

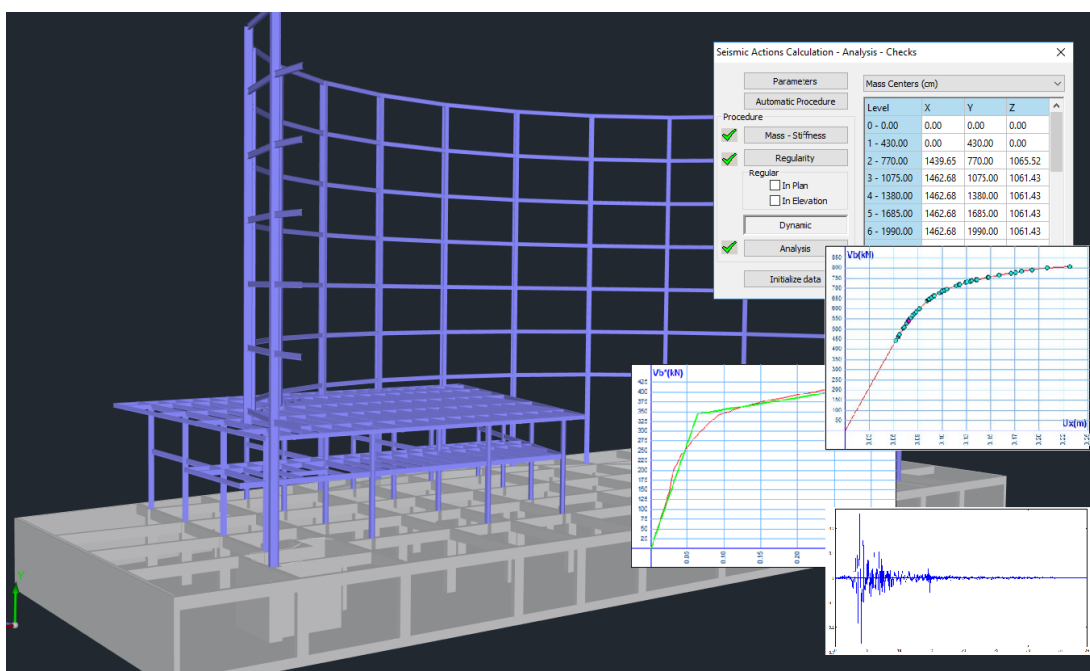


SCADA Pro 25tm
Structural Analysis & Design

Εγχειρίδιο Χρήσης

8Α. ΑΝΑΛΥΣΗ

Μέρος 1: Νέα κτίρια



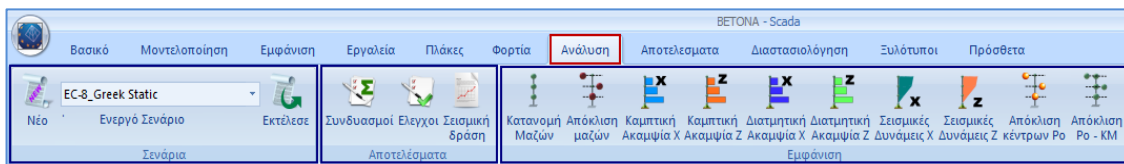
Περιεχόμενα

1. ΣΕΝΑΡΙΑ	3
1.1 ΝΕΟ	4
1.2 ΕΝΕΡΓΟ ΣΕΝΑΡΙΟ	12
1.3 ΕΚΤΕΛΕΣΕ	12
ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:	13
1.Σ1 ΣΕΝΑΡΙΟ ΣΤΑΤΙΚΗΣ	13
1.Σ2 ΣΕΝΑΡΙΟ ΔΥΝΑΜΙΚΗΣ	16
1.Σ3 ΣΕΝΑΡΙΑ Ε.Α.Κ.	20
1.Σ3.1 ΑΝΑΛΥΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚ ΚΑΙ ΤΥΠΟ Ε.Α.Κ. (STATIC)	20
1.Σ3.§ ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΑΠΟ ΤΟΝ ΕΛΕΓΧΟ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ ΥΠΑΡΧΟΝΤΩΝ ΚΤΙΡΙΩΝ (ΦΕΚ 350/17-2-2016)	25
1.Σ3.2 ΑΝΑΛΥΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚ ΚΑΙ ΤΥΠΟ Ε.Α.Κ. (DYNAMIC-ET)	29
1.Σ4 ΑΝΑΛΥΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚ ΚΑΙ ΤΥΠΟ ΠΑΛΑΙΟΣ 1959-84	33
1.Σ5 ΑΝΑΛΥΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚ ΚΑΙ ΤΥΠΟ ΠΑΛΑΙΟΣ 1984-93	35
1.Σ6 ΣΕΝΑΡΙΑ ΕΥΡΩΚΩΔΙΚΑ	37
1.Σ6.1 ΑΝΑΛΥΣΗ EC-8_GREEK ΚΑΙ ΤΥΠΟ STATIC	39
1.Σ6.2 ΑΝΑΛΥΣΗ EC-8_GREEK ΚΑΙ ΤΥΠΟ DYNAMIC	39
1.Σ6.1&Σ6.2 ΑΝΑΛΥΣΕΙΣ EC-8_GREEK STATIC ΚΑΙ EC-8_GREEK DYNAMIC	40
1.Σ6.§ ΤΡΟΠΟΣ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΥ ΤΟΥ ΣΕΙΣΜΙΚΟΥ ΣΥΝΤΕΛΕΣΤΗ Q	47
1.Σ6.§ ΈΛΕΓΧΟΣ ΣΕΙΣΜΟΠΛΗΚΤΩΝ	52
1.Σ6.§ ΦΑΣΜΑ ΕΠΙΤΑΧΥΝΣΕΩΝ ΓΙΑ ΤΟ ΣΧΕΔΙΑΣΜΟ ΕΠΙΣΚΕΥΩΝ ΣΕΙΣΜΟΠΛΗΚΤΩΝ - ΠΥΡΟΠΛΗΚΤΩΝ ΚΤΙΡΙΩΝ	54
2. ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ	60
2.1 ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΙ	60
2.1.Σ1 ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ SEISMIC / EC-8 ΚΑΙ ΤΥΠΟ STATIC	61
2.1.Σ2 ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ SEISMIC / EC-8 ΚΑΙ ΤΥΠΟ DYNAMIC	64
2.1.Σ3 ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ SEISMIC ΚΑΙ ΤΥΠΟ ΠΑΛΑΙΟΣ	66
2.1 ΣΥΝΔΥΑΣΜΟΙ ΓΙΑ ΆΝΕΜΟ - ΧΙΟΝΙ	68
2.2 ΈΛΕΓΧΟΙ	70
2.2.Σ1 ΈΛΕΓΧΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ	70
2.2.Σ2 ΕΛΑΣΤΙΚΗ ΑΝΑΛΥΣΗ SEISMIC / ΕΑΚ ΚΑΙ ΤΥΠΟ STATIC & DYNAMIC- ET	70
2.2.Σ3 ΈΛΕΓΧΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ SEISMIC / ΠΑΛΑΙΟΣ	73
2.2.Σ4 ΈΛΕΓΧΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ EC-8 ΚΑΙ ΤΥΠΟ STATIC & DYNAMIC	73
2.2.Σ5 ΈΛΕΓΧΟΙ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΚΑΙ ΑΝΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ (ΚΑΝ.ΕΠΕ)	75
2.3 ΣΕΙΣΜΙΚΗ ΔΡΑΣΗ	75
2.3.Σ1 ΣΕΙΣΜΙΚΗ ΔΡΑΣΗ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ STATIC	75
2.3.Σ2 ΣΕΙΣΜΙΚΗ ΔΡΑΣΗ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΣΕΙΣΜΙΚΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ DYNAMIC & STATIC (ΜΕ ΙΔΙΟΠΕΡΙΟΔΟ ΚΤΙΡΙΟΥ ΑΠΟ ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΑΝΑΛΥΣΗ)	76
2.3.Σ3 ΣΕΙΣΜΙΚΗ ΔΡΑΣΗ ΣΕΝΑΡΙΩΝ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΚΑΙ ΑΝΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ (ΚΑΝ.ΕΠΕ)	77
3. ΕΜΦΑΝΙΣΗ	78
3.1 ΕΜΦΑΝΙΣΗ ΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΚΑΙ ΑΝΕΛΑΣΤΙΚΩΝ ΑΝΑΛΥΣΕΩΝ (ΚΑΝ.ΕΠΕ)	78

Κεφάλαιο 8Α:

Ανάλυση

Μέρος 1: Νέα κτίρια



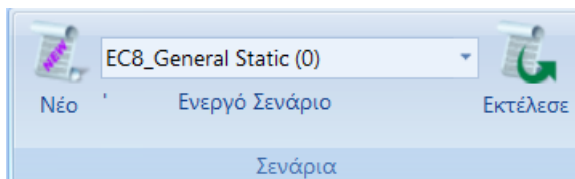
Η 8η Ενότητα ονομάζεται **“ΑΝΑΛΥΣΗ”** και περιλαμβάνει τις εξής 3 ομάδες εντολών:

- ✓ Σενάριο
- ✓ Αποτελέσματα
- ✓ Εμφάνιση

Μετά την ολοκλήρωση της μοντελοποίησης του φορέα, τη δημιουργία του μαθηματικού μοντέλου, την εισαγωγή των πλακών και την απόδοση όλων των φορτίων στα αντίστοιχα μέλη, ακολουθεί η Ανάλυση της μελέτης βάση του κανονισμού που θα ορίσετε, η δημιουργία των συνδυασμών των δυνάμεων και ο έλεγχος των αποτελεσμάτων που θα προκύψουν.

1. Σενάρια

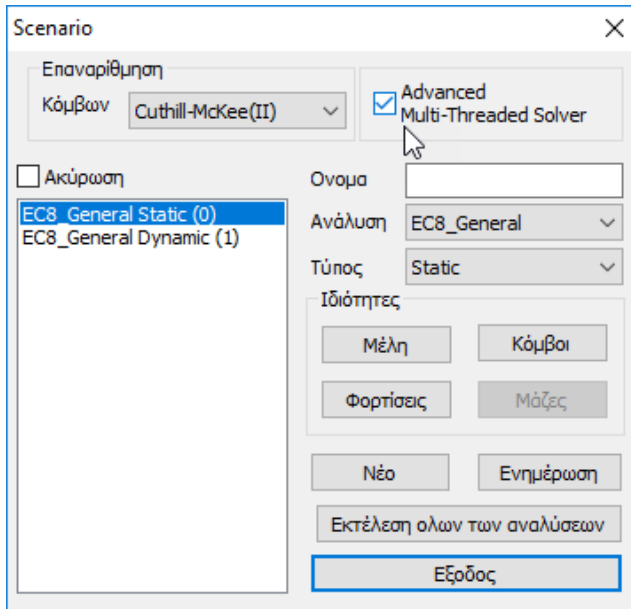
Οι εντολές της ομάδας “Σενάρια” επιτρέπουν τη δημιουργία των σεναρίων της ανάλυσης (επιλογή κανονισμού και τύπου ανάλυσης) και την εκτέλεσή τους.



1.1 Νέο

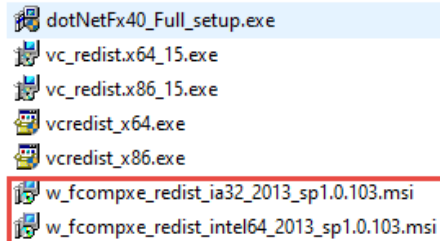
Εντολή για τη δημιουργία των σεναρίων της ανάλυσης.

ΣΗΜΑΝΤΙΚΗ ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:



Το πρόγραμμα έχει πλέον ενσωματώσει νέους αλγόριθμους ταχείας ανάλυσης, χρησιμοποιώντας περισσότερες πηγές, όπως η κάρτα γραφικών, με αποτέλεσμα την ταχύτερη υλοποίησή της (Parallel Processing). Η ενεργοποίηση γίνεται μέσω της δημιουργίας σεναρίων.

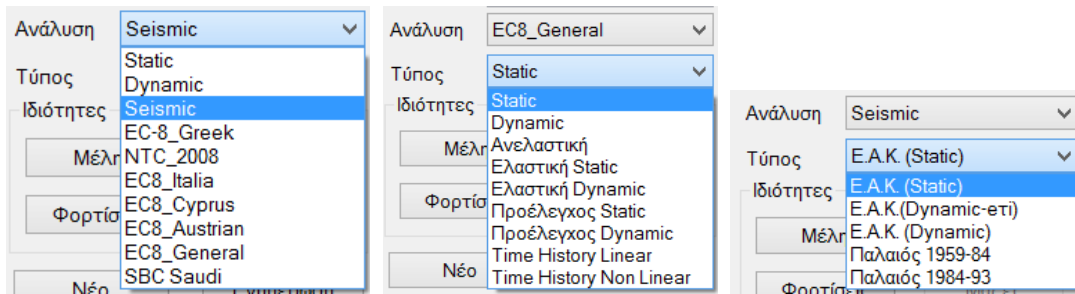
- ⚠️ Απαραίτητη προϋπόθεση για να τρέξει αυτή η ανάλυση είναι να μεταβείτε στον τοπικό δίσκο όπου έχετε εγκατεστημένο το πρόγραμμα, στον φάκελο SCADAX->vcrest και να



τρέξετε τις 2 εφαρμογές με κατάληξη .msi.

Στις νέες εκδόσεις του SCADA Pro έχει ενσωματωθεί πλήρως ένας νέος ταχύτατος multithreaded solver (πολυνηματικός επιλύτης) ο οποίος εκμεταλλεύεται πλήρως τους πολλαπλούς πυρήνες των επεξεργαστών τελευταίας τεχνολογίας καθώς και όλο το μέγεθος της μνήμης RAM των 64bit συστημάτων. Ο επιλύτης αυτός σε συνδυασμό με τους πλέον σύγχρονους αλγόριθμους διαμόρφωσης μητρώων, επίλυσης συστημάτων εξισώσεων και αποθήκευσης μεγάλου όγκου δεδομένων, ανήκει στις πλέον σύγχρονες μεθόδους υψηλής υπολογιστικής απόδοσης (High Performance Computing) οι οποίες εφαρμόζονται από τα πλέον αξιόπιστα λογισμικά σε όλο τον κόσμο και δίνει τη δυνατότητα επίλυσης φορέων πολύ μεγάλου μεγέθους.

Στο παράθυρο διαλόγου, που συνοδεύει την επιλογή της εντολής Νέο, δίνεται η δυνατότητα δημιουργίας πολλών σεναρίων ανάλυσης, πέραν των 2 προκαθορισμένων*

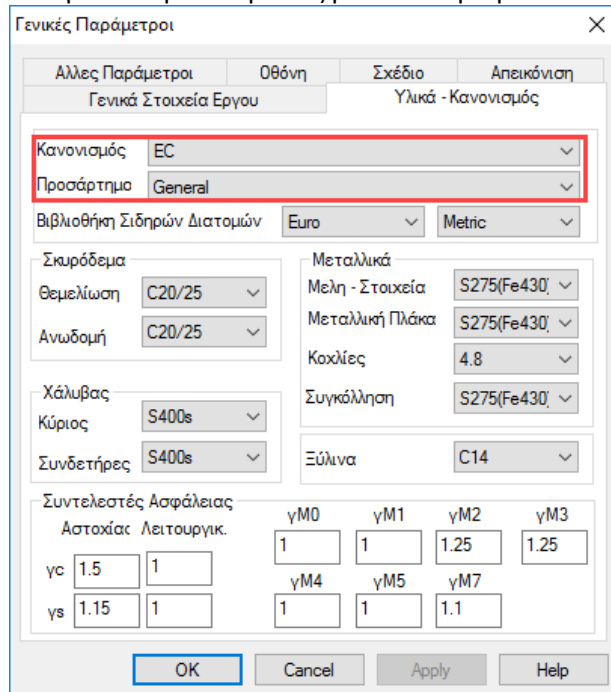


Επιλέξτε από τη λίστα “Ανάλυση” και την αντίστοιχη λίστα “Τύπος” και δημιουργήστε για να δημιουργήσετε ένα νέο σενάριο με το πλήκτρο **Νέο**. Προαιρετικά, πληκτρολογήστε ένα όνομα.

ΠΡΟΣΟΧΗ:

⚠ Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (C για τους νεότερους κανονισμούς, B για τους Παλαιούς)

* Τα προκαθορισμένα σενάρια δημιουργούνται σύμφωνα με την επιλογή Κανονισμού και Προσαρτήματος που κάνετε στην αρχή, μέσα στο παράθυρο των Γενικών Παραμέτρων που ανοίγει αυτόματα αμέσως μετά τον ορισμό του ονόματος του αρχείου.



Γενικές Παράμετροι

Αλλες Παράμετροι Οθόνη Σχέδιο Απεικόνιση

Γενικά Στοιχεία Έργου Υλικά - Κανονισμός

Κανονισμός: Greek

Προσάρτημα: 1959-1984

Βιβλιοθήκη Σιδηρών Διατομών: Euro Metric

Σκυρόδεμα

Θεμελίωση: B160

Ανωδομή: B160

Χάλυβας

Κύριος: STIII

Συνδετήρες: STI

Μεταλλικά

Μέλη - Στοιχεία: S275(Fe430)

Μεταλλική Πλάκα: S275(Fe430)

Κοχλίες: 4.8

Συγκόλληση: S275(Fe430)

Ξύλινα: C14

Συντελεστές Ασφάλειας

Ασταχίας Λειτουργικ.

γc: 1.5 1

γs: 1.15 1

γM0: 1 γM1: 1 γM2: 1.25 γM3: 1.25

γM4: 1 γM5: 1 γM7: 1.1

OK Cancel Apply Help

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

Τα υλικά προσαρμόζονται αυτόματα σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, έτσι ώστε κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να λαμβάνουν τις σωστές ποιότητες και να σπλίζονται με τον αντίστοιχο χάλυβα.

