευ υπολογισμού | (&4.1.7.2[4]) |

Εξώφυλλο.....	
Παραδοχές Εργου.....	
Παραδοχές Προγράμματος.....	
Περιεχόμενα.....	
Στατική – Κόμβοι.....	1
Δυναμική – Κόμβοι.....	3
Στατική – Ράβδοι.....	5
Δυναμική – Ράβδοι.....	9
Στατική – Δεδομένα Φορτίων.....	10
Δυναμική – Δεδομένα Φορτίων.....	14
Σεισμική Δράση ΕΑΚ.....	15
Ελεγχοι ΕΑΚ.....	19
Στύλοι Στ. 1 (Παραδ. Διαγ. Διευρ.)	22
Πέδιλα (Παραδ. Διαγ. Διευρ.)	51

***** SCADA For Windows *****
 * Δ ε δ ο μ έ ν α & Α π ο τ ε λ έ σ μ α τ α *
 * Σ τ α τ ι κ ή ς Α ν ά λ υ σ η ς Χ ω ρ ι κ ο ύ Π λ α ι σ ι ο υ *

 * Copyright @ 1995-1996 A.C&E HELLAS S.A. Μεσογείων 259 τηλ:6719722-23-24 *

Όνομα Αρχείου :
 Τίτλος :Scada for Win Version 7.5 (Στατική)
 Τίτλος :
 Αριθμός Κόμβων : 81
 Αριθμός Γκρουπ : 2
 Αριθμός Φορτίσεων: 2

Δ Ε Δ Ο Μ Ε Ν Α Χ Ω Ρ Ι Κ Ο Υ Μ Ο Ν Τ Ε Λ Ο Υ

Αριθμ. Κόμβου	ΣΥΝΤΕΤΑΓΜΕΝΕΣ ΚΟΜΒΩΝ			Ελευθερίες Κόμβων					
	X (m)	Y (m)	Z (m)	Π=πακτ.	Ε=ελευθ.	Λ=ελ.στ.	No.=Κόμβος	Ελαστ.	
				ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
41	.150	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
42	.900	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
43	2.100	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
44	3.300	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
45	4.500	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
46	5.700	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
47	6.900	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
48	8.100	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
49	9.300	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
50	10.500	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
51	11.700	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
52	12.900	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
53	14.100	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
54	15.300	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
55	16.500	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
56	17.700	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
57	18.450	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
58	.150	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
59	.900	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
60	2.100	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
61	3.300	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
62	4.500	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
63	5.700	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
64	6.900	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
65	8.100	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
66	9.300	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
67	10.500	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
68	11.700	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
69	12.900	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
70	14.100	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
71	15.300	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
72	16.500	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
73	17.700	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
74	18.450	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
75	.150	.000	1.950	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
76	.150	.000	3.450	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
77	18.450	.000	1.950	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
78	18.450	.000	3.450	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
79	9.300	.000	.450	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
1042	.150	2.600	1.050	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1043	18.450	2.600	1.050	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1044	.150	2.600	4.350	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1045	18.450	2.600	4.350	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1046	.150	2.600	1.950	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1047	.150	2.600	3.450	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1048	18.450	2.600	1.950	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1049	18.450	2.600	3.450	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε

1050	.900	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1051	2.100	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1052	3.300	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1053	4.500	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1054	5.700	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1055	6.900	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1056	8.100	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1057	9.300	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1058	10.500	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1059	11.700	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1060	12.900	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1061	14.100	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1062	15.300	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1063	16.500	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1064	17.700	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1065	.900	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1066	2.100	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1067	3.300	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1068	4.500	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1069	5.700	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1070	6.900	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1071	8.100	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1072	9.300	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1073	10.500	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1074	11.700	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1075	12.900	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1076	14.100	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1077	15.300	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1078	16.500	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1079	17.700	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1080	8.700	2.600	.450		1901	E	1901	E	1901	E
1081	9.900	2.600	.450		1901	E	1901	E	1901	E
1082	9.300	2.600	.100		1901	E	1901	E	1901	E
1901	9.300	2.600	2.527		E	Π	E	Π	E	Π

***** SCADA For Windows *****
 * Δ ε δ ο μ έ ν α & Α π ο τ ε λ έ σ μ α τ α *
 * Σ τ α τ ι κ ή ς Α ν ά λ υ σ η ς Χ ω ρ ι κ ο ύ Π λ α ι σ ι ο υ *

 * Copyright @ 1995-1996 A.C&E HELLAS S.A. Μεσογείων 259 τηλ:6719722-23-24 *

Όνομα Αρχείου :
 Τίτλος :Scada for Win Version 7.5 (Στατική)
 Τίτλος :
 Αριθμός Κόμβων : 81
 Αριθμός Γκρουπ : 2
 Αριθμός Φορτίσεων: 2

Δ Ε Δ Ο Μ Ε Ν Α Χ Ω Ρ Ι Κ Ο Υ Μ Ο Ν Τ Ε Λ Ο Υ

Αριθμ. Κόμβου	ΣΥΝΤΕΤΑΓΜΕΝΕΣ ΚΟΜΒΩΝ			Ελευθερίες Κόμβων					
	X (m)	Y (m)	Z (m)	Π=πακτ.	Ε=ελευθ.	Λ=ελ.στ.	No.=Κόμβος	Ελαστ.	
				ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
41	.150	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
42	.900	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
43	2.100	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
44	3.300	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
45	4.500	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
46	5.700	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
47	6.900	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
48	8.100	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
49	9.300	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
50	10.500	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
51	11.700	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
52	12.900	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
53	14.100	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
54	15.300	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
55	16.500	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
56	17.700	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
57	18.450	.000	1.050	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
58	.150	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
59	.900	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
60	2.100	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
61	3.300	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
62	4.500	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
63	5.700	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
64	6.900	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
65	8.100	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
66	9.300	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
67	10.500	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
68	11.700	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
69	12.900	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
70	14.100	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
71	15.300	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
72	16.500	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
73	17.700	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
74	18.450	.000	4.350	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
75	.150	.000	1.950	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
76	.150	.000	3.450	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
77	18.450	.000	1.950	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
78	18.450	.000	3.450	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
79	9.300	.000	.450	Π	Ε	Π	Ε	Π	Ε
1042	.150	2.600	1.050	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1043	18.450	2.600	1.050	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1044	.150	2.600	4.350	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1045	18.450	2.600	4.350	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1046	.150	2.600	1.950	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1047	.150	2.600	3.450	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1048	18.450	2.600	1.950	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε
1049	18.450	2.600	3.450	1901	Ε	1901	Ε	1901	Ε

1050	.900	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1051	2.100	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1052	3.300	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1053	4.500	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1054	5.700	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1055	6.900	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1056	8.100	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1057	9.300	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1058	10.500	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1059	11.700	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1060	12.900	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1061	14.100	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1062	15.300	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1063	16.500	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1064	17.700	2.600	1.050		1901	E	1901	E	1901	E
1065	.900	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1066	2.100	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1067	3.300	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1068	4.500	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1069	5.700	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1070	6.900	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1071	8.100	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1072	9.300	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1073	10.500	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1074	11.700	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1075	12.900	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1076	14.100	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1077	15.300	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1078	16.500	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1079	17.700	2.600	4.350		1901	E	1901	E	1901	E
1080	8.700	2.600	.450		1901	E	1901	E	1901	E
1081	9.900	2.600	.450		1901	E	1901	E	1901	E
1082	9.300	2.600	.100		1901	E	1901	E	1901	E
1901	9.300	2.600	2.527		E	Π	E	Π	E	Π

 * 3 / D B E A M E L E M E N T S *

Αριθμός Μελών = 122
 Αριθμός Γεωμετρικών Ιδιοτήτων = 7
 Αριθμός Ιδιοτήτων Υλικών = 1

ΙΔΙΟΤΗΤΕΣ ΥΛΙΚΩΝ ΣΤΟΙΧΕΙΩΝ: ΔΟΚΟΥ

A/A	Είδος	E	G	ε	αt	KS	bm
Ιδιοτ.	Μελους	(KN/M2)	(KN/M2)	(KN/M3)	(/OC)	(KN/M3)	(m)
1	Δοκός	.2750E+08	.1146E+08	25.00	.1000E-04	0.	.00

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΕΣ ΙΔΙΟΤΗΤΕΣ ΣΤΟΙΧΕΙΩΝ: ΔΟΚΟΥ

A/A	Επιφάνεια	Επ.Διατμ.Υ	Επ.Διατμ.Ζ	Στρ.Ρ.αδρ.	Κ.Ρ.Αδ.Υ	Κ.Ρ.Αδ.Ζ
Ιδιοτ.	A (M2)	ASY (M2)	ASZ (M2)	IX (M4)	IY (M4)	IZ (M4)
1	.9000E-01	.7500E-01	.7500E-01	.1141E-03	.6750E-03	.6750E-03
2	.4500E+00	.3750E+00	.3750E+00	.1180E-02	.5619E-01	.2248E-02
3	.3600E+00	.3000E+00	.3000E+00	.9099E-03	.1798E-02	.2877E-01
4	.1800E+00	.1500E+00	.1500E+00	.2064E-03	.1215E-01	.6000E-03
5	.2000E+00	.1667E+00	.1667E+00	.2331E-03	.4440E-03	.1110E-01
6	.3900E+00	.3250E+00	.3250E+00	.9999E-02	.2925E-02	.5492E-01
7	.2600E+00	.2167E+00	.2167E+00	.3131E-02	.8667E-03	.3662E-01

ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΣΤΟΙΧΕΙΩΝ: ΔΟΚΟΥ

A/A	Κομβος		Ιδιότητα Γων.			Α κ α μ π τ α			Τ μ η μ α τ α			Μηκος
Μελους	Αρχης	Τελος	Υλ.	Γεωμ	b	Α ρ χ η ς (M)			Τ ε λ ο υ ς (M)			L
	I	J	A/A	A/A	(0)	X	Y	Z	X	Y	Z	(M)
501	41	42	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
502	42	43	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
503	43	44	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
504	44	45	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
505	45	46	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
506	46	47	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
507	47	48	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
508	48	49	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
509	49	50	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
510	50	51	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
511	51	52	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
512	52	53	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
513	53	54	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
514	54	55	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
515	55	56	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
516	56	57	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
517	57	77	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
518	77	78	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.50
519	78	74	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
520	74	73	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
521	73	72	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
522	72	71	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
523	71	70	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
524	70	69	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
525	69	68	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
526	68	67	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
527	67	66	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
528	66	65	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
529	65	64	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
530	64	63	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
531	63	62	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
532	62	61	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
533	61	60	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
534	60	59	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20

535	59	58	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
536	58	76	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
537	76	75	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.50
538	75	41	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
539	49	79	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.60
1042	41	1042	1	1	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1043	57	1043	1	1	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1044	58	1044	1	1	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1045	74	1045	1	1	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1046	75	1046	1	2	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1047	76	1047	1	2	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1048	77	1048	1	2	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1049	78	1049	1	2	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1050	42	1050	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1051	43	1051	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1052	44	1052	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1053	45	1053	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1054	46	1054	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1055	47	1055	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1056	48	1056	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1057	49	1057	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1058	50	1058	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1059	51	1059	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1060	52	1060	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1061	53	1061	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1062	54	1062	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1063	55	1063	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1064	56	1064	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1065	59	1065	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1066	60	1066	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1067	61	1067	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1068	62	1068	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1069	63	1069	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1070	64	1070	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1071	65	1071	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1072	66	1072	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1073	67	1073	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1074	68	1074	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1075	69	1075	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1076	70	1076	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1077	71	1077	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1078	72	1078	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1079	73	1079	1	3	0.	.000	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1080	79	1080	1	4	0.	.600	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1081	79	1081	1	4	0.	-.600	-.500	.000	.000	.000	.000	2.10
1082	79	1082	1	5	0.	.000	-.500	.350	.000	.000	.000	2.10
1501	1042	1050	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
1502	1050	1051	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1503	1051	1052	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1504	1052	1053	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1505	1053	1054	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1506	1054	1055	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1507	1055	1056	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1508	1056	1057	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1509	1057	1058	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1510	1058	1059	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1511	1059	1060	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1512	1060	1061	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1513	1061	1062	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1514	1062	1063	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1515	1063	1064	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1516	1064	1043	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
1517	1043	1048	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
1518	1048	1049	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.50
1519	1049	1045	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
1520	1045	1079	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
1521	1079	1078	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1522	1078	1077	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1523	1077	1076	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20

1524	1076	1075	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1525	1075	1074	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1526	1074	1073	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1527	1073	1072	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1528	1072	1071	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1529	1071	1070	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1530	1070	1069	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1531	1069	1068	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1532	1068	1067	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1533	1067	1066	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1534	1066	1065	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.20
1535	1065	1044	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.75
1536	1044	1047	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
1537	1047	1046	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	1.50
1538	1046	1042	1	6	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.90
1540	1056	1080	1	7	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.85
1541	1080	1082	1	7	0.	.000	.000	.000	.000	.000	-.100	.65
1542	1082	1081	1	7	0.	.000	.000	-.100	.000	.000	.000	.65
1543	1081	1058	1	7	0.	.000	.000	.000	.000	.000	.000	.85

 * Ε Λ Α Σ Τ Ι Κ Ε Σ Σ Τ Η Ρ Ι Ξ Ε Ι Σ *

Α/Α Κομβού	Μ Ε Τ Α Τ Ο Π Ι Σ Η Σ			Π Ε Ρ Ι Σ Τ Ρ Ο Φ Η Σ		
	Μετ/σης X (KN/m)	Μετ/σης Y (KN/m)	Μετ/σης Z (KN/m)	Στροφής X (KNm/rad)	Στροφής Y (KNm/rad)	Στροφής Z (KNm/rad)
41	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
42	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
43	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
44	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
45	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
46	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
47	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
48	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
49	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
50	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
51	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
52	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
53	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
54	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
55	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
56	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
57	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
58	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
59	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
60	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
61	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
62	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
63	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
64	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
65	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
66	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
67	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
68	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
69	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
70	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
71	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
72	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
73	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
74	.0000E+00	.7200E+05	.0000E+00	.8640E+04	.0000E+00	.8640E+04
75	.0000E+00	.9000E+05	.0000E+00	.1687E+05	.0000E+00	.1080E+05
76	.0000E+00	.9000E+05	.0000E+00	.1687E+05	.0000E+00	.1080E+05
77	.0000E+00	.9000E+05	.0000E+00	.1687E+05	.0000E+00	.1080E+05
78	.0000E+00	.9000E+05	.0000E+00	.1687E+05	.0000E+00	.1080E+05
39	.0000E+00	.6300E+05	.0000E+00	.4252E+04	.0000E+00	.1029E+05

ΙΔΙΟ ΒΑΡΟΣ

Ιδίο Βαρος 3/D BEAM ELEMENTS= 1577.531 KN

Το ίδιο βάρος του Μοντέλου λαμβάνεται υπόψει στη Φορτίση: 1

ΦΟΡΤΙΑ ΜΕΛΩΝ

q (KN/M)=Κατανεμημένη Δύναμη - Q (KN)=Συγκεντρωμένη Δύναμη

Mκ (KNM/M)=Κατανεμημένη Ροπή-Μσ (KNM)=Συγκεντρωμένη Ροπή-T=Θ/σία ανω-κάτω πελ/τος

Αρ.	Αρ.	ID	ΚΑΤΑΝΕΜΗΜΕΝΟ		ΑΠΟΣΤΑΣΕΙΣ		ΣΥΓΚ/ΝΟ	ΑΠ/ΣΗ	Επ	Γων.	Περιγ.
Μελ.	Φ.	Φ.	Αρχης	Τέλους	Αρχής	Τέλους	Φορτίο	Αρχης	Φ.	Φορ.	Φορτ.
501	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
502	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
503	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
504	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
505	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
506	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
507	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
508	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
537	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
538	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
536	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
535	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
534	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
533	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
532	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
531	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
530	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
529	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
528	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
508	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
509	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
527	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
526	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
510	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
511	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
525	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
524	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
512	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
513	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
523	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
514	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
522	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
522	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
521	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
515	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
516	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
517	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
518	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
519	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
520	1	q	15.000	15.000	.000	.000			XZ	0.	
1538	1	q	5.400	.000	.000	.000			XY	0.	
1538	2	q	1.800	.000	.000	.000			XY	0.	
1537	1	q	9.900	5.400	.750	.000			XY	0.	
1537	2	q	3.300	1.800	.750	.000			XY	0.	
1537	1	q	5.400	9.900	.000	.750			XY	0.	
1537	2	q	1.800	3.300	.000	.750			XY	0.	
1536	1	q	.000	5.400	.000	.000			XY	0.	
1536	2	q	.000	1.800	.000	.000			XY	0.	
1535	1	q	4.500	.000	.000	.000			XY	0.	
1535	2	q	1.500	.000	.000	.000			XY	0.	
1534	1	q	9.900	4.500	.300	.000			XY	0.	
1534	2	q	3.300	1.500	.300	.000			XY	0.	
1534	1	q	9.900	9.900	.000	.900			XY	0.	
1534	2	q	3.300	3.300	.000	.900			XY	0.	

1533	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1533	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1532	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1532	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1531	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1531	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1530	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1530	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1529	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1529	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1528	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1528	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1527	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1527	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1526	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1526	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1525	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1525	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1524	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1524	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1523	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1523	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1522	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1522	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1521	1	q	9.900	9.900	.900	.000		XY	0.
1521	2	q	3.300	3.300	.900	.000		XY	0.
1521	1	q	4.500	9.900	.000	.300		XY	0.
1521	2	q	1.500	3.300	.000	.300		XY	0.
1520	1	q	.000	4.500	.000	.000		XY	0.
1520	2	q	.000	1.500	.000	.000		XY	0.
1519	1	q	5.400	.000	.000	.000		XY	0.
1519	2	q	1.800	.000	.000	.000		XY	0.
1518	1	q	9.900	5.400	.750	.000		XY	0.
1518	2	q	3.300	1.800	.750	.000		XY	0.
1518	1	q	5.400	9.900	.000	.750		XY	0.
1518	2	q	1.800	3.300	.000	.750		XY	0.
1517	1	q	.000	5.400	.000	.000		XY	0.
1517	2	q	.000	1.800	.000	.000		XY	0.
1516	1	q	4.500	.000	.000	.000		XY	0.
1516	2	q	1.500	.000	.000	.000		XY	0.
1515	1	q	9.900	4.500	.300	.000		XY	0.
1515	2	q	3.300	1.500	.300	.000		XY	0.
1515	1	q	9.900	9.900	.000	.900		XY	0.
1515	2	q	3.300	3.300	.000	.900		XY	0.
1514	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1514	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1513	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1513	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1512	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1512	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1511	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1511	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1510	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1510	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1509	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1509	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1508	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1508	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1507	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1507	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1506	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1506	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1505	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1505	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1504	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1504	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1503	1	q	9.900	9.900	.000	.000		XY	0.
1503	2	q	3.300	3.300	.000	.000		XY	0.
1502	1	q	9.900	9.900	.900	.000		XY	0.

1502	2	q	3.300	3.300	.900	.000		XY	0.
1502	1	q	4.500	9.900	.000	.300		XY	0.
1502	2	q	1.500	3.300	.000	.300		XY	0.
1501	1	q	.000	4.500	.000	.000		XY	0.
1501	2	q	.000	1.500	.000	.000		XY	0.
1501	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1502	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1538	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1537	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1536	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1503	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1504	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1505	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1506	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1507	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1508	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1535	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1534	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1533	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1532	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1531	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1530	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1529	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1528	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1509	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1527	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1526	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1510	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1511	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1525	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1524	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1512	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1513	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1523	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1522	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1514	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1515	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1521	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1520	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1516	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1517	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1518	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1518	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1519	1	q	10.000	10.000	.000	.000		XZ	0.
1540	1	q	15.000	15.000	.000	.000		XZ	0.
1541	1	q	15.000	15.000	.000	.000		XZ	0.
1542	1	q	15.000	15.000	.000	.000		XZ	0.
1543	1	q	15.000	15.000	.000	.000		XZ	0.