Το SCADA Pro σας δίνει τη δυνατότητα να επιλέξετε μεταξύ των παρακάτω σεναρίων ανάλυσης:

Για την Ελλάδα:

ΕΛΑΣΤΙΚΗ -ΑΝΕΛΑΣΤΙΚΗ

- Static	Χωρίς τη συμμετοχή σεισμικών δράσεων
- Dynamic	Δυναμική φασματική ανάλυση
- EAK Dynamic-eti	Δυναμική φασματική ανάλυση με ομόσημα στρεπτικά ζεύγη
- EAK Dynamic	Δυναμική φασματική ανάλυση με μετατόπιση των μαζών
- Παλαιός 1959-84	Σεισμική ανάλυση με βάση τον κανονισμό του 1959
- Παλαιός 1984-93	Σεισμική ανάλυση με βάση τον κανονισμό του 1984
- EC 8 Greek static	Στατική ανάλυση με βάση τον ευρωκώδικα 8 και το Ελληνικό προσάρτημα
- EC8 Greek dynamic	Δυναμική ανάλυση με βάση τον ευρωκώδικα 8 και το Ελληνικό προσάρτημα
- EC 8 Greek Προέλεγχος Static	Προέλεγχος με βάση τον ΚΑΝ.ΕΠΕ
- EC8 Greek Προέλεγχος Dynamic	Προέλεγχος με βάση τον ΚΑΝ.ΕΠΕ
- EC 8 Greek Time History Linear	Στατική ανάλυση με βάση τον Ευρωκώδικα 8
- EC 8 Greek Time History Non Linear	Δυναμική ανάλυση με βάση τον Ευρωκώδικα 8

- EC 8 Greek Ανελαστική	Ανελαστική σεισμική ανάλυση με βάση τον Ευρωκώδικα 8 ή τον ΚΑΝ.ΕΠΕ.
-------------------------	---

Για το εξωτερικό:

ΕΛΑΣΤΙΚΗ -ΑΝΕΛΑΣΤΙΚΗ

- NTC 2008 & 2018	Σεισμική ανάλυση με βάση τον Ιταλικό κανονισμό του 2008
- EC8 Italia	Σεισμική ανάλυση με βάση τον Ευρωκώδικα 8 και το Ιταλικό προσάρτημα
- EC8 Cyprus	Σεισμική ανάλυση με βάση τον Ευρωκώδικα 8 και το Κυπριακό προσάρτημα
- EC8 Austrian	Σεισμική ανάλυση με βάση τον ευρωκώδικα 8 και το Αυστριακό προσάρτημα
- EC8 General	Σεισμική ανάλυση με βάση τον ευρωκώδικα 8 χωρίς προσαρτήματα (με δυνατότητα πληκτρολόγησης τιμών και συντελεστών)
- EC 8 General Ανελαστική	Ανελαστική σεισμική ανάλυση με βάση τον ευρωκώδικα 8
- SBC 301	Σεισμική ανάλυση με βάση τον κώδικα της Σαουδικής Αραβίας (SBC 301)

• ΙΔΙΟΤΗΤΕΣ

Το πεδίο “Ιδιότητες” περιλαμβάνει τα πλήκτρα Μέλη, Κόμβοι, Φορτίσεις όπου ορίζετε τους σχετικούς συντελεστές.

Ιδιότητες

Μέλη

Κόμβοι

Φορτίσεις

Μάζες

Τόσο τα προκαθορισμένα σενάρια όσο και τα νέα, έχουν συμπληρωμένους τους συντελεστές αυτούς από default και ο χρήστης μπορεί να τους τροποποιεί κατά βούληση.

Μέλη

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων

EC-8_Greek Static

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών

Σκυρόδεμα	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
Σκυρόδεμα	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
Χάλυβας-Τυπικές	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
Χάλυβας-Συγκ/τές	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
Εύλινες Τυπικές	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
Εύλινες Χρήστη	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
Τοιχοποιία	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
Ψυχρής Έλασης	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
M.I.Π. Τοιχοποιία	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5

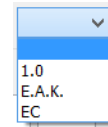
Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4

OK Cancel

Όπου μπορείτε να εισάγετε τις τιμές των πολλαπλασιαστών για τα αδρανειακά των γραμμικών δομικών στοιχείων που θα ληφθούν υπόψη στην ανάλυση.

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΕΙΣ:

- ⚠ Ως default όλοι οι πολλαπλασιαστές λαμβάνουν αυτόματα την τιμή που προβλέπει ο αντίστοιχος κανονισμός.



- ⚠ Ειδικά για σενάριο Στατικής ανελαστικής ανάλυσης, είτε πρόκειται για ευρωκώδικα 8 είτε για ΚΑΝΕΠΕ (EC-8_Greek / Ανελαστική), οι πολλαπλασιαστές των αδρανειακών μεγεθών που θα οριστούν εδώ, θα ληφθούν υπόψη στη πρώτη ανάλυση της Pushover που αφορά τα μόνιμα και τα κινητά φορτία με προκαθορισμένες τιμές αυτές που προβλέπει ο EC8. Στη συνέχεια, στις παραμέτρους της ανελαστικής ανάλυσης, έχετε τη δυνατότητα να καθορίσετε εάν αυτές οι τιμές θα διατηρηθούν με μονάδες, σε όλα τα στάδια της διαδικασίας, ή εάν θα απομειώνονται σε κάθε βήμα ξεκινώντας βέβαια από τις ολόκληρες αρχικές τιμές. Η απομείωση μπορεί να γίνει είτε εξαρχής σε κάθε βήμα, είτε μετά τη δημιουργία της πλαστικής άρθρωσης.

Επίσης, εδώ μπορείτε να ορίσετε τον λόγο των διαστάσεων για τα κάθετα στοιχεία προκειμένου να χαρακτηριστούν "Τοιχεία".

Τοιχεία (Lmax/Lmin) >

4

Επιλέξτε την εντολή **Ενημέρωση** για να ενημερωθεί το σενάριο και να καταχωρηθούν οι αλλαγές.

Κόμβοι

EC-8_Greek Static

Κύριοι Κόμβοι

Ελατήρια

Dx	Dy	Dz
Nai	Nai	Nai
Rx	Ry	Rz
Nai	Nai	Nai

όπου επιλέγετε να ληφθεί υπόψη η διαφραγματική λειτουργία των πλακών (F.S.R) (“Ναί” default) ή όχι (“Όχι”)

Επιπλέον, με τρόπο ανάλογο, επιλέγετε εάν θα επιτρέπονται ή όχι οι σχετικές μετακινήσεις για τα ελατήρια της θεμελίωσης, δηλαδή εάν θέλετε το κτίριο να λυθεί πακτωμένο (“Όχι”) ή αν θέλετε να ληφθεί υπόψη η επιρροή της θεμελίωσης που έχετε εισάγει.

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

- ⚠ Στις περιπτώσεις που απαιτείται Δυναμική ανάλυση, εάν για το αντίστοιχο σενάριο δυναμικής επιλέξετε “Κόμβοι” και “ανοίξετε” τα ελατήρια (“Ναι”), τότε θα μπορείτε να θεωρείτε τους συνδυασμούς της δυναμικής και για τη διαστασιολόγηση της θεμελίωσης.

Επιλέξτε την εντολή για να ενημερωθεί το σενάριο και να καταχωρηθούν οι αλλαγές.

Φορτίσεις

Συμμετοχή Φορτίσεων

EC8_Cyprus Dynamic

Φορτίσεις Σεναρίου g(m/sec2) 9.81 Διαθέσιμες Φορτίσεις και Ομάδες φορτίων

Φόρτιση	LG1	LG2	LG3	LG4	LG5	LG6	L
1. Μόνιμα Φορτία	1.00						
2. Κινητά Φορτία	0.00						
3. Άνεμος 0 Cpe_p+Cpi	0.00						
4. Άνεμος 0 Cpe_p-Cpi	0.00						
5. Άνεμος 0 Cpe_n+Cpi	0.00						
6. Άνεμος 0 Cpe_n-Cpi	0.00						
7. Άνεμος 90 Cpe_p+Cpi	0.00						
8. Άνεμος 90 Cpe_p-Cpi	0.00						
9. Άνεμος 90 Cpe_n+Cpi	0.00						
10. Άνεμος 90 Cpe_n-Cpi	0.00						

OK Cancel

όπου, για κάθε φόρτιση του σεναρίου, ορίζετε το αντίστοιχο φορτίο (LC) συμπεριλαμβανομένων των ομάδων του (βλέπε “Φορτία”>>“Ομάδες Φορτίων”) με τους αντίστοιχους πολλαπλασιαστές.

Για τα σενάρια που συμμετέχει ο σεισμός,

1. πρώτα επιλέξετε την κατηγορία “Μόνιμα Φορτία” – G(1), που χρωματίζεται μπλε, και ορίστε για LC1 τιμή 1.00 σε όλες τις υποομάδες και
2. κατόπιν επιλέξετε την κατηγορία “Μόνιμα Φορτία” – Q(2), που χρωματίζεται μπλε, και ορίστε για LC2 τιμή 1.00 σε όλες τις υποομάδες.

3. Το “+” πλάι στην κατηγορία φόρτισης **G(1) + Q(2) +** δείχνει ότι για τη συγκεκριμένη φόρτιση υπάρχει συμμετοχή φορτίου, δηλαδή μη μηδενικός πολλαπλασιαστής.

Στα σενάρια που δεν συμμετέχει ο σεισμός (απλή στατική, π.χ. παρουσία ανέμου), οι φορτίσεις εμφανίζονται με αριθμούς και σε κάθε φόρτιση ορίζετε, με συντελεστή 1, την παρουσία του αντίστοιχου φορτίου.

ΠΡΟΣΟΧΗ:

⚠ Το κάθε σενάριο μπορεί να περιλαμβάνει μέχρι 4 φορτίσεις.

Συμμετοχή Φορτίσεων

Static Άνεμος 0

Φορτίσεις Σεναρίου g(m/sec2) 9.81 Διαθέσιμες Φορτίσεις και Ομάδες φορτίων

Φόρτιση	LG1	LG2	LG3	LG4	LG5	LG6	L
1. Μόνιμα Φορτία	0.00						
2. Κινητά Φορτία	0.00						
3. Άνεμος 0 Cpe_p+Cpi	1.00						
4. Άνεμος 0 Cpe_p-Cpi	0.00						
5. Άνεμος 0 Cpe_n+Cpi	0.00						
6. Άνεμος 0 Cpe_n-Cpi	0.00						
7. Άνεμος 90 Cpe_p+Cpi	0.00						
8. Άνεμος 90 Cpe_p-Cpi	0.00						
9. Άνεμος 90 Cpe_n+Cpi	0.00						
10. Άνεμος 90 Cpe_n-Cpi	0.00						

OK Cancel

**ΠΑΡΑΔΕΙΓΜΑ:**

Για παράδειγμα στη πρώτη φόρτιση του σεναρίου Static βρίσκεται το φορτίο που έχει οριστεί ως LC3

Συμμετοχή Φορτίσεων

Static Άνεμος 0

Φορτίσεις Σεναρίου g(m/sec2) 9.81 Διαθέσιμες Φορτίσεις

Φόρτιση	LG1	LG2
3. Άνεμος 0 Cre_p+Cri	1.00	
4. Άνεμος 0 Cre_p-Cri	0.00	
5. Άνεμος 0 Cre_n+Cri	0.00	
6. Άνεμος 0 Cre_n-Cri	0.00	

Ορισμός Φόρτισης

☐ Ιδίων Βάρος Άνεμος 0 Cre_p+Cri Εισαγωγή

LC	I.B.	Περιγραφή
1	Ναι	Μόνιμα Φορτία
2	Όχι	Κινητά Φορτία
3	Όχι	Άνεμος 0 Cre_p+Cri
4	Όχι	Άνεμος 0 Cre_p-Cri
5	Όχι	Άνεμος 0 Cre_n+Cri
6	Όχι	Άνεμος 0 Cre_n-Cri
7	Όχι	Άνεμος 90 Cre_p+Cri

OK

Ένα σενάριο που έχει ήδη δημιουργηθεί, μπορεί να τροποποιηθεί: πρώτα το επιλέγετε μέσα από τη λίστα, και κατόπιν αλλάζετε το Όνομα, την Ανάλυση ή και τον Τύπο και επιλέγετε “Ενημέρωση”.

να ακυρωθεί: πρώτα το επιλέγετε μέσα από τη λίστα, και κατόπιν ενεργοποιείτε την Ακύρωση και επιλέγετε “Ενημέρωση”. Εμφανίζεται η ένδειξη * μπροστά από το σενάριο. Με τον ίδιο τρόπο μπορείτε και να το επαναφέρετε. (επιλέγετε > ξετσεκάρετε > “Ενημέρωση”)

Seismic E.A.K. (Static)
 Seismic E.A.K. (Dynamic-επι)
 Seismic Παλαιός 1984-93

→

Seismic E.A.K. (Static)
 Seismic E.A.K. (Dynamic-επι)
 Seismic Παλαιός 1959-84

☒ Ακύρωση

Seismic E.A.K. (Static)
 Seismic E.A.K. (Dynamic-επι)
 * Seismic Παλαιός 1959-84

Επαναρίθμηση

Το πεδίο “Επαναρίθμηση Κόμβων” περιλαμβάνει μία λίστα επιλογών:

Η επιλογή επηρεάζει τον χρόνο επίλυσης.

Προκαθορισμένη είναι η επιλογή, επαναρίθμηση με “Cuthill-McKee(II)”.

Μπορείτε αντίστοιχα να επιλέξετε και την “SCADA”.

Οι επαναριθμήσεις με “Cuthill-McKee” και “Αύξουσα Σειρά” δίνουν αναλύσεις πιο αργές, ενώ η επιλογή “Όχι” δε συστήνεται.

Επιλέξτε την εντολή **Εξόδος** για να αποθηκεύσετε τα σενάρια και να προχωρήσετε στην ανάλυση.

Επαναρίθμηση

Κόμβων Cuthill-McKee(II)

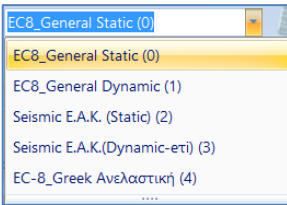
Όχι
 Αύξουσα Σειρά
 Cuthill-McKee
 Cuthill-McKee(II)
 Scada

Εκτέλεση όλων των αναλύσεων

⚠ Η νέα εντολή **Εκτέλεση όλων των αναλύσεων** σας επιτρέπει να εκτελέσετε όλα τα σενάρια της λίστας με ένα κλικ.

1.2 Ενεργό Σενάριο

Επιλέγετε από τη λίστα των σεναρίων, το Ενεργό Σενάριο, δηλαδή αυτό που θα χρησιμοποιηθεί για την ανάλυση της μελέτης.



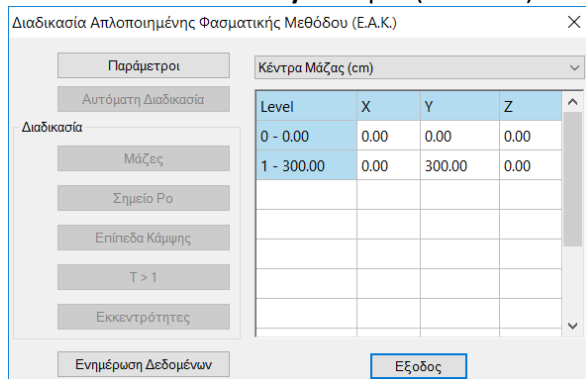
Μέσα στη λίστα των σεναρίων, εκτός από τα δύο προκαθορισμένα, βρίσκετε τώρα και όλα τα άλλα σενάρια που δημιουργήσατε προηγουμένως. Επιλέξτε ένα σενάριο κάθε φορά και συνεχίστε ορίζοντας τις παραμέτρους της αντίστοιχης ανάλυσης.

1.3 Εκτέλεσε

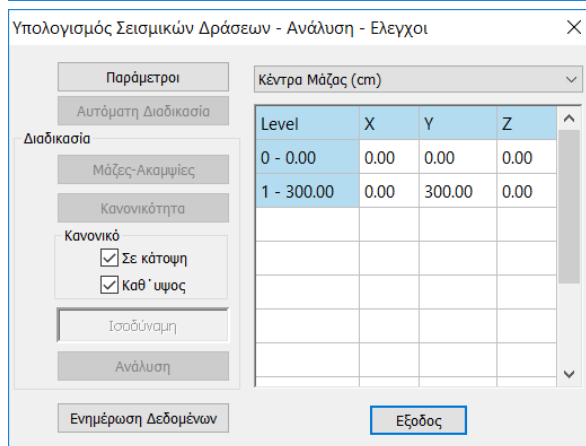
Δίνει πρόσβαση στην διαδικασία εκτέλεσης της ανάλυσης.

Ανάλογα με το “Ενεργό Σενάριο”, ανοίγει το αντίστοιχο πλαίσιο διαλόγου, που διαφέρει για:

1. τα σενάρια του **ΕΑΚ** (εικόνα α)
2. τα σενάρια των **Ευρωκωδίκων** (εικόνα β)
3. τα **Ανελαστικά** σενάρια (εικόνα γ) και
4. τα **Time History** σενάρια (εικόνα δ)



εικόνα α



εικόνα β

Εκτέλεση Pushover Ανάλυσης

Παράμετροι

Κέντρα Μάζας (cm)

Αυτόματη Διαδικασία

Διαδικασία

Μάζες-Ακαμψίες

Στατική-Δυναμική

Pushover

Level	X	Y	Z
0 - 0.00	0.00	0.00	0.00
1 - 300.00	0.00	300.00	0.00

Ενημέρωση Δεδομένων

Εξοδος

εικόνα γ

Γραμμική Δυναμική με Χρονοϊστορίες (Linear)

Παράμετροι

Κέντρα Μάζας (cm)

Αυτόματη Διαδικασία

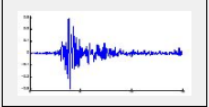
Διαδικασία

Μάζες-Ακαμψίες

Time History

☐ Να δημιουργηθεί και αναλυτικό αρχείο αποτελεσμάτων για κάθε χρονικό βήμα

Αρχείο Αποτελεσμάτων



Ενημέρωση Δεδομένων

Εξοδος

εικόνα δ

Πρώτα απ' όλα, επιλέγετε **Ενημέρωση Δεδομένων** για να ενημερωθεί το μητρώο και στη συνέχεια επιλέγετε **Παράμετροι** για να ορίσετε τις παραμέτρους της συγκεκριμένης μελέτης.

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

Μετά την Ενημέρωση Δεδομένων **Ενημέρωση Δεδομένων**, οι Παράμετροι που ορίσατε προηγουμένως διατηρούνται.

Θα πρέπει όμως να ορίζετε κάθε φορά τα Επίπεδα ΧΖ εφαρμογής της Σεισμικής Δράσης

Επίπεδα ΧΖ εφαρμογής της σεισμικής δύναμης

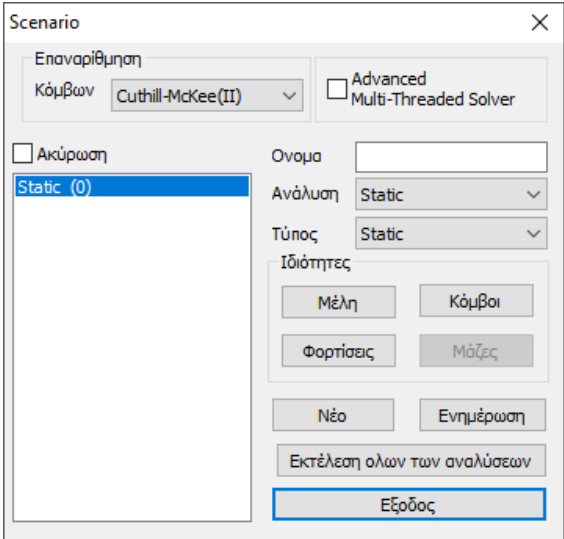
Κάτω 0 - 0.00

Ανω 5 - 1500.00

Ανάλογα με το σενάριο που επιλέγετε, το πλαίσιο διάλογου των παραμέτρων διαφοροποιείται, και έτσι:

1.Σ1 Σενάριο ΣΤΑΤΙΚΗΣ

Επιλέξτε Ανάλυση Static και Τύπο Static και πιέστε το πλήκτρο Νέο.



Scenario

Επανορίθμηση
Κόμβων Cuthill-McKee(II) ☐ Advanced Multi-Threaded Solver

☐ Ακύρωση

Ονομα

Ανάλυση Static

Τύπος Static

Ιδιότητες

Μέλη Κόμβοι

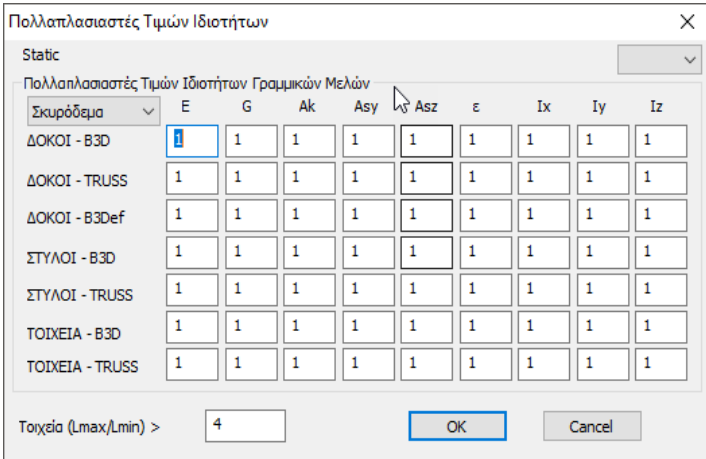
Φορτίσεις Μάζες

Νέο Ενημέρωση

Εκτέλεση όλων των αναλύσεων

Εξοδος

Στα Μέλη οι Πολλαπλασιαστές ενημερώνονται αυτόματα και συμπληρώνονται με μονάδες.



Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων

Static

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών

Σκυρόδεμα	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
ΔΟΚΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - B3Def	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1

Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4

OK Cancel

Στις Φορτίσεις, για τη φόρτιση 1, ορίζετε μονάδα στο LC1(μόνιμα) και για τη φόρτιση 2, μονάδα στο LC2(κινητά) και πιέζετε το πλήκτρο Ενημέρωση.

Συμμετοχή Φορτίσεων

Static
Φορτίσεις
Σενarioύ g(m/sec2) 9.81 Διαθέσιμες Φορτίσεις και Ομάδες φορτίων

	LC	LG1	LG2	LG3	LG4	LG5	LG6	LG7	LG8	LG9	LG10
1 +											
2 +											
3	LC1	1.00									
4	LC2	0.00									
5											
6											
7											
8											
9											
10											
11											
12											
13											
14											
15											
16											

OK Cancel

Με ενεργό το σενάριο Static

Static (0)

Νέο Ενεργό Σενάριο Εκτέλεσε

Σενάρια

Με την εντολή Εκτέλεσε ανοίγει το παράθυρο για την εκτέλεση του σεναρίου:

Static - Dynamic Analysis (C:\MELETES\DEKPOL\3\scaanaal\Scen000\I000S....)

Stiffness Matrix BANDWIDTH

Elapsed Time

Reading Input Data

Creating Block

Decomposing Block

Vector Assembly

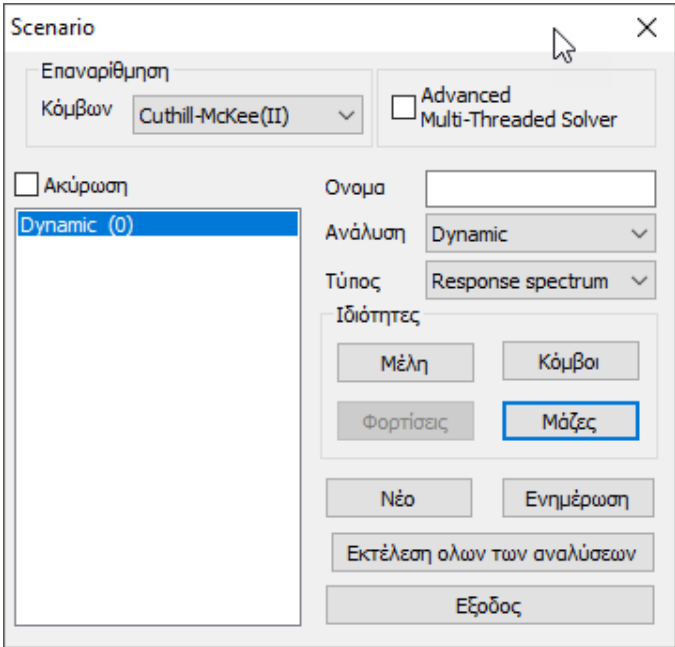
Writing Output

Εκτέλεση Stop Exit

Η ανάλυση τρέχει πιέζοντας το πλήκτρο Εκτέλεση και αφού ολοκληρωθεί πιέζετε Exit.

1.Σ2 Σενάριο ΔΥΝΑΜΙΚΗΣ

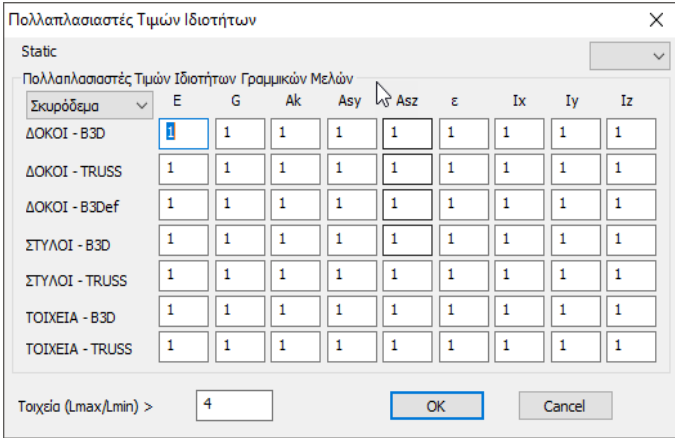
Επιλέξτε Ανάλυση Dynamic και Τύπο Response spectrum και πιέστε το πλήκτρο Νέο.



The Scenario dialog box is shown with the following settings:

- Επαναριθμηση: Κόμβων (Cuthill-McKee(II))
- Advanced Multi-Threaded Solver: ☐
- Ακύρωση: ☐
- Δυναμική (0) is selected in the list.
- Όνομα: (empty)
- Ανάλυση: Dynamic
- Τύπος: Response spectrum
- Ιδιότητες:
 - Μέλη: (button)
 - Κόμβοι: (button)
 - Φορτίσεις: (button)
 - Μάζες: (button, highlighted)
- Νέο: (button)
- Ενημέρωση: (button)
- Εκτέλεση όλων των αναλύσεων: (button)
- Εξοδος: (button)

Στα Μέλη οι Πολλαπλασιαστές ενημερώνονται αυτόματα και συμπληρώνονται με μονάδες.



The Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων dialog box is shown with the following settings:

- Static: (dropdown)
- Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών: (dropdown)
- Σκυρόδεμα: (dropdown)
- Table of multipliers:

	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
ΔΟΚΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - B3Def	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1

Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4

OK Cancel

Στις Μάζες, ορίζετε τους συντελεστές για τον υπολογισμό των μαζών από τις διαθέσιμες φορτίσεις (LC1(μόνιμα), LC2(κινητά)).

[illegible]

Με ενεργό το σενάριο Dynamic





Νέο Ενεργό Σενάριο Εκτέλεσε

Σενάρια

Με την εντολή Εκτέλεσε ανοίγει το παράθυρο για την εκτέλεση του σεναρίου και πιέζοντας την Ενημέρωση Δεδομένων, ενεργοποιούνται οι εντολές:

Dynamic

Παράμετροι

Αυτόματη Διαδικασία

Διαδικασία

Μάζες-Ακαμιψίες

Ανάλυση

Ενημέρωση Δεδομένων

Εξοδος

Κέντρα Μάζας (cm)

Level	X	Y	Z
0 - 0.00	0.00	0.00	0.00
1 - 350.00	0.00	350.00	0.00
2 - 700.00	0.00	700.00	0.00
3 - 1050.00	0.00	1050.00	0.00

Επιλέξτε την εντολή Παράμετροι και ορίστε:

Δυναμική Ανάλυση

Παράμετροι

Τύπος Φάσματος
 Acceleration

Φάσμα Απόκρισης

Ιδιοτιμές
 10

Ακρίβεια
 0.001

ζ(%)
 5

Modal Combination
 CQC

Συμμετοχή
 x 0
 y 0
 z 0

OK Cancel

Επιλέξτε τον τύπο του φάσματος:

Acceleration
 Displacement

Συμμετοχή

x 1
 y 0
 z 1

Ορίστε τον Συντελεστή Συμμετοχής της σεισμικής δύναμης ανά κατεύθυνση

CQC
 CQC (10%)
 SRSS

Επιλέξτε τον τρόπο επαλληλίας ιδιομορφικών αποκρίσεων είτε σύμφωνα με τον κανόνα της Πλήρους Τετραγωνικής Επαλληλίας CQC και CQC(10%) (3.6 ΕΑΚ), είτε με τον κανόνα της Απλής Τετραγωνικής Επαλληλίας SRSS.

Ιδιοτιμές
 10

Ακρίβεια
 0.001

ζ(%)
 5

Ορίστε τον αριθμό των Ιδιοτιμών, την Ακρίβεια και το ποσοστό απόσβεσης ζ.

Πιέστε το πλήκτρο Φάσμα Απόκρισης για να δείτε το φάσμα όπως αυτό έχει διαμορφωθεί ή για να το τροποποιήσετε αλλάζοντας τις τιμές του πίνακα:

Φάσμα Απόκρισης Επιταχύνσεων

A/A	T(s...)	RdTx	RdTy	RdTz
1	0.000	1.570	1.099	1.570
2	0.050	1.345	1.334	1.345
3	0.100	1.121	1.570	1.121
4	0.150	1.121	1.570	1.121
5	0.200	1.121	1.570	1.121
6	0.250	1.121	1.570	1.121
7	0.300	1.121	1.570	1.121
8	0.350	1.121	1.570	1.121
9	0.400	1.121	1.570	1.121
10	0.450	1.036	1.451	1.036

Default Write TXT OK

Read TXT Cancel

☐ Ελεγχος Σεισμοπλήκτων

Κατηγορία κτηρίων I ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985 ΕΑΚ ???

Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως 0 σ^*/g 0 Υπολογισμός Φάσματος

Οι εντολές Write TXT και Read TXT επιτρέπουν την καταχώριση και το άνοιγμα αντίστοιχα ενός αρχείου .txt που περιλαμβάνει τις τιμές του φάσματος απόκρισης.

Μπορείτε να ορίσετε φάσμα μετατοπίσεων

Τύπος Φάσματος
Displacement

και να επιλέξετε ένα αρχείο .txt μετατοπίσεων για να δημιουργήσετε το Φάσμα Απόκρισης Μετατοπίσεων.

Με την Αυτόματη Διαδικασία τρέχει η ανάλυση

Static - Dynamic Analysis (C:\MELETES\DEKPOL\3\scaanal\Scen000\I000D.... X

Stiffness Matrix	BANDWIDTH = 756	
Elapsed Time	00 : 00 : 03	Processing
Reading Input Data		
Creating Block		1/2
Decomposing Block		1/2
Vector Assembly		1/2
Writing Output		

Εκτέλεση Stop Exit

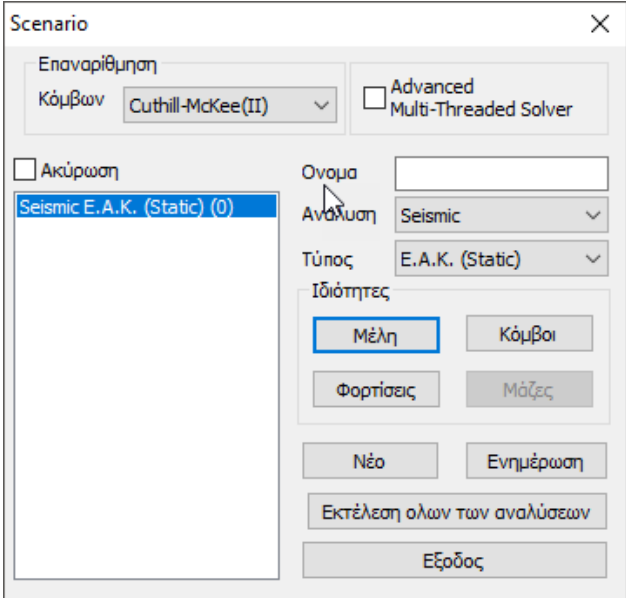
1.Σ3 Σενάρια Ε.Α.Κ.

1.Σ3.1 Ανάλυση Seismic και Τύπο Ε.Α.Κ. (Static)

Επιλέξτε Ανάλυση Seismic και Τύπο Ε.Α.Κ. (Static) και πιέστε το πλήκτρο Νέο.

ΠΡΟΣΟΧΗ:

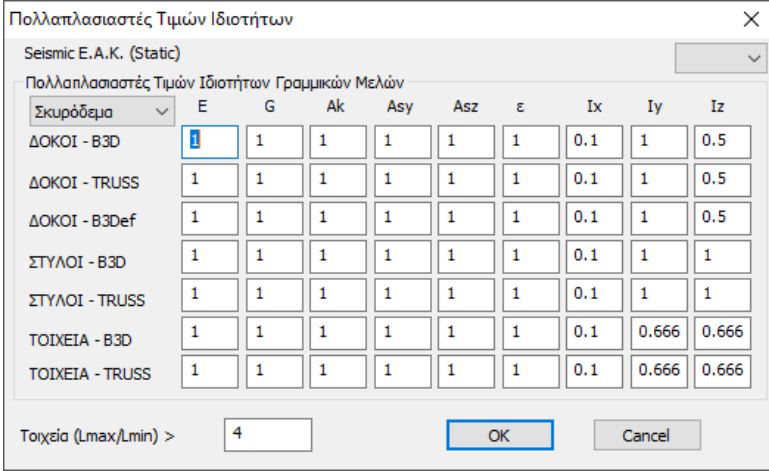
Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (C για τα σενάρια του ΕΑΚ)



The Scenario dialog box shows the following settings:

- Επαναρίθμηση Κόμβων: Cuthill-McKee(II)
- Advanced Multi-Threaded Solver: ☐
- Ακύρωση: ☐
- Seismic E.A.K. (Static) (0) is selected in the list.
- Όνομα: (empty)
- Ανάλυση: Seismic
- Τύπος: Ε.Α.Κ. (Static)
- Ιδιότητες: Μέλη (selected), Κόμβοι, Φορτίσεις, Μάζες
- Buttons: Νέο, Ενημέρωση, Εκτέλεση όλων των αναλύσεων, Εξόδος

Στα Μέλη οι Πολλαπλασιαστές ενημερώνονται αυτόματα και συμπληρώνονται με τους αντίστοιχους συντελεστές



The Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων dialog box shows the following table:

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
Σκυρόδεμα	1	1	1	1	1	1	0.1	1	0.5
ΔΟΚΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	1	0.5
ΔΟΚΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	1	0.5
ΔΟΚΟΙ - B3Def	1	1	1	1	1	1	0.1	1	0.5
ΣΤΥΛΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	0.666	0.666
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	0.666	0.666

Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4

Buttons: OK, Cancel

Στις Φορτίσεις, για τα G, ορίζετε μονάδα στο LC1(μόνιμα) και για τα Q, μονάδα στο LC2(κινητά) και πιέζετε το πλήκτρο Ενημέρωση.

Συμμετοχή Φορτίσεων

Seismic E.A.K. (Static)

Φορτίσεις Σενarioύ g(m/sec²)

Διαθέσιμες Φορτίσεις και Ομάδες φορτίων

	LC	LG1	LG2	LG3	LG4	LG5	LG6	LG7	LG8	LG9	LG10
G(1) +	LC1	1.00									
Q(2) +	LC2	0.00									

< >

OK Cancel

Με ενεργό το σενάριο Seismic EAK (Static) και επομένως την απλοποιημένη φασματική μέθοδο,

Seismic E.A.K. (Static) (0)

Νέο Ενεργό Σενάριο Εκτέλεσε

Σενάρια

Με την εντολή Εκτέλεσε ανοίγει το παράθυρο για την εκτέλεση του σεναρίου και πιέζοντας την Ενημέρωση Δεδομένων, ενεργοποιούνται οι εντολές:

Διαδικασία Απλοποιημένης Φασματικής Μεθόδου (Ε.Α.Κ.)

Παράμετροι

Αυτόματη Διαδικασία

Διαδικασία

Μάζες

Σημείο Po

Επίπεδα Κάμψης

$T > 1$

Εικεντρότητες

Κέντρα Μάζας (cm)

Level	X	Y	Z
0 - 0.00	0.00	0.00	0.00
1 - 350.00	0.00	350.00	0.00
2 - 700.00	0.00	700.00	0.00
3 - 1050.00	0.00	1050.00	0.00

Ενμέριση Δεδομένων

Εξοδος

Για τον καθορισμό των παραμέτρων, το παράθυρο διαλόγου θα έχει την παρακάτω μορφή:

Παράμετροι Απλοποιημένης Φασματικής Μεθόδου

Σεισμική Περιοχή Σεισμικές Περιοχές Ζώνη I a 0.16		Χαρακτηριστικές Περίοδοι Εδαφος T1 0.1 A T2 0.4		Σπουδαιότητα Ζώνη Σ2 γι 1
Συντελεστές θ 1 βo 2.5 αx 3.5 ζ(%) 5 n 1 αz 3.5		Επίπεδα ΧΖ Κάτω 0 - 0.00 Υψόμετρο στο 0.8*H Ανω 3 - 1050.00 2 - 700.00		
Εκκεντρότητες Τυχηματικές e πx 0.05 *Lx e πz 0.05 *Lz		Ισοδύναμες Στατικές e fxi 1.5 *eox e rxi 0.5 *eox e fzi 1.5 *eoz e rzi 0.5 *eoz		
Rd (T) Rd (Tx) 0 Rd (Ty) 0 Rd (Tz) 0				
Γωνία Κυρίων Επιπέδων Κάμψης Γωνία α 0 (+) Αριστερόστροφα (-) Δεξιόστροφα				
Default		Λεπτομέρειες		
ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ		OK		Cancel

Όπου εισάγετε τις απαραίτητες πληροφορίες σχετικά με τη σεισμική περιοχή, το έδαφος και το κτίριο, καθώς και τους συντελεστές και τα επίπεδα εφαρμογής του σεισμού.