ΦΟΡΤΙΑ ΚΟΜΒΩΝ

A/A	A/A	Δ Υ Ν Α Μ Ε Ι Σ			Ρ Ο Π Ε Σ		
Κόμβου	Φόρτισης	FX (KN)	FY (KN)	FZ (KN)	MX (KNM)	MY (KNM)	MZ (KNM)
41	1	.000	-30.150	.000	.000	.000	.000
42	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
43	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
44	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
45	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
46	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
47	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
48	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
49	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
50	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
51	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
52	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
53	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000
54	1	.000	-27.720	.000	.000	.000	.000

55		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
56		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
57		1		.000	-30.150	.000		.000	.000	.000
58		1		.000	-30.150	.000		.000	.000	.000
59		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
60		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
61		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
62		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
63		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
64		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
65		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
66		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
67		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
68		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
69		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
70		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
71		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
72		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
73		1		.000	-27.720	.000		.000	.000	.000
74		1		.000	-30.150	.000		.000	.000	.000
75		1		.000	-34.650	.000		.000	.000	.000
76		1		.000	-34.650	.000		.000	.000	.000
77		1		.000	-34.650	.000		.000	.000	.000
78		1		.000	-34.650	.000		.000	.000	.000
79		1		.000	-22.050	.000		.000	.000	.000

STRUCTURE LOAD CASE	ELEMENT		LOAD		MULTIPLIERS	
	A	B	C	D		
1	1.000	.000	.000	.000		
2	.000	1.000	.000	.000		

***** SCADA For Windows *****

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ (ΙΣΟΔΥΝΑΜΗ ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ)
ΚΑΤΑ ΤΙΣ ΚΥΡΙΕΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΕΙΣ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ

=====

Παράμετροι Υπολογισμού

 Ζώνη Σεισμικής επικινδυνότητας : II
 Επιτάχυνση Βαρύτητας g (m/sec²) : 9.810
 Σεισμική Επιτάχυνση εδάφους $A=\alpha \cdot g$: $0.24 \cdot 9.810 = 2.3544$
 Κατηγορία Εδάφους : B
 Χαρακτηριστικές Περίοδοι Φάσματος : $T1=0.15$ $T2=0.60$ (sec)
 Συντελεστής-Κατηγορία Σπουδαιότητας: $\gamma_i=1.000$ - Σ2
 Συντελεστής Επιρροής Θεμελίωσης : $\theta=1.000$
 Συντελεστής Σεισμικής Συμπεριφοράς : $\alpha=1.500$
 Συντελεστής Φασματικής Ενίσχυσης : $\beta_o=2.50$
 Ποσοστό κρίσιμης απόσβεσης : $j=5.000\%$
 Διορθωτικός συντελεστής απόσβεσης : $\eta=1.000$
 Φόρτιση 1 (Μόνιμα) συντελεστής : 1.000
 Γωνία Προσανατολισμού κύριων αξόνων: 0.00

α/α Στάθμης	Υψόμετρο (m)	Διαστάσεις Lix (m)	Κατόψεις LIIZ (m)	Συντ.ψ2 φόρτ.2	Τυχηματικές etix(m)	Εκκ/τες etiz(m)
1	0.000	18.300	3.900	0.300	0.000	0.000
2	2.600	18.300	4.250	0.300	0.213	0.915

etix = 0.05 *LIIZ , etiz = 0.05 *LIX

Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου με τον προσεγγιστικό τύπο του (Rayleigh)

 Διεύθυνση Ix : TIX (sec)= 0.0267 Rd(T)= 1.8488 Rd(T)/g= 0.1885
 Διεύθυνση Ixv: TIxv(sec)= 0.0275 Rd(T)= 1.5527 Rd(T)/g= 0.1583

 Διεύθυνση Iz : TIIz (sec)= 0.0919 Rd(T)= 2.5308 Rd(T)/g= 0.2580
 Διεύθυνση Izv: TIIzv(sec)= 0.0514 Rd(T)= 1.9455 Rd(T)/g= 0.1983

Εκκεντρότητες Σχεδιασμ.Σταθμών ως προς τον Πλασμ. Αξονα (Κύρια Διεύθυνση I)

α/α Σταθ.	efx (m)	ή $1.50 \cdot eox$ (m)	+ etx (m)	= maxex (m)	erx (m)	ή $0.50 \cdot eox$ (m)	- etx (m)	= minex (m)
0	0.000		+ 0.000	= 0.000	0.000		- 0.000	= 0.000
1	0.000		+ 0.213	= 0.213	0.000		- 0.213	= -0.212

efx,etx :Ισοδύναμες Στατικές Εκκεντρότητες, eox : Στατική Εκκεντρότητα
 maxex, minex :Εκκεντρότητες Σχεδιασμού etx : Τυχηματ.Εκκεντρότητα

Εκκεντρότητες Σχεδιασμ.Σταθμών ως προς τον Πλασμ.Αξονα (Κύρια Διεύθυνση II)

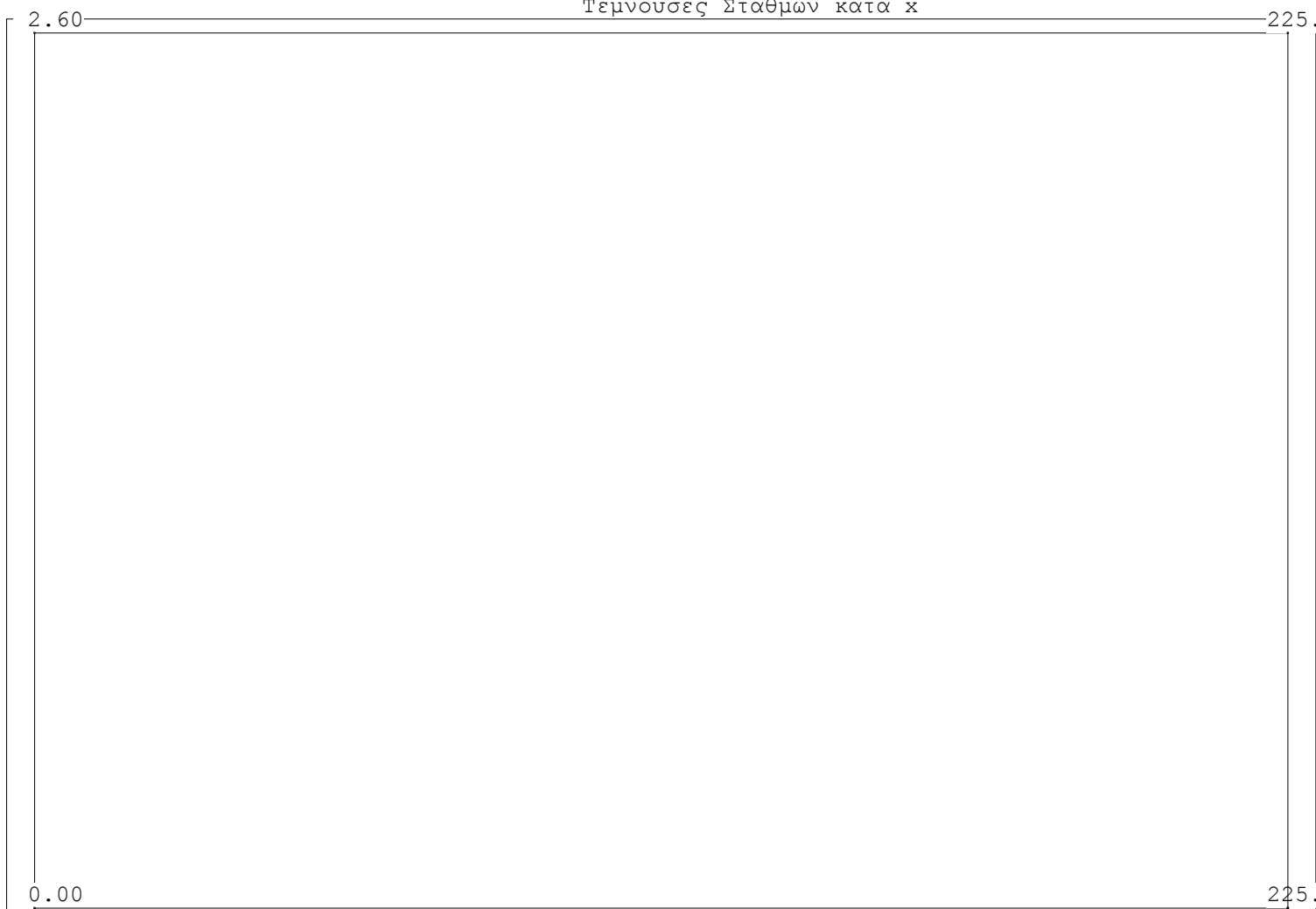
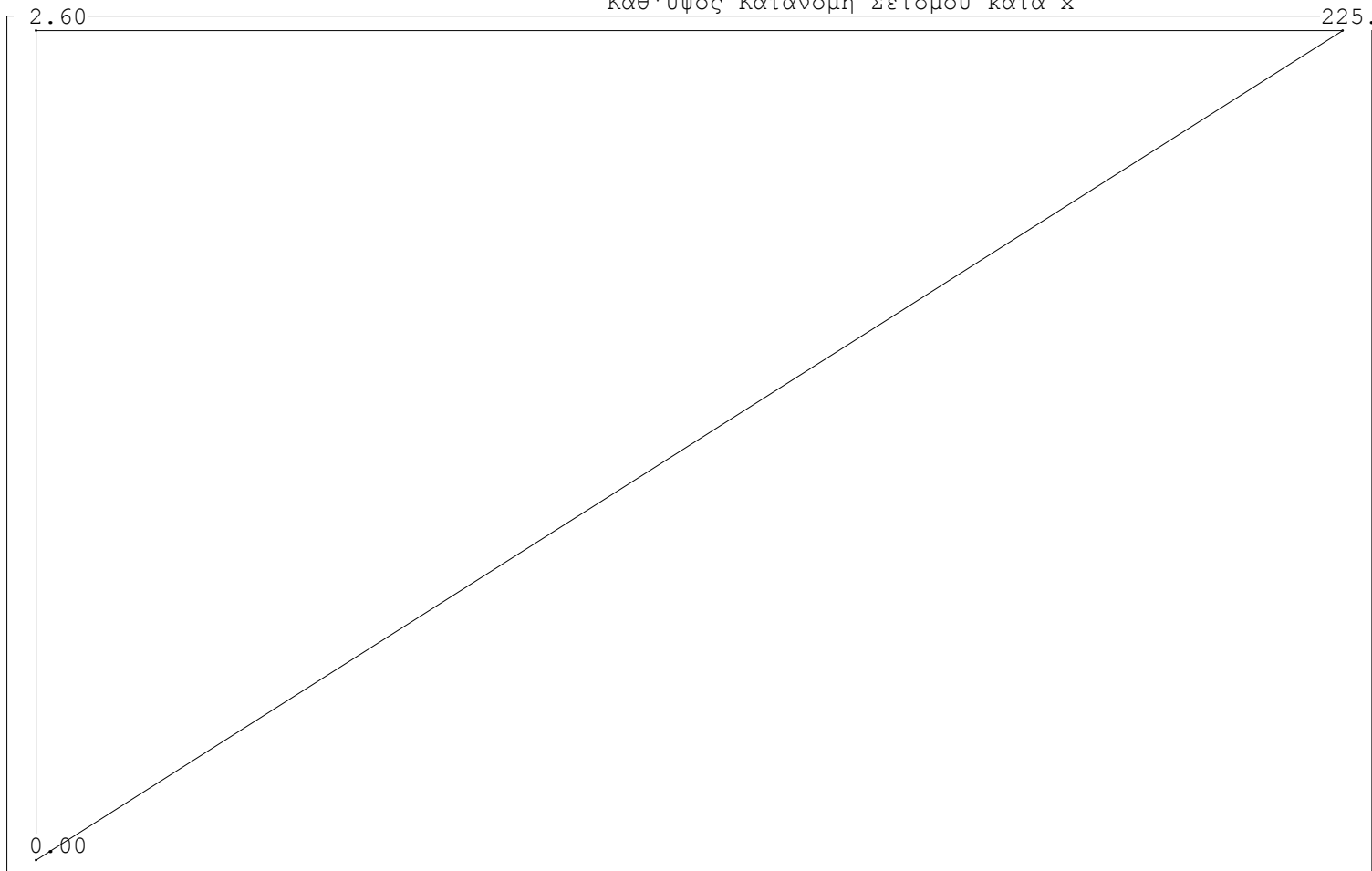
α/α Σταθ.	efz (m)	ή $1.50 \cdot eoz$ (m)	+ etz (m)	= maxez (m)	erz (m)	ή $0.50 \cdot eoz$ (m)	- etz (m)	= minez (m)
0	0.000		+ 0.000	= 0.000	0.000		- 0.000	= 0.000
1	0.015		+ 0.915	= 0.930	0.006		- 0.915	= -0.909

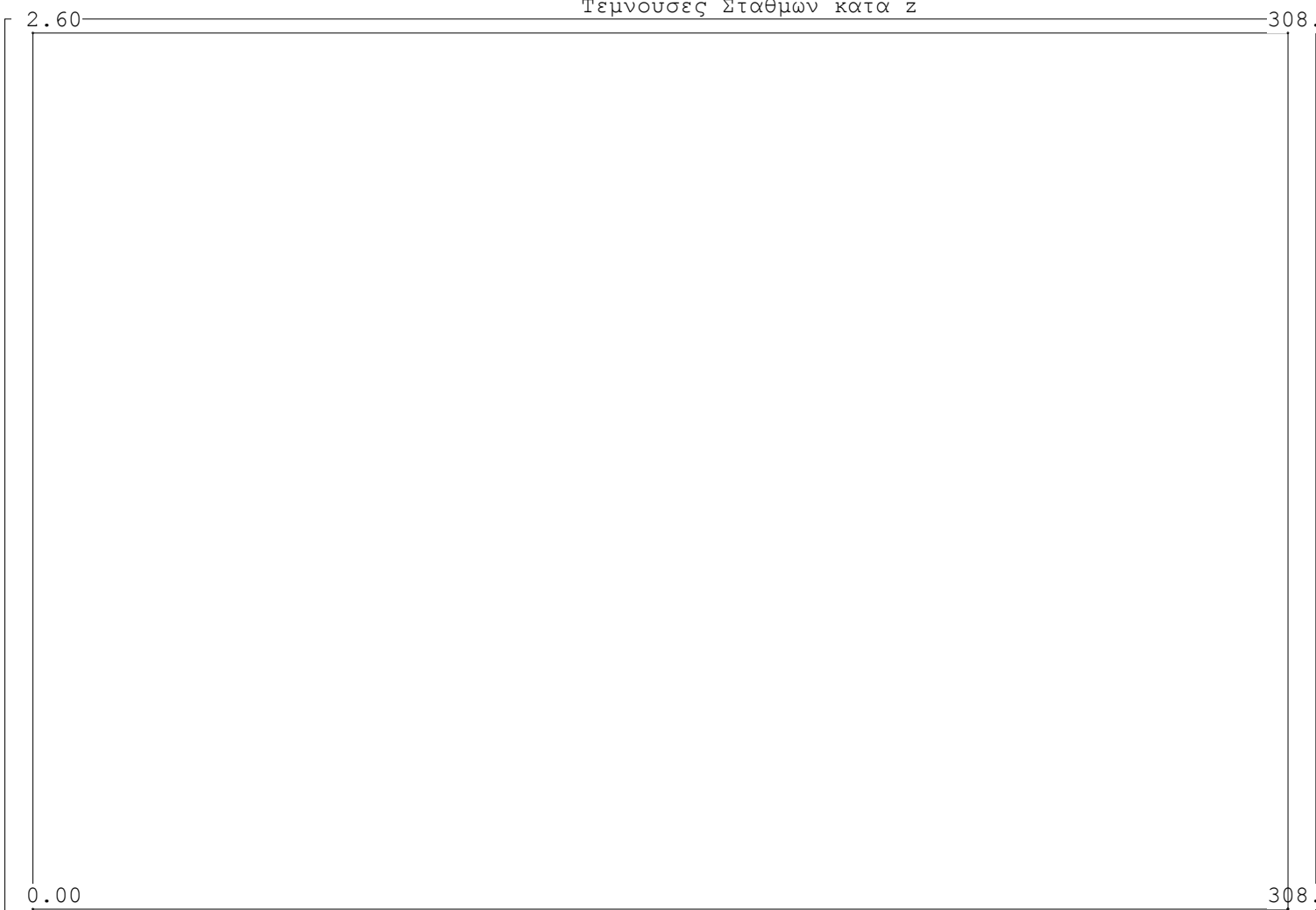
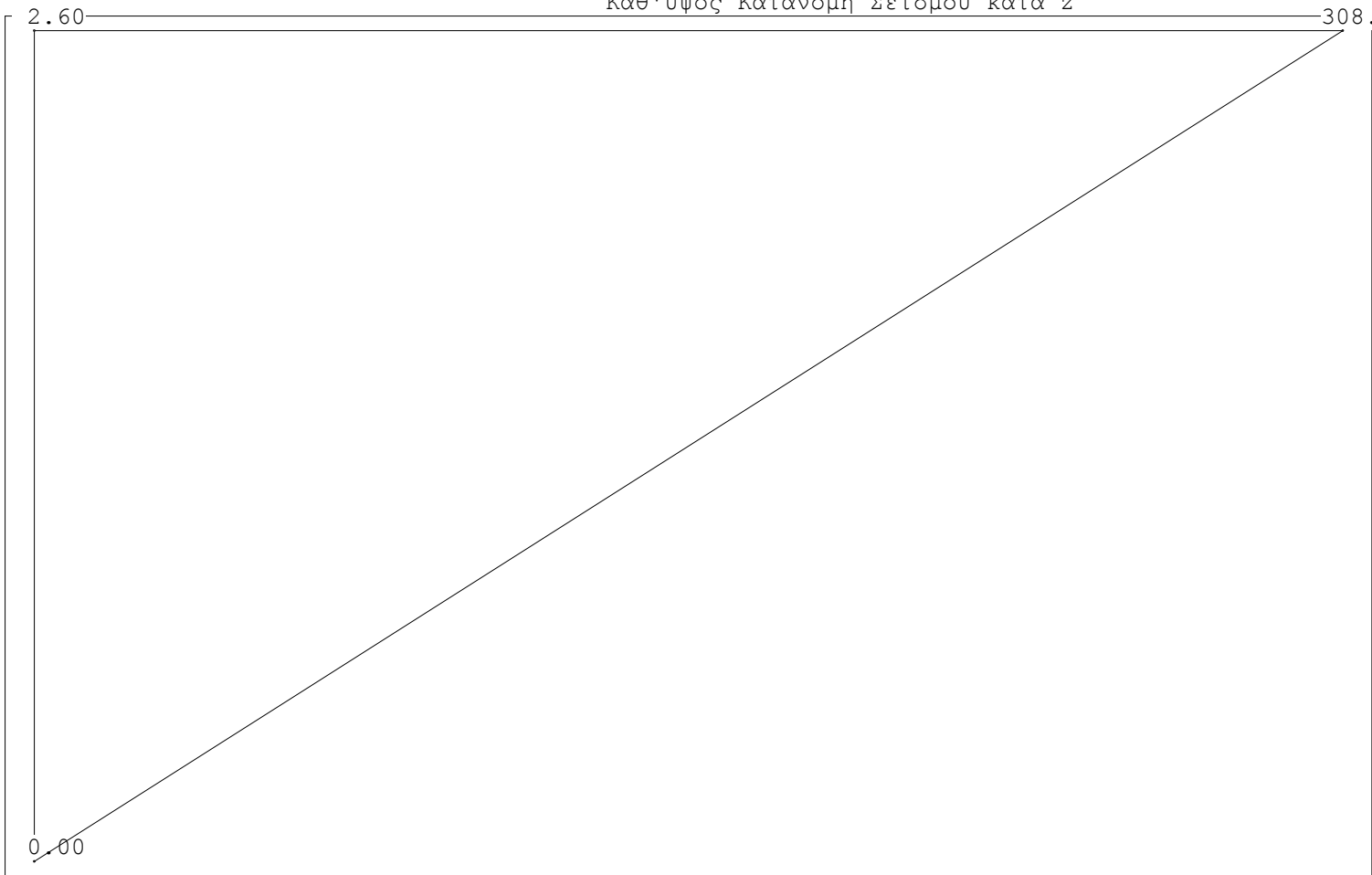
efz,etz :Ισοδύναμες Στατικές Εκκεντρότητες, eoz : Στατική Εκκεντρότητα
 maxez, minez :Εκκεντρότητες Σχεδιασμού etz : Τυχηματ.Εκκεντρότητα

Καθ'ύψος Κατανομή της Ισοδύναμης Στατικής Φόρτισης (Τέμνουσα-Ροπή)

-----ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ (Kn)-----ΣΤΡΕΠΤΙΚΕΣ ΡΟΠΕΣ (Knm)-----
 α/α | Υψομ. | ΦΟΡΤ.3-I ΦΟΡΤ.4-II |ΦΟΡΤ.5-I ΦΟΡΤ.6-I ΦΟΡΤ.7-II ΦΟΡΤ.8-II

Σταθ,	(m)	(Kn)	(Kn)	Απο maxex	Απο minex	Απο maxez	Απο minez
1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	2.600	225.057	308.072	-206.476	207.376	65.467	-65.466





ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΚΑΤΑ ΤΙΣ ΚΥΡΙΕΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΕΙΣ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ

ΑΠΛΟΠΟΙΗΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ

Ελεγχος Διαφοράς Ακαμψιών και Μαζών Σταθμών Κτιρίου (& 3.5.1.[4].β,γ)

α/α	Συν/κο	Συν.Μάζα	Συνολικές Ακαμψίες	Διαφορές Μαζών - Ακαμψιών
Στάθμης	Υψός (M)	KN/g	$K_i \cdot 10^3$ (KNM)	$(M_{i+1}-M_i)/M_i - (K_{i+1}-K_i)/K_i$
			$(K_i-X) - (K_i-Z) - (\Delta M_i) - (\Delta K_i-X) - (\Delta K_i-Z)$	
1	2.600	121.728	11616.682	4009.029

Η Αύξηση πρέπει ≤ 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει ≤ 0.50

Ο έλεγχος ικανοποιεί τα κριτήρια κανονικότητας της & 3.4.1.[4].β,γ

α/α	Συν/κο	Κατακόρυφα	Σχετική	Οριζόντια	Συντ/της	Ελεγχος
Στάθμης	Υψός (M)	Φορτία (KN)	Μετ/ση (mm)	Δύναμη (KN)	θ_x	2ας Τάξης Πλαισίων
1- 9	2.600	1453.985	0.0399	339.849	0.0001	ΕΠ. (≤ 0.1) Αμετάθετα

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ/ ΕΠΣ=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ ΜΕ ΕΠΑΥΞΗΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ/ ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Αμεταθετότητας Πλαισίων (&14.3.1β Ε.Κ.Ω.Σ.2000) Διευθυνση X

Στάθμη	αρ, ορόφων	Συν.Υψος	Κατ.Φορτία	Ακαμψίες	$htot \cdot \sqrt{F_v/K_{ix}}$	Ελεγχος
Πάκτωσης	n	htot (m)	Fv (kN)	$K_{ix} \cdot 10^3$ (kNm ²)	$\leq 0.2 + 0.1 \cdot n$	n ≤ 3 Πλαισίων
					≤ 0.6	n ≥ 4
0	1	2.600	1633.601	11616.681	0.031	< 0.3 Αμετάθετα

ΤΟ ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΥΨΟΣ htot ΚΑΙ Ο ΑΡΙΘΜΟΣ ΟΡΟΦΩΝ ΜΕΤΡΑΤΑΙ ΑΠΟ ΤΗΝ ΚΑΘΕ ΣΤΑΘΜΗ ΠΑΚΤΩΣΗΣ

α/α	Συν/κο	Κατακόρυφα	Σχετική	Οριζόντια	Συντ/της	Ελεγχος
Στάθμης	Υψός (M)	Φορτία (KN)	Μετ/ση (mm)	Δύναμη (KN)	θ_z	2ας Τάξης Πλαισίων
1- 9	2.600	1453.985	0.1092	56.294	0.0016	ΕΠ. (≤ 0.1) Αμετάθετα

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ/ ΕΠΣ=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ ΜΕ ΕΠΑΥΞΗΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ/ ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Αμεταθετότητας Πλαισίων (&14.3.1β Ε.Κ.Ω.Σ.2000) Διευθυνση Z

Στάθμη	αρ, ορόφων	Συν.Υψος	Κατ.Φορτία	Ακαμψίες	$htot \cdot \sqrt{F_v/K_{iz}}$	Ελεγχος
Πάκτωσης	n	htot (m)	Fv (kN)	$K_{iz} \cdot 10^3$ (kNm ²)	$\leq 0.2 + 0.1 \cdot n$	n ≤ 3 Πλαισίων
					≤ 0.6	n ≥ 4
0	1	2.600	1633.601	4009.029	0.052	< 0.3 Αμετάθετα

ΤΟ ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΥΨΟΣ htot ΚΑΙ Ο ΑΡΙΘΜΟΣ ΟΡΟΦΩΝ ΜΕΤΡΑΤΑΙ ΑΠΟ ΤΗΝ ΚΑΘΕ ΣΤΑΘΜΗ ΠΑΚΤΩΣΗΣ

Ελεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου Σ 4.2.2 Διεύθυνση X

α/α	Συν/κο	Μέγιστη Δ	Υψος Ορόφου	Συντελεστής γ	Ελεγχος
Στάθμης	Υψος (M)	Σχετ.Μετακ. (mm)	h (m)	$q \cdot \Delta / 2.5 \cdot h \geq \Delta / h$	Ορόφου γορ=0.005
1	2.600	0.040	2.600	0.0000	ΕΠ (γ \leq γορ)

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ / ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου Σ 4.2.2 Διεύθυνση Z

α/α	Συν/κο	Μέγιστη Δ	Υψος Ορόφου	Συντελεστής γ	Ελεγχος
Στάθμης	Υψος (M)	Σχετ.Μετακ. (mm)	h (m)	$q \cdot \Delta / 2.5 \cdot h \geq \Delta / h$	Ορόφου γορ=0.005
1	2.600	0.109	2.600	0.0000	ΕΠ (γ \leq γορ)

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ / ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Κέντρο Βάρους - Κέντρο Πλασματικού Αξονα & 3.3.3 Ε.Α.Κ.