Σεισμική Περιοχή

Σεισμικές Περιοχές

Ζώνη I a 0.16

Επιλέξτε τη σεισμική ζώνη, αφού πρώτα ενημερωθείτε το .txt αρχείο που ανοίγει κλικάροντας “Σεισμικές Περιοχές” για τον αριθμό της ζώνης που αντιστοιχεί στον δήμο που ανήκει η μελέτη σας. Επιλέξτε τον αριθμό από τη λίστα “Ζώνη” και αυτόματα συμπληρώνεται ο συντελεστής “α”.

Χαρακτηριστικές Περίοδοι

Εδαφος T1 0.1

A T2 0.4

Επιλέξτε από τη λίστα την “κατηγορία εδάφους” και αυτόματα ενημερώνονται τα πεδία των χαρακτηριστικών περιόδων “T1” και “T2”,

eak2003.txt - WordPad

ΝΟΜΟΣ ΑΘΗΝΩΝ		ΖΩΝΗ
Δ. ΑΓΙΑΣ ΒΑΡΒΑΡΑΣ	I	α=0.16
Δ. ΑΓΙΑΣ ΠΑΡΑΣΚΕΥΗΣ	I	α=0.16
Δ. ΑΓΙΟΥ ΔΗΜΗΤΡΙΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΑΘΗΝΑΙΩΝ	I	α=0.16
Δ. ΑΙΓΑΛΕΩ	I	α=0.16
Δ. ΑΛΙΝΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΑΜΑΡΟΥΣΙΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΑΕΤΟΥΠΟΛΕΩΣ	I	α=0.16
Δ. ΒΕΛΗΤΣΙΩΝ	I	α=0.16
Δ. ΒΥΡΩΝΟΣ	I	α=0.16
Δ. ΓΑΛΑΤΣΙΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΓΛΥΦΑΔΑΣ	I	α=0.16
Δ. ΔΑΦΝΗΣ	I	α=0.16
Δ. ΕΛΛΗΝΙΚΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΖΩΓΡΑΦΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΗΛΙΟΥΠΟΛΕΩΣ	I	α=0.16
Δ. ΗΡΑΚΛΕΙΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΚΑΙΣΑΡΙΑΝΗΣ	I	α=0.16
Δ. ΚΑΛΛΙΘΕΑΣ	I	α=0.16
Δ. ΚΗΦΙΣΙΑΣ	I	α=0.16
Δ. ΜΕΛΙΣΣΙΩΝ	I	α=0.16
Δ. ΜΟΞΑΤΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΕΡΥΘΡΑΙΑΣ	I	α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΙΩΝΙΑΣ	I	α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΣΜΥΡΝΗΣ	I	α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΧΑΛΚΗΔΟΝΟΣ	I	α=0.16
Δ. ΝΕΟΥ ΨΥΧΙΚΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΠΑΛΑΙΟΥ ΦΑΛΗΡΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΠΑΠΑΓΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΠΕΡΙΣΤΕΡΙΟΥ	I	α=0.16
Δ. ΠΕΥΚΗΣ	I	α=0.16

από

Σπουδαιότητα

Ζώνη

γ_i

καθώς και “κατηγορία σπουδαιότητας” για να συμπληρωθεί αυτόματα ο συντελεστής σπουδαιότητας “γ_i”.

Συντελεστές

θ β₀ q_x

ζ(%) η q_z

Στο πεδίο “Συντελεστές” μπορείτε να τροποποιήσετε τις προεπιλεγμένες τιμές που αφορούν το σεισμικό φάσμα πληκτρολογώντας στα αντίστοιχα πεδία. Οι σεισμικοί συντελεστές “q_x” και “q_z” συμπληρώνονται από τον μελετητή αφού λάβει υπόψη του όλες τις απαραίτητες προϋποθέσεις του ΕΑΚ.

Επίπεδα ΧΖ

Κάτω Υψόμετρο στο 0,8*H

Ανω

Στο πεδίο “Επίπεδα ΧΖ” επιλέγετε την κατώτερη και την ανώτερη στάθμη για την εφαρμογή των σεισμικών δράσεων (για κτίρια με υπόγειο ή/και απόληξη κλιμακοστασίου, κλπ).

Για τον πλασματικό ελαστικό άξονα και το υψόμετρο στο 0,8*H, η επιλογή δεν είναι απαραίτητη. Το πρόγραμμα βρίσκει αυτόματα την πλησιέστερη προς τη στάθμη z₀=0,8*H διαφράγματος του κτιρίου.

Για να τροποποιήσετε τους συντελεστές για τις εκκεντρότητες, επιλέξτε το αντίστοιχο checkbox και πληκτρολογήστε δεξιά τη νέα τιμή.

Εκκεντρότητες

Τυχηματικές

e_{px} ☐ *l_x

e_{pz} ☐ *l_z

Ισοδύναμες Στατικές

e_{fxi} ☐ *e_{ox} e_{rx} ☐ *e_{ox}

e_{fzi} ☐ *e_{ozi} e_{rzi} ☐ *e_{ozi}

Με τον ίδιο τρόπο, ο μελετητής μπορεί να τροποποιήσει τα φάσματα κατά Χ,Υ και Ζ πληκτρολογώντας δικές του τιμές στα αντίστοιχα πεδία.

Rd (T)

Rd (TX) ☐ Rd (TY) ☐ Rd (TZ) ☐

Τέλος, ο μελετητής έχει τη δυνατότητα να εισάγει τιμή για τη γωνία των κυρίων επιπέδων κάμψης, πάντα ενεργοποιώντας πρώτα το αντίστοιχο checkbox. Το πρόσημο ορίζει τη φορά της γωνίας.

Γωνία Κυρίων Επιπέδων Κάμψης

Γωνία α ☐ 0 (+) Αριστερόστροφα (--) Δεξιόστροφα

OK

για να αποθηκευτούν οι παράμετροι και να κλείσει το πλαίσιο διαλόγου.

Η ανάλυση πραγματοποιείται είτε επιλέγοντας την αυτόματη διαδικασία μέσω της εντολής **Αυτόματη Διαδικασία**, είτε την ανά βήμα διαδικασία όπου η μέθοδος εκτελείται σταδιακά με την εξής σειρά:

Μάζες: Υπολογίζεται η μάζα κάθε κόμβου του υπό ανάλυση φορέα σύμφωνα με την εξίσωση $G + \psi_2 \times Q$.

Σημείο Ρο: Υπολογίζεται η θέση του ίχνους του Πλασματικού Άξονα του υπό ανάλυση φορέα στην στάθμη εγγύτερα στο $0.8 \times H$ όπου H το ύψος του.

Επίπεδα Κάμψης: Υπολογίζεται ο προσανατολισμός των κυρίων επιπέδων κάμψης του υπό ανάλυση φορέα.

T>1?: Εξετάζεται εάν η ιδιοπερίοδος του υπό ανάλυση φορέα υπερβαίνει την μονάδα σε μία ή και τις δύο κύριες διευθύνσεις του, οπότε υπολογίζεται και προστίθεται επιπλέον οριζόντια Δύναμη ΔH στην ανώτατη στάθμη του.

Εκκεντρότητες: Υπολογίζονται οι Τυχηματικές και οι Στατικές Εκκεντρότητες του υπό ανάλυση φορέα, δημιουργούνται οι αντίστοιχες στρεπτικές ροπές και ολοκληρώνεται η διαδικασία της Απλοποιημένης Φασματικής Μεθόδου.

Παρατήρηση:

Προστέθηκαν στην νέα έκδοση τα μηνύματα ελέγχου ανάλυσης για αποφυγή πιθανών σφαλμάτων. Τα μηνύματα περιέχουν οδηγίες και κατευθύνσεις για την ορθή ολοκλήρωση της ανάλυσης.

Λάθος Ανάλυσης

ΠΡΟΣΟΧΗ
 Η ανάλυση δεν ολοκληρώθηκε.
 Παρακαλώ ελέγξτε τα δεδομένα για πιθανά σφάλματα.

Κωδικός Σφάλματος 69

Ο κόμβος 87 δεν ισορροπεί. Έλεγχτε τους βαθμούς ελευθερίας των μελών που συντρέχουν στον κόμβο

Εξοδος

1.Σ3.§ Κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων (ΦΕΚ 350/17-2-2016)

Στο SCADA Pro έχουν ενσωματωθεί τα κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, σύμφωνα με το ΦΕΚ 350/17-2-2016.

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

Η απαλλαγή αφορά σε προσθήκες, αλλαγές χρήσης-μετατροπές καθώς και σε ταυτόχρονο συνδυασμό τους. Απαραίτητη προϋπόθεση για την απαλλαγή είναι το κτίριο να μην εμφανίζει «ενδείξεις σημαντικής στατικής ανεπάρκειας» οι οποίες είναι:

Εμφανείς βλάβες του φέροντος οργανισμού ή εμφανείς σοβαρές αδυναμίες σχεδιασμού όπως:

1. Μεγάλου εύρους ρωγμές $>0,4 \sim 0,5$ mm
2. Σημαντική μείωση του σπλισμού λόγω διάβρωσης
3. Κοντά υποστυλώματα χωρίς περίσφιγξη σε κρίσιμες θέσεις
4. Σημαντική μείωση τοιχοπληρώσεων σε γειτονικούς ορόφους (π.χ. Πυλωτή) ή πολύ ασύμμετρη διάταξη τους σε συνδυασμό με έλλειψη κατακόρυφων στοιχείων με σημαντική δυσκαμψία (κίνδυνος σχηματισμού μαλακού ορόφου).

Επιπλέον, για περίπτωση προσθήκης, απαραίτητη προϋπόθεση είναι:

«Η στατική μελέτη του υπάρχοντος έχει γίνει με “πλήρη πρόβλεψη της προσθήκης”, δηλ. όλοι οι όροφοι της προσθήκης έχουν συμπεριληφθεί στο στατικό προσομοίωμα της μελέτης του υπάρχοντος»

Η πορεία που ακολουθείται στο πρόγραμμα για τις παραπάνω περιπτώσεις είναι η εξής:

Εισάγεται ο φορέας ως υπάρχων και επιλέγεται για την ανάλυσή του, σενάριο ανάλυσης σύμφωνα με την αρχική του μελέτη.

Τα δυνατά σενάρια στο πρόγραμμα είναι σε αυτή την περίπτωση τα seismic (ΕΑΚ και παλιός) και του EC8 Greek (Στατική ή Δυναμική).

Στη συνέχεια, εισάγεται η προσθήκη και δημιουργείται ένα νέο σενάριο ανάλυσης (παρούσα μελέτη σε αντιδιαστολή με την αρχική) το οποίο υποχρεωτικά είναι ΕΑΚ (Static ή dynamic-et) ή Ευρωκώδικας 8 (Στατική ή Δυναμική).

Στα σενάρια αυτά έχει προστεθεί στο πλαίσιο διαλόγου των παραμέτρων τους η παρακάτω επιλογή:

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

Με την επιλογή της εμφανίζεται το παρακάτω

Κριτήρια Απαλλαγής Ελέγχου Στατικής Επάρκειας

☒ Κριτήρια Απαλλαγής Ελέγχου Στατικής Επάρκειας ΦΕΚ. 350/17/2/2016

Είδος Επέμβασης: Προσθήκη

Κατηγορία Κτιρίου: 1 ??

Πρέπει για το τρέχον σενάριο $\gamma_i=1.0$ και $S=1.0$ για εδάφη B,C

Πρέπει για το τρέχον σενάριο $q = 2.3$

Δυσμενείς Συνέπειες: Δ1 ??

Στοιχεία Αρχικής Μελέτης

Σενάριο Ανάλυσης: Seismic E.A.K. (Static) (0)

Διάβασμα Στοιχείων από Σενάριο

Σπουδαιότητα: I a 0 γ_i 0

X Z

Τέννουσα Βάσης (kN): 0 0

Εδαφική επτάχυνση (m/sec²): 0 0

OK Cancel

Το check σημαίνει ότι οι έλεγχοι θα γίνουν και τα αποτελέσματα θα παρουσιαστούν στην εκτύπωση της Σεισμικής Δράσης.

Στη συνέχεια επιλέγουμε το είδος της επέμβασης

1. Προσθήκη
2. Αλλαγές Χρήσης – Μετατροπές
3. Ταυτόχρονα και τα δύο

Στη συνέχεια, επιλέγεται η κατηγορία του υπάρχοντος κτιρίου (αρχικής μελέτης) σύμφωνα με τον πίνακα

Κατηγορίες Κτιρίων

Κατηγορία 1	Κτίρια που έχουν μελετηθεί με βάση τους Κανονισμούς της Ομάδας Α, έτσι όπως ισχύουν σήμερα
Κατηγορία 2	Κτίρια που έχουν μελετηθεί με βάση ΝΕΑΚ/ΝΕΚΩΣ (1992), ΕΑΚ/ΕΚΩΣ (2000) EN1998-1, EN1992-1-1, EN1993-1-1, EN1994-1-1, EN1995, EN1996
Κατηγορία 3	Κτίρια που έχουν μελετηθεί με τις "Πρόσθετες Διατάξεις του 1984", από Οπλισμένο Σκυρόδεμα και κατηγορίας σπουδαιότητας I ή II.
Κατηγορία 4	Οποιοδήποτε κτίριο

Ο πίνακας αυτός εμφανίζεται και με το πλήκτρο ??

Κάτω από την κατηγορία του κτιρίου εμφανίζονται προτροπές για τιμές παραμέτρων του τρέχοντος σεναρίου (παρούσας μελέτης) σύμφωνα με το παραπάνω ΦΕΚ.

Πρέπει για το τρέχον σενάριο $\gamma_i=1.0$ και $S=1.0$ για εδάφη B,C

Πρέπει για το τρέχον σενάριο $q = 2.3$

Στη συνέχεια επιλέγουμε την πιθανή δυσμενή συνέπεια στις περιπτώσεις αλλαγής χρήσης – μετατροπής ή και για το συνδυασμό τους, σύμφωνα με τον παρακάτω πίνακα

ΠΙΘΑΝΕΣ ΔΥΣΜΕΝΕΙΣ ΣΥΝΕΠΕΙΕΣ

Δυσμένεια Δ1	Αύξηση κατακόρυφων φορτίων
Δυσμένεια Δ2	Αύξηση μαζών και επομένως σεισμικών φορτίων
Δυσμένεια Δ3	Αλλαγή στατικού συστήματος που φέρει οριζόντια φορτία
Δυσμένεια Δ4	Δυσμενέστερη σεισμική απόκριση λόγω επιδείνωσης της μη-κανονικότητας λόγω αλλαγής τοιχοπληρώσεων
Δυσμένεια Δ5	Αύξηση του συντελεστή σπουδαιότητας

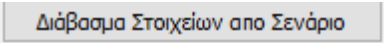
ο οποίος εμφανίζεται και με το πλήκτρο 

Ακολουθώς επιλέγουμε το σενάριο ανάλυσης που εκτελέσαμε στο πρώτο βήμα για την αρχική μελέτη

Στοιχεία Αρχικής Μελέτης

Σενάριο Ανάλυσης Seismic E.A.K. (Static) (0) ▼

και πιέζουμε το πλήκτρο



Στο αποκάτω τμήμα, εμφανίζονται οι τιμές των μεγεθών που απαιτούνται για τους ελέγχους.

Σπουδαιότητα I ▼ a 0.06 γ_i 1

X Z

Τέμνουσα Βάσης (kN) 69.22018 69.22018

Εδαφική επιτάχυνση (m/sec²) 0.5886 0.5886

Στη συνέχεια και αφού ορίσουμε τις παραμέτρους κατά τα γνωστά, εκτελούμε το σενάριο για την παρούσα μελέτη.

Τα αποτελέσματα των κριτηρίων εμφανίζονται με το πλήκτρο «Σεισμική Δράση»

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΕΛΕΓΧΟΥ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ ΥΠΑΡΧΟΝΤΟΣ ΚΤΙΡΙΟΥ
(ΦΕΚ 350/17-02-2016)

Είδος Επέμβασης : Προσθήκη
 Κατηγορία Κτιρίου : 2
 Κτίρια που έχουν μελετηθεί με βάση
 ΝΕΑΚ/ΝΕΚΩΣ (1992), ΕΑΚ/ΕΚΩΣ (2000), EN1998-1,
 EN1992-1-1, EN1993-1-1, EN1994-1-1, EN1995,
 EN1996

Στοιχεία Αρχικής Μελέτης : Seismic E.A.K. (Static) (0)

Σπουδαιότητα	γ _i	α	α _{g,ex} (m/sec ²)	α _{g,ez} (m/sec ²)	V _{e,ux} (kN)	V _{e,uz} (kN)
Σ3	1.15	0.16	1.1267	1.0621	129.98	122.53

Στοιχεία Παρούσας Μελέτης : EC-8_Greek Statickyrio (7)

Σπουδαιότητα	γ _i	α	α _{g,nx} (m/sec ²)	α _{g,nz} (m/sec ²)	V _{n,ux} (kN)	V _{n,uz} (kN)
--	1.00	0.36	2.0945	2.0945	205.39	205.39

Διεύθυνση X

$\rho = \alpha_{g,n}/\alpha_{g,\varepsilon} = 1.86$
 $\rho\alpha = 1.00$
 $\rho/\rho\alpha = 1.86$ Δεν απαλλάσσεται

$\rho_v = V_n/V_{e,u} = 1.58$
 $\rho\alpha = 1.00$
 $\rho_v/\rho\alpha = 1.58$ Δεν απαλλάσσεται

Διεύθυνση Z

$\rho = \alpha_{g,n}/\alpha_{g,\varepsilon} = 1.97$
 $\rho\alpha = 1.00$
 $\rho/\rho\alpha = 1.97$ Δεν απαλλάσσεται

$\rho_v = V_n/V_{e,u} = 1.68$
 $\rho\alpha = 1.00$
 $\rho_v/\rho\alpha = 1.68$ Δεν απαλλάσσεται

Εμφανίζονται με τη σειρά:

- Το είδος της Επέμβασης που έχει επιλεγεί, η κατηγορία του κτιρίου (αν είναι μόνο Προσθήκη δεν εμφανίζεται επιλογή δυσμενούς συνέπειας).
- Στη συνέχεια εμφανίζονται τα δεδομένα του σεναρίου ανάλυσης της αρχικής μελέτης όπως το όνομα του και οι αντίστοιχες τιμές των μεγεθών που απαιτούνται. Ακολουθούν τα αντίστοιχα δεδομένα της παρούσας μελέτης (χωρίς τιμή στο πεδίο Σπουδαιότητα γιατί λαμβάνεται η Σπουδαιότητα πάντα του αρχικού κτιρίου).
- Τέλος, ακολουθούν οι έλεγχοι που αφορούν είτε λόγους τεμνουσών, είτε και λόγους εδαφικών επιταχύνσεων σχεδιασμού.