α/α	Συν/κο		ΚΕΝΤΡΟ ΒΑΡΟΥΣ		ΚΕΝΤΡΟ ΠΛΑΣΜΑΤΙΚΟΥ ΑΞΟΝΑ		Απόσταση
Στάθμης	Υψος (m)		X Συντ. (m)	Z Συντ. (m)	X Συντ. (m)	Z Συντ. (m)	Κ.Β-Κ.Π.Α (m)
1-Ρο	2.600		9.3000	2.6356		9.3000	2.6485
							0.0129

Ελεγχος Επάρκειας Τοιχωμάτων & 4.1.4.2.β.[2] Στάθμη Αναφοράς: 0 0.000 (m)

α/α	Τεμν. Τοιχ./Συνολ.Τεμν. =	nvx	Τεμν. Τοιχ./Συνολ.Τεμν. =	nvz
Στάθμης	(Kn)	(Kn)	(Kn)	(Kn)
1	32- 580.164	587.303	0.99 ΕΠ.	1- 52.653
				56.280
				0.94 ΕΠ.

nv > 0.6 & 4.1.4.2.β (Ε.Α.Κ.) , nv > 0.75 & 18.4.4.2 (Ε.Κ.Ω.Σ.2000)

ΑΠΑΙΤΕΙΤΑΙ ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΠΕΡΙΣΦΥΣΗ

Ελεγχος Στρεπτικής Ευαισθησίας Κτιρίου & 3.3.3.[7]

Στάθμη	ρ _χ	ε _{οx,i}	ρ _{mχ,i}	<=,>	ri	Σ.Ε	ρ _z	ε _{οz,i}	ρ _{mz,i}	<=,>	ri	Σ.Ε
1	4.34	0.00	4.34	<=	5.96	ΝΑΙ	14.94	0.01	14.94	>	5.96	ΟΧΙ

ρ_χ, ρ_z : Ακτίνες δυστροπίας στάθμης ως προς τον πλασματικό άξονα.

ρ_{mχ,i}, ρ_{mz,i} : Ακτίνες δυστροπίας στάθμης ως προς το κέντρο μάζης της.

ε_{οx,i}, ε_{οz,i} : Στατικές εκκεντρότητες κατά τις διεθύνσεις των κύριων αξόνων.

Η ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ ΕΙΝΑΙ ΣΤΡΕΠΤΙΚΑ ΕΥΑΙΣΘΗΤΗ
ΑΠΑΙΤΕΙΤΑΙ ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ ΕΛΕΓΧΟΣ ΚΑΤΑ Χ-Χ

Υπολογισμός Σεισμικού Αρμού & 4.1.7.2(3) Ε.Α.Κ.

Υπολογισμός μέγιστων σεισμικών μετακινήσεων του κτιρίου σε περίπτωση εμβολισμού υποστυλωμάτων από πλάκες ή άλλα στοιχεία του παρακειμένου κτιρίου.

Οι μετατοπίσεις πολλαπλασιάστηκαν με τον συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q

$$\Delta = \Delta_{\text{υπολ.}} \cdot q$$

Κατά χ : Δ_χ = 0.01 cm Κατά z : Δ_z = 0.09 cm

Προτεινόμενος σεισμικός αρμός ανευ υπολογισμού & 4.1.7.2(4)

Σε κτίρια που βρίσκονται σε επαφή, και όταν δεν υπάρχει πιθανότητα εμβολισμού υποστυλωμάτων σε κανένα από τα δύο κτίρια, το εύρος του αντίστοιχου αρμού, εφόσον δεν γίνεται ακριβέστερος υπολογισμός, μπορεί να καθορίζεται με βάση τον συνολικό αριθμό των υπέρ το έδαφος εν επαφή ορόφων ως εξής:

Κατά χ : Δ_χ = 4.00 cm Κατά z : Δ_z = 4.00 cm

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΚΤΙΡΙΟΥ - ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ

Ελεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως (& 4.1.2.2) Διευθυνση X

α/α	Συν/κο	Κατακόρυφα	Σχετική	Οριζόντια	Συντ/της	Ελεγχος
Στάθμης	Υψός (M)	Φορτία (KN)	Μετ/ση (mm)	Δύναμη (KN)	θ _x	Στάθμης
1- 2	2.600	1094.036	0.0156	271.818	0.0000	ΕΠ. (<=0.1)

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ/ ΕΠΣ=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ ΜΕ ΕΠΑΥΞΗΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ/ ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως (& 4.1.2.2) Διευθυνση Z

α/α	Συν/κο	Κατακόρυφα	Σχετική	Οριζόντια	Συντ/της	Ελεγχος
Στάθμης	Υψός (Μ)	Φορτία (ΚΝ)	Μετ/ση (mm)	Δύναμη (ΚΝ)	θz	Στάθμης
1- 6	2.600	1294.274	0.0530	26.386	0.0015	ΕΠ. (<=0.1)

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ/ ΕΠΣ=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ ΜΕ ΕΠΑΥΞΗΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ/ ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου Σ 4.2.2 Διεύθυνση Χ

α/α	Συν/κο	Μέγιστη Δ	Υψος Ορόφου	Συντελεστής γ	Ελεγχος
Στάθμης	Υψος (Μ)	Σχετ.Μετακ. (mm)	h (m)	$q \cdot \Delta / 2.5 \cdot h \geq \Delta / h$	Ορόφου γορ=0.005
1	2.600	0.016	2.600	0.0000	ΕΠ (γ<=γορ)

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ / ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου Σ 4.2.2 Διεύθυνση Ζ

α/α	Συν/κο	Μέγιστη Δ	Υψος Ορόφου	Συντελεστής γ	Ελεγχος
Στάθμης	Υψος (Μ)	Σχετ.Μετακ. (mm)	h (m)	$q \cdot \Delta / 2.5 \cdot h \geq \Delta / h$	Ορόφου γορ=0.005
1	2.600	0.053	2.600	0.0000	ΕΠ (γ<=γορ)

ΕΠ.=ΕΠΙΤΡΕΠΕΤΑΙ / ΑΠ.=ΑΠΑΓΟΡΕΥΕΤΑΙ

Ελεγχος Επάρκειας Τοιχωμάτων & 4.1.4.2.β.[2] Στάθμη Αναφοράς: 0 0.000 (m)

α/α	Τεμν. Τοιχ./Συνολ.Τεμν.	=	nvx	Τεμν. Τοιχ./Συνολ.Τεμν.	=	nvz
Στάθμης	(Kn)	(Kn)		(Kn)	(Kn)	
1	7- 227.002	230.089	0.99 ΕΠ.	2- 21.041	26.386	0.80 ΕΠ.

nv > 0.6 & 4.1.4.2.β (Ε.Α.Κ.) , nv > 0.75 & 18.4.4.2 (Ε.Κ.Ω.Σ.2000)

ΑΠΑΙΤΕΙΤΑΙ ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΠΕΡΙΣΦΥΞΗ

Υπολογισμός Σεισμικού Αρμού & 4.1.7.2(3) Ε.Α.Κ.

Υπολογισμός μέγιστων σεισμικών μετακινήσεων του κτιρίου σε περίπτωση εμβολισμού υποστυλωμάτων από πλάκες ή άλλα στοιχεία του παρακειμένου κτιρίου.

Οι μετατοπίσεις πολλαπλασιάστηκαν με τον συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q

$$\Delta = \Delta_{\text{υπολ.}} \cdot q$$

Κατά χ : Δχ = 0.00 cm Κατά z : Δz = 0.02 cm

Προτεινόμενος σεισμικός αρμός ανευ υπολογισμού & 4.1.7.2(4)

Σε κτίρια που βρίσκονται σε επαφή, και όταν δεν υπάρχει πιθανότητα εμβολισμού υποστυλωμάτων σε κανένα από τα δύο κτίρια, το εύρος του αντίστοιχου αρμού, εφόσον δεν γίνεται ακριβέστερος υπολογισμός, μπορεί να καθορίζεται με βάση τον συνολικό αριθμό των υπέρ το έδαφος εν επαφή ορόφων ως εξής:

Κατά χ : Δχ = 4.00 cm Κατά z : Δz = 4.00 cm

ΓΕΝΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΣΤΑΣΙΟΛΟΓΗΣΗΣ ΣΤΥΛΩΝ ΣΤΑΘΜΗΣ: 1 - 260

Βασικές Φορτίσεις Διαστασιολόγησης

Μη Σεισμικές : $\Phi 1 \ \Phi 2$
 Σεισμικές x-x: $\Phi 3 \ \Phi 5 \ \Phi 6$
 Σεισμικές z-z: $\Phi 4 \ \Phi 7 \ \Phi 8$

Αυξητικοί συντελεστές σεισμικών φορτίσεων : Κατά $\chi=1.00$
 ----- Κατά $z=1.00$

Συνδυασμοί Αστοχίας:

1. $1.35\Phi 1+1.50\Phi 2$
2. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 6+0.30\Phi 4+0.30\Phi 8$
3. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 6-0.30\Phi 4-0.30\Phi 8$
4. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 8+0.30\Phi 3+0.30\Phi 6$
5. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 8-0.30\Phi 3-0.30\Phi 6$
6. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 6-0.30\Phi 4-0.30\Phi 8$
7. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 6+0.30\Phi 4+0.30\Phi 8$
8. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 8-0.30\Phi 3-0.30\Phi 6$
9. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 8+0.30\Phi 3+0.30\Phi 6$
10. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 5+0.30\Phi 4+0.30\Phi 8$
11. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 5-0.30\Phi 4-0.30\Phi 8$
12. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 8+0.30\Phi 3+0.30\Phi 5$
13. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 8-0.30\Phi 3-0.30\Phi 5$
14. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 5-0.30\Phi 4-0.30\Phi 8$
15. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 5+0.30\Phi 4+0.30\Phi 8$
16. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 8-0.30\Phi 3-0.30\Phi 5$
17. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 8+0.30\Phi 3+0.30\Phi 5$
18. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 6+0.30\Phi 4+0.30\Phi 7$
19. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 6-0.30\Phi 4-0.30\Phi 7$
20. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 7+0.30\Phi 3+0.30\Phi 6$
21. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 7-0.30\Phi 3-0.30\Phi 6$
22. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 6-0.30\Phi 4-0.30\Phi 7$
23. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 6+0.30\Phi 4+0.30\Phi 7$
24. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 7-0.30\Phi 3-0.30\Phi 6$
25. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 7+0.30\Phi 3+0.30\Phi 6$
26. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 5+0.30\Phi 4+0.30\Phi 7$
27. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 3+1.00\Phi 5-0.30\Phi 4-0.30\Phi 7$
28. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 7+0.30\Phi 3+0.30\Phi 5$
29. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2+1.00\Phi 4+1.00\Phi 7-0.30\Phi 3-0.30\Phi 5$
30. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 5-0.30\Phi 4-0.30\Phi 7$
31. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 3-1.00\Phi 5+0.30\Phi 4+0.30\Phi 7$
32. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 7-0.30\Phi 3-0.30\Phi 5$
33. $1.00\Phi 1+0.30\Phi 2-1.00\Phi 4-1.00\Phi 7+0.30\Phi 3+0.30\Phi 5$

ΥΠΟΣΤ: K1 - ΜΕΛΟΣ: 1042 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:41 Τέλους:1042											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 Ηκρ.= 0.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Αξονική Δυναμή Υπολογ. NSd(KN)				21.84 maxvd= 0.02<=0.65 (συνδ. 2)				15.47			
Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM)				y= -0.43 z= -0.71 y= 0.35 z= 0.64							
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση							
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----											
1 1		-0.0253		2 2		-0.0005		1 1		-0.0093	
3 1		-0.0155		4 1		-0.0408		3 1		-0.0196	
								4 1		0.0000	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)				Αρχη		minVsd= -0.41 / maxVsd= -0.41		= ζ= 1.00			
				Τελος		minVsd= -0.41 / maxVsd= -0.41		= ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)				Αρχη		minVsd= 0.28 / maxVsd= 0.28		= ζ= 1.00			
				Τελος		minVsd= 0.28 / maxVsd= 0.28		= ζ= 1.00			
-----+-----Βάση (κρίσιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----											
Τμήματα Υποστύλματος h (m)				0.60				1.40			
								0.60			
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
-----Διευθυνση Σεισμού-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)				245.5		245.5		245.5		245.5	
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN)				0.6		0.4		0.6		0.4	
Τεμνουσα θλιβ.Πελμ. Vcd (KN)				31.9		31.9		31.4		31.4	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν.				(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρέπτ.Ροπή Υπολογισμού(KNM)		Tsd :		0.00			
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμού (KNM)				Λογω θλίψης		τοιχωμάτων		Trd1:		17.58	
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)				0.1		0.1		0.1		0.1	
-----+-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----											
Διευθυνση Ανυσματος				+y -y		+z -z		+y -y		+z -z	
(min) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)				41 -41		41 -41		41 -41		41 -41	
(max) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)				42 -42		42 -42		41 -41		41 -41	
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Τελικός Οπλισμός Στυλου				8Φ14							
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
by κατω 1Φ14+1Φ14+1Φ14								by ανω 1Φ14+1Φ14+1Φ14			
bz ανω 1Φ14+1Φ14+1Φ14								bz κατω 1Φ14+1Φ14+1Φ14			
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Συνδετήρες Φ / Αποσταση (CM)				Lκρίσιμο=Φ8 /10.00 Υπολοιπο Μήκος=Φ8 /15.00							
Περισφιγξη wwd				Υπαρχων:Y=0.12 Z=0.12 Απαιτούμεν:Y=0.10 Z=0.10							

ΥΠΟΣΤ: K2 - ΜΕΛΟΣ: 1043 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:57 Τέλους:1043															
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 Ηκρ.= 0.60															
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----															
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25															
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----															
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ							
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----															
Αξονική Δυναμή Υπολογ. NSd(KN)				21.98 maxvd= 0.02<=0.65 (συνδ. 33)				15.60							
Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM)				y= -0.42 z= 0.75 y= 0.34 z= -0.68											
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----															
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση															
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----															
1 33		-0.0001		2 1		-0.0264		1 1		-0.0329					
3 1		-0.0415		4 1		-0.0147		3 1		0.0000					
								4 1		-0.0208					
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----															
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχή				minVsd= 0.44 / maxVsd= 0.44 = ζ= 1.00											
				Τέλος minVsd= 0.44 / maxVsd= 0.44 = ζ= 1.00											
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχή				minVsd= 0.28 / maxVsd= 0.28 = ζ= 1.00											
				Τέλος minVsd= 0.28 / maxVsd= 0.28 = ζ= 1.00											
-----+-----Βάση (κρίσιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----															
Τμήματα Υποστύλματος h (m)				0.60				1.40				0.60			
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----															
-----Διευθυνση Σεισμού-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----															

Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	245.5	245.5	245.5	245.5	245.5	245.5				
Τεμνουσα Υπολογισμού	Vsd (KN)	0.7	0.4	0.7	0.4	0.7	0.4				
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)	31.9	31.9	31.4	31.4	31.0	31.0				
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων	Vwd (KN)										
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)				
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμού(KNM)	Tsd :	0.00								
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου	(KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων	Trd1:	17.58							
Στρ.Ροπη αντ.Συνδαι.Τrd2	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s	(CM2/M)	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1				
-----Ροπες Αντοχης Mrd-	(KNM)	-----Βαση-----	-----Κορυφη-----								
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z		
(min) Ροπη Αντοχης MRd	(KNM)	41	-41	41	-41	41	-41	41	-41		
(max) Ροπη Αντοχης MRd	(KNM)	42	-42	42	-42	41	-41	41	-41		
Τελικος Οπλισμος Στυλου	8Φ14										
-πλευρα+						-πλευρα-					
by κατω	1Φ14+1Φ14+1Φ14					by ανω	1Φ14+1Φ14+1Φ14				
bz ανω	1Φ14+1Φ14+1Φ14					bz κατω	1Φ14+1Φ14+1Φ14				
Συνδαιτηρες Φ / Αποσταση (CM)	Λκρισιμο=Φ8 /10.00	Υπολοιπο Μηκος=Φ8 /15.00									
Περισφιγξη wwd	Υπαρχων:Y=0.12 Z=0.12	Απαιτουμεν:Y=0.10 Z=0.10									
ΥΠΟΣΤ: K3	- ΜΕΛΟΣ: 1044	- Συνδεσμολογια (κομβοι)	Αρχης:58	Τελους:1044							
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ	by=30	bz=30	ΥΨΟΣ H= 2.60	Ηκρ.= 0.60							
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25	Κυριος Οπλισμος: S500	-Συνδαιτηρες: S400	Επικαλυψη c(mm)=25								
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η		ΒΑΣΗ		ΚΟΡΥΦΗ							
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.	NSd (KN)	20.12	maxvd= 0.01<=0.65 (συνδ. 33)	13.74							
Ροπη Υπολογισμού	MSd (KNM)	y= -0.30	z= -1.21	y= 0.38	z= 1.17						
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση								
-----Βαση Υποστυλωματος-----											
1	1	-0.0351	2	1	0.0000	1	1	0.0000	2	1	-0.0438
3	33	-0.0022	4	1	-0.0466	3	1	-0.0273	4	1	0.0000
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)	Αρχη	minVsd= -0.78	/ maxVsd= -0.78	= ζ= 1.00							
	Τελος	minVsd= -0.78	/ maxVsd= -0.78	= ζ= 1.00							
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)	Αρχη	minVsd= 0.24	/ maxVsd= 0.24	= ζ= 1.00							
	Τελος	minVsd= 0.24	/ maxVsd= 0.24	= ζ= 1.00							
-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)-----											
Τμηματα Υποστυλωματος h (m)		0.60		1.40		0.60					
-----Διευθυνση Σεισμου-----Y-----Z-----Y-----Z-----Y-----Z-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	245.5	245.5	245.5	245.5	245.5	245.5	245.5	245.5		
Τεμνουσα Υπολογισμού	Vsd (KN)	1.1	0.3	1.1	0.3	1.1	0.3	1.1	0.3		
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)	33.4	33.4	33.0	33.0	36.1	36.1				
Τεμν.Υπολ.Συνδαιτηρων	Vwd (KN)										
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)				
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμού(KNM)	Tsd :	0.00								
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου	(KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων	Trd1:	17.58							
Στρ.Ροπη αντ.Συνδαι.Τrd2	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s	(CM2/M)	0.2	0.1	0.2	0.1	0.2	0.2	0.1	0.1		
-----Ροπες Αντοχης Mrd-	(KNM)	-----Βαση-----	-----Κορυφη-----								
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z		
(min) Ροπη Αντοχης MRd	(KNM)	41	-41	41	-41	41	-41	41	-41		
(max) Ροπη Αντοχης MRd	(KNM)	42	-42	42	-42	41	-41	41	-41		
Τελικος Οπλισμος Στυλου	8Φ14										
-πλευρα+						-πλευρα-					
by κατω	1Φ14+1Φ14+1Φ14					by ανω	1Φ14+1Φ14+1Φ14				
bz ανω	1Φ14+1Φ14+1Φ14					bz κατω	1Φ14+1Φ14+1Φ14				
Συνδαιτηρες Φ / Αποσταση (CM)	Λκρισιμο=Φ8 /10.00	Υπολοιπο Μηκος=Φ8 /15.00									
Περισφιγξη wwd	Υπαρχων:Y=0.12 Z=0.12	Απαιτουμεν:Y=0.10 Z=0.10									

ΥΠΟΣΤ: K4 - ΜΕΛΟΣ: 1045 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:74 Τέλους:1045											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 Ηκρ.= 0.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----+-----											
Αξονική Δυναμή Υπολογ. NSd (KN) 20.26 maxvd= 0.01<=0.65 (συνδ. 2) 13.88											
Ροπή Υπολογισμού MSd (KNM) y= -0.31 z= 1.25 y= 0.38 z= -1.21											
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----											
1 1		0.0000		2 1		-0.0358		1 1		-0.0450	
3 1		-0.0477		4 33		-0.0018		3 1		0.0000	
								4 1		-0.0280	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη minVsd= 0.81 / maxVsd= 0.81 = ζ= 1.00											
Τελος minVsd= 0.81 / maxVsd= 0.81 = ζ= 1.00											
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη minVsd= 0.24 / maxVsd= 0.24 = ζ= 1.00											
Τελος minVsd= 0.24 / maxVsd= 0.24 = ζ= 1.00											
-----+-----Βάση (κρίσιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----											
Τμήματα Υποστύλματος h (m)				0.60				1.40			
								0.60			
-----+-----+-----+-----											
-----Διευθυνση Σεισμού-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN) 245.5 245.5 245.5 245.5 245.5 245.5											
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN) 1.2 0.3 1.2 0.3 1.2 0.3											
Τεμνουσα θλιβ.Πελμ. Vcd (KN) 33.4 33.4 33.0 33.0 36.2 36.2											
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν. (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)											
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ Max Στρέπτ.Ροπή Υπολογισμού (KNM) Tsd : 0.00											
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμού (KNM) Λογω θλίψης τοιχωμάτων Trd1: 17.58											
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ. Trd2 (KNM) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0											
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0											
Απαιτ.Διατ.Συνδ. Asw/s (CM2/M) 0.2 0.1 0.2 0.1 0.2 0.1											
-----+-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----											
Διευθυνση Ανυσματος +y -y +z -z +y -y +z -z											
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM) 41 -41 41 -41 41 -41 41 -41											
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM) 42 -42 42 -42 41 -41 41 -41											
-----+-----+-----+-----											
Τελικός Οπλισμός Στυλου				8Φ14							
-----+-----+-----+-----											
-----πλευρα-----+-----πλευρα-----											
by κατω 1Φ14+1Φ14+1Φ14						by ανω 1Φ14+1Φ14+1Φ14					
bz ανω 1Φ14+1Φ14+1Φ14						bz κατω 1Φ14+1Φ14+1Φ14					
-----+-----+-----+-----											
Συνδετηρες Φ / Απόσταση (CM) Lκρίσιμο=Φ8 /10.00 Υπολοιπο Μήκος=Φ8 /15.00											
Περισφιγξη wwd Υπαρχων:Y=0.12 Z=0.12 Απαιτουμεν:Y=0.10 Z=0.10											