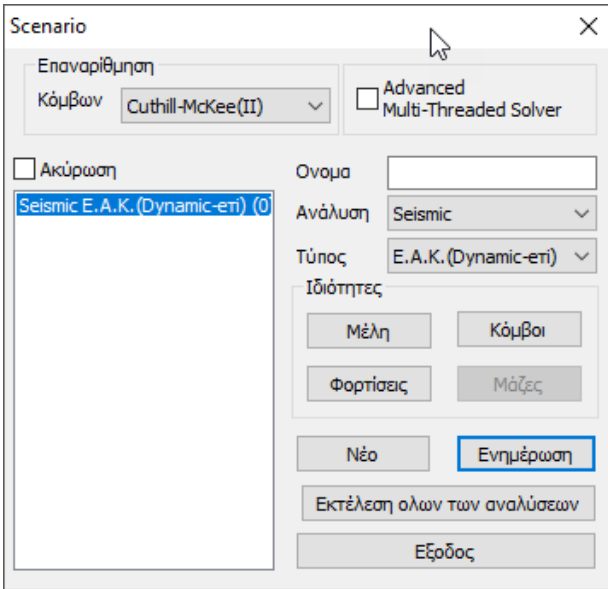
Οι έλεγχοι γίνονται ανά κατεύθυνση και αυτονόητο είναι ότι για την απαλλαγή απαιτείται να πληρούνται τα κριτήρια και στις δύο οριζόντιες κατευθύνσεις. Το τελικό κριτήριο εκφράζεται ανά περίπτωση σαν τελικός λόγος ο οποίος, αν είναι μεγαλύτερος της μονάδας δεν υπάρχει απαλλαγή ενώ αν είναι μικρότερος ή ίσος, υπάρχει.

1.Σ3.2 Ανάλυση Seismic και Τύπο E.A.K. (Dynamic-ET)

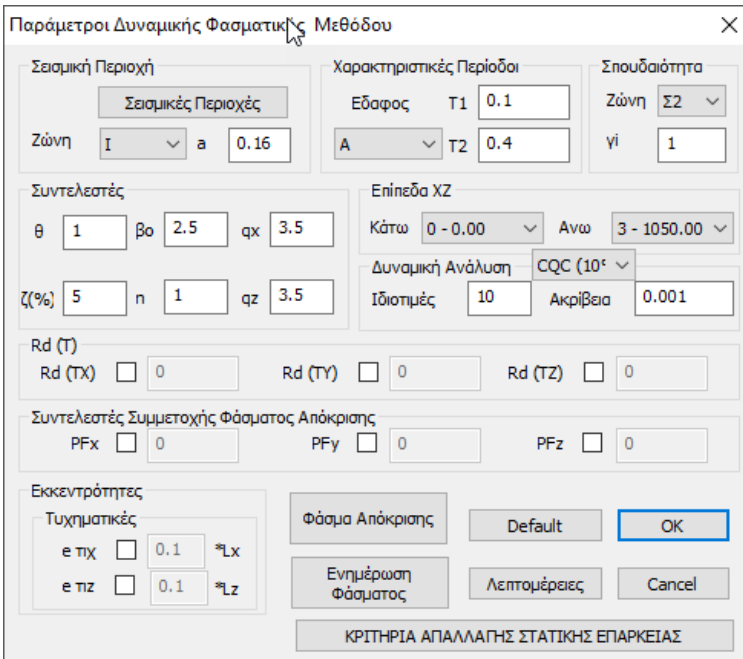
Επιλέξτε Ανάλυση Seismic και Τύπο E.A.K. (Dynamic-ET) και πιέστε το πλήκτρο Νέο.

ΠΡΟΣΟΧΗ:

⚠ Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (C για τα σενάρια του EAK)



Έχοντας επιλέξει Seismic E.A.K. (Dynamic-ET) και επομένως την απλοποιημένη φασματική μέθοδο, για τον καθορισμό των παραμέτρων, το παράθυρο διαλόγου θα έχει την παρακάτω μορφή:



Όπου εισάγετε τις απαραίτητες πληροφορίες σχετικά με τη σεισμική περιοχή, το έδαφος και το κτίριο, καθώς και τους συντελεστές και τα επίπεδα εφαρμογής του σεισμού.

Σεισμική Περιοχή

Σεισμικές Περιοχές

Ζώνη I a 0.16

Επιλέξτε τη σεισμική ζώνη, αφού πρώτα ενημερωθείτε το .txt αρχείο που ανοίγει κλικάροντας “Σεισμικές Περιοχές” για τον αριθμό της ζώνης που αντιστοιχεί δήμο που ανήκει η μελέτη σας. Επιλέξτε τον αριθμό από λίστα “Ζώνη” και αυτόματα συμπληρώνεται ο συντελεστής “a”.

Χαρακτηριστικές Περίοδοι

Εδαφος T1 0.1

A T2 0.4

Επιλέξτε από τη λίστα την “κατηγορία εδάφους” και αυτόματα ενημερώνονται τα πεδία των χαρακτηριστικών περιόδων “T1” και “T2”,

eak2003.txt - WordPad

ΔΗΜΟΙ	ΖΩΝΗ
Δ. ΑΓΙΑΣ ΒΑΡΒΑΡΑΣ	I α=0.16
Δ. ΑΓΙΑΣ ΠΑΡΑΣΚΕΥΗΣ	I α=0.16
Δ. ΑΓΙΟΥ ΔΗΜΗΤΡΙΟΥ	I α=0.16
Δ. ΑΘΗΝΑΙΩΝ	I α=0.16
Δ. ΑΙΓΑΛΕΩ	I α=0.16
Δ. ΑΛΙΜΟΥ	I α=0.16
Δ. ΑΜΑΡΟΥΣΙΟΥ	I α=0.16
Δ. ΑΡΓΥΡΟΥΠΟΛΕΩΣ	I α=0.16
Δ. ΒΕΛΛΗΝΕΣΣΙΩΝ	I α=0.16
Δ. ΒΥΡΩΝΟΣ	I α=0.16
Δ. ΓΑΛΑΤΣΙΟΥ	I α=0.16
Δ. ΓΛΥΦΑΔΑΣ	I α=0.16
Δ. ΔΑΦΝΗΣ	I α=0.16
Δ. ΕΛΛΗΝΙΚΟΥ	I α=0.16
Δ. ΖΩΓΡΑΦΟΥ	I α=0.16
Δ. ΗΛΙΟΥΠΟΛΕΩΣ	I α=0.16
Δ. ΗΡΑΚΛΕΙΟΥ	I α=0.16
Δ. ΚΑΙΣΑΡΙΑΝΗΣ	I α=0.16
Δ. ΚΑΛΛΙΘΕΑΣ	I α=0.16
Δ. ΚΗΦΙΣΙΑΣ	I α=0.16
Δ. ΜΕΛΙΣΣΙΩΝ	I α=0.16
Δ. ΜΟΣΧΑΤΟΥ	I α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΕΡΥΘΡΑΙΑΣ	I α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΙΓΝΙΑΣ	I α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΣΜΥΡΝΗΣ	I α=0.16
Δ. ΝΕΑΣ ΧΑΛΚΙΔΟΝΟΣ	I α=0.16
Δ. ΝΕΟΥ ΨΥΧΙΚΟΥ	I α=0.16
Δ. ΠΑΛΑΙΟΥ ΦΑΛΗΡΟΥ	I α=0.16
Δ. ΠΑΠΑΓΟΥ	I α=0.16
Δ. ΠΕΡΙΣΤΕΡΙΟΥ	I α=0.16
Δ. ΠΕΥΚΗΣ	I α=0.16

από
στον
τη

Σπουδαιότητα

Ζώνη Σ2

γi 1

καθώς και “κατηγορία σπουδαιότητας” για να συμπληρωθεί αυτόματα ο συντελεστής σπουδαιότητας “γi”.

Συντελεστές

θ 1 βo 2.5 qx 3.5

ζ(%) 5 n 1 qz 3.5

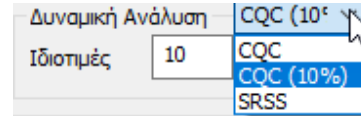
Στο πεδίο “Συντελεστές” μπορείτε να τροποποιήσετε τις προεπιλεγμένες τιμές που αφορούν το σεισμικό φάσμα πληκτρολογώντας στα αντίστοιχα πεδία. Οι σεισμικοί συντελεστές “qx” και “qz” συμπληρώνονται από τον μελετητή αφού λάβει υπόψη του όλες τις απαραίτητες προϋποθέσεις του ΕΑΚ.

Επίπεδα ΧΖ

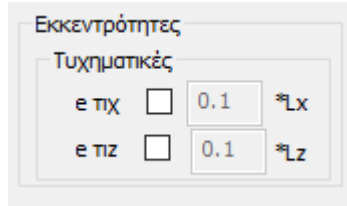
Κάτω 0 - 0.00 Άνω 3 - 1050.00

Στο πεδίο “Επίπεδα ΧΖ” επιλέγετε την κατώτερη και την ανώτερη στάθμη για την εφαρμογή των σεισμικών δράσεων (για κτίρια με υπόγειο ή/και απόληξη κλιμακοστασίου, κλπ)

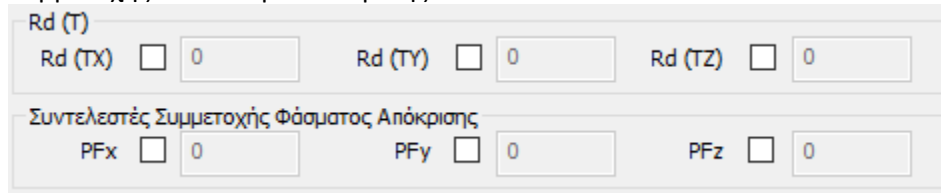
Ορίστε τον αριθμό των Ιδιοτιμών και την Ακρίβεια, ενώ δίνεται επιπλέον και η δυνατότητα επιλογής του τρόπου επαλληλίας ιδιομορφικών αποκρίσεων είτε σύμφωνα με τον κανόνα της Πλήρους Τετραγωνικής Επαλληλίας CQC και CQC(10%) (3.4.3. & Σ.3.4.3 του ΕΑΚ), είτε με τον κανόνα της Απλής Τετραγωνικής Επαλληλίας SRSS.



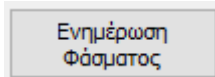
Για να τροποποιήσετε τους συντελεστές για τις εκκεντρότητες, επιλέξτε το αντίστοιχο checkbox και πληκτρολογήστε δεξιά τη νέα τιμή.



Με τον ίδιο τρόπο, ο μελετητής μπορεί να τροποποιήσει τα φάσματα κατά X,Y και Z πληκτρολογώντας δικές του τιμές στα αντίστοιχα πεδία, καθώς και τους Συντελεστές Συμμετοχής στο Φάσμα Απόκρισης

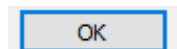


Τέλος, για να ενημερωθεί το φάσμα για τις νέες παραμέτρους, είτε επιλέγετε

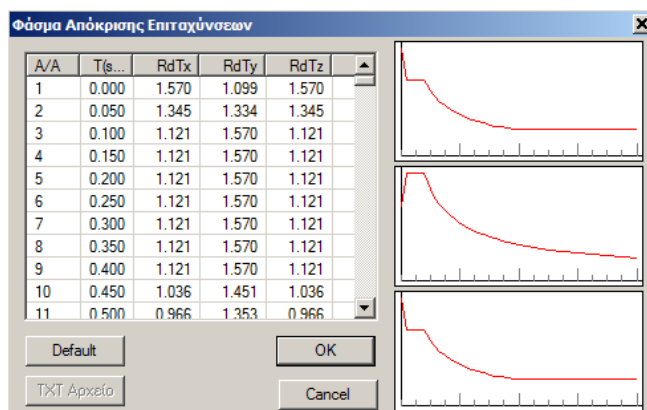


την εντολή , είτε θα κλικάρετε στην εντολή “Φάσμα Απόκρισης” και μέσα στο πλαίσιο διαλόγου, κάνετε κλικ στο “Default”.

Αφού επιλέξετε τις παραμέτρους επιλέξτε “OK”.



για να αποθηκευτούν οι παράμετροι και να κλείσει το πλαίσιο διαλόγου.



A/A	T(s)	RdTx	RdTy	RdTz
1	0.000	1.570	1.099	1.570
2	0.050	1.345	1.334	1.345
3	0.100	1.121	1.570	1.121
4	0.150	1.121	1.570	1.121
5	0.200	1.121	1.570	1.121
6	0.250	1.121	1.570	1.121
7	0.300	1.121	1.570	1.121
8	0.350	1.121	1.570	1.121
9	0.400	1.121	1.570	1.121
10	0.450	1.036	1.451	1.036
11	0.500	0.966	1.353	0.966

Τέλος, μέσα από το παράθυρο της εκτέλεσης επιλέξτε την εντολή “Αυτόματη Διαδικασία”. Αν υπάρχει σφάλμα στη μελέτη σας τότε η διαδικασία της ανάλυσης θα διακοπεί και θα εμφανιστεί το αντίστοιχο μήνυμα. Ολοκληρώνοντας το πρόγραμμα την αυτόματη διαδικασία θα εμφανιστούν πράσινα ν δίπλα από κάθε στάδιο της ανάλυσης, όπως φαίνεται στο παρακάτω σχήμα.

Dynamic Seismic Action Procedure (E.A.K.)

Παράμετροι

Αυτόματη Διαδικασία

Διαδικασία

☒ Μάζες

☒ Στατικές Φ3, Φ4

☒ $T > 1$

☒ Εκκεντρότητες

☒ Δυναμική Ανάλυση

Ενημέρωση Δεδομένων

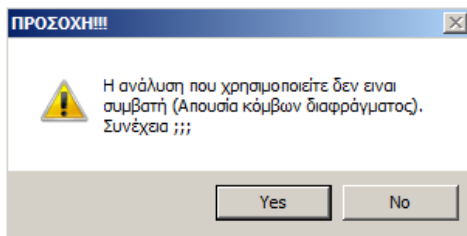
Εξοδος

Κέντρα Μάζας (cm)

Level	X	Y	Z
0 - 0.00	0.00	0.00	0.00
1 - 300.00	300.00	300.00	300.00

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΕΙΣ:

Εάν δεν έχετε κόμβο διαφράγματος στο φορέα το πρόγραμμα θα βγάλει μήνυμα ότι θα γίνει ανάλυση χωρίς να ληφθεί υπόψη αυτός ο κόμβος όπως φαίνεται στο παρακάτω σχήμα.



Αυτό το μήνυμα εμφανίζεται στην ανάλυση EAK static. Αντίθετα στην EAK dynamic ET καθώς και στη απλή στατική ανάλυση δεν εμφανίζεται. Επιλέγετε το yes και συνεχίζετε.

Για να

Scenario

Εναρμόνιση

Κόμβων Cuthill-McKee(II)

☐ Advanced Multi-Threaded Solver

☐ Ακύρωση

EC8_General Static (0)

EC8_General Dynamic (1)

Seismic E.A.K. (Static) (2)

Seismic E.A.K. (Dynamic-eti) (3)

Όνομα

Ανάλυση Seismic

Τύπος E.A.K. (Dynamic-eti)

Ιδιότητες

Μέλη

Κόμβοι

Seismic E.A.K. (Dynamic-eti)

Κύριοι Κόμβοι Ναι

Ελατήρια

Dx Dy Dz

Nai Nai Nai

Rx Ry Rz

Nai Nai Nai

OK Cancel

μπορέσετε να διαστασιολογήσετε εκτός από την ανωδομή ΚΑΙ τη θεμελίωση με τους συνδυασμούς της δυναμικής (και να μην αναγκαστείτε να φτιάξετε επιπλέον σενάριο στατικής), θα πρέπει πριν τρέξετε την ανάλυση, να “Ανοίξετε” τα ελατήρια της

θεμελίωσης στο πλαίσιο **Κόμβοι** του σεναρίου της δυναμικής:

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

- ⚠ Στις νέες εκδόσεις του SCADA Pro όλα τα σενάρια έχουν “Ανοιχτά” τα ελατήρια από default.

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

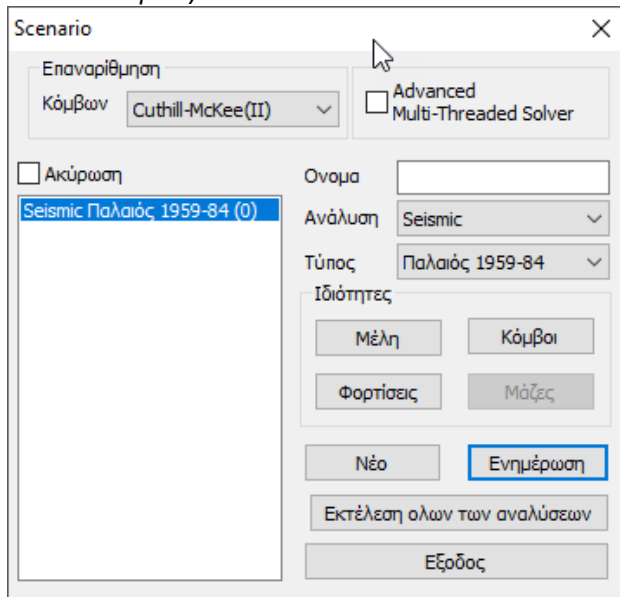
Για τα κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, βλέπε: “Κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, σύμφωνα με το ΦΕΚ 350/17-2-2016”, σελ. 25.

1.Σ4 Ανάλυση Seismic και Τύπο Παλαιός 1959-84

Επιλέξτε Ανάλυση Seismic και Τύπο Παλαιός 1959-84 και πιέστε το πλήκτρο Νέο.