ΥΠΟΣΤ: K70 - ΜΕΛΟΣ: 1080 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:79 Τέλους:1080															
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=20 bz=90 ΥΨΟΣ H= 2.67 Ηκρ.= 0.90															
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----															
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25															
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----															
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ							
-----+-----+-----+-----															
Αξονική Δυναμή Υπολογ. NSd(KN)				22.05 maxvd= 0.01<=0.65 (συνδ. 2)				9.29							
Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM)				y= 1.22 z= 0.03 y= 0.48 z= -0.04											
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----															
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση															
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----															
1		1		-0.0132		2		1		-0.0139					
1		1		-0.0062		2		1		-0.0051					
3		1		-0.0074		4		1		-0.0066					
3		1		-0.0025		4		1		-0.0036					
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----															
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)				Αρχή		minVsd= 0.01 / maxVsd= 0.01		= ζ= 1.00							
				Τέλος		minVsd= 0.01 / maxVsd= 0.01		= ζ= 1.00							
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)				Αρχή		minVsd= -0.43 / maxVsd= -0.43		= ζ= 1.00							
				Τέλος		minVsd= -0.43 / maxVsd= -0.43		= ζ= 1.00							
-----+-----Βάση (κρίσιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----															
Τμήματα Υποστύλματος h (m)				0.90				0.87				0.90			
-----+-----+-----+-----															
-----Διευθυνση Σεισμού-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----															

Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	468.7	520.8	468.7	520.8	468.7	520.8
Τεμνουσα Υπολογισμού	Vsd (KN)	0.0	0.4	0.0	0.4	0.0	0.4
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)	62.1	49.4	61.3	48.5	60.5	47.6
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων	Vwd (KN)						
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμού(KNM)	Tsd :	0.00				
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου	(KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων	Trd1:	36.62			
Στρ.Ροπη αντ.Συνδαι.Τrd2	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s	(CM2/M)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
----Ροπες Αντοχης Mrd-	(KNM)	-----Βαση-----		-----Κορυφη-----			
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)		230	-230	59	-59	227	-227
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)		232	-232	59	-59	228	-228

Τελικος Οπλισμος Στυλου		4Φ20+8Φ14					
-πλευρα-		-----+-----πλευρα-----					
by κατω	1Φ20+1Φ14+1Φ20					by ανω	1Φ20+1Φ14+1Φ20
bz ανω	1Φ20+3Φ14+1Φ20					bz κατω	1Φ20+3Φ14+1Φ20

Συνδεταιρες Φ / Αποσταση (CM)		Λκρισιμο=Φ8 /6.70		Υπολοιπο Μηκος=Φ8 /17.00			
Περισφιγξη wwd		Υπαρχων:Y=0.15 Z=0.15		Απαιτουμεν:Y=0.10 Z=0.10			

ΥΠΟΣΤ: K71 - ΜΕΛΟΣ: 1081 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:79 Τελους:1081							
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ	by=20 bz=90	ΥΨΟΣ H= 2.67		Ηκρ.= 0.90			
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----							
Σκυροδεμα: C20/25	Κυριος Οπλισμος: S500	-Συνδεταιρες: S400		Επικαλυψη c(mm)=25			
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----							
Θ Ε Σ Η		ΒΑΣΗ			ΚΟΡΥΦΗ		

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.	NSd(KN)	21.40	maxvd= 0.01<=0.65(συνδ. 33)			8.65	
Ροπη Υπολογισμού	MSd(KNM)	y= 1.28	z= 0.01	y= 0.30	z= -0.01		
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----							
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ.	Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση
-----Βαση Υποστυλωματος-----							
1	1	-0.0133	2	1	-0.0049	2	1
3	1	-0.0067	4	1	-0.0031	4	1
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)-----							
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)	Αρχη	minVsd= 0.01	/ maxVsd= 0.01		= ζ= 1.00		
	Τελος	minVsd= 0.01	/ maxVsd= 0.01		= ζ= 1.00		
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)	Αρχη	minVsd= -0.51	/ maxVsd= -0.51		= ζ= 1.00		
	Τελος	minVsd= -0.51	/ maxVsd= -0.51		= ζ= 1.00		
-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)-----							
Τμηματα Υποστυλωματος h (m)		0.90		0.87		0.90	
-----Διευθυνση Σεισμου-----Y-----Z-----Y-----Z-----Y-----Z-----							
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	468.7	520.8	468.7	520.8	468.7	520.8
Τεμνουσα Υπολογισμού	Vsd (KN)	0.0	0.5	0.0	0.5	0.0	0.5
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)	62.1	49.3	61.2	48.4	60.4	47.5
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων	Vwd (KN)						
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμού(KNM)	Tsd :	0.00				
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου	(KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων	Trd1:	36.62			
Στρ.Ροπη αντ.Συνδαι.Τrd2	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3	(KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s	(CM2/M)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
----Ροπες Αντοχης Mrd-	(KNM)	-----Βαση-----		-----Κορυφη-----			
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)		230	-230	59	-59	227	-227
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)		231	-231	59	-59	228	-228

Τελικος Οπλισμος Στυλου		4Φ20+8Φ14					
-πλευρα-		-----+-----πλευρα-----					
by κατω	1Φ20+1Φ14+1Φ20					by ανω	1Φ20+1Φ14+1Φ20
bz ανω	1Φ20+3Φ14+1Φ20					bz κατω	1Φ20+3Φ14+1Φ20

Συνδεταιρες Φ / Αποσταση (CM)		Λκρισιμο=Φ8 /6.70		Υπολοιπο Μηκος=Φ8 /17.00			
Περισφιγξη wwd		Υπαρχων:Y=0.15 Z=0.15		Απαιτουμεν:Y=0.10 Z=0.10			

TOIX : T36 - ΜΕΛΟΣ: 1046 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:75 Τέλους:1046											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30 bz=150 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά bz=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----											
Αξονική Δυναμή Υπολογ.NSd(KN)				70.85				38.96			
Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM)				y= -13.10 z= -0.79				y= 11.21 z= 0.80			
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			
-----Βάση Υποστύλωματος-----+-----Κορυφή Υποστύλωματος-----											
1	1	-0.0013	2	1	-0.0216	1	1	-0.0202	2	1	-0.0023
3	1	-0.0278	4	1	-0.0075	3	1	0.0000	4	1	-0.0135
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)				Αρχη minVsd= -0.49 / maxVsd= -0.49 = ζ= 1.00				Τελος minVsd= -0.49 / maxVsd= -0.49 = ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)				Αρχη minVsd= 8.73 / maxVsd= 8.73 = ζ= 1.00				Τελος minVsd= 8.73 / maxVsd= 8.73 = ζ= 1.00			
-----+-----Βάση (κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφή (Κρισιμο)-----											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60							
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)				1227.6	1316.9	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9
Τεμνουσα Υπολογισμού VSd (KN)				0.8	11.6	0.8	11.6	0.8	11.6	0.8	11.6
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)				154.0	127.3	151.8	124.9	156.2	127.5	156.2	127.5
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν. (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)											
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρέπτ.Ροπή Υπολογισμού(KNM)				Tsd : 0.00			
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμου (KNM)				Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1:				139.24			
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)				0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)				0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)				0.1	0.5	0.1	0.5	0.1	0.5	0.1	0.5
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----											
Διευθυνση Ανυσματος				+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
(min) Ροπή Αντοχης MRd(KNM)				973	-973	157	-157	961	-961	155	-155
(max) Ροπή Αντοχης MRd(KNM)				984	-984	159	-159	967	-967	156	-156

Τελικός Οπλισμός Στυλου				8Φ18+12Φ14+2Φ10							
-----Κολων.-----+-----Ραβδοί Κολωνακίων----- (Διατάσσονται περιμετρικά) -----											
bz				1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----Ραβδοί Κορμου-----											
Καθετες Ραβδοί : 1Φ10				Οριζοντιοί Ραβδοί /cm : Φ8 /10.00				S220			
-----Συνδετηρες Κολωνακίων-----											
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10											

TOIX : T37 - ΜΕΛΟΣ: 1047 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:76 Τέλους:1047											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30 bz=150 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά bz=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----											
Αξονική Δυναμή Υπολογ.NSd(KN)				68.66				36.76			
Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM)				y= -8.70		z= -1.16		y= 12.28		z= 1.24	
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----											
1	1	-0.0028	2	1	-0.0163	1	1	-0.0232	2	1	-0.0023
3	1	-0.0254	4	1	-0.0119	3	1	0.0000	4	1	-0.0120
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)				Αρχή minVsd= -0.78 / maxVsd= -0.78 = ζ= 1.00				Τέλος minVsd= -0.78 / maxVsd= -0.78 = ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)				Αρχή minVsd= 7.45 / maxVsd= 7.45 = ζ= 1.00				Τέλος minVsd= 7.45 / maxVsd= 7.45 = ζ= 1.00			
-----+-----Βάση (κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρισιμο)											

Κρισιμo Τoιχείoυ	h (m)	2.60							
Διευθυνση Σεισμοy	Y	Z	Y	Z	Y	Z	Y	Z	
Τεμνoυσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9
Τεμνoυσα Υπολoγισμοy	Vsd (KN)	1.1	10.0	1.1	10.0	1.1	10.0	1.1	10.0
Τεμνoυσα θλιβoμ.Πελμ.	Vcd (KN)	153.7	126.9	151.5	124.6	157.7	128.5	153.7	126.9
Τεμν.Υπολ.Συνδeτηρoν	Vwd (KN)								
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπή Υπολoγισμοy (KNM)	Tsd :	0.00						
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμοy (KNM)	Λογw θλιψης τοιχωματων	Trd1:	139.24						
Στρ.Ροπή αντ.Συνδeτ.Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδoν Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.2	0.4	0.2	0.4	0.2	0.4	0.2	0.4	0.4
Ρoπeς Αντοχης Mrd- (KNM)	Βαση	Κορυφη							
Διευθυνση Ανυσματοy	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z	
(min) Ροπή Αντοχης MRd (KNM)	972	-972	157	-157	960	-960	155	-155	
(max) Ροπή Αντοχης MRd (KNM)	982	-982	159	-159	966	-966	156	-156	
Τελικoς Οπλισμοy Στυλoυ	8Φ18+12Φ14+2Φ10								
Κoλoν. - Ραβδοί Κoλoνακίoν - (Διατασσoνται περιμετρικά)	bz	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
Ραβδοί Κορμoυ									
Καθετεy Ραβδοί :	1Φ10	Οριζoντιoί Ραβδοί /cm :	Φ8 /10.00	S220					
Συνδeτηρeς Κoλoνακίoν									
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχoν = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10								

ΤOIX : T38 - ΜΕΛOΣ: 1048 - Συνδεσμολoγία (κομβοί) Αρχης:77	Τελoυς:1048								
ΕΙΔOΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30	bz=150	ΥΨOΣ H= 2.60	(Κρισιμo)						
Κoλoνακία: Πλευρα bz=55 (cm)	Hcr= 2.60								
Y Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η									
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριoς Οπλισμοy: S500	Συνδeτηρeς: S400	Επικαλυψη c (mm)=25							
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ	Καθοριστικoς συνδιασμοy 1								
Θ Ε Σ Η	ΒΑΣΗ	ΚΟΡΥΦΗ							
Αξoνική Δυναμη Υπολoγ. NSd (KN)	71.27	39.37							
Ροπή Υπολoγισμοy MSd (KNM)	y= -12.87	z= 0.84	y= 10.92	z= -0.86					
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤOΣ %									
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση					
Βαση Υποστυλωματοy	Κορυφη Υποστυλωματοy								
1 1 -0.0080	2 1 -0.0280	1 1 -0.0132	2 1 0.0000						
3 1 -0.0213	4 1 -0.0014	3 1 -0.0029	4 1 -0.0202						
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)									
Τεμνoυσα Σεισμοy Y (KN)	Αρχη	minVsd= 0.53	/ maxVsd= 0.53	= ζ= 1.00					
	Τελoς	minVsd= 0.53	/ maxVsd= 0.53	= ζ= 1.00					
Τεμνoυσα Σεισμοy Z (KN)	Αρχη	minVsd= 8.55	/ maxVsd= 8.55	= ζ= 1.00					
	Τελoς	minVsd= 8.55	/ maxVsd= 8.55	= ζ= 1.00					
Βαση (κρισιμo)	Ανοιγμα	Κορυφη (Κρισιμo)							
Κρισιμo Τoιχείoυ	h (m)	2.60							
Διευθυνση Σεισμοy	Y	Z	Y	Z	Y	Z	Y	Z	
Τεμνoυσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9	1227.6	1316.9
Τεμνoυσα Υπολoγισμοy	Vsd (KN)	0.8	11.3	0.8	11.3	0.8	11.3	0.8	11.3
Τεμνoυσα θλιβoμ.Πελμ.	Vcd (KN)	154.1	127.3	151.9	125.0	156.3	127.6	154.1	127.3
Τεμν.Υπολ.Συνδeτηρoν	Vwd (KN)								
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπή Υπολoγισμοy (KNM)	Tsd :	0.00						
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμοy (KNM)	Λογw θλιψης τοιχωματων	Trd1:	139.24						
Στρ.Ροπή αντ.Συνδeτ.Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδoν Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.1	0.4	0.1	0.4	0.1	0.4	0.1	0.4	0.4
Ρoπeς Αντοχης Mrd- (KNM)	Βαση	Κορυφη							
Διευθυνση Ανυσματοy	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z	
(min) Ροπή Αντοχης MRd (KNM)	973	-973	157	-157	961	-961	155	-155	
(max) Ροπή Αντοχης MRd (KNM)	984	-984	159	-159	967	-967	156	-156	
Τελικoς Οπλισμοy Στυλoυ	8Φ18+12Φ14+2Φ10								
Κoλoν. - Ραβδοί Κoλoνακίoν - (Διατασσoνται περιμετρικά)	bz	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
Ραβδοί Κορμoυ									
Καθετεy Ραβδοί :	1Φ10	Οριζoντιoί Ραβδοί /cm :	Φ8 /10.00	S220					

-----Συνδεδιτηρες Κολωνακιων-----											
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10											

TOIX : T39 - ΜΕΛΟΣ: 1049 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:78 Τελους:1049											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=30 bz=150 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα bz=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδεδιτηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				69.08				37.18			
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)				y= -8.76 z= 1.21				y= 12.37 z= -1.29			
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1		1		-0.0122		2		1		-0.0258	
3		1		-0.0163		4		3		1	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)---											
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)				Αρχη		minVsd= 0.81 / maxVsd= 0.81		= ζ= 1.00		Τελος	
						minVsd= 0.81 / maxVsd= 0.81		= ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)				Αρχη		minVsd= 7.50 / maxVsd= 7.50		= ζ= 1.00		Τελος	
						minVsd= 7.50 / maxVsd= 7.50		= ζ= 1.00			
-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60							
-----Διευθυνση Σεισμου-----Υ-----Ζ-----Υ-----Ζ-----Υ-----Ζ-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)				1227.6		1316.9		1227.6		1316.9	
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)				1.2		10.1		1.2		10.1	
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)				153.8		127.0		151.6		124.7	
Τεμν.Υπολ.Συνδεδιτηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)		Tsd :		0.00			
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)				Λογω Θλιψης τοιχωματων		Trd1:		139.24			
Στρ.Ροπη αντ.Συνδεδιτ.Trd2 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)				0.2		0.4		0.2		0.4	
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----Βαση-----Κορυφη-----											
Διευθυνση Ανυσματος				+y		-y		+z		-z	
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)				972		-972		157		-157	
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)				983		-983		159		-159	

Τελικος Οπλισμος Στυλου				8Φ18+12Φ14+2Φ10							
-----Κολων.-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----											
bz				1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----Ραβδοι Κορμου-----											
Καθετες Ραβδοι :				1Φ10		Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :		Φ8 /10.00		S220	
-----Συνδεδιτηρες Κολωνακιων-----											
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10											

TOIX : T40 - ΜΕΛΟΣ: 1050 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:42 Τελους:1050											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδεδιτηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				60.50				34.98			
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)				y= -0.53 z= -15.71				y= 0.35 z= 14.88			
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1		1		-0.0315		2		1		-0.0319	
3		2		-0.0003		4		3		1	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)---											
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)				Αρχη		minVsd= -9.35 / maxVsd= -9.35		= ζ= 1.00		Τελος	
						minVsd= -9.35 / maxVsd= -9.35		= ζ= 1.00			

Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)	Αρχη	minVsd=	0.32	/	maxVsd=	0.32	=	ζ=	1.00	
	Τελος	minVsd=	0.32	/	maxVsd=	0.32	=	ζ=	1.00	
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη(Κρισιμο)-----										
Κρισιμο Τοιχειου	h (m)		2.60							
-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----										
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)		1049.0		982.1		1049.0		982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου	VSd (KN)		14.6		0.4		14.6		0.4	
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)		107.8		131.5		105.9		129.7	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων	Vwd (KN)									
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.			(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)								Tsd :	0.00
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου	(KNM)		Λογω		Θλιψης		τοιχωματων		Trd1:	107.99
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.	Trd2 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων	Trd3 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.	Asw/s (CM2/M)		0.5		0.1		0.5		0.1	
-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----										
Διευθυνση Ανυσματος			+y		-y		+z		-z	
(min) Ροπη Αντοχης	MRd(KNM)		147		-147		754		-754	
(max) Ροπη Αντοχης	MRd(KNM)		149		-149		761		-761	
-----+-----										
Τελικος Οπλισμος Στυλου			8Φ18+12Φ14							
-----+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----										
by			1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----+-----Ραβδοι Κορμου-----										
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0		Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :	Φ8	/10.00		S220			
-----+-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----										
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων			= 0.12		ωwd απαιτ.		= 0.10			

ΤΟΙΧ :	T41	-	ΜΕΛΟΣ :	1051	-	Συνδεσμολογια (κομβοι)	Αρχης:43	Τελους:1051	
ΕΙΔΟΣ :	ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ	by=120	bz=30			ΥΨΟΣ H=	2.60	(Κρισιμο)	
Κολωνακια :	Πλευρα	by=55	(cm)			Hcr=	2.60		
-----+-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----									
Σκυροδεμα :	C20/25	Κυριος Οπλισμος :	S500	-Συνδετηρες :	S400	Επικαλυψη c(mm)=	25		
-----+-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----									
Θ Ε Σ Η			ΒΑΣΗ			ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----									
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.	NSd(KN)		58.26			32.75			
Ροπη Υπολογισμου	MSd(KNM)		y= -0.29		z= -13.33		y= 0.11		z= 14.38
-----+-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----									
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		
-----+-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----									
1	1	-0.0291		2	1	0.0000		1	1
3	33	-0.0010		4	1	-0.0319		3	1
-----+-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)-----									
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)	Αρχη	minVsd=	-8.45	/	maxVsd=	-8.45	=	ζ=	1.00
	Τελος	minVsd=	-8.45	/	maxVsd=	-8.45	=	ζ=	1.00
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)	Αρχη	minVsd=	0.14	/	maxVsd=	0.14	=	ζ=	1.00
	Τελος	minVsd=	0.14	/	maxVsd=	0.14	=	ζ=	1.00
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη(Κρισιμο)-----									
Κρισιμο Τοιχειου	h (m)		2.60						
-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----									
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)		1049.0		982.1		1049.0		982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου	VSd (KN)		13.2		0.2		13.2		0.2
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)		105.2		128.2		103.3		126.5
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων	Vwd (KN)								
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.			(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)								Tsd :
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου	(KNM)		Λογω		Θλιψης		τοιχωματων		Trd1:
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.	Trd2 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων	Trd3 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.	Asw/s (CM2/M)		0.4		0.0		0.4		0.0
-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----									
Διευθυνση Ανυσματος			+y		-y		+z		-z
(min) Ροπη Αντοχης	MRd(KNM)		147		-147		753		-753
(max) Ροπη Αντοχης	MRd(KNM)		148		-148		760		-760
-----+-----									
Τελικος Οπλισμος Στυλου			8Φ18+12Φ14						
-----+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----									

by |1φ18+2φ14+1φ18+1φ14+1φ18+2φ14+1φ18+1φ14
 ---Ραβδοι Κορμους-----
 Καθετες Ραβδοι : 0φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : φ8 /10.00 S220
 -----Συνδετηρες Κολωνακιων-----
 φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

ΤΟΙΧ : T42 - ΜΕΛΟΣ: 1052 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:44 Τελους:1052
 ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)
 Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60

----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----
 Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN) | 60.06 | 34.54
 Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM) |y= -0.23 |z= -10.79 |y= 0.05 |z= 11.88

-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----

Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση

-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----

1	1	-0.0268	2	2	-0.0013	1	1	0.0000	2	1	-0.0243
3	1	-0.0032	4	1	-0.0290	3	1	-0.0237	4	1	0.0000

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΤΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----

Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη | minVsd= -6.96 / maxVsd= -6.96 = ζ= 1.00

Τελος | minVsd= -6.96 / maxVsd= -6.96 = ζ= 1.00

Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη | minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00

Τελος | minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00

-----+Βαση (κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη (Κρισιμο)

Κρισιμο Τοιχειου h (m) | 2.60 |

-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----

Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN) | 1049.0 | 982.1 | 1049.0 | 982.1 | 1049.0 | 982.1

Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN) | 10.8 | 0.1 | 10.8 | 0.1 | 10.8 | 0.1

Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN) | 101.9 | 123.7 | 100.0 | 121.9 | 106.7 | 131.5

Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN) | | | | | |

Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν. |(1 / 2) |(1 / 2) |(1 / 2) |(1 / 2) |(1 / 2) |(1 / 2) |

ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd : 0.00

Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM) | Λογα θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99

Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM) | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0

Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM) | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0

Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M) | 0.3 | 0.0 | 0.3 | 0.0 | 0.3 | 0.0

-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----

Διευθυνση Ανυσματος | +y -y +z -z | +y -y +z -z

(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM) | 147 -147 753 -753 | 145 -145 746 -746

(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM) | 149 -149 761 -761 | 146 -146 751 -751

Τελικος Οπλισμος Στυλου | 8φ18+12φ14

Κολων.-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----

by |1φ18+2φ14+1φ18+1φ14+1φ18+2φ14+1φ18+1φ14

---Ραβδοι Κορμους-----

Καθετες Ραβδοι : 0φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : φ8 /10.00 S220

-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----

φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

ΤΟΙΧ : T43 - ΜΕΛΟΣ: 1053 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:45 Τελους:1053

ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)

Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60

----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----

Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----

Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ

-----+-----+-----

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN) | 60.91 | 35.40

Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM) |y= -0.21 |z= -8.27 |y= 0.04 |z= 9.09

-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----

Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση

-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----

1	1	-0.0241	2	1	-0.0044	1	1	0.0000	2	1	-0.0201
3	1	-0.0064	4	1	-0.0261	3	1	-0.0196	4	1	0.0000