ΠΡΟΣΟΧΗ:

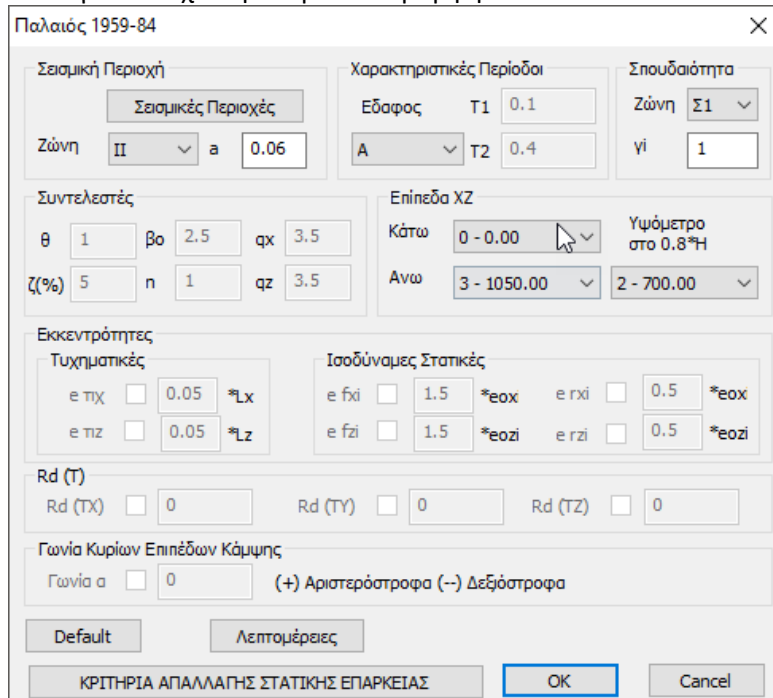
⚠ Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (Β για τα σενάρια των Παλαιών Κανονισμών)



The Scenario dialog box contains the following elements:

- Επαναρίθμηση** (Renumbering):
 - Κόμβων (Nodes): Cutthill-McKee(II)
 - ☐ Advanced Multi-Threaded Solver
- ☐ Ακύρωση (Cancel)
- Ονομα** (Name): [Empty text box]
- Ανάλυση** (Analysis): Seismic
- Τύπος** (Type): Παλαιός 1959-84
- Ιδιότητες** (Properties):
 - Μέλη (Members): [Button]
 - Κόμβοι (Nodes): [Button]
 - Φορτίσεις (Loads): [Button]
 - Μάζες (Masses): [Button]
- Νέο** (New) [Button] | **Ενημέρωση** (Update) [Button]
- Εκτέλεση όλων των αναλύσεων** (Execute all analyses) [Button]
- Εξοδος** (Exit) [Button]

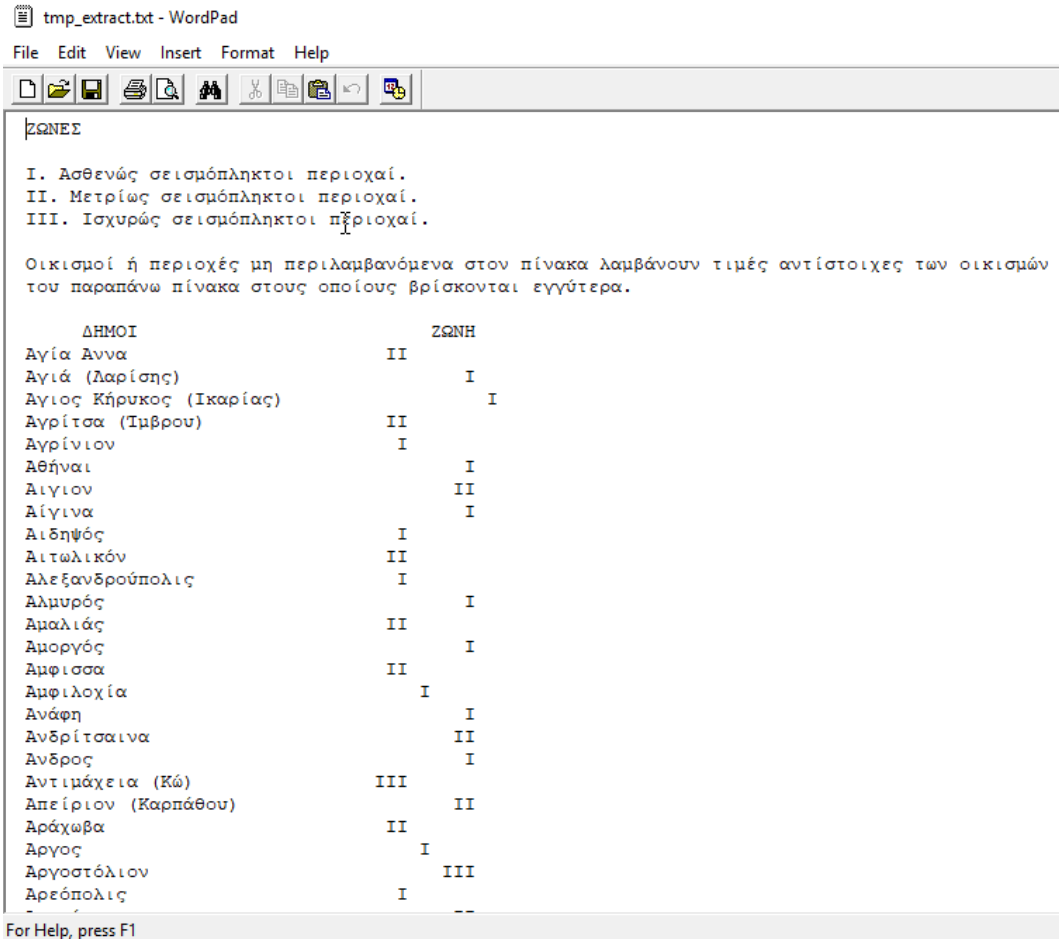
Έχοντας επιλέξει Seismic Παλαιός 1959-84, για τον καθορισμό των παραμέτρων, το παράθυρο διαλόγου θα έχει την παρακάτω μορφή:



The Παλαιός 1959-84 dialog box contains the following parameters:

- Σεισμική Περιοχή** (Seismic Region):
 - Σεισμικές Περιοχές (Seismic Regions): [Button]
 - Ζώνη (Zone): II
 - a: 0.06
- Χαρακτηριστικές Περίοδοι** (Characteristic Periods):
 - Εδαφος (Soil): A
 - T1: 0.1
 - T2: 0.4
- Σπουδαιότητα** (Importance):
 - Ζώνη (Zone): Σ1
 - γi: 1
- Συντελεστές** (Coefficients):
 - θ: 1, βο: 2.5, αx: 3.5
 - ζ(%): 5, n: 1, αz: 3.5
- Επίπεδα ΧΖ** (XZ Levels):
 - Κάτω (Bottom): 0 - 0.00
 - Ανω (Top): 3 - 1050.00
 - Υψόμετρο στο 0.8%Η (Elevation at 0.8% H): 2 - 700.00
- Εκκεντρότητες** (Eccentricities):
 - Τυχνηματικές (Stochastic):
 - e πx: 0.05, *Lx
 - e πz: 0.05, *Lz
 - Ισοδύναμες Στατικές (Equivalent Static):
 - e fx: 1.5, *eox, e rx: 0.5, *eox
 - e fz: 1.5, *eoz, e rz: 0.5, *eoz
- Rd (T)** (Ductility):
 - Rd (TX): 0
 - Rd (TY): 0
 - Rd (TZ): 0
- Γωνία Κυρίων Επιπέδων Κάμψης** (Main Curvature Angle):
 - Γωνία α: 0
 - (+) Αριστερόστροφα (-) Δεξιόστροφα
- Buttons:** Default, Λεπτομέρειες (Details), ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ (Static Adequacy Criteria), OK, Cancel

Εισάγετε, όπως και στο σενάριο στατικής του ΕΑΚ, τις απαραίτητες πληροφορίες σχετικά με τη σεισμική περιοχή (Ζώνες Ι,ΙΙ,ΙΙΙ), το έδαφος και τη σπουδαιότητα.



ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

Για τα κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, βλέπε: “Κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, σύμφωνα με το ΦΕΚ 350/17-2-2016”, σελ. 25.

OK

Για να αποθηκευθούν οι παράμετροι και να κλείσει το πλαίσιο διαλόγου.

Παλαιός 1959-84

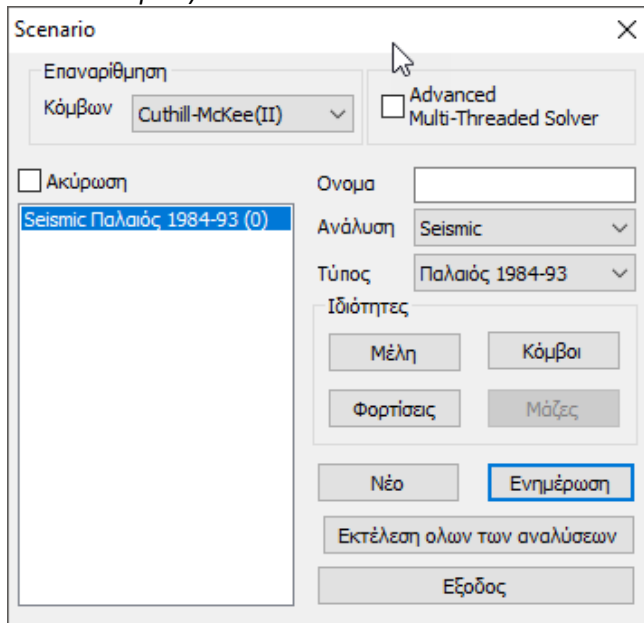
Για να τρέξει η ανάλυση.

1.55 Ανάλυση Seismic και Τύπο Παλαιός 1984-93

Επιλέξτε Ανάλυση Seismic και Τύπο Παλαιός 1984-93 και πιέστε το πλήκτρο Νέο.

ΠΡΟΣΟΧΗ:

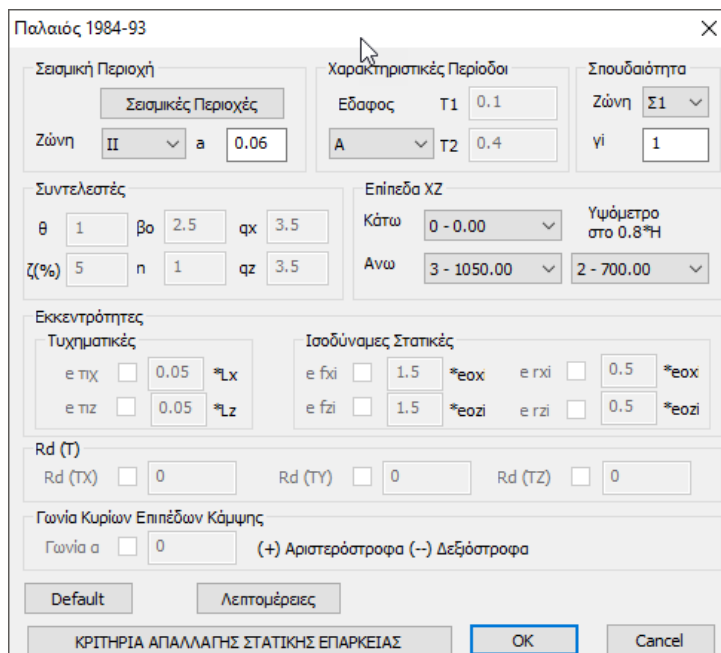
⚠ Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (Β για τα σενάρια των Παλαιών Κανονισμών)



The 'Scenario' dialog box contains the following elements:

- Επαναρίθμηση**: A dropdown menu showing 'Κόμβων' and 'Cuthill-McKee(II)'.
- Advanced Multi-Threaded Solver**: An unchecked checkbox.
- Ακύρωση**: An unchecked checkbox.
- Seismic Παλαιός 1984-93 (0)**: A list item selected in the scenario list.
- Όνομα**: An empty text field.
- Ανάλυση**: A dropdown menu showing 'Seismic'.
- Τύπος**: A dropdown menu showing 'Παλαιός 1984-93'.
- Ιδιότητες**: A group of buttons including 'Μέλη', 'Κόμβοι', 'Φορτίσεις', and 'Μάζες'.
- Νέο** and **Ενημέρωση**: Two buttons, with 'Ενημέρωση' highlighted.
- Εκτέλεση όλων των αναλύσεων**: A button.
- Εξοδος**: A button.

Έχοντας επιλέξει Seismic Παλαιός 1984-93, για τον καθορισμό των παραμέτρων, το παράθυρο διαλόγου θα έχει την παρακάτω μορφή:



The 'Παλαιός 1984-93' dialog box contains the following parameters:

- Σεισμική Περιοχή**: A dropdown menu showing 'Σεισμικές Περιοχές'.
- Ζώνη**: A dropdown menu showing 'II' and a text field 'a' with value '0.06'.
- Χαρακτηριστικές Περίοδοι**: Two rows for 'Εδαφος' (T1, T2) with values '0.1' and '0.4'.
- Σπουδαιότητα**: A dropdown menu showing 'Σ1' and a text field 'γ1' with value '1'.
- Συντελεστές**: Two rows for 'θ' and 'ζ(%)' with values '1', '2.5', '3.5' and '5', '1', '3.5'.
- Επίπεδα ΧΖ**: Two rows for 'Κάτω' and 'Ανω' with values '0 - 0.00' and '3 - 1050.00'.
- Υψόμετρο στο 0.8*H**: A dropdown menu showing '2 - 700.00'.
- Εκκεντρότητες**: Two rows for 'Τυχηματικές' and 'Ισοδύναμες Στατικές' with values '0.05', '1.5', '0.5'.
- Rd (T)**: Three checkboxes for 'Rd (TX)', 'Rd (TY)', and 'Rd (TZ)' with values '0', '0', and '0'.
- Γωνία Κυρίων Επιπέδων Κάμψης**: A text field 'Γωνία α' with value '0' and a note '(+) Αριστερόστροφα (-) Δεξιόστροφα'.
- Buttons**: 'Default', 'Λεπτομέρειες', 'OK', and 'Cancel'.

Εισάγετε, όπως και στο σενάριο στατικής του ΕΑΚ, τις απαραίτητες πληροφορίες σχετικά με τη σεισμική περιοχή (Ζώνες Ι,ΙΙ,ΙΙΙ), το έδαφος και τη σπουδαιότητα.

tmp_extract.txt - WordPad

File Edit View Insert Format Help



ΖΩΝΕΣ

Ι. Ασθενώς σεισμόπληκτοι περιοχαί.
 ΙΙ. Μετρίως σεισμόπληκτοι περιοχαί.
 ΙΙΙ. Ισχυρώς σεισμόπληκτοι περιοχαί.

Οικισμοί ή περιοχές μη περιλαμβανόμενα στον πίνακα λαμβάνουν τιμές αντίστοιχες των οικισμών του παραπάνω πίνακα στους οποίους βρίσκονται εγγύτερα.

ΔΗΜΟΙ	ΖΩΝΗ
Αγία Άννα	II
Αγιά (Λαρίσης)	I
Άγιος Κήρυκος (Ικαρίας)	I
Αγρίτσα (Τμβρου)	II
Αγρίνιον	I
Αθήναι	I
Αίγιον	II
Αίγινα	I
Αιδηψός	I
Αιτωλικόν	II
Αλεξανδρούπολις	I
Αλμυρός	I
Αμαλιάς	II
Αμοργός	I
Αμφισσα	II
Αμφιλοχία	I
Ανάφη	I
Ανδρίτσαινα	II
Ανδρος	I
Αντιμάχεια (Κώ)	III
Απείριον (Καρπάθου)	II
Αράχωβα	II
Αργος	I
Αργοστόλιον	III
Αρεόπολις	I

For Help, press F1

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

Για τα κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, βλέπε:
 “§ Κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, σύμφωνα με το ΦΕΚ 350/17-2-2016”, σελ. 22.

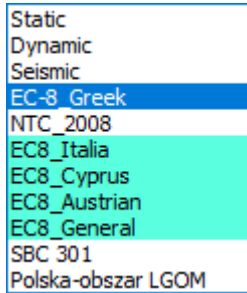
OK

Για να αποθηκευθούν οι παράμετροι και να κλείσει το πλαίσιο διαλόγου.

Παλαιός 1984-93

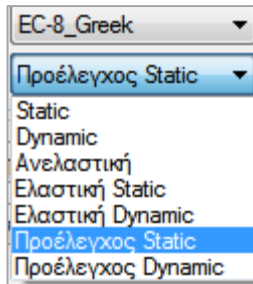
Για να τρέξει η ανάλυση.

1.Σ6 Σενάρια ΕΥΡΩΚΩΔΙΚΑ



Το SCADA Pro περιλαμβάνει τον Ευρωκώδικα 8 σε γενική μορφή (EC-8_General), ενώ παράλληλα ενσωματώνει και τα εθνικά προσαρτήματα αυτού για την Ελλάδα (EC-8_Greek), την Κύπρο (EC-8_Cyprus), την Ιταλία (EC-8_Italia) και την Αυστρία (EC-8_Austrian).

Στην επιλογή δημιουργίας των σεναρίων και στην επιλογή του είδους της ανάλυσης “EC8_Greek”, υπάρχουν οι παρακάτω τύποι σεναρίων ανάλυσης:



Οι τύποι:

- Static
- Dynamic

Χρησιμοποιούνται για την ανάλυση νέων κτιρίων με βάση τον EC8 και τα ελληνικά εθνικά προσαρτήματα.