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)----									
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)		Αρχη	minVsd=		-5.40 / maxVsd=		-5.40 = ζ=		1.00
		Τελος	minVsd=		-5.40 / maxVsd=		-5.40 = ζ=		1.00
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)		Αρχη	minVsd=		0.09 / maxVsd=		0.09 = ζ=		1.00
		Τελος	minVsd=		0.09 / maxVsd=		0.09 = ζ=		1.00
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)-----									
Κρισιμο Τοιχειου		h (m)	2.60						
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----									
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.		Vrd2 (KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου		Vsd (KN)	8.3	0.1	8.3	0.1	8.3	0.1	0.1
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ.		Vcd (KN)	102.0	123.8	100.1	122.1	104.1	128.0	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων		Vwd (KN)							
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.		(1 / 2)		(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ		Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)						Tsd :	0.00
Στρ.Ροπη αντι.σχεδιασμου		(KNM)	Λογω		Θλιψης		τοιχωματων		Trd1: 107.99
Στρ.Ροπη αντι.Συνδετ.		Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπη αντι.Ραβδων		Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.		Asw/s (CM2/M)	0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0	0.0
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----									
Διευθυνση Ανυσματος			+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z -z
(min) Ροπη Αντοχης		MRd(KNM)	147	-147	754	-754	145	-145	746 -746
(max) Ροπη Αντοχης		MRd(KNM)	149	-149	761	-761	146	-146	751 -751
-----Τελικος Οπλισμος Στυλου 8Φ18+12Φ14-----									
-----Κολων.+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----									
by		1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----Ραβδοι Κορμου-----									
Καθετες Ραβδοι :		0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :		Φ8 /10.00		S220		
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----									
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων		= 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10							

ΤΟΙΧ : T44 - ΜΕΛΟΣ: 1054 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:46 Τελους:1054
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ Η= 2.60 (Κρισιμο)
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60

-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η-----
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----
Θ Ε Σ Η ΒΑΣΗ ΚΟΡΥΦΗ

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.		NSd (KN)	61.32		35.81					
Ροπη Υπολογισμου		MSd (KNM)	y=	-0.19	z=	-5.89	y=	0.07	z=	6.47

-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----

Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση

-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----

1	1	-0.0215	2	1	-0.0074	1	1	-0.0016	2	1	-0.0170
3	1	-0.0092	4	1	-0.0233	3	1	-0.0163	4	1	-0.0009

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)----

Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)		Αρχη	minVsd=	-3.95	/	maxVsd=	-3.95	= ζ=	1.00
		Τελος	minVsd=	-3.95	/	maxVsd=	-3.95	= ζ=	1.00
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)		Αρχη	minVsd=	0.09	/	maxVsd=	0.09	= ζ=	1.00
		Τελος	minVsd=	0.09	/	maxVsd=	0.09	= ζ=	1.00

-----+-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)-----

Κρισιμο Τοιχειου		h (m)	2.60							
------------------	--	-------	------	--	--	--	--	--	--	--

-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----

Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.		Vrd2 (KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου		Vsd (KN)	5.9	0.1	5.9	0.1	5.9	0.1	5.9	0.1
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ.		Vcd (KN)	102.1	123.9	100.2	122.1	98.3	120.4	102.1	123.9
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων		Vwd (KN)								
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.		(1 / 2)		(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)

ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ |Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd :

Στρ.Ροπη αντι.σχεδιασμου (KNM) | Λογω Θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99

Στρ.Ροπη αντι.Συνδετ. Trd2 (KNM) | 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0

Στρ.Ροπη αντι.Ραβδων Trd3 (KNM) | 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0

Απαιτ.Διατ.Συνδ. Asw/s (CM2/M) | 0.2 0.0 0.2 0.0 0.2 0.0

-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----

Διευθυνση Ανυσματος			+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
---------------------	--	--	----	----	----	----	----	----	----	----

(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM) | 147 -147 754 -754 145 -145 746 -746

(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM) | 149 -149 762 -762 146 -146 751 -751

```

-----
| Τελικός Οπλισμός Στυλου          | 8Φ18+12Φ14
| -Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)-----
| by |1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14
| ---Ραβδοι Κορμού-----
| Καθετες Ραβδοι : 0Φ0             Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220
| -----Συνδετηρες Κολωνακίων-----
| Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12  ωwd απαιτ. = 0.10
| -----

```

```

-----
| ΤΟΙΧ : T45 - ΜΕΛΟΣ: 1055 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:47 Τελους:1055
| ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 YΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)
| Κολωνακία: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60
| ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
| Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμός: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25
| -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----
| Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ
| -----+-----+-----
| Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN) | 61.73 | 36.22
| Ροπη Υπολογισμού MSd(KNM) | y= -0.16 | z= -3.64 | y= 0.15 | z= 4.01
| -----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----
| Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση
| -----Βαση Υποστύλωματος-----+-----Κορυφη Υποστύλωματος-----
| 1 1 -0.0190 | 2 1 -0.0103 | 1 1 -0.0050 | 2 1 -0.0145
| 3 1 -0.0119 | 4 1 -0.0205 | 3 1 -0.0131 | 4 1 -0.0036
| -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----
| Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη | minVsd= -2.55 / maxVsd= -2.55 = ζ= 1.00
| | Τελος | minVsd= -2.55 / maxVsd= -2.55 = ζ= 1.00
| Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη | minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00
| | Τελος | minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00
| -----+-----Βαση(κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)
| Κρισιμο Τοιχειου h (m) | 2.60 |
| -----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----
| Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN) | 1049.0 | 982.1 | 1049.0 | 982.1 | 1049.0 | 982.1
| Τεμνουσα Υπολογισμού VSd (KN) | 3.6 | 0.1 | 3.6 | 0.1 | 3.6 | 0.1
| Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN) | 102.1 | 123.9 | 100.3 | 122.2 | 98.4 | 120.4
| Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN) | | | | | |
| Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν. | (1 / 2 ) | (1 / 2 ) | (1 / 2 ) | (1 / 2 ) | (1 / 2 ) | (1 / 2 )
| ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ | Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμού(KNM) Tsd : 0.00
| Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM) | Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99
| Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM) | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0
| Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM) | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0
| Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M) | 0.1 | 0.0 | 0.1 | 0.0 | 0.1 | 0.0
| -----Ροπες Αντοχης Mrd-(KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----
| Διευθυνση Ανυσματος | +y -y +z -z | +y -y +z -z
| (min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM) | 147 -147 754 -754 | 145 -145 746 -746
| (max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM) | 149 -149 762 -762 | 146 -146 751 -751
| -----

```

```

-----
| Τελικός Οπλισμός Στυλου          | 8Φ18+12Φ14
| -Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)-----
| by |1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14
| ---Ραβδοι Κορμού-----
| Καθετες Ραβδοι : 0Φ0             Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220
| -----Συνδετηρες Κολωνακίων-----
| Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12  ωwd απαιτ. = 0.10
| -----

```

```

-----
| ΤΟΙΧ : T46 - ΜΕΛΟΣ: 1056 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:48 Τελους:1056
| ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 YΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)
| Κολωνακία: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60
| ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
| Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμός: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25
| -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----
| Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ
| -----+-----+-----
| Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN) | 62.32 | 36.81
| Ροπη Υπολογισμού MSd(KNM) | y= -0.14 | z= -1.37 | y= 0.32 | z= 1.39
| -----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----
| Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση

```

-----Βάση Υποστύλωσης-----				-----Κορυφή Υποστύλωσης-----							
1	1	-0.0166	2	1	-0.0133	1	1	-0.0091	2	1	-0.0124
3	1	-0.0146	4	1	-0.0179	3	1	-0.0093	4	1	-0.0060
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΤΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)				Αρχη	minVsd= -0.99 / maxVsd= -0.99		= ζ= 1.00				
				Τελος	minVsd= -0.99 / maxVsd= -0.99		= ζ= 1.00				
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)				Αρχη	minVsd= 0.13 / maxVsd= 0.13		= ζ= 1.00				
				Τελος	minVsd= 0.13 / maxVsd= 0.13		= ζ= 1.00				
-----Βάση (κρισιμο)-----				-----Ανοιγμα-----		-----Κορυφή (Κρισιμο)-----					
Κρισιμο Τοιχειου				h (m)	2.60						
-----Διευθυνση Σεισμου-----				-----Y-----		-----Z-----		-----Y-----		-----Z-----	
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.				Vrd2 (KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου				Vsd (KN)	1.3	0.2	1.3	0.2	1.3	0.2	
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.				Vcd (KN)	102.2	124.0	100.3	122.2	98.5	120.5	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων				Vwd (KN)							
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου (KNM)		Tsd :		0.00			
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)				Λογω θλιψης τοιχωματων		Trd1:		107.99			
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Τrd2 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)				0.0		0.0		0.0		0.0	
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----				-----Βάση-----		-----Κορυφή-----					
Διευθυνση Ανυσματος				+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)				147	-147	754	-754	145	-145	746	-746
(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)				149	-149	762	-762	146	-146	752	-752
Τελικος Οπλισμος Στυλου				8Φ18+12Φ14							
-----Κολων.-----				-----Ραβδοι Κολωνακιων- (Διατασσονται περιμετρικα)-----							
by				1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----Ραβδοι Κορμου-----											
Καθετες Ραβδοι :				0Φ0		Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :		Φ8 /10.00		S220	
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----											
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12				ωwd απαιτ. = 0.10							

TOIX : T47 - ΜΕΛΟΣ: 1057 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:49 Τελους:1057											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Y Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c (mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
Αξονικη Δυναμη Υπολογ. NSd (KN)				61.97		36.45					
Ροπη Υπολογισμου MSd (KNM)				y=	0.12	z=	0.74	y=	0.11	z=	-0.80
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση							
-----Βάση Υποστύλωσης-----				-----Κορυφή Υποστύλωσης-----							
1	1	-0.0152	2	1	-0.0169	1	1	-0.0106	2	1	-0.0087
3	1	-0.0158	4	1	-0.0141	3	1	-0.0076	4	1	-0.0095
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΤΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)				Αρχη	minVsd= 0.54 / maxVsd= 0.54		= ζ= 1.00				
				Τελος	minVsd= 0.54 / maxVsd= 0.54		= ζ= 1.00				
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)				Αρχη	minVsd= -0.05 / maxVsd= -0.05		= ζ= 1.00				
				Τελος	minVsd= -0.05 / maxVsd= -0.05		= ζ= 1.00				
-----Βάση (κρισιμο)-----				-----Ανοιγμα-----		-----Κορυφή (Κρισιμο)-----					
Κρισιμο Τοιχειου				h (m)	2.60						
-----Διευθυνση Σεισμου-----				-----Y-----		-----Z-----		-----Y-----		-----Z-----	
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.				Vrd2 (KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου				Vsd (KN)	0.7	0.0	0.7	0.0	0.7	0.0	
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.				Vcd (KN)	102.2	124.0	100.3	122.2	98.4	120.4	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων				Vwd (KN)							
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου (KNM)		Tsd :		0.00			
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)				Λογω θλιψης τοιχωματων		Trd1:		107.99			
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Τrd2 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)				0.0		0.0		0.0		0.0	
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----				-----Βάση-----		-----Κορυφή-----					

Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z	
(min) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	147	-147	754	-754	145	-145	746	-746	
(max) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	149	-149	762	-762	146	-146	751	-751	

Τελικός Οπλισμος Στυλου	8Φ18+12Φ14								
-Κολων.-	+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----								
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14								
-----Ραβδοι Κορμου-----									
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00							S220
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----									
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10								

ΤΟΙΧ : T48 - ΜΕΛΟΣ: 1058 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:50					Τελους:1058				
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30					ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)				
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm)									Hcr= 2.60
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----									
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400					Επικαλυψη c (mm)=25				
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----									
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ	

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				62.61				37.10	
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)	y=	-0.13	z=	2.91	y=	0.29	z=	-3.08	
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----									
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση								
-----Βαση Υποστυλωματος-----									
1 1 -0.0115	2 1 -0.0185	3 1 -0.0128	4 1 -0.0042	1 1 -0.0143	2 1 -0.0070	3 1 -0.0116	4 1 -0.0070	5 1 -0.0116	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----									
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη	minVsd=			2.13	maxVsd=			2.13 = ζ=	1.00
Τελος	minVsd=			2.13	maxVsd=			2.13 = ζ=	1.00
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη	minVsd=			0.11	maxVsd=			0.11 = ζ=	1.00
Τελος	minVsd=			0.11	maxVsd=			0.11 = ζ=	1.00
-----Βαση (κρισιμο)-----									
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60					Κορυφη (Κρισιμο)
-----Διευθυνση Σεισμου-----									
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)	2.9	0.2	2.9	0.2	2.9	0.2	2.9	0.2	
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)	102.3	124.0	100.4	122.3	98.5	120.5	100.4	122.3	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)									
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)								
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd : 0.00								
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99								
Στρ.Ροπη αντ.Συνδ.Τrd2 (KNM)	0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0								
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)	0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0								
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.1 0.0 0.1 0.0 0.1 0.0								
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----									
-----Βαση-----									
Κορυφη									
Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z	
(min) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	147	-147	754	-754	145	-145	747	-747	
(max) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	149	-149	762	-762	146	-146	752	-752	

Τελικός Οπλισμος Στυλου	8Φ18+12Φ14								
-Κολων.-	+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----								
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14								
-----Ραβδοι Κορμου-----									
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00							S220
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----									
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10								

ΤΟΙΧ : T49 - ΜΕΛΟΣ: 1059 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:51					Τελους:1059				
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30					ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)				
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm)									Hcr= 2.60
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----									
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400					Επικαλυψη c (mm)=25				
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----									
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ	

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				61.83				36.32	

Ροπή Υπολογισμού			MSd (KNM) y= -0.16 z= 5.22 y= 0.13 z= -5.74					
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----								
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		
-----Βάση Υποστύλματος-----			-----Κορυφή Υποστύλματος-----					
1	1	-0.0085	2	1	-0.0209	1	1	-0.0166
3	1	-0.0225	4	1	-0.0100	3	1	-0.0016
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----								
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)			Αρχη	minVsd= 3.72 / maxVsd= 3.72 = ζ= 1.00				
			Τελος	minVsd= 3.72 / maxVsd= 3.72 = ζ= 1.00				
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)			Αρχη	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00				
			Τελος	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00				
-----Βάση (κρίσιμο)-----			-----Ανοιγμα-----			-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----		
Κρίσιμο Τοιχείου			h (m)	2.60				
-----Διευθυνση Σεισμου-----			-----Y-----Z-----			-----Y-----Z-----		
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.			Vrd2 (KN)	1049.0 982.1 1049.0 982.1 1049.0 982.1				
Τεμνουσα Υπολογισμού			Vsd (KN)	5.2 0.1 5.2 0.1 5.2 0.1				
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ.			Vcd (KN)	102.1 123.9 100.3 122.2 98.4 120.4				
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων			Vwd (KN)					
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν.			(1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)					
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ			Max Στρεπτ.Ροπή Υπολογισμού (KNM)			Tsd : 0.00		
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμου (KNM)			Λογω θλιψης τοιχωματων			Trd1: 107.99		
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ.Τrd2 (KNM)			0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0					
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)			0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0					
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)			0.2 0.0 0.2 0.0 0.2 0.0					
-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----			-----Βάση-----			-----Κορυφή-----		
Διευθυνση Ανυσματος			+y -y +z -z			+y -y +z -z		
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)			147 -147 754 -754			145 -145 746 -746		
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)			149 -149 762 -762			146 -146 751 -751		
Τελικός Οπλισμός Στυλου			8Φ18+12Φ14					
-----Κολων.-----			-----Ραβδοι Κολωνακιων----- (Διατασσονται περιμετρικά)-----					
by			1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14					
-----Ραβδοι Κορμου-----								
Καθετες Ραβδοι :			0Φ0			Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220		
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----								
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12			ωwd απαιτ. = 0.10					

ΤΟΙΧ : T50 - ΜΕΛΟΣ: 1060 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:52 Τελους:1060											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικάλυψη c (mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----+-----											
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				61.41				35.89			
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM) y=				-0.19 z=		7.42 y=		0.07 z=		-8.14	
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση							
-----Βαση Υποστυλωματος-----						-----Κορυφη Υποστυλωματος-----					
1		1		-0.0056 2		1		-0.0233 1		1	
3		1		-0.0251 4		1		-0.0074 3		1	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN) Αρχη				minVsd= 5.08 / maxVsd= 5.08 = ζ= 1.00							
				Τελος minVsd= 5.08 / maxVsd= 5.08 = ζ= 1.00							
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN) Αρχη				minVsd= 0.09 / maxVsd= 0.09 = ζ= 1.00							
				Τελος minVsd= 0.09 / maxVsd= 0.09 = ζ= 1.00							
-----+Βαση (κρισιμο)-----						Ανοιγμα		Κορυφη (Κρισιμο)			
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60							
-----+-----+-----+-----											
-----Διευθυνση Σεισμου-----						Y		Z		Y	
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN)				1049.0 982.1 1049.0 982.1 1049.0 982.1							
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)				7.4 0.1 7.4 0.1 7.4 0.1							
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)				102.1 123.9 100.2 122.1 101.9 125.1							
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)							
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd :				0.00			
Στρ.Ροπη αντι.σχεδιασμου (KNM)				Λογω θλιψης τοιχωματων		Trd1: 107.99					
Στρ.Ροπη αντι.Συνδετ.Trd2 (KNM)				0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0							

Στρ.Ροπή αντι.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0	0.0
----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM) ----	-----Βάση-----				-----Κορυφή-----		
Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	147	-147	754	-754	145	-145	746
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	149	-149	762	-762	146	-146	751

Τελικός Οπλισμός Στυλου		8Φ18+12Φ14
-Κολων.-+-----	Ραβδοι Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)	-----
by		1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14
---Ραβδοι Κορμου-----		
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220
-----	Συνδετηρες Κολωνακίων-----	-----
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10	

ΤΟΙΧ : T51 - ΜΕΛΟΣ: 1061 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:53	Τελους:1061		
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30	ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)		
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm)	Hcr= 2.60		
-----	Y Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----		
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400	Επικάλυψη c(mm)=25		
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----	-----		
Θ Ε Σ Η	ΒΑΣΗ	ΚΟΡΥΦΗ	

Αξονικη Δυναμη Υπολογ. NSd (KN)	61.03		35.52	
Ροπή Υπολογισμού MSd (KNM)	y= -0.21	z= 9.70	y= 0.04	z= -10.64
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----	-----			
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			
-----Βαση Υποστύλων-----	-----Κορυφή Υποστύλων-----			
1 1 -0.0027	2 1 -0.0258	1 1 -0.0224	2 1 0.0000	
3 1 -0.0278	4 1 -0.0047	3 1 0.0000	4 1 -0.0219	

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----	-----			
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN) Αρχη	minVsd= 6.46	/ maxVsd= 6.46	= ζ= 1.00	
Τελος	minVsd= 6.46	/ maxVsd= 6.46	= ζ= 1.00	
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN) Αρχη	minVsd= 0.09	/ maxVsd= 0.09	= ζ= 1.00	
Τελος	minVsd= 0.09	/ maxVsd= 0.09	= ζ= 1.00	

-----Βαση (κρισιμο)-----	-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρισιμο)			
Κρισιμο Τοιχειου h (m)	2.60			
-----Διευθυνση Σεισμου-----	Y-----Z-----Y-----Z-----Y-----Z-----			
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN)	9.7	0.1	9.7	0.1
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)	102.0	123.8	100.2	122.1
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)				
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπή Υπολογισμού (KNM) Tsd : 0.00			
Στρ.Ροπή αντι.σχεδιασμου (KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99			
Στρ.Ροπή αντι.Συνδετ.Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντι.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.3	0.0	0.3	0.0

----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM) ----	-----Βάση-----				-----Κορυφή-----		
Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	147	-147	754	-754	145	-145	746
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	149	-149	761	-761	146	-146	751

Τελικός Οπλισμός Στυλου		8Φ18+12Φ14	
-Κολων.-+-----		-Ραβδοι Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)-----	
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14		
---Ραβδοι Κορμου-----			
Καθετες	Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220
-----Συνδετηρες Κολωνακίων-----			
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10			

ΤΟΙΧ : T52 - ΜΕΛΟΣ: 1062 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:54	Τελους:1062		
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30	ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)		
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm)	Hcr= 2.60		
-----	Y Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----		
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400	Επικάλυψη c(mm)=25		
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----	-----		

Θ Ε Σ Η					ΒΑΣΗ					ΚΟΡΥΦΗ				
Αξονική Δυναμη Υπολογ. NSd (KN)					60.21					34.70				
Ροπή Υπολογισμού MSd (KNM)					y= -0.23 z= 12.08					y= 0.04 z= -13.28				
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----														
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση					Κορ. Συνδ. Βραχ/ση					Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				
-----Βάση Υποστύλωματος-----					-----Κορυφή Υποστύλωματος-----									
1	2	-0.0002	2	1	-0.0284	1	1	-0.0267	2	1	0.0000			
3	1	-0.0305	4	33	-0.0018	3	1	0.0000	4	1	-0.0261			
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)-----														
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)					Αρχη	minVsd= 7.91 / maxVsd= 7.91			= ζ= 1.00					
					Τελος	minVsd= 7.91 / maxVsd= 7.91			= ζ= 1.00					
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)					Αρχη	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10			= ζ= 1.00					
					Τελος	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10			= ζ= 1.00					
-----Βάση (κρίσιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----														
Κρίσιμο Τοιχείου h (m)					2.60									
-----Διευθυνση Σεισμου-----Y-----Z-----Y-----Z-----Y-----Z-----														
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN)					1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1		
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN)					12.1	0.1	12.1	0.1	12.1	0.1	12.1	0.1		
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)					101.9	123.7	100.0	122.0	108.1	133.3				
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων Vwd (KN)														
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.					(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)			
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ					Max Στρεπτ.Ροπή Υπολογισμού (KNM)					Tsd : 0.00				
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμου (KNM)					Λογω θλιψης τοιχωματων					Trd1: 107.99				
Στρ.Ροπή αντ.Συνδ.Τrd2 (KNM)					0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)					0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
Απαιτ.Διατ.Συνδ. Asw/s (CM2/M)					0.4	0.0	0.4	0.0	0.4	0.0	0.4	0.0		
-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----Βάση-----Κορυφή-----														
Διευθυνση Ανυσματος					+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z		
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)					147	-147	754	-754	145	-145	746	-746		
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)					149	-149	761	-761	146	-146	751	-751		

Τελικός Οπλισμος Στυλου					8Φ18+12Φ14									
-----Κολων.-----Ραβδοι Κολωνακιων----- (Διατασσονται περιμετρικα)-----														
by					1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14									
-----Ραβδοι Κορμου-----														
Καθετες Ραβδοι : 0Φ0					Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220									
-----Συνδ.ετηρες Κολωνακιων-----														
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10														

ΤΟΙΧ : T53 - ΜΕΛΟΣ: 1063 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:55 Τελους:1063											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΨΟΣ Η= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60											
-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η-----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδεταιρες: S400 Επικαλυψη c (mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----											
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd (KN)				58.46				32.94			
Ροπη Υπολογισμου MSd (KNM)				y=	-0.28	z=	14.46	y=	0.11	z=	-15.60
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			
-----Βαση Υποστυλωματος-----				-----Κορυφη Υποστυλωματος-----				-----			
1	1	0.0000	2	1	-0.0306	1	1	-0.0315	2	1	0.0000
3	1	-0.0335	4	1	0.0000	3	1	0.0000	4	1	-0.0300
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)				Αρχη	minVsd= 9.28 / maxVsd= 9.28		= ζ= 1.00		Τελος		
				Τελος	minVsd= 9.28 / maxVsd= 9.28		= ζ= 1.00		Τελος		
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)				Αρχη	minVsd= 0.14 / maxVsd= 0.14		= ζ= 1.00		Τελος		
				Τελος	minVsd= 0.14 / maxVsd= 0.14		= ζ= 1.00		Τελος		
-----+-----Βαση (κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη (Κρισιμο)-----											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60							
-----Διευθυνση Σεισμου-----Y-----Z-----Y-----Z-----Y-----Z-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN)				1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)				14.3	0.2	14.3	0.2	14.3	0.2	14.3	0.2
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)				107.5	131.2	105.6	129.4	109.2	134.9		
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)

ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ | Max Στρεπτ.Ροπή Υπολογισμού(KNM) Tsd : 0.00 |
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμού (KNM)	Λογω θλίψης τοιχωμάτων Trd1: 107.99					
Στρ.Ροπή αντ.Συνδ.Τrd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.5	0.0	0.5	0.0	0.5	0.0

----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM) ----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----+
Διευθυνση Ανυσματος	+y -y +z -z	+y -y +z -z
(min) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	147 -147 753 -753	145 -145 745 -745
(max) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	148 -148 760 -760	146 -146 750 -750

Τελικός Οπλισμός Στυλου | 8Φ18+12Φ14 |
 | -Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)-----+
 | by | 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14 |
 | ---Ραβδοι Κορμου-----+
 | Καθετες Ραβδοι : 0Φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220 |
 | -----Συνδ.ετηρες Κολωνακίων-----+
 | Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10 |

ΤΟΙΧ : T54 - ΜΕΛΟΣ: 1064 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:56 Τελους:1064 |
 ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο) |
 Κολωνακία: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60 |

-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----+
 | Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδ.ετηρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25 |
 | -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμος 1-----+
 | Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ |

-----+-----+-----+
 | Αξονική Δυναμη Υπολογ. NSd(KN) | 60.80 | 35.29 |
 | Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM) | y= -0.52 | z= 16.70 | y= 0.34 | z= -15.93 |

-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----+
 | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση |
 | -----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----+
 | 1 1 0.0000 | 2 1 -0.0329 | 1 1 -0.0338 | 2 1 0.0000 |
 | 3 1 -0.0385 | 4 1 0.0000 | 3 1 0.0000 | 4 1 -0.0292 |

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----+
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη	minVsd= 10.07 / maxVsd= 10.07 = ζ= 1.00	
	Τελος	minVsd= 10.07 / maxVsd= 10.07 = ζ= 1.00
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη	minVsd= 0.31 / maxVsd= 0.31 = ζ= 1.00	
	Τελος	minVsd= 0.31 / maxVsd= 0.31 = ζ= 1.00

-----+-----Βάση(κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----Κορυφή(Κρισιμο)-----+
 | Κρισιμο Τοιχειου h (m) | 2.60 | | |

-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN)	15.5	0.4	15.5	0.4	15.5	0.4
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)	109.2	133.3	107.3	131.6	109.5	135.2
Τεμν.Υπολ.Συνδ.ετηρων Vwd (KN)						
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)

ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ | Max Στρεπτ.Ροπή Υπολογισμού(KNM) Tsd : 0.00 |
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμού (KNM)	Λογω θλίψης τοιχωμάτων Trd1: 107.99					
Στρ.Ροπή αντ.Συνδ.Τrd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.5	0.1	0.5	0.1	0.5	0.1

----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM) ----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----+
Διευθυνση Ανυσματος	+y -y +z -z	+y -y +z -z
(min) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	147 -147 754 -754	145 -145 746 -746
(max) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	149 -149 761 -761	146 -146 751 -751

Τελικός Οπλισμός Στυλου | 8Φ18+12Φ14 |
 | -Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)-----+
 | by | 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14 |
 | ---Ραβδοι Κορμου-----+
 | Καθετες Ραβδοι : 0Φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220 |
 | -----Συνδ.ετηρες Κολωνακίων-----+
 | Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10 |

ΤΟΙΧ : T55 - ΜΕΛΟΣ: 1065 - Συνδεσμολογία (κομβοι) Αρχης:59 Τελους:1065 |
 ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο) |
 Κολωνακία: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60 |

----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----												
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδεδιτηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25												
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----												
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ				
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				56.96				31.45				
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)				y= -0.38 z= -26.27				y= 0.44 z= 26.74				
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----												
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				
-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----												
1	1	-0.0494	2	1	0.0000	1	1	0.0000	2	1	-0.0559	
3	1	0.0000	4	1	-0.0547	3	1	-0.0484	4	1	0.0000	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----												
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)				Αρχη	minVsd= -17.27 / maxVsd= -17.27				= ζ= 1.00			
				Τελος	minVsd= -17.27 / maxVsd= -17.27				= ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)				Αρχη	minVsd= 0.29 / maxVsd= 0.29				= ζ= 1.00			
				Τελος	minVsd= 0.29 / maxVsd= 0.29				= ζ= 1.00			
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη(Κρισιμο)-----												
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60								
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----												
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)				1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)				25.2	0.4	25.2	0.4	25.2	0.4	25.2	0.4	
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)				112.7	138.2	110.8	136.4	118.4	147.2	112.7	138.2	
Τεμν.Υπολ.Συνδεδιτηρων Vwd (KN)												
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd : 0.00												
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)				Λογαθλιψης τοιχωματων				Trd1: 107.99				
Στρ.Ροπη αντ.Συνδεδι.Τrd2 (KNM)				0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)				0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)				0.9	0.1	0.9	0.1	0.9	0.1	0.9	0.1	
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----												
Διευθυνση Ανυσματος				+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z	
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)				147	-147	753	-753	145	-145	745	-745	
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)				148	-148	760	-760	146	-146	749	-749	
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
Τελικος Οπλισμος Στυλου				8Φ18+12Φ14								
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
-----Κολων.-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
by				1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14								
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
-----Ραβδοι Κορμου-----												
Καθετες Ραβδοι :				0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :				Φ8 /10.00	S220		
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												
-----Συνδεδιτηρες Κολωνακιων-----												
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10												
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----												

TOIX : T56 - ΜΕΛΟΣ: 1066 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:60 Τελους:1066											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η			ΒΑΣΗ			ΚΟΡΥΦΗ					
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)			56.16			30.65					
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)			y= -0.23 z= -22.18			y= 0.16 z= 24.14					
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1	1	-0.0429	2	1	0.0000	1	1	0.0000	2	1	-0.0485
3	1	0.0000	4	1	-0.0458	3	1	-0.0458	4	1	0.0000
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)			Αρχη	minVsd= -14.99 / maxVsd= -14.99			= ζ= 1.00				
			Τελος	minVsd= -14.99 / maxVsd= -14.99			= ζ= 1.00				
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)			Αρχη	minVsd= 0.14 / maxVsd= 0.14			= ζ= 1.00				
			Τελος	minVsd= 0.14 / maxVsd= 0.14			= ζ= 1.00				
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη(Κρισιμο)-----											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)			2.60								
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)			1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)			22.1	0.2	22.1	0.2	22.1	0.2	22.1	0.2	

Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)	112.6	138.1	110.7	136.3	118.2	147.0
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων Vwd (KN)						
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max	Στρεπτ.Ροπη	Υπολογισμού(KNM)	Tsd :	0.00	
Στρ.Ροπη αντι.σχεδιασμου (KNM)	Λογω	θλιψης	τοιχωματων	Trd1:	107.99	
Στρ.Ροπη αντι.Συνδαιτ.Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπη αντι.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.7	0.0	0.7	0.0	0.7	0.0
----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)	----	Βαση	----	Κορυφη	----	----
Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)	147	-147	752	-752	145	-145
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)	148	-148	759	-759	146	-146
Τελικος Οπλισμος Στυλου	8Φ18+12Φ14					
-Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----						
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14					
---Ραβδοι Κορμου-----						
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :		Φ8 /10.00	S220	
-----Συνδαιτηρες Κολωνακιων-----						
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10					
ΤΟΙΧ : T57 - ΜΕΛΟΣ: 1067 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:61 Τελους:1067						
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)						
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60						
-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----						
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδαιτηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25						
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----						
Θ Ε Σ Η	ΒΑΣΗ		ΚΟΡΥΦΗ			
Αξονικη Δυναμη Υπολογ. NSd(KN)	58.33			32.81		
Ροπη Υπολογισμού MSd(KNM)	y=	-0.21	z=	-17.73	y=	0.07
					z=	19.49
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----						
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			
-----Βαση Υποστυλωματος-----	-----		Κορυφη Υποστυλωματος			
1 1 -0.0356	2 1 0.0000	1 1 0.0000	2 1 -0.0387			
3 1 0.0000	4 1 -0.0380	3 1 -0.0377	4 1 0.0000			
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)---						
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη	minVsd= -12.00 / maxVsd= -12.00 = ζ= 1.00					
	Τελος			minVsd= -12.00 / maxVsd= -12.00 = ζ= 1.00		
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00					
	Τελος			minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00		
-----Βαση (κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη (Κρισιμο)						
Κρισιμο Τοιχειου h (m)	2.60					
-----Διευθυνση Σεισμου-----Υ-----Ζ-----Υ-----Ζ-----Υ-----Ζ-----						
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN)	17.7	0.1	17.7	0.1	17.7	0.1
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)	110.2	134.8	108.3	133.0	115.0	142.6
Τεμν.Υπολ.Συνδεταιρων Vwd (KN)						
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max	Στρεπτ.Ροπη	Υπολογισμού(KNM)	Tsd :	0.00	
Στρ.Ροπη αντι.σχεδιασμου (KNM)	Λογω	θλιψης	τοιχωματων	Trd1:	107.99	
Στρ.Ροπη αντι.Συνδαιτ.Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπη αντι.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)	0.6	0.0	0.6	0.0	0.6	0.0
----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)	----	Βαση	----	Κορυφη	----	----
Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)	147	-147	753	-753	145	-145
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)	148	-148	760	-760	146	-146
Τελικος Οπλισμος Στυλου	8Φ18+12Φ14					
-Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----						
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14					
---Ραβδοι Κορμου-----						
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :		Φ8 /10.00	S220	
-----Συνδαιτηρες Κολωνακιων-----						
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10					

ΤΟΙΧ : T58 - ΜΕΛΟΣ: 1068 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:62 Τέλους:1068											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρίσιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----											
Θ Ε Σ Η			ΒΑΣΗ			ΚΟΡΥΦΗ					
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Αξονική Δυναμή Υπολογ.			NSd (KN)			59.38 33.86					
Ροπή Υπολογισμού			MSd (KNM)			y= -0.21 z= -13.42 y= 0.03 z= 14.72					
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----											
1	1	-0.0298	2	1	0.0000	1	1	0.0000	2	1	-0.0294
3	33	-0.0002	4	1	-0.0319	3	1	-0.0290	4	1	0.0000
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)			Αρχη			minVsd= -9.05 / maxVsd= -9.05 = ζ= 1.00			Τελος		
						minVsd= -9.05 / maxVsd= -9.05 = ζ= 1.00					
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)			Αρχη			minVsd= 0.09 / maxVsd= 0.09 = ζ= 1.00			Τελος		
						minVsd= 0.09 / maxVsd= 0.09 = ζ= 1.00					
-----+-----Βάση (κρίσιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφή (Κρίσιμο)-----											
Κρίσιμο Τοιχειου			h (m)			2.60					
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.			Vrd2 (KN)			1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1
Τεμνουσα Υπολογισμού			Vsd (KN)			13.4	0.1	13.4	0.1	13.4	0.1
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ.			Vcd (KN)			105.4	128.4	103.5	126.6	109.3	135.0
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων			Vwd (KN)								
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν.			(1 / 2)			(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ			Max Στρέπτ.Ροπή Υπολογισμού(KNM)			Tsd :			0.00		
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμου (KNM)			Λογω θλιψης τοιχωματων			Trd1:			107.99		
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ.			Trd2 (KNM)			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων			Trd3 (KNM)			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.			Asw/s (CM2/M)			0.4	0.0	0.4	0.0	0.4	0.0
-----+-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----											
Διευθυνση Ανυσματος			+y -y +z -z			+y -y +z -z					
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)			147 -147 753 -753			145 -145 746 -746					
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)			148 -148 761 -761			146 -146 750 -750					
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Τελικός Οπλισμός Στυλου			8Φ18+12Φ14								
-----+-----Κολων.-----+-----Ραβδοί Κολωνακίων-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
by			1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14								
-----+-----Ραβδοί Κορμου-----											
Καθετες Ραβδοί :			0Φ0			Οριζοντιοί Ραβδοί /cm :			Φ8 /10.00 S220		
-----+-----Συνδετήρες Κολωνακίων-----											
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10											

ΤΟΙΧ : T59 - ΜΕΛΟΣ: 1069 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:63 Τέλους:1069											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίως Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1-----											
Θ Ε Σ Η			ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ				
-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----+-----											
Αξονική Δυναμή Υπολογ.			NSd (KN)				59.90				
Ροπή Υπολογισμού			MSd (KNM)				y= -0.22 z= -9.44 y= 0.01 z= 10.35				
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		
-----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος-----											
1	1	-0.0252	2	1	-0.0027	1	1	0.0000	2	1	-0.0216
3	1	-0.0048	4	1	-0.0273	3	1	-0.0214	4	1	0.0000
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)			Αρχη			minVsd= -6.35 / maxVsd= -6.35			= ζ= 1.00		
			Τελος			minVsd= -6.35 / maxVsd= -6.35			= ζ= 1.00		
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)			Αρχη			minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08			= ζ= 1.00		
			Τελος			minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08			= ζ= 1.00		
-----+-----Βάση (κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή (Κρισιμο)-----											
Κρισιμο Τοιχειου			h (m)			2.60					

-----Διευθυνση Σεισμου-----								Y-----	Z-----	Y-----	Z-----	Y-----	Z-----
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1	1049.0	982.1		
Τεμνουσα Υπολογισμου	Vsd (KN)	9.4	0.1	9.4	0.1	9.4	0.1	9.4	0.1	9.4	0.1		
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)	101.9	123.7	100.0	121.9	106.7	131.5	101.9	123.7	100.0	121.9		
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων	Vwd (KN)												
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.		(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)		
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ								Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου (KNM)	Tsd :	0.00			
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)		Λογω	θλιψης	τοιχωματων				Trd1:	107.99				
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)		0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0		
----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM) ----								-----Βαση-----				-----Κορυφη-----	
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)		147	-147	753	-753	145	-145	746	-746	147	-147	753	-753
(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)		148	-148	761	-761	146	-146	751	-751	148	-148	761	-761
-----Τελικός Οπλισμος Στυλου													
		8Φ18+12Φ14											
-Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----													
by		1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14											
---Ραβδοι Κορμου-----													
Καθετες Ραβδοι :		0Φ0		Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00								S220	
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----													
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12		ωwd απαιτ. = 0.10											

TOIX : T60 - ΜΕΛΟΣ: 1070 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:64 Τελους:1070											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60											
-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η			ΒΑΣΗ			ΚΟΡΥΦΗ					
-----Αξονικη Δυναμη Υπολογ. NSd (KN) -----											
60.21			34.70								
Ροπη Υπολογισμου MSd (KNM) y= -0.22 z= -5.81 y= 0.01 z= 6.37											
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----											
-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1	1	-0.0209	2	1	-0.0071	1	1	-0.0011	2	1	-0.0163
3	1	-0.0092	4	1	-0.0230	3	1	-0.0162	4	1	-0.0011
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN) Αρχη minVsd= -3.89 / maxVsd= -3.89 = ζ= 1.00											
Τελος minVsd= -3.89 / maxVsd= -3.89 = ζ= 1.00											
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN) Αρχη minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00											
Τελος minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00											
-----Βαση (κρισιμο)-----											
Ανοιγμα-----											
Κορυφη (Κρισιμο)											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)			2.60								
-----Διευθυνση Σεισμου-----											
Y			Z			Y			Z		
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN) 1049.0 982.1 1049.0 982.1 1049.0 982.1											
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN) 5.8 0.1 5.8 0.1 5.8 0.1											
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN) 101.9 123.7 100.0 122.0 98.2 120.2											
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν. (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)											
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου (KNM) Tsd : 0.00											
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM) Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99											
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0											
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0											
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M) 0.2 0.0 0.2 0.0 0.2 0.0											
----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM) ----											
-----Βαση-----											
-----Κορυφη-----											
Διευθυνση Ανυσματος											
+y -y +z -z +y -y +z -z											
(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM) 147 -147 753 -753 145 -145 746 -746											
(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM) 149 -149 761 -761 146 -146 751 -751											
-----Τελικός Οπλισμος Στυλου -----											
8Φ18+12Φ14											
-Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----											
by 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14											
---Ραβδοι Κορμου-----											
Καθετες Ραβδοι : 0Φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220											
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----											

|Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

ΤΟΙΧ : T61 - ΜΕΛΟΣ: 1071 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:65 Τελους:1071											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----+-----											
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				60.40				34.88			
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)				y= -0.22 z= -2.44				y= 0.00 z= 2.68			
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1 1		-0.0170		2 1		-0.0111		1 1		-0.0055	
3 1		-0.0132		4 1		-0.0191		3 1		-0.0119	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)---											
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)				Αρχη minVsd= -1.61 / maxVsd= -1.61 = ζ= 1.00				Τελος minVsd= -1.61 / maxVsd= -1.61 = ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)				Αρχη minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00				Τελος minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00			
-----+-----Βαση (κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη (Κρισιμο)-----											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)				2.60							
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----+-----Ζ-----+-----Υ-----+-----Ζ-----+-----Υ-----+-----Ζ-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)				1049.0		982.1		1049.0		982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου VSd (KN)				2.4		0.1		2.4		0.1	
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)				101.9		123.7		100.1		122.0	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)				Tsd : 0.00			
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)				Λογω θλιψης τοιχωματων				Trd1: 107.99			
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)				0.0		0.0		0.0		0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)				0.1		0.0		0.1		0.0	
----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM) ----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----											
Διευθυνση Ανυσματος				+y -y		+z -z		+y -y		+z -z	
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)				147 -147		754 -754		145 146		746 -746	
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)				149 -149		761 -761		146 145		751 -751	

Τελικος Οπλισμος Στυλου				8Φ18+12Φ14							
-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----											
by				1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----Ραβδοι Κορμου-----											
Καθετες Ραβδοι : 0Φ0				Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00				S220			
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----											
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10											

ΤΟΙΧ : T62 - ΜΕΛΟΣ: 1072 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:66 Τελους:1072											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60											
----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ			
-----+-----+-----+-----											
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)				60.47				34.95			
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)				y= -0.22 z= 0.79				y= 0.00 z= -0.85			
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1 1		-0.0131		2 1		-0.0150		1 1		-0.0098	
3 1		-0.0171		4 1		-0.0152		3 1		-0.0077	
								4 1		-0.0098	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)---											
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη				minVsd= 0.58 / maxVsd= 0.58 = ζ= 1.00							
				Τελος				minVsd= 0.58 / maxVsd= 0.58 = ζ= 1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη				minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00							

Τελος minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00	
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)	
Κρισιμο Τοιχειου h (m) 2.60	
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----	
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN) 1049.0 982.1 1049.0 982.1 1049.0 982.1	
Τεμνουσα Υπολογισμου VSd (KN) 0.8 0.1 0.8 0.1 0.8 0.1	
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN) 101.9 123.7 100.1 122.0 98.2 120.2	
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)	
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν. (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)	
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd : 0.00	
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM) Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99	
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----	
Διευθυνση Ανυσματος +y -y +z -z +y -y +z -z	
(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM) 147 -147 754 -754 145 146 746 -746	
(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM) 149 -149 761 -761 146 145 751 -751	
-----Τελικος Οπλισμος Στυλου 8Φ18+12Φ14	
-----Κολων.-----+-----Ραβδοι Κολωνακιων----- (Διατασσονται περιμετρικα)-----	
by 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14	
-----Ραβδοι Κορμου-----	
Καθετες Ραβδοι : 0Φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220	
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----	
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10	

ΤΟΙΧ : T63 - ΜΕΛΟΣ: 1073 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:67 Τελους:1073											
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60											
-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η-----											
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25											
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----											
Θ Ε Σ Η			ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ				
-----+-----											
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN)			60.42				34.91				
Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM)			y=	-0.22	z=	4.00	y=	0.00	z= -4.37		
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----											
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση					
-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----											
1 1 -0.0093			2 1 -0.0188			1 1 -0.0139			2 1 -0.0035		
3 1 -0.0209			4 1 -0.0114			3 1 -0.0035			4 1 -0.0139		
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----											
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)			Αρχη		minVsd= 2.75 / maxVsd= 2.75 = ζ= 1.00		Τελος			minVsd= 2.75 / maxVsd= 2.75 = ζ= 1.00	
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)			Αρχη		minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00		Τελος			minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00	
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)											
Κρισιμο Τοιχειου h (m)			2.60								
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----+-----Y-----Z-----											
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN)			1049.0		982.1		1049.0		982.1		
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)			4.0		0.1		4.0		0.1		
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)			101.9		123.7		100.1		122.0		
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)											
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.			(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ			Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)		Tsd :		0.00				
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)			Λογμ		Θλιψης		τοιχωματων		Trd1: 107.99		
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)			0.0		0.0		0.0		0.0		
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)			0.0		0.0		0.0		0.0		
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)			0.1		0.0		0.1		0.0		
-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----											
Διευθυνση Αnuσματος			+y		-y		+z		-z		
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)			147		-147		754		-754		
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)			149		-149		761		-761		
-----Τελικος Οπλισμος Στυλου 8Φ18+12Φ14											
-----Κολων.-----+-----Ραβδοι Κολωνακιων----- (Διατασσονται περιμετρικα)-----											
by			1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14								

---Ραβδοι Κορμου-----
 Καθετες Ραβδοι : 0Φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220
 -----Συνδετηρες Κολωνακιων-----
 Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

ΤΟΙΧ : T64 - ΜΕΛΟΣ: 1074 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:68 Τελους:1074
 ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)
 Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60

----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----
 Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN) | 60.26 | 34.75
 Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM) | y= -0.22 | z= 7.33 | y= 0.01 | z= -8.01

-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----

Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση
 -----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----

1 1 -0.0053 | 2 1 -0.0228 | 1 1 -0.0183 | 2 1 0.0000
 3 1 -0.0248 | 4 1 -0.0074 | 3 1 0.0000 | 4 1 -0.0182

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----

Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη | minVsd= 5.00 / maxVsd= 5.00 = ζ= 1.00
 Τελος | minVsd= 5.00 / maxVsd= 5.00 = ζ= 1.00
 Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη | minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00
 Τελος | minVsd= 0.08 / maxVsd= 0.08 = ζ= 1.00

-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)

Κρισιμο Τοιχειου h (m) | 2.60 |

-----Διευθυνση Σεισμου-----Y-----Z-----Y-----Z-----Y-----Z-----

Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN) | 1049.0 | 982.1 | 1049.0 | 982.1 | 1049.0 | 982.1

Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN) | 7.3 | 0.1 | 7.3 | 0.1 | 7.3 | 0.1

Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN) | 101.9 | 123.7 | 100.0 | 122.0 | 104.0 | 127.9

Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN) | | | | | |

Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν. | (1 / 2) | (1 / 2) | (1 / 2) | (1 / 2) | (1 / 2) | (1 / 2)

ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM) Tsd : 0.00

Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM) | Λογω θλιψης τοιχωματων Trd1: 107.99

Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM) | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0

Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM) | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0

Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M) | 0.2 | 0.0 | 0.2 | 0.0 | 0.2 | 0.0

-----Ροπες Αντοχης Mrd- (KNM)-----Βαση-----Κορυφη-----

Διευθυνση Ανυσματος | +y -y +z -z | +y -y +z -z

(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM) | 147 -147 753 -753 | 145 -145 746 -746

(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM) | 149 -149 761 -761 | 146 -146 751 -751

Τελικος Οπλισμος Στυλου | 8Φ18+12Φ14

-Κολων.-+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----

by | 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14

---Ραβδοι Κορμου-----

Καθετες Ραβδοι : 0Φ0 Οριζοντιοι Ραβδοι /cm : Φ8 /10.00 S220

-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----

Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

ΤΟΙΧ : T65 - ΜΕΛΟΣ: 1075 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:69 Τελους:1075
 ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο)
 Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60

----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----

Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----

Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ

Αξονικη Δυναμη Υπολογ.NSd(KN) | 59.98 | 34.46

Ροπη Υπολογισμου MSd(KNM) | y= -0.22 | z= 10.88 | y= 0.01 | z= -11.91

-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----

Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση

-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----

1 1 -0.0010 | 2 1 -0.0269 | 1 1 -0.0241 | 2 1 0.0000

3 1 -0.0290 | 4 1 -0.0031 | 3 1 0.0000 | 4 1 -0.0239

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----

Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)	Αρχη	minVsd=	7.41	/	maxVsd=	7.41	=	ζ=	1.00
	Τελος	minVsd=	7.41	/	maxVsd=	7.41	=	ζ=	1.00
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)	Αρχη	minVsd=	0.08	/	maxVsd=	0.08	=	ζ=	1.00
	Τελος	minVsd=	0.08	/	maxVsd=	0.08	=	ζ=	1.00
-----+-----Βαση (κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη (Κρισιμο)-----									
Κρισιμο Τοιχειου	h (m)		2.60						
-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----									
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)		1049.0		982.1		1049.0		982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου	Vsd (KN)		10.8		0.1		10.8		0.1
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)		101.9		123.7		100.0		121.9
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων	Vwd (KN)								
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)								
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου (KNM)	Tsd :	0.00						
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων	Trd1:	107.99						
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Τrd2 (KNM)			0.0		0.0		0.0		0.0
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)			0.0		0.0		0.0		0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)			0.4		0.0		0.4		0.0
-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----									
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)		147	-147	753	-753	145	-145	746	-746
(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)		149	-149	761	-761	146	-146	751	-751
-----+-----									
Τελικος Οπλισμος Στυλου	8Φ18+12Φ14								
-----+-----Ραβδοι Κολωνακιων (Διατασσονται περιμετρικα)-----									
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14								
-----+-----									
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :	Φ8 /10.00	S220					
-----+-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----									
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12	ωwd απαιτ. = 0.10								
-----+-----									
TOIX : T66 - ΜΕΛΟΣ: 1076 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:70 Τελους:1076									
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΨΟΣ Η= 2.60 (Κρισιμο)									
Κολωνακια: Πλευρα by=55 (cm) Hcr= 2.60									
-----+-----Y Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η-----									
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25									
-----+-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----									
Θ Ε Σ Η		ΒΑΣΗ		ΚΟΡΥΦΗ					
-----+-----									
Αξονικη Δυναμη Υπολογ. NSd (KN)		59.49		33.98					
Ροπη Υπολογισμου MSd (KNM)	y=	-0.21	z=	14.74	y=	0.03	z=	-16.16	
-----+-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----									
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση						
-----+-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----									
1	1	0.0000	2	1	-0.0316	1	1	-0.0321	2
3	1	-0.0337	4	1	0.0000	3	1	0.0000	4
-----+-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Y-Z)-----									
Τεμνουσα Σεισμου Y (KN)	Αρχη	minVsd=	10.03	/	maxVsd=	10.03	=	ζ=	1.00
	Τελος	minVsd=	10.03	/	maxVsd=	10.03	=	ζ=	1.00
Τεμνουσα Σεισμου Z (KN)	Αρχη	minVsd=	0.09	/	maxVsd=	0.09	=	ζ=	1.00
	Τελος	minVsd=	0.09	/	maxVsd=	0.09	=	ζ=	1.00
-----+-----Βαση (κρισιμο)-----+-----Ανοιγμα-----+-----Κορυφη (Κρισιμο)-----									
Κρισιμο Τοιχειου	h (m)		2.60						
-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----+-----Y-----+-----Z-----									
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.	Vrd2 (KN)		1049.0		982.1		1049.0		982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου	Vsd (KN)		14.7		0.1		14.7		0.1
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.	Vcd (KN)		107.6		131.3		105.8		129.6
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων	Vwd (KN)								
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2) (1 / 2)								
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου (KNM)	Tsd :	0.00						
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων	Trd1:	107.99						
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Τrd2 (KNM)			0.0		0.0		0.0		0.0
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Τrd3 (KNM)			0.0		0.0		0.0		0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s (CM2/M)			0.5		0.0		0.5		0.0
-----+-----Βαση-----+-----Κορυφη-----									
Διευθυνση Ανυσματος		+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
(min) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)		147	-147	753	-753	145	-145	746	-746
(max) Ροπη Αντοχης MRd (KNM)		148	-148	761	-761	146	-146	750	-750
-----+-----									

| Τελικός Οπλισμός Στυλου | 8Φ18+12Φ14 |
 | -Κολων.-+-----Ραβδοί Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)----- |
 | by | 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14 |
 | ---Ραβδοί Κορμου----- |
 | Καθετες Ραβδοί : 0Φ0 Οριζοντιοί Ραβδοί /cm : Φ8 /10.00 S220 |
 | -----Συνδετήρες Κολωνακίων----- |
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

| ΤΟΙΧ : T67 - ΜΕΛΟΣ: 1077 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:71 Τελους:1077 |
 | ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο) |
 | Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60 |
 | ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η ----- |
 | Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25 |
 | -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1----- |
 | Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ |
 | -----+-----+----- |
 | Αξονική Δυναμή Υπολογ.Nsd(KN) | 58.48 | 32.97 |
 | Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM) | y= -0.21 | z= 18.91 | y= 0.07 | z= -20.77 |
 | -----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %----- |
 | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση |
 | -----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος----- |
 | 1 1 0.0000 | 2 1 -0.0375 | 1 1 -0.0412 | 2 1 0.0000 |
 | 3 1 -0.0399 | 4 1 0.0000 | 3 1 0.0000 | 4 1 -0.0402 |
 | -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΙΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)----- |
Τεμνουσα Σεισμού Υ (KN) Αρχή	minVsd= 12.87 / maxVsd= 12.87 = ζ= 1.00
Τέλος	minVsd= 12.87 / maxVsd= 12.87 = ζ= 1.00
Τεμνουσα Σεισμού Ζ (KN) Αρχή	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00
Τέλος	minVsd= 0.10 / maxVsd= 0.10 = ζ= 1.00
-----Βάση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφή(Κρισιμο)	
Κρισιμο Τοιχείου h (m)	2.60
-----Διευθυνση Σεισμού-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----	
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2(KN)	1049.0
Τεμνουσα Υπολογισμού Vsd (KN)	18.9
Τεμνουσα Θλιβ.Πελμ. Vcd (KN)	110.2
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)	
Καθοριστικοί Συνδιασμοί Τεμν.	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρέπτ.Ροπή Υπολογισμού(KNM) Tsd : 0.00
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμού (KNM)	Λογμ Θλιψης τοιχωμάτων Trd1: 107.99
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)	0.6
-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----+-----Βάση-----+-----Κορυφή-----	
Διευθυνση Αντιστοχίας	+y -y +z -z
(min) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	147 -147 753 -753
(max) Ροπή Αντοχής MRd(KNM)	148 -148 760 -760

| Τελικός Οπλισμός Στυλου | 8Φ18+12Φ14 |
 | -Κολων.-+-----Ραβδοί Κολωνακίων-(Διατάσσονται περιμετρικά)----- |
 | by | 1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14 |
 | ---Ραβδοί Κορμου----- |
 | Καθετες Ραβδοί : 0Φ0 Οριζοντιοί Ραβδοί /cm : Φ8 /10.00 S220 |
 | -----Συνδετήρες Κολωνακίων----- |
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10

| ΤΟΙΧ : T68 - ΜΕΛΟΣ: 1078 - Συνδεσμολογία (κομβοί) Αρχής:72 Τελους:1078 |
 | ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=120 bz=30 ΥΨΟΣ H= 2.60 (Κρισιμο) |
 | Κολωνακία: Πλευρά by=55 (cm) Hcr= 2.60 |
 | ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η ----- |
 | Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 -Συνδετήρες: S400 Επικάλυψη c(mm)=25 |
 | -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικός συνδιασμός 1----- |
 | Θ Ε Σ Η | ΒΑΣΗ | ΚΟΡΥΦΗ |
 | -----+-----+----- |
 | Αξονική Δυναμή Υπολογ.Nsd(KN) | 56.36 | 30.85 |
 | Ροπή Υπολογισμού MSd(KNM) | y= -0.23 | z= 23.20 | y= 0.16 | z= -25.24 |
 | -----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %----- |
 | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση | Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση |
 | -----Βάση Υποστύλματος-----+-----Κορυφή Υποστύλματος----- |

1	1	0.0000	2	1	-0.0447	1	1	-0.0506	2	1	0.0000	
3	1	-0.0478	4	1	0.0000	3	1	0.0000	4	1	-0.0479	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Z)-----												
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)		Αρχη		minVsd=		15.73 /		maxVsd=		15.73 = ζ=		1.00
		Τελος		minVsd=		15.73 /		maxVsd=		15.73 = ζ=		1.00
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)		Αρχη		minVsd=		0.14 /		maxVsd=		0.14 = ζ=		1.00
		Τελος		minVsd=		0.14 /		maxVsd=		0.14 = ζ=		1.00
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)-----												
Κρισιμο Τοιχειου		h (m)		2.60								
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----												
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.		Vrd2 (KN)		1049.0		982.1		1049.0		982.1		982.1
Τεμνουσα Υπολογισμου		VSd (KN)		23.1		0.2		23.1		0.2		0.2
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.		Vcd (KN)		112.6		138.1		110.7		136.3		120.5
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων		Vwd (KN)										
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ		Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)		Tsd :		0.00						
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου (KNM)		Λογω		θλιψης		τοιχωματων		Trd1:		107.99		
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Asw/s (CM2/M)		0.8		0.0		0.8		0.0		0.8		0.0
----Ροπες Αντοχης Mrd-(KNM)----+-----Βαση-----Κορυφη-----												
Διευθυνση Ανυσματος		+y		-y		+z		-z		+y		-y
(min) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)		147		-147		752		-752		145		-145
(max) Ροπη Αντοχης MRd(KNM)		148		-148		760		-760		146		-146
-----Τελικος Οπλισμος Στυλου 8Φ18+12Φ14												
-Κολων.+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----												
by		1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14										
----Ραβδοι Κορμου-----												
Καθετες Ραβδοι :		0Φ0		Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :		Φ8 /10.00		S220				
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----												
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10												

ΤΟΙΧ : T69 - ΜΕΛΟΣ: 1079 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:73 Τελους:1079																					
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ				by=120		bz=30		ΥΨΟΣ H= 2.60		(Κρισιμο)											
Κολωνακια: Πλευρα				by=55		(cm)		Hcr= 2.60													
-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----																					
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400 Επικαλυψη c(mm)=25																					
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----																					
Θ Ε Σ Η				ΒΑΣΗ				ΚΟΡΥΦΗ													
-----+-----																					
Αξονικη Δυναμη Υπολογ.				NSd (KN)		57.27				31.76											
Ροπη Υπολογισμου				MSd (KNM)		y= -0.38		z= 27.14		y= 0.45		z= -27.66									
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----																					
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση		Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				Κορ. Συνδ. Βραχ/ση											
-----Βαση Υποστυλωματος-----+-----Κορυφη Υποστυλωματος-----																					
1		1		0.0000		2		1		-0.0510		1	1	-0.0577	2	1	0.0000				
3		1		-0.0564		4		1		0.0000		3		1		0.0000		4	1	-0.0500	
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----																					
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN)				Αρχη		minVsd= 17.91 /		maxVsd= 17.91		= ζ= 1.00											
				Τελος		minVsd= 17.91 /		maxVsd= 17.91		= ζ= 1.00											
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN)				Αρχη		minVsd= 0.29 /		maxVsd= 0.29		= ζ= 1.00											
				Τελος		minVsd= 0.29 /		maxVsd= 0.29		= ζ= 1.00											
-----+-----Βαση(κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη(Κρισιμο)-----																					
Κρισιμο Τοιχειου				h (m)		2.60															
-----Διευθυνση Σεισμου-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----+-----Υ-----Ζ-----																					
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ.				Vrd2 (KN)		1049.0		982.1		1049.0		982.1		1049.0		982.1					
Τεμνουσα Υπολογισμου				VSd (KN)		26.1		0.4		26.1		0.4		26.1		0.4					
Τεμνουσα θλιβομ.Πελμ.				Vcd (KN)		112.7		138.2		110.9		136.5		118.4		147.2					
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων				Vwd (KN)																	
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.				(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)		(1 / 2)					
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ				Max Στρεπτ.Ροπη Υπολογισμου(KNM)		Tsd :		0.00													
Στρ.Ροπη αντ.σχεδιασμου				(KNM)		Λογω		θλιψης		τοιχωματων		Trd1:		107.99							
Στρ.Ροπη αντ.Συνδετ.				Trd2 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0					
Στρ.Ροπη αντ.Ραβδων				Trd3 (KNM)		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0		0.0					
Απαιτ.Διατ.Συνδ.Αsw/s				(CM2/M)		0.9		0.1		0.9		0.1		0.9		0.1					
----Ροπες Αντοχης Mrd-(KNM)----+-----Βαση-----Κορυφη-----																					
Διευθυνση Ανυσματος				+y		-y		+z		-z		+y		-y		+z		-z			

(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	147	-147	753	-753	145	-145	745	-745
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	148	-148	760	-760	146	-146	749	-749

Τελικός Οπλισμος Στυλου	8Φ18+12Φ14							
-Κολων.-	+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----							
by	1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14+1Φ18+2Φ14+1Φ18+1Φ14							
-----Ραβδοι Κορμους-----								
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :			Φ8 /10.00	S220		
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----								
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.12 ωwd απαιτ. = 0.10								

ΤΟΙΧ : T72 - ΜΕΛΟΣ: 1082 - Συνδεσμολογια (κομβοι) Αρχης:79					Τελους:1082			
ΕΙΔΟΣ: ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΟ by=100 bz=20					ΥΨΟΣ H= 2.62 (Κρισιμο)			
Κολωνακια: Πλευρα by=40 (cm)					Hcr= 2.60			
-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η-----								
Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 -Συνδετηρες: S400					Επικαλυψη c(mm)=25			
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ Καθοριστικος συνδιασμος 1-----								
Θ Ε Σ Η	ΒΑΣΗ			ΚΟΡΥΦΗ				

Αξονικη Δυναμη Υπολογ. NSd (KN)	18.45			4.28				
Ροπή Υπολογισμου MSd (KNM)	by=	0.03	yz=	0.24	by=	0.05	yz=	-0.29
-----ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΥΣΑ ΒΡΑΧΥΝΣΕΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ %-----								
Κορ. Συνδ. Βραχ/ση Κορ. Συνδ. Βραχ/ση	Κορ. Συνδ. Βραχ/ση			Κορ. Συνδ. Βραχ/ση				
-----Βαση Υποστιλωματος-----								
1 1 -0.0081	2 1 -0.0093	1 1 -0.0033	2 1 -0.0018	-----Κορυφη Υποστιλωματος-----				
3 1 -0.0084	4 1 -0.0072	3 2 -0.0008	4 1 -0.0020					
-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η (ΜΕ ΙΚΑΝΟΤΙΚΗ ΜΕΓΕΝΘΥΣΗ ΤΕΜΝΟΥΣΑΣ Υ-Ζ)-----								
Τεμνουσα Σεισμου Υ (KN) Αρχη	minVsd=		0.19 / maxVsd=	0.19 = ζ=	1.00			
Τελος	minVsd=		0.19 / maxVsd=	0.19 = ζ=	1.00			
Τεμνουσα Σεισμου Ζ (KN) Αρχη	minVsd=		-0.01 / maxVsd=	-0.01 = ζ=	1.00			
Τελος	minVsd=		-0.01 / maxVsd=	-0.01 = ζ=	1.00			
-----+Βαση (κρισιμο)-----Ανοιγμα-----Κορυφη (Κρισιμο)-----								
Κρισιμο Τοιχειου h (m)	2.60							
-----Διευθυνση Σεισμου-----								
Τεμνουσα Αντ.Σχεδ. Vrd2 (KN)	580.3	520.8	580.3	520.8	580.3	520.8	580.3	520.8
Τεμνουσα Υπολογισμου Vsd (KN)	0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0	0.3	0.0
Τεμνουσα Θλιβομ.Πελμ. Vcd (KN)	54.2	68.3	53.1	67.3	52.1	66.4	52.1	66.4
Τεμν.Υπολ.Συνδετηρων Vwd (KN)								
Καθοριστικοι Συνδιασμοι Τεμν.	(1 / 2)		(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)	(1 / 2)
ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΣΤΡΕΨΗ ΜΕ ΔΙΑΤΜΗΣΗ	Max Στρεπτ.Ροπή Υπολογισμου (KNM)			Tsd : 0.00				
Στρ.Ροπή αντ.σχεδιασμου (KNM)	Λογω θλιψης τοιχωματων			Trd1: 41.26				
Στρ.Ροπή αντ.Συνδετ.Trd2 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Στρ.Ροπή αντ.Ραβδων Trd3 (KNM)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Απαιτ.Διατ.Συνδ. Asw/s (CM2/M)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
-----Ροπες Αντοχής Mrd- (KNM)-----Βαση-----Κορυφη-----								
Διευθυνση Ανυσματος	+y	-y	+z	-z	+y	-y	+z	-z
(min) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	60	-60	353	-353	60	-60	350	-350
(max) Ροπή Αντοχής MRd (KNM)	61	-61	355	-355	60	-60	350	-350

Τελικός Οπλισμος Στυλου	8Φ16+4Φ14							
-Κολων.-	+-----Ραβδοι Κολωνακιων-(Διατασσονται περιμετρικα)-----							
by	1Φ16+1Φ14+1Φ16+1Φ16+1Φ14+1Φ16							
-----Ραβδοι Κορμους-----								
Καθετες Ραβδοι :	0Φ0	Οριζοντιοι Ραβδοι /cm :			Φ8 /10.00	S220		
-----Συνδετηρες Κολωνακιων-----								
Φ 8/10.00 ωwd υπαρχων = 0.18 ωwd απαιτ. = 0.10								

ΓΕΝΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΣΤΑΣΙΟΛΟΓΗΣΗΣ ΠΕΔΙΩΝ

Βασικές Φορτίσεις Διαστασιολόγησης

Μη Σεισμικές : $\Phi 1$ $\Phi 2$ Σεισμικές : $\Phi 3$ $\Phi 4$ $\Phi 5$ $\Phi 6$ $\Phi 7$ $\Phi 8$

Συνδυασμοί Αστοχίας:

1. $1.00x\Phi 1+1.00x\Phi 2$
2. $1.35x\Phi 1+1.50x\Phi 2$
3. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 6+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 8$
4. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 6-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 8$
5. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 8+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 6$
6. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 8-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 6$
7. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 6-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 8$
8. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 6+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 8$
9. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 8-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 6$
10. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 8+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 6$
11. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 5+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 8$
12. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 5-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 8$
13. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 8+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 5$
14. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 8-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 5$
15. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 5-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 8$
16. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 5+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 8$
17. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 8-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 5$
18. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 8+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 5$
19. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 6+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 7$
20. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 6-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 7$
21. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 7+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 6$
22. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 7-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 6$
23. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 6-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 7$
24. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 6+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 7$
25. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 7-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 6$
26. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 7+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 6$
27. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 5+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 7$
28. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 3+1.00x\Phi 5-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 7$
29. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 7+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 5$
30. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2+1.00x\Phi 4+1.00x\Phi 7-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 5$
31. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 5-0.30x\Phi 4-0.30x\Phi 7$
32. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 3-1.00x\Phi 5+0.30x\Phi 4+0.30x\Phi 7$
33. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 7-0.30x\Phi 3-0.30x\Phi 5$
34. $1.00x\Phi 1+0.30x\Phi 2-1.00x\Phi 4-1.00x\Phi 7+0.30x\Phi 3+0.30x\Phi 5$

```

-----Πεδίλο Π41 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των K1-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=450  αζ=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15  Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυριος Οπλισμος: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|
| 1| 1.0| 79| -0| 0.0018| -0| 0.0009| 54.9| 55.5| 54.4| 53.8|
| 2| 1.0| 107| -0| 0.0018| -0| 0.0009| 74.4| 75.2| 73.7| 72.8|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=φ12/15 ( 8φ12)----- κατά Z( 2)=φ12/15 ( 8φ12)---|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy= 24.0  VRD1y= 196.4  Συν.: 3  VSDz= 24.0  VRD1z= 193.3  Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 0.3  vRD1 = 243.5  Συν.: 3  As Διατρ.=0.00  |

```

```

-----Πεδίλο Π42 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T40-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αζ=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυριος Οπλισμος: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|
| 1| 1.0| 79| -0| 0.0020| -0| 0.0007| 55.6| 56.0| 54.7| 54.2|
| 2| 1.0| 108| -0| 0.0020| -0| 0.0007| 75.3| 75.9| 74.1| 73.5|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=φ12/15 ( 8φ12)----- κατά Z( 2)=φ12/15 ( 8φ12)---|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy= 0.0  VRD1y= 196.4  Συν.: 3  VSDz= 24.2  VRD1z= 193.3  Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 14.7  vRD1 = 243.5  Συν.: 3  As Διατρ.=0.00  |

```

```

-----Πεδίλο Π43 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T41-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αζ=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυριος Οπλισμος: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|
| 1| 1.0| 80| -0| 0.0021| -0| 0.0006| 56.3| 56.7| 55.3| 54.9|
| 2| 1.0| 109| -0| 0.0021| -0| 0.0006| 76.4| 76.9| 75.0| 74.5|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=φ12/15 ( 8φ12)----- κατά Z( 2)=φ12/15 ( 8φ12)---|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy= 0.0  VRD1y= 196.4  Συν.: 3  VSDz= 24.5  VRD1z= 193.3  Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 14.9  vRD1 = 243.5  Συν.: 3  As Διατρ.=0.00  |

```

```

-----Πεδίλο Π44 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T42-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αζ=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυριος Οπλισμος: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|

```



```
| 1| 1.0|      81|      -0| 0.0021|      -0| 0.0005| 57.0| 57.3| 55.8| 55.5|
| 2| 1.0|     110|      -0| 0.0021|      -0| 0.0005| 77.2| 77.6| 75.7| 75.3|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 ( 8Φ12)----- κατά Z( 2)=Φ12/15 ( 8Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy=  0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3  VSDz=  24.7 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 15.0 vRD1 = 243.5 Συν.: 3  As Διατρ.=0.00|
```

```
-----Πεδίλο Π45 Κεντρικό Είδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T43-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αz=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυρίος Οπλισμός: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd|  Nsd|  MSdy| ez/Lz|  MSdz|  ey/Ly|  σ1|  σ2|  σ3|  σ4|
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---(KNM)---+---(KN/M2)---+---|
| 1| 1.0|     82|      -0| 0.0021|      -0| 0.0004| 57.5| 57.7| 56.3| 56.0|
| 2| 1.0|     111|      -0| 0.0021|      -0| 0.0004| 77.9| 78.2| 76.3| 75.9|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 ( 8Φ12)----- κατά Z( 2)=Φ12/15 ( 8Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy=  0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3  VSDz=  24.9 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 15.1 vRD1 = 243.5 Συν.: 3  As Διατρ.=0.00|
```

```
-----Πεδίλο Π46 Κεντρικό Είδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T44-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αz=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυρίος Οπλισμός: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd|  Nsd|  MSdy| ez/Lz|  MSdz|  ey/Ly|  σ1|  σ2|  σ3|  σ4|
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---(KNM)---+---(KN/M2)---+---|
| 1| 1.0|     82|      -0| 0.0021|      -0| 0.0003| 57.9| 58.1| 56.6| 56.4|
| 2| 1.0|     112|      -0| 0.0021|      -0| 0.0003| 78.4| 78.7| 76.7| 76.5|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 ( 8Φ12)----- κατά Z( 2)=Φ12/15 ( 8Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy=  0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3  VSDz=  25.1 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 15.2 vRD1 = 243.5 Συν.: 3  As Διατρ.=0.00|
```

```
-----Πεδίλο Π47 Κεντρικό Είδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T45-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αz=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00  Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00  Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00  Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00  Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25  Κυρίος Οπλισμός: S500  Επικάλυψη c(mm)=40  |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd|  Nsd|  MSdy| ez/Lz|  MSdz|  ey/Ly|  σ1|  σ2|  σ3|  σ4|
|---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---(KNM)---+---(KN/M2)---+---|
| 1| 1.0|     83|      -0| 0.0022|      -0| 0.0002| 58.2| 58.3| 56.8| 56.7|
| 2| 1.0|     112|      -0| 0.0021|      -0| 0.0002| 78.8| 79.0| 77.0| 76.8|
|---Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 ( 8Φ12)----- κατά Z( 2)=Φ12/15 ( 8Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy=  0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3  VSDz=  25.2 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 15.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3  As Διατρ.=0.00|
```

```
-----Πεδίλο Π48 Κεντρικό Είδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T46-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120  Lz=120  H=50  υ=0  -Εκ/τες αγ=0  αz=450  |
|Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100  γεδ(KN/M3)=18.0  σεπ(KN/M2)=150.0  Ks(MPa/cm)=0.50  |
|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00  Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72  Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30  |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α  Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
```

|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 83| -0| 0.0022| -0| 0.0001| 58.4| 58.5| 56.9| 56.8|
 | 2| 1.0| 113| -0| 0.0022| -0| 0.0001| 79.1| 79.3| 77.2| 77.1|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 25.2 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 15.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο P49 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T47-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 83| -0| 0.0023| -0| 0.0000| 58.5| 58.5| 56.9| 56.9|
 | 2| 1.0| 113| -0| 0.0023| -0| 0.0000| 79.3| 79.4| 77.2| 77.1|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 25.3 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 15.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο P50 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T48-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 83| -0| 0.0022| 0| -0.0000| 58.5| 58.4| 56.9| 56.9|
 | 2| 1.0| 113| -0| 0.0022| 0| -0.0000| 79.3| 79.2| 77.2| 77.2|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 25.3 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 15.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο P51 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T49-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 83| -0| 0.0021| 0| -0.0001| 58.3| 58.3| 56.8| 56.8|
 | 2| 1.0| 112| -0| 0.0021| 0| -0.0001| 79.1| 79.0| 77.0| 77.1|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 25.2 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|

|Διατήρηση:vSD = 15.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π52 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T50-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |

|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |

|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |

|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|

|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0 |

|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |

|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|

|Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |

|---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|

| 1| 1.0| 83| -0| 0.0021| 0| -0.0002| 58.1| 58.0| 56.5| 56.7|

| 2| 1.0| 112| -0| 0.0021| 0| -0.0002| 78.8| 78.6| 76.7| 76.8|

|--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|

|Διατήρηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 25.1 VRD1z= 193.3 Συν.: 3 |

|Διατήρηση:vSD = 15.2 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π53 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T51-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |

|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |

|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |

|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|

|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0 |

|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |

|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|

|Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |

|---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|

| 1| 1.0| 82| -0| 0.0021| 0| -0.0003| 57.8| 57.6| 56.2| 56.4|

| 2| 1.0| 111| -0| 0.0021| 0| -0.0003| 78.4| 78.1| 76.2| 76.4|

|--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|

|Διατήρηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 25.0 VRD1z= 193.3 Συν.: 3 |

|Διατήρηση:vSD = 15.2 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π54 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T52-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |

|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |

|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |

|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|

|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0 |

|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |

|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|

|Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |

|---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|

| 1| 1.0| 81| -0| 0.0021| 0| -0.0004| 57.4| 57.2| 55.8| 56.0|

| 2| 1.0| 110| -0| 0.0021| 0| -0.0004| 77.8| 77.5| 75.6| 75.9|

|--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|

|Διατήρηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.8 VRD1z= 193.3 Συν.: 3 |

|Διατήρηση:vSD = 15.1 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π55 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδράση υπ/των T53-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |

|Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |

|Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |

|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθείς)-----|

|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0 |

|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |

|-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|

|Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

Συν	acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
		(KN)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	(KN/M2)			
1	1.0	81	-0	0.0021	0	-0.0005	56.9	56.6	55.2	55.5
2	1.0	109	-0	0.0021	0	-0.0005	77.1	76.7	74.8	75.2

--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.6 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.9 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00|

-----Πεδίλο Π56 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T54-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450|
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50|
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30|
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

Συν	acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
		(KN)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	(KN/M2)			
1	1.0	80	-0	0.0020	0	-0.0006	56.3	55.9	54.6	55.0
2	1.0	108	-0	0.0020	0	-0.0006	76.3	75.8	74.0	74.5

--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.4 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.8 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00|

-----Πεδίλο Π57 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των K2-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=450 αζ=450|
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50|
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x30|
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

Συν	acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
		(KN)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	(KN/M2)			
1	1.0	79	-0	0.0018	0	-0.0008	55.8	55.3	54.1	54.6
2	1.0	107	-0	0.0018	0	-0.0008	75.6	74.9	73.3	74.1

--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 |Διατμηση:VSDy= 24.2 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.2 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 0.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00|

-----Πεδίλο Π58 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των K3-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=450 αζ=450|
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50|
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x30|
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βάρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|

Συν	acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
		(KN)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	-(KNM)	(KN/M2)			
1	1.0	74	-0	0.0022	-0	0.0015	51.6	52.5	51.2	50.2
2	1.0	100	-0	0.0022	-0	0.0015	69.9	71.2	69.4	68.1

--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 |Διατμηση:VSDy= 22.5 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 22.5 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 0.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00|

-----Πεδίλο Π59 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T55-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450|
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50|

Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαίων (KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ ----- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0
 Ειδ.Βάρ.δ.γw (kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ (Kn/m3): 0.0
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c (mm)=40
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 ---+---+--- (KN) ---+--- (KNM) ---+---+--- (KNM) ---+---+--- (KN/M2)-----
 | 1| 1.0| 75| -0| 0.0023| -0| 0.0011| 52.6| 53.3| 51.8| 51.1|
 | 2| 1.0| 102| -0| 0.0023| -0| 0.0012| 71.3| 72.2| 70.3| 69.3|
 --Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 22.9 VRD1z= 193.3 Συν.: 3
 Διατρηση:vSD = 13.9 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00

-----Πεδιλο Π60 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T56-----
 Γεωμετρία Πεδ. (cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450
 Υψος Υπερκ.Γαίων t (cm)=100 γεδ (KN/M3)=18.0 σεπ (KN/M2)=150.0 Ks (MPa/cm)=0.50
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαίων (KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ ----- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0
 Ειδ.Βάρ.δ.γw (kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ (Kn/m3): 0.0
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c (mm)=40
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 ---+---+--- (KN) ---+--- (KNM) ---+---+--- (KNM) ---+---+--- (KN/M2)-----
 | 1| 1.0| 77| -0| 0.0023| -0| 0.0009| 53.7| 54.3| 52.9| 52.3|
 | 2| 1.0| 104| -0| 0.0023| -0| 0.0009| 72.9| 73.7| 71.7| 70.9|
 --Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 23.3 VRD1z= 193.3 Συν.: 3
 Διατρηση:vSD = 14.2 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00

-----Πεδιλο Π61 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T57-----
 Γεωμετρία Πεδ. (cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450
 Υψος Υπερκ.Γαίων t (cm)=100 γεδ (KN/M3)=18.0 σεπ (KN/M2)=150.0 Ks (MPa/cm)=0.50
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαίων (KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ ----- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0
 Ειδ.Βάρ.δ.γw (kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ (Kn/m3): 0.0
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c (mm)=40
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 ---+---+--- (KN) ---+--- (KNM) ---+---+--- (KNM) ---+---+--- (KN/M2)-----
 | 1| 1.0| 78| -0| 0.0022| -0| 0.0007| 54.7| 55.2| 53.7| 53.3|
 | 2| 1.0| 106| -0| 0.0022| -0| 0.0007| 74.2| 74.8| 72.9| 72.2|
 --Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 23.7 VRD1z= 193.3 Συν.: 3
 Διατρηση:vSD = 14.4 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00

-----Πεδιλο Π62 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T58-----
 Γεωμετρία Πεδ. (cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450
 Υψος Υπερκ.Γαίων t (cm)=100 γεδ (KN/M3)=18.0 σεπ (KN/M2)=150.0 Ks (MPa/cm)=0.50
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαίων (KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ ----- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0
 Ειδ.Βάρ.δ.γw (kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ (Kn/m3): 0.0
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c (mm)=40
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 ---+---+--- (KN) ---+--- (KNM) ---+---+--- (KNM) ---+---+--- (KN/M2)-----
 | 1| 1.0| 79| -0| 0.0022| -0| 0.0006| 55.5| 55.9| 54.4| 54.0|
 | 2| 1.0| 107| -0| 0.0022| -0| 0.0006| 75.2| 75.8| 73.8| 73.3|
 --Οπλισμοι: κατα Y(34)=φ12/15 (8φ12)----- κατα Z(2)=φ12/15 (8φ12)--

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.0 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.6 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π63 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T59-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----

Συν acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
(KN) +- (KNM) +- (KNM) +- (KN/M2) -----									
1 1.0	80	-0	0.0021	-0	0.0004	56.1	56.4	54.9	54.6
2 1.0	108	-0	0.0021	-0	0.0004	76.0	76.4	74.5	74.1

|--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----

|Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.2 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.7 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π64 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T60-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----

Συν acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
(KN) +- (KNM) +- (KNM) +- (KN/M2) -----									
1 1.0	80	-0	0.0021	-0	0.0003	56.5	56.7	55.3	55.1
2 1.0	109	-0	0.0021	-0	0.0003	76.6	76.9	75.0	74.7

|--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----

|Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.4 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.8 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π65 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T61-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυρίος Οπλισμός: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----

Συν acd	Nsd	MSdy	ez/Lz	MSdz	ey/Ly	σ1	σ2	σ3	σ4
(KN) +- (KNM) +- (KNM) +- (KN/M2) -----									
1 1.0	81	-0	0.0021	-0	0.0002	56.8	56.9	55.5	55.3
2 1.0	110	-0	0.0021	-0	0.0002	77.0	77.1	75.2	75.1

|--Οπλισμοί: κατά Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατά Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|

-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----

|Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.5 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.9 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π66 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T62-----

|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Μη Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|

|Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 81| -0| 0.0021| -0| 0.0000| 56.9| 56.9| 55.5| 55.5|
 | 2| 1.0| 110| -0| 0.0021| -0| 0.0000| 77.2| 77.2| 75.3| 75.2|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.5 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.9 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π67 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T63-----
 |Γεωμετρια Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 81| -0| 0.0021| 0| -0.0001| 56.9| 56.8| 55.4| 55.5|
 | 2| 1.0| 110| -0| 0.0021| 0| -0.0001| 77.1| 77.1| 75.2| 75.2|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.5 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.9 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π68 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T64-----
 |Γεωμετρια Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 81| -0| 0.0021| 0| -0.0002| 56.7| 56.6| 55.2| 55.3|
 | 2| 1.0| 109| -0| 0.0021| 0| -0.0002| 76.9| 76.8| 74.8| 75.0|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.4 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.8 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π69 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T65-----
 |Γεωμετρια Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ.(cm)= 120x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθείς)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+--- (KN) +- (KNM) +---+---+--- (KNM) +---+---+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 80| -0| 0.0021| 0| -0.0003| 56.4| 56.2| 54.8| 55.0|
 | 2| 1.0| 109| -0| 0.0021| 0| -0.0003| 76.5| 76.2| 74.3| 74.6|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.3 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.7 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π70 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T66-----

Γεωμετρία Πεδ. (cm): Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30 |
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0 |
 Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |-----+-----+--- (KN) +--- (KNM) +-----+--- (KNM) +-----+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 79| -0| 0.0022| 0| -0.0005| 56.0| 55.7| 54.2| 54.5|
 | 2| 1.0| 108| -0| 0.0022| 0| -0.0005| 75.9| 75.5| 73.5| 74.0|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 24.1 VRD1z= 193.3 Συν.: 3 |
 Διατρηση:vSD = 14.6 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π71 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T67-----|
 Γεωμετρία Πεδ. (cm): Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30 |
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0 |
 Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |-----+-----+--- (KN) +--- (KNM) +-----+--- (KNM) +-----+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 78| -0| 0.0022| 0| -0.0006| 55.3| 54.9| 53.5| 53.9|
 | 2| 1.0| 106| -0| 0.0022| 0| -0.0006| 75.0| 74.5| 72.5| 73.1|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 23.8 VRD1z= 193.3 Συν.: 3 |
 Διατρηση:vSD = 14.4 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π72 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T68-----|
 Γεωμετρία Πεδ. (cm): Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30 |
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0 |
 Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |-----+-----+--- (KN) +--- (KNM) +-----+--- (KNM) +-----+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 77| -0| 0.0023| 0| -0.0008| 54.5| 54.0| 52.6| 53.1|
 | 2| 1.0| 105| -0| 0.0023| 0| -0.0008| 73.9| 73.2| 71.3| 72.0|
 |--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (8Φ12)----- κατα Z(2)=Φ12/15 (8Φ12)--|
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 23.4 VRD1z= 193.3 Συν.: 3 |
 Διατρηση:vSD = 14.2 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδιλο Π73 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T69-----|
 Γεωμετρία Πεδ. (cm): Ly=120 Lz=120 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αζ=450 |
 Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 Βαρος Πεδ. (KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=9.72 Ιδ.Υποστ. (cm)= 120x30 |
 -----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.С (Kn/m2): 0.0 |
 Ειδ.Βάρ.δ.γw(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0 |
 ----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 -----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΔΑΦΟΥΣ-----|
 Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |-----+-----+--- (KN) +--- (KNM) +-----+--- (KNM) +-----+--- (KN/M2) -----|
 | 1| 1.0| 76| -0| 0.0023| 0| -0.0010| 53.5| 52.9| 51.4| 52.1|

| 2| 1.0| 102| -0| 0.0023| 0| -0.0010| 72.6| 71.7| 69.8| 70.6|
 |--Οπλισμοί: κατά Y(34)= Φ 12/15 (8 Φ 12)----- κατά Z(2)= Φ 12/15 (8 Φ 12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 23.0 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.0 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π74 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των K4-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=120 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=450 αz=450 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=18.00 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x30 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|
 | 1| 1.0| 74| -0| 0.0022| 0| -0.0014| 52.8| 52.0| 50.6| 51.5|
 | 2| 1.0| 101| -0| 0.0022| 0| -0.0014| 71.6| 70.4| 68.6| 69.8|
 |--Οπλισμοί: κατά Y(34)= Φ 12/15 (8 Φ 12)----- κατά Z(2)= Φ 12/15 (8 Φ 12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 22.7 VRD1y= 196.4 Συν.: 3 VSDz= 22.7 VRD1z= 193.3 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 0.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π75 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T36-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=150 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=450 αz=0 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=22.50 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x150 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|
 | 1| 1.0| 97| -0| 0.0026| -0| 0.0003| 54.6| 54.8| 53.1| 52.9|
 | 2| 1.0| 131| -0| 0.0025| -0| 0.0003| 73.9| 74.2| 72.0| 71.7|
 |--Οπλισμοί: κατά Y(34)= Φ 12/15 (10 Φ 12)----- κατά Z(2)= Φ 12/15 (8 Φ 12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 23.6 VRD1y= 241.6 Συν.: 3 VSDz= 0.0 VRD1z= 196.4 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.4 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π76 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T37-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=150 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=450 αz=0 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=22.50 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x150 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
 |Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
 |-----Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
 |Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
 |Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
 |---+---+---(KN)---+---(KNM)---+---+---(KNM)---+---+---(KN/M2)-----|
 | 1| 1.0| 94| -0| 0.0028| -0| 0.0004| 53.1| 53.4| 51.6| 51.3|
 | 2| 1.0| 128| -1| 0.0028| -0| 0.0004| 72.0| 72.3| 70.0| 69.6|
 |--Οπλισμοί: κατά Y(34)= Φ 12/15 (10 Φ 12)----- κατά Z(2)= Φ 12/15 (8 Φ 12)--|
 |-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
 |Διατμηση:VSDy= 23.0 VRD1y= 241.6 Συν.: 3 VSDz= 0.0 VRD1z= 196.4 Συν.: 3|
 |Διατρηση:vSD = 14.0 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

-----Πεδίλο Π77 Κεντρικό Είδος:Πλακά-Εδραση υπ/των T38-----
 |Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=150 H=50 u=0 -Εκ/τες αγ=450 αz=0 |
 |Υψος Υπερκ.Γαιών t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
 |Βαρος Πεδ.(KN)=22.50 Βαρος Υπερκ.Γαιών(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x150 |
 |-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
 |Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|

```

|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+--- (KN)---+--- (KNM)---+---+--- (KNM)---+---+--- (KN/M2)-----|
| 1| 1.0| 97| -0| 0.0025| 0| -0.0002| 55.1| 54.9| 53.3| 53.4|
| 2| 1.0| 132| -0| 0.0025| 0| -0.0002| 74.6| 74.4| 72.2| 72.4|
|--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (10Φ12)----- κατα Z( 2)=Φ12/15 ( 8Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy= 23.8 VRD1y= 241.6 Συν.: 3 VSDz= 0.0 VRD1z= 196.4 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 14.5 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

```

```

-----Πεδιλο Π78 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των T39-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=120 Lz=150 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=450 αz=0 |
|Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
|Βαρος Πεδ.(KN)=22.50 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=12.15 Ιδ.Υποστ.(cm)= 30x150 |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+--- (KN)---+--- (KNM)---+---+--- (KNM)---+---+--- (KN/M2)-----|
| 1| 1.0| 95| -0| 0.0028| 0| -0.0003| 53.7| 53.5| 51.7| 51.9|
| 2| 1.0| 129| -1| 0.0028| 0| -0.0003| 72.7| 72.5| 70.1| 70.4|
|--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 (10Φ12)----- κατα Z( 2)=Φ12/15 ( 8Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy= 23.1 VRD1y= 241.6 Συν.: 3 VSDz= 0.0 VRD1z= 196.4 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 14.1 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

```

```

-----Πεδιλο Π79 Κεντρικο Ειδος:Πλακα-Εδραση υπ/των K70,T72,K71-----
|Γεωμετρία Πεδ.(cm):Ly=140 Lz=90 H=50 υ=0 -Εκ/τες αγ=0 αz=0 |
|Υψος Υπερκ.Γαιων t(cm)=100 γεδ(KN/M3)=18.0 σεπ(KN/M2)=150.0 Ks(MPa/cm)=0.50 |
|Βαρος Πεδ.(KN)=15.75 Βαρος Υπερκ.Γαιων(KN)=6.30 Ιδ.Υποστ.(cm)= 140x90 |
|-----Σ Τ Ο Ι Χ Ε Ι Α Ε Δ Α Φ Ο Υ Σ -- (Mh Σεισμικά Ευπαθές)-----|
|Γωνία εσωτ.τριβής φ: 0.00 Γωνία Τριβής Εδ-Θεμ.δ: 0.00 Συνοχή Εδ.C (Kn/m2): 0.0|
|Ειδ.Βάρ.δ.γω(kN/m3): 0.00 Τιμή Υδραυλ.Κλίσης j: 0.00 Ειδ.βαρ.Εδ.γ(Kn/m3): 0.0|
|----- Υ Λ Ι Κ Α - Ε Π Ι Κ Α Λ Υ Ψ Η -----|
|Σκυροδεμα: C20/25 Κυριος Οπλισμος: S500 Επικάλυψη c(mm)=40 |
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ ΚΑΜΨΗ ΜΕ ΟΡΘΗ ΔΥΝΑΜΗ & ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΤΑΣΕΩΝ ΕΛΑΦΟΥΣ-----|
|Συν|acd | Nsd | MSdy | ez/Lz | MSdz | ey/Ly | σ1 | σ2 | σ3 | σ4 |
|---+---+--- (KN)---+--- (KNM)---+---+--- (KNM)---+---+--- (KN/M2)-----|
| 1| 1.4| 74| -0| 0.0018| -0| 0.0001| 59.1| 59.1| 57.9| 57.9|
| 2| 1.4| 100| -0| 0.0018| -0| 0.0001| 80.1| 80.2| 78.5| 78.4|
|--Οπλισμοι: κατα Y(34)=Φ12/15 ( 6Φ12)----- κατα Z( 2)=Φ12/15 (10Φ12)--|
|-----ΕΛΕΓΧΟΣ ΣΕ Δ Ι Α Τ Μ Η Σ Η & Δ Ι Α Τ Ρ Η Σ Η (ΜΕΓΙΣΤΕΣ ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ)-----|
|Διατμηση:VSDy= 0.0 VRD1y= 147.3 Συν.: 3 VSDz= 0.0 VRD1z= 225.5 Συν.: 3|
|Διατρηση:vSD = 25.3 vRD1 = 243.5 Συν.: 3 As Διατρ.=0.00 |

```