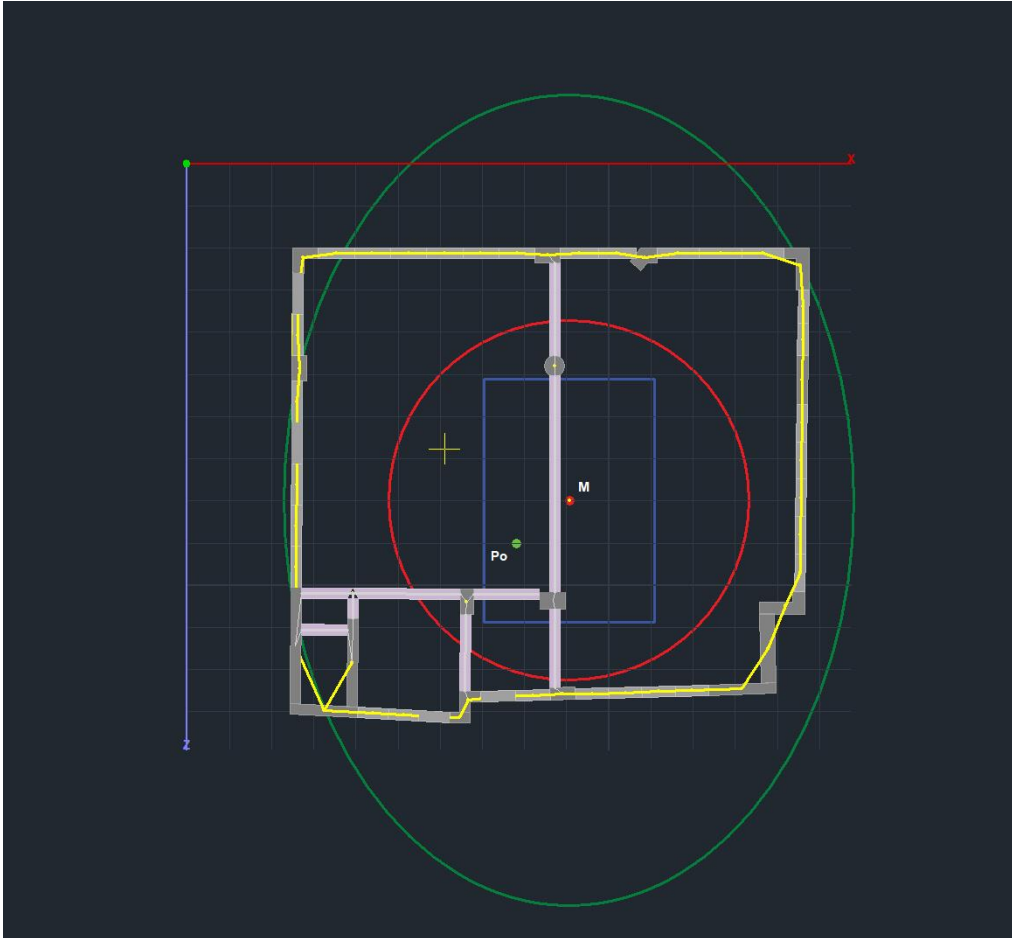
Όλοι οι επόμενοι τύποι:

- Ανελαστική
- Ελαστική Static
- Ελαστική Dynamic
- Προέλεγχος Static
- Προέλεγχος Dynamic

Χρησιμοποιούνται για την αποτίμηση και τον ανασχεδιασμό υφιστάμενων κατασκευών με βάση τις διατάξεις του ΚΑΝ.ΕΠΕ.

ΣΗΜΑΝΤΙΚΗ ΠΡΟΣΘΗΚΗ

Στη νέα έκδοση του SCADA Pro και στα σενάρια του Ευρωκώδικα, εμφανίζονται γραφικά σε κάτοψη με πράσινο χρώμα η έλλειψη δυστροπίας, με κόκκινο χρώμα ο κύκλος αδράνειας και μπλε χρώμα ένα ορθογώνιο το οποίο αφορά το κριτήριο του περιορισμού της εκκεντρότητας



Ο κύκλος και η έλλειψη αφορούν το κριτήριο της στρεπτικής δυστροπίας

$R_x \geq I_s$

δηλαδή η ακτίνα δυστροπίας να είναι μεγαλύτερη ή ίση από την ακτίνα αδράνειας.

Ο έλεγχος εκτελείται ανά κατεύθυνση και πληρείται και για τις δύο κατευθύνσεις, όταν ο κόκκινος κύκλος περιέχεται στην έλλειψη αδράνειας (όπως στην παραπάνω εικόνα).

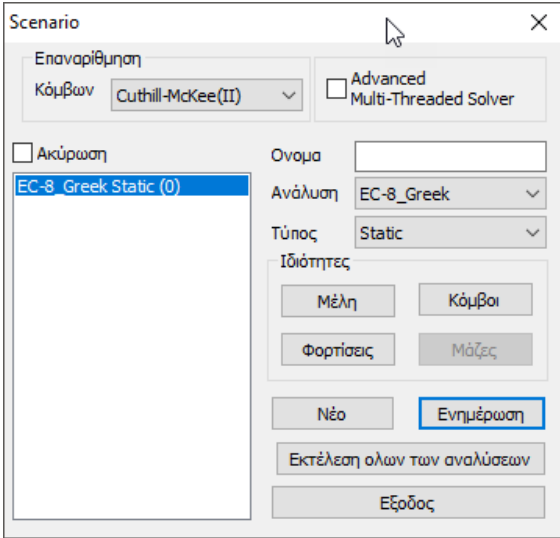
Ο δεύτερος έλεγχος αφορά τις εκκεντρότητες e_{ox} και e_{oz} οι οποίες είναι η απόσταση κατά x και κατά z του κέντρου δυστροπίας P_0 από το κέντρο μάζας M . Οι εκκεντρότητες αυτές πρέπει να είναι μικρότερες του $0.30 \cdot r_x$ και του $0.30 \cdot r_z$ αντίστοιχα. Η προϋπόθεση αυτή πληρείται όταν το P_0 βρίσκεται μέσα στο μπλε τετράγωνο (όπως στην παραπάνω εικόνα).

Υπενθυμίζεται πως το κέντρο μάζας M και ο κόμβος διαφράγματος συμπίπτουν αφού εκτελεστεί η ανάλυση και υπολογιστούν οι μάζες διότι ο αρχικός υπολογισμός του κόμβου διαφράγματος γίνεται με βάση μόνο τη γεωμετρία των κόμβων.

1.Σ6.1 Ανάλυση EC-8_Greek και Τύπο Static

Επιλέξτε Ανάλυση EC-8_Greek και Τύπο Static και πιέστε το πλήκτρο Νέο.

ΠΡΟΣΟΧΗ: Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (C για τα σενάρια του EC8)

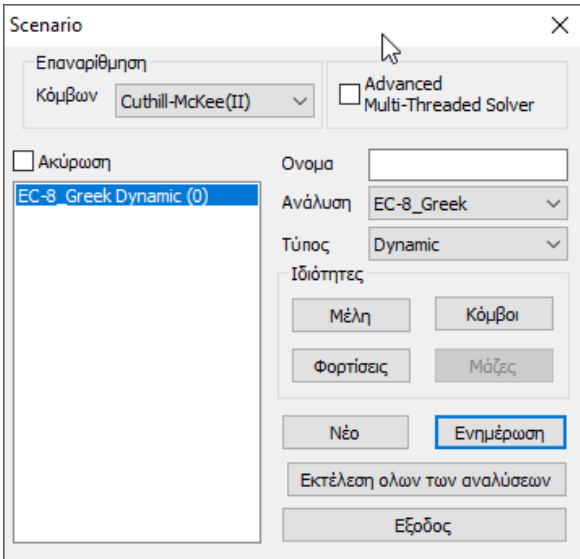


The screenshot shows the 'Scenario' dialog box. In the 'Επαναρίθμηση' (Renumbering) section, 'Κόμβων' (Nodes) is set to 'Cuthill-McKee(II)'. The 'Advanced Multi-Threaded Solver' checkbox is unchecked. In the 'Ακύρωση' (Reset) section, 'EC-8_Greek Static (0)' is selected. The 'Όνομα' (Name) field is empty. The 'Ανάλυση' (Analysis) dropdown is set to 'EC-8_Greek' and the 'Τύπος' (Type) dropdown is set to 'Static'. Under 'Ιδιότητες' (Properties), the 'Μέλη' (Members) and 'Κόμβοι' (Nodes) buttons are active, while 'Φορτίσεις' (Loads) and 'Μάζες' (Masses) are disabled. At the bottom, the 'Νέο' (New) button is disabled, and the 'Ενημέρωση' (Update) button is highlighted with a blue border. Other buttons include 'Εκτέλεση όλων των αναλύσεων' (Execute all analyses) and 'Εξοδος' (Exit).

1.Σ6.2 Ανάλυση EC-8_Greek και Τύπο Dynamic

Επιλέξτε Ανάλυση EC-8_Greek και Τύπο Dynamic και πιέστε το πλήκτρο Νέο.

ΠΡΟΣΟΧΗ: Τα υλικά πρέπει να είναι σύμφωνα με τον επιλεγμένο κανονισμό, και κατά την εισαγωγή δεδομένων, όλες οι διατομές να έχουν τις σωστές ποιότητες (C για τα σενάρια του EC8)

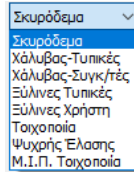


The screenshot shows the 'Scenario' dialog box with the 'Τύπος' (Type) dropdown set to 'Dynamic'. All other settings, including the 'Ενημέρωση' (Update) button being highlighted, are identical to the previous screenshot.

1.Σ6.1&Σ6.2 Αναλύσεις EC-8_Greek Static και EC-8_Greek Dynamic

Όλα τα παρακάτω αφορούν τον **EC-8_Greek** τόσο για τον τύπο **Static**, όσο και για τον **Dynamic** και γι' αυτό περιγράφονται μία φορά και για τους δύο.

Στα Μέλη οι Πολλαπλασιαστές ενημερώνονται αυτόματα και συμπληρώνονται με τους



αντίστοιχους συντελεστές για αντίστοιχα:

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων

EC-8_Greek Static

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών

Σκυρόδεμα	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
ΔΟΚΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΔΟΚΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΔΟΚΟΙ - B3Def	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΣΤΥΛΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	0.1	0.5	0.5

Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4 OK Cancel

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων

EC-8_Greek Static

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών

Σιδηρά	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
ΔΟΚΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - B3Def	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1

Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4 OK Cancel

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων

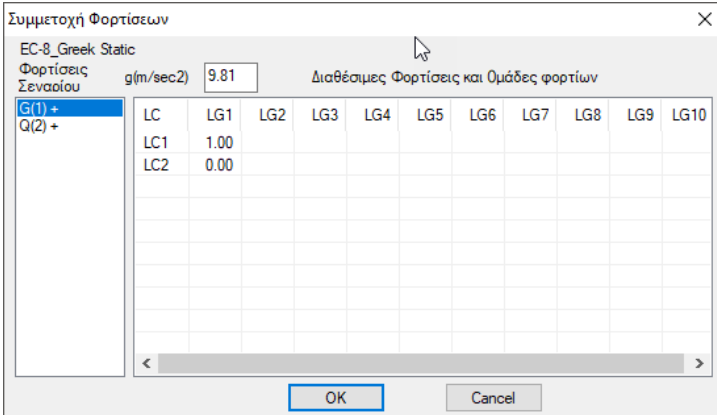
EC-8_Greek Static

Πολλαπλασιαστές Τιμών Ιδιοτήτων Γραμμικών Μελών

Μ.Ι.Π. Τοιχοποιία	E	G	Ak	Asy	Asz	ε	Ix	Iy	Iz
ΔΟΚΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΔΟΚΟΙ - B3Def	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΣΤΥΛΟΙ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - B3D	1	1	1	1	1	1	1	1	1
ΤΟΙΧΕΙΑ - TRUSS	1	1	1	1	1	1	1	1	1

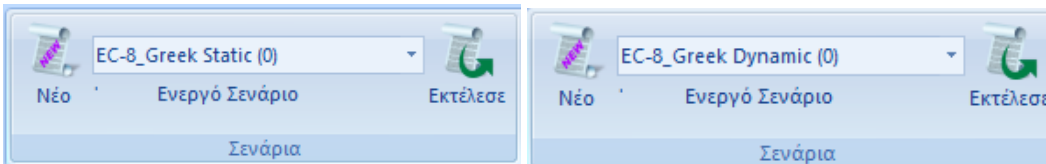
Τοιχεία (Lmax/Lmin) > 4 OK Cancel

Στις Φορτίσεις, για τα G, ορίζετε μονάδα στο LC1(μόνιμα) και για τα Q, μονάδα στο LC2(κινητά) και πιέζετε το πλήκτρο Ενημέρωση.

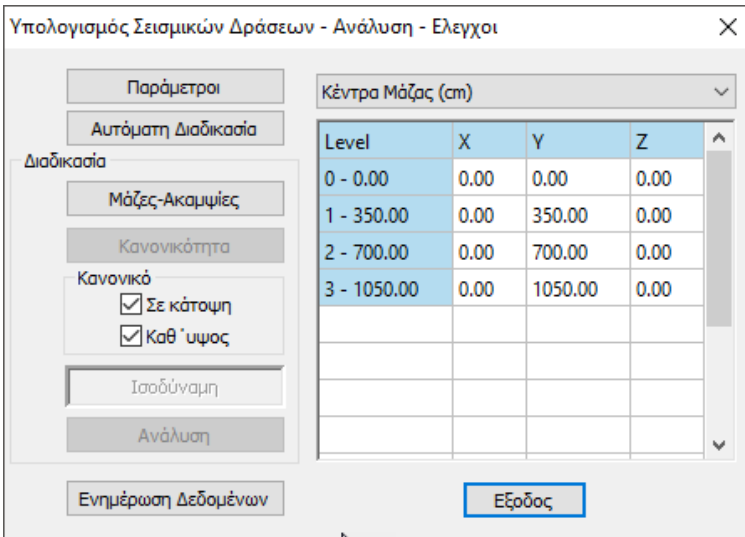


Φορτίσεις Σεναρίου	LC	LG1	LG2	LG3	LG4	LG5	LG6	LG7	LG8	LG9	LG10
G(1)+	LC1	1.00									
Q(2)+	LC2	0.00									

Με ενεργό είτε το σενάριο EC-8_Greek Static, είτε το σενάριο EC-8_Greek Dynamic,



Με την εντολή Εκτέλεσε ανοίγει το παράθυρο για την εκτέλεση του σεναρίου και πιέζοντας την Ενημέρωση Δεδομένων, ενεργοποιούνται οι εντολές:



Level	X	Y	Z
0 - 0.00	0.00	0.00	0.00
1 - 350.00	0.00	350.00	0.00
2 - 700.00	0.00	700.00	0.00
3 - 1050.00	0.00	1050.00	0.00

Για τον καθορισμό των παραμέτρων, είτε το σενάριο EC-8_Greek Static, είτε το σενάριο EC-8_Greek Dynamic, το παράθυρο διαλόγου θα έχει την παρακάτω μορφή:

Παράμετροι EC8

Σεισμική Περιοχή

Σεισμικές Περιοχές

Ζώνη I a 0.16 *g

a (ΚΑΝ.ΕΠΕ.) 0.16 *g

Σπουδαιότητα

Ζώνη II γ_i 1

Φάσμα

Φάσμα Απόκρισης Σχεδιασμού Κλάση Πλαστικότητας DCM

ζ(%) 5 Οριζόντιο b₀ 2.5 Κατακόρυφο b₀ 3

Φάσμα Απόκρισης Ενημέρωση Φάσματος S_d(T) >= 0.2 a*g

Είδος Κατασκευής

Σκυρόδεμα q q_x 3.5 q_y 3.5 q_z 3.5

Τύπος Κατασκευής

X Σύστημα Πλαισίων Z Σύστημα Πλαισίων

Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου

Μέθοδος Υπολογισμού X Δύσκαμπα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα

Ιδιομορφική Ανάλυση Z Δύσκαμπα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα

Οριο Σχετικής Μετακίνησης ορόφου 0.005 Κτίρια με πλάσιμα μη-φέρ Τοιχεία ΚΑΝΕΠΕ Default OK Cancel

Είδος Κατανομής Τριγωνική

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΕΛΕΓΧΟΥ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

Χαρακτηριστικές Περίοδοι

Τύπος Φάσματος Οριζόντιο Κατακόρ.

Τύπος 1 S_{avg} 1.2 0.9

Εδαφος TB(S) 0.15 0.05

B TC(S) 0.5 0.15

TD(S) 2.5 1

Επίπεδα ΧΖ εφαρμογής της σεισμικής δύναμης

Κάτω 0 - 0.00 Ανω 1 - 300.00

Δυναμική Ανάλυση

Ιδιοτιμές 10 Ακρίβεια 0.001 CQC

Συντελεστές Συμμετοχής Φάσματος Απόκρισης

PF_x 0 PF_y 0 PF_z 0

Εκκεντρότητες

S_d(T) S_d(TX) 1 S_d(TY) 1 S_d(TZ) 1

e π_x 0.05 %L_x e π_z 0.05 %L_z

Ανοίγματα Εσοχές

X ενα Χωρίς εσοχές

Z ενα Χωρίς εσοχές

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

Σε όλα τα είδη σεναρίων ανάλυσης που βασίζονται στον EC8 (στατικά και δυναμικά) τροποποιήθηκε το πλαίσιο διαλόγου των παραμέτρων σε σχέση με της προηγούμενες εκδόσεις.

Εισάγετε τις απαραίτητες πληροφορίες σχετικά με τη σεισμική περιοχή, το έδαφος και το κτίριο, καθώς και τους συντελεστές και τα επίπεδα εφαρμογής του σεισμού:

Επιλέξτε τη Σεισμική Περιοχή για τον καθορισμό της Ζώνης και άρα της Σεισμικής επιτάχυνσης a:

Σεισμική Περιοχή

Σεισμικές Περιοχές

Ζώνη I a 0.16 *g

Περιοχές

NOMOS ΗΛΕΙΑΣ

Δ. ΖΑΧΑΡΩΣ

Ζώνη 1 a 0.24

OK Cancel

Επιλέξτε τον Τύπο του Φάσματος και την Κατηγορία του εδάφους για τον καθορισμό των Χαρακτηριστικών Περιόδων:

Χαρακτηριστικές Περίοδοι

Τύπος Φάσματος	Οριζόντιο	Κατακόρ.
Τύπος 1	S_{avg} 1.2	0.9
Εδαφος	TB(S) 0.15	0.05
B	TC(S) 0.5	0.15
	TD(S) 2	1

Τύπος 1
Τύπος 1
Τύπος 2

A
B
C
D
E

Επιλέξτε τον Τύπο του Φάσματος και την Κλάση Πλαστιμότητας

Φάσμα

Φάσμα Απόκρισης Σχεδιασμού Κλάση Πλαστιμότητας DCM

$\zeta(\%)$ 5 Οριζόντιο b_0 2.5 Κατακόρυφο b_0 3

Φάσμα Απόκρισης Ενημέρωση Φάσματος $S_d(T) \geq 0.2 a^*g$

Επιλέξτε τον Είδος της Κατασκευής

Είδος Κατασκευής

Σκυρόδεμα

Σκυρόδεμα
Σιδηρά
Σύμικτο
Αοπλη Τοιχοποιία
Διαζωματική Τοιχοποιία
Οπλισμένη Τοιχοποιία
Χαμηλής Σεισμ.Τοιχοποιία

Η επιλογή του Σεισμικού Συντελεστή q και του Τύπου Κατασκευής προϋποθέτει σύνθετους υπολογισμούς.

q

q_x 3.5 q_y 3.5 q_z 3.5

Τύπος Κατασκευής

X Σύστημα Πλαισίων Z Σύστημα Πλαισίων

Το SCADA Pro δίνει στον μελετητή τη δυνατότητα να απαλλαγεί από αυτούς και να ακολουθήσει τη διαδικασία που περιγράφεται στο επόμενο κεφάλαιο: “§ Τρόπος υπολογισμού του σεισμικού συντελεστή q ” σελ.47

Το Όριο Σχετικής Μετακίνησης Ορόφου, τροποποιείται βάσει κανονισμού σύμφωνα με την επιλογή στα δεξιά:

Όριο Σχετικής Μετακίνησης ορόφου 0.005

Είδος Κατανομής Τριγωνική

Κτίρια με πλάστιμα μη-φέρ.
 Κτίρια με μη-φέροντα στοιχεία από ψαθυρό υλ.
 Κτίρια με πλάστιμα μη-φέροντα στοιχεία
 Κτίρια χωρίς μη-φέροντα στοιχεία

Τοιχεία

Στο πεδίο Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου:

Εκεί που σε προηγούμενες εκδόσεις υπήρχε το πεδίο **Τύπος Κτιρίου** κατά X και Z για τον υπολογισμό της βασικής ιδιοπεριόδου, αντικαταστάθηκε από την ενότητα:

Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου	
Μέθοδος Υπολογισμού	X Δύσκαμπτα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα
EC8-1 παρ. 4.3.3.2.2 (3)	Z Δύσκαμπτα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα

Υπάρχει πλέον παντού η δυνατότητα επιλογής υπολογισμού της ιδιοπεριόδου με τρεις τρόπους.

Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου
Μέθοδος Υπολογισμού
EC8-1 παρ. 4.3.3.2.2 (3)
EC8-1 παρ. 4.3.3.2.2 (3)
EC8-1 παρ. 4.3.3.2.2 (5)
Ιδιομορφική Ανάλυση

Οι δύο πρώτες είναι οι προσεγγιστικές μέθοδοι του EC8-1.

1. Στην πρώτη **EC8-1 παρ. 4.3.3.2.2 (3)** είναι απαραίτητο:
να επιλεγεί, ανά κατεύθυνση, ο τύπος κτιρίου που βρίσκεται δεξιά

X	Δύσκαμπτα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα
Z	Δύσκαμπτα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα

Δύσκαμπτα χωρικά μεταλλικά πλαίσια
Δύσκαμπτα χωρικά πλαίσια από Σκυρόδεμα
Μεταλλικά πλαίσια με έκκεντρους συνδέσμους
Κατασκευές από σκυρόδεμα ή φέρουσα τοιχοποιία με διατμητικά τοιχεία
Όλες οι άλλες κατασκευές

(σε περίπτωση που κατά X ή/και Z η κατασκευή αποτελείται από ένα μόνο πλαίσιο

Ανοίγματα	
X	☐ ναι
Z	☐ ναι

ενεργοποιείται το αντίστοιχο checkbox στο πλαίσιο “Ανοίγματα”)

Η εντολή “Τοιχεία” **Τοιχεία** χρησιμοποιείται για να ορίσετε βάσει ενός ελάχιστου μήκους ποια από τα κάθετα στοιχεία ορίζονται ως “Τοιχεία”.

Προσδιορισμός Τοιχείων EC_8 - SBC301

min Μήκος Στύλου (cm) >= 200

Column	Element	Vy	Vz	hw
1	1	☐	☐	0.0
2	2	☐	☐	0.0
3	3	☐	☐	0.0
4	4	☐	☐	0.0
5	5	☐	☐	0.0
6	6	☐	☐	0.0
7	7	☐	☐	0.0
8	8	☐	☐	0.0
9	9	☐	☐	0.0
10	10	☐	☐	0.0

Πρόσβαση Ολων Καθάρισμα Ολων OK Cancel

Πληκτρολογήστε το min Μήκος (cm) και πιέστε την εντολή “min Μήκος Στύλου” για τον αυτόματο καθορισμό των τοιχείων ανά κατεύθυνση, ώστε ο υπολογισμός του T1 να γίνει βάσει της παρ.4.3.3.2.2.

2. Η δεύτερη προσεγγιστική μέθοδος [EC8-1 παρ. 4.3.3.2.2 \(5\)](#), αρκεί να επιλεγεί και δεν προϋποθέτει κάποια επιπλέον ενέργεια.

3. Η τρίτη δυνατότητα είναι να υπολογιστούν οι ιδιοπερίοδοι από Ιδιομορφική Ανάλυση.

Το πρόγραμμα λαμβάνει ανά κατεύθυνση σαν ιδιοπερίοδο του κτιρίου την ιδιοπερίοδο που αντιστοιχεί στην δεσπίζουσα ιδιομορφή (την ιδιομορφή με το μεγαλύτερο ποσοστό ενεργοποιημένης μάζας).

Ο χρήστης μπορεί να αυξήσει ή να ελαττώσει τον αριθμό των Ιδιοτιμών, σε περίπτωση δυναμικής ανάλυσης, αλλά και Στατικής, σε περίπτωση που επιλεγεί να υπολογιστούν οι ιδιοπερίοδοι από Ιδιομορφική Ανάλυση, και το ποσοστό ακρίβειας.

Δυναμική Ανάλυση

Ιδιοτιμές 10 Ακρίβεια 0.001 CQC (10%)

Συντελεστές Συμμετοχής Φάσματος Από CQC CQC (10%) SRSS

PFx ☐ 0 PFy ☐ 0 PFz ☐

Δίνεται επιπλέον η δυνατότητα επιλογής του τρόπου επαλληλίας ιδιομορφικών αποκρίσεων είτε σύμφωνα με τον κανόνα της Πλήρους Τετραγωνικής Επαλληλίας CQC και CQC(10%) (3.6 EAK), είτε με τον κανόνα της Απλής Τετραγωνικής Επαλληλίας SRSS.

Επίσης, στα αποτελέσματα της Σεισμικής Δράσης περιλαμβάνονται πλέον και για τα στατικά σενάρια, τα αποτελέσματα της ιδιομορφικής ανάλυσης.

ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΚΑΙ ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ					Σελίδα : 1		
ΣΕΝΑΡΙΟ :							
ΠΑΡΑΜΕΤΡΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΥ							
Κλίση Πλασμάτωσης	DCM						
Τύπος Φάσματος	Τύπος 1						
Ζώνη Σεισμικής επικινδυνότητας	II						
Επιτάχυνση Βαρύτητας g (m/sec ²)	9.810						
Σεισμική Επιτάχυνση εδάφους agR	0.24 * 9.810 = 2.3544						
Σύστημα κτιρίου κατά X	Σύστημα Πλασίων						
Σύστημα κτιρίου κατά Z	Σύστημα Πλασίων						
Κατηγορία Εδάφους	B						
Χαρακτηριστικές Περιοδοί Φάσματος	TB=0.15 TC=0.50 TD=2.50(sec)						
Συντελεστής Κατηγορία Σπουδαιότητας	γ=1.000 - γ2						
Συντελεστής Σεισμικής Συμμετοχής	α=3.120 - α2=3.120 - αγ=1.500						
Συντελεστής Φασματικής Ενίσχυσης	β=2.50						
Ποσοστό κρίσιμης απόσβεσης	ξ=5.000%						
α/α Στάθμης	Υψόμετρο (m)	Διαστάσεις Κατόψεων L1x (m)	L2z (m)	Συντ.φ2 Φορτ. Z	Τυχαριστικές Εκκλίσεις etx(m)	etz(m)	
0	0.000	11.100	10.900	0.300	0.555	0.545	
1	3.000	11.100	10.900	0.300	0.555	0.545	
2	6.000	11.100	10.900	0.300	0.555	0.545	
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: etx = 0.050 * L1x, etz = 0.050 * L2z							
Ιδιοπεριοδοί Κτιρίου με τον προσεγγιστικό τύπο του Rayleigh							
Διεύθυνση Ix	T1x (sec) = 0.1806		Ra(T) = 2.2638				
Διεύθυνση Iiz	T1iz (sec) = 0.2135		Ra(T) = 2.2638				
Διεύθυνση y	Ty (sec) = 0.0774		Ra(T) = 3.5316				
Καθώς και Κατανομή Σεισμικής Δύναμης (Τίτρουσα-Pott)							
α/α Στάθμ.	Υψόρ. (m)	ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ		ΣΤΡΕΠΤΙΚΕΣ ΡΟΠΕΣ (KNm)			
		ΦΟΡΤ. 3.I (Kn)	ΦΟΡΤ. 4.II (Kn)	ΦΟΡΤ.5.I Από maxex	ΦΟΡΤ. 6.I Από minex	ΦΟΡΤ. 7.I Από maxex	ΦΟΡΤ. 8.I Από minex
0	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1	3.000	212.865	212.865	116.011	-116.011	116.140	-116.140
2	6.000	196.776	196.776	107.243	-107.243	109.211	-109.211
Ιδιοπεριοδοί Κτιρίου από Δυναμική Ανάλυση							
α/α Ιδιομορφής	Κυκλική Συχνότητα w (Rad/sec)	Συχνότητα ν (Cycles/sec)		Περίοδος T (sec)			
1	2.9425E+001	4.6831E+000		2.1353E-001			
2	3.4784E+001	5.5361E+000		1.8063E-001			
3	4.5024E+001	7.1657E+000		1.3955E-001			
4	8.1143E+001	1.2914E+001		7.7434E-002			
5	9.2628E+001	1.4742E+001		6.7832E-002			
6	9.5295E+001	1.5167E+001		6.5934E-002			
7	1.0301E+002	1.6395E+001		6.0995E-002			
8	1.1183E+002	1.7798E+001		5.6187E-002			
9	1.1791E+002	1.8766E+001		5.3288E-002			
10	1.2857E+002	2.0463E+001		4.8869E-002			
Συντελεστές Συμμετοχής Ιδιομορφών							

Διευθύνσεις στο Κύριο Σύστημα Συντεταγμένων					Σελίδα : 2
α/α Ιδιομορφής	Κατά Χ	Κατά Ζ	Κατά Υ		
1	6.0413E+000	2.1684E-001	-9.9046E+000		
2	-1.0473E+001	-1.7020E-001	-6.6643E+000		
3	3.0024E+000	-6.3262E-002	-3.3579E+000		
4	9.8379E-001	-1.1186E+001	3.9841E-001		
5	1.3118E+000	5.3215E+000	6.7177E-001		
6	-4.9495E-001	-3.1233E+000	9.4501E-001		
7	-1.6260E-001	3.1368E+000	1.1630E+000		
8	-3.2081E-002	1.7227E+000	1.0451E-001		
9	-1.2099E+000	-1.4001E+000	-1.3402E-001		
10	1.0238E-001	-3.3525E-001	-4.0357E+000		

Συντελεστές Συμμετοχής Μαζών ανά Διεύθυνση					
Κατά Χ =	1.0	Κατά Υ =	1.0	Κατά Ζ =	1.0

Δρώσεις Ισομορφικές Μάζες				Συνολική Μάζα = 180.949 (kN/g)		
α/α Ιδιομορφής	Κατά Χ	%	Κατά Υ	%	Κατά Ζ	%
1	36.50	20.17	0.05	0.03	99.37	54.92
2	109.68	60.61	0.03	0.02	44.41	24.54
3	9.01	4.98	0.00	0.00	11.28	6.23
4	0.97	0.53	125.13	69.15	0.16	0.09
5	1.72	0.95	28.32	15.65	0.45	0.25
6	0.24	0.14	9.75	5.39	0.89	0.49
7	0.03	0.01	9.84	5.44	1.35	0.75
8	0.00	0.00	2.97	1.64	0.01	0.01
9	1.46	0.81	1.96	1.08	0.02	0.01
10	0.01	0.01	0.11	0.06	16.29	9.00
ΣΥΝΟΛΑ:	159.62	88.21	178.17	98.46	174.23	96.29

Πίνακας Τίμων Φάσματος Απόκρισης Επιταχύνσεων				Αριθμός Σημείων = 39
α/α Σημείων Εισαγωγής	Περίοδος (sec)	ΤΙΜΕΣ ΦΑΣΜΑΤΟΣ		
		Τιμή x	Τιμή y	Τιμή z
1	0.00	1.88	1.41	1.88
2	0.05	2.01	3.53	2.01
3	0.10	2.14	3.53	2.14
4	0.15	2.26	3.53	2.26
5	0.20	2.26	2.65	2.26
6	0.25	2.26	2.12	2.26
7	0.30	2.26	1.77	2.26
8	0.35	2.26	1.51	2.26
9	0.40	2.26	1.32	2.26
10	0.45	2.26	1.18	2.26
11	0.50	2.26	1.06	2.26
12	0.55	2.06	0.96	2.06
13	0.60	1.89	0.88	1.89
14	0.65	1.74	0.81	1.74
15	0.70	1.62	0.76	1.62
16	0.75	1.51	0.71	1.51
17	0.80	1.41	0.66	1.41
18	0.85	1.33	0.62	1.33
19	0.90	1.26	0.59	1.26
20	0.95	1.19	0.56	1.19

Για να τροποποιήσετε τους συντελεστές για τις Εκκεντρότητες, επιλέξτε το αντίστοιχο checkbox και πληκτρολογήστε δεξιά τη νέα τιμή.

Εκκεντρότητες

☐ e_{px} 0.05 $\rightarrow L_x$

☐ e_{pz} 0.05 $\rightarrow L_z$

Με τον ίδιο τρόπο, ο μελετητής μπορεί να τροποποιήσει τα φάσματα κατά X,Y και Z πληκτρολογώντας δικές του τιμές στα αντίστοιχα πεδία,

Sd (T)

☐ $S_d(T_x)$ 1

☐ $S_d(T_y)$ 1

☐ $S_d(T_z)$ 1

καθώς και τους Συντελεστές Συμμετοχής στο Φάσμα Απόκρισης

Συντελεστές Συμμετοχής Φάσματος Απόκρισης

PFx ☐ 0 PFy ☐ 0 PFz ☐ 0

Στο πεδίο Εσοχές επιλέξτε για κάθε κατεύθυνση την περίπτωση που αρμόζει στη συγκεκριμένη μελέτη και που ορίζει ο Ευρωκώδικας.

Εσοχές

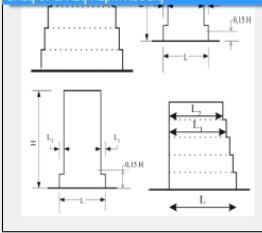
X

Z

ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ X

Όλες οι άλλες περιπτώσεις

Βαθμιαίες με αξονική συμμετρία
Μία εσοχή χαμηλότερη του 0.15H
Μία εσοχή ψηλότερη του 0.15H
Βαθμιαίες χωρίς αξονική συμμετρία
Όλες οι άλλες περιπτώσεις



OK Cancel

Είδος Κατανομής

Επιπλέον ο μελετητής μπορεί να επιλέξει το

Είδος Κατανομής της σεισμικής δύναμης ανάμεσα σε

KANEΠE

Το πλήκτρο KANEΠE χρησιμοποιείται όταν στον Έλεγχο επιρροής ανώτερων ιδιομορφών της παράγραφου 5.7.2 (β) του ΚΑΝ.ΕΠΕ. που περιγράφεται αναλυτικά στο κεφάλαιο “§ Έλεγχος επιρροής ανώτερων ιδιομορφών”.

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΑΛΛΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ

Για τα κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, βλέπε:
 “Κριτήρια απαλλαγής από τον έλεγχο στατικής επάρκειας υπαρχόντων κτιρίων, σύμφωνα με το ΦΕΚ 350/17-2-2016”, σελ. 25.

1.Σ6.§ Τρόπος υπολογισμού του σεισμικού συντελεστή q

Η επιλογή του “Σεισμικού Συντελεστή q” και του “Τύπου Κατασκευής” προϋποθέτει σύνθετους υπολογισμούς.

Το SCADAPro δίνει στον μελετητή τη δυνατότητα να απαλλαγεί από αυτούς.

Έτσι, συμπληρώσετε όλα τα προηγούμενα πεδία και αφήστε τα πεδία:

q

qx ☐ 3.5 qy ☐ 3.5 qz ☐ 3.5

και

Τύπος Κατασκευής

X Z

ως έχουν.

Επιλέξτε “OK” και με την “Αυτόματη Διαδικασία” εκτελέστε μία πρώτη ανάλυση.

Υπολογισμός Σεισμικών Δράσεων - Ανάλυση - Ελεγχος

Παράμετροι

Αυτόματη Διαδικασία

Διαδικασία

☒ Μάζες-Ακαμψίες

☒ Κανονικότητα

Κανονικό

☐ Σε κάτοψη

☐ Καθ' ύψος

Δυναμική

☒ Ανάλυση

Ενημέρωση Δεδομένων

Εξοδος

Κέντρα Μάζας (cm)

Level	X	Y	Z
0 - 0.00	0.00	0.00	0.00
1 - 300.00	1374.17	300.00	1138.44
2 - 600.00	1377.28	600.00	1139.98
3 - 900.00	1391.58	900.00	1131.47
4 - 1200.00	1340.11	1200.00	1114.94

Επιλέξτε την εντολή “Ελεγχος” και στο πλαίσιο διαλόγου που εμφανίζεται την εντολή “ΟΚ”.

Στο πλαίσιο διαλόγου “Συντελεστές Αντισεισμικού”

min Μήκος Στύλου (cm) $\geq$ 200

ορίζετε το ελάχιστο μήκος που πρέπει να έχει ένας στύλος ώστε να θεωρηθεί τοιχίο. Πιέζοντας το πλήκτρο

min Μήκος Στύλου (cm) $\geq$

στη λίστα των στύλων τσεκάρονται αυτόματα τα τοιχία ανά κατεύθυνση.

Επιπλέον, ενεργοποιώντας τα checkbox

☒ Διερεύνηση επάρκειας τοιχωμάτων (nv)

☒ Δημιουργία Αρχείου Εντατικών από συνδυασμούς (combin.txt)

δηλώνετε τη δημιουργία των αντίστοιχων .txt αρχείων, που καταχωρούνται αυτόματα στο φάκελο της μελέτης και είναι δυνατό να εκτυπωθούν.

Η διερεύνηση επάρκειας τοιχωμάτων περιλαμβάνει αναλυτικά για κάθε στάθμη και για κάθε συνδυασμό την τέμνουσα που παραλαμβάνει το κάθε τοιχίο.

Ορια Μαζών - Ακαμψιών

Μάζες

Μείωση 0.5

Αύξηση 0.35

Ακαμψίες

Μείωση 0.5

Αύξηση 0.35

Συντελεστές Αντισεισμικού

Γωνιακή Παραμόρφωση γ or 0.005

min Μήκος Στύλου (cm) $\geq$ 200

Column	Element	Vy	Vz
1	1	☐	☐
2	2	☒	☒
3	3	☐	☒
4	4	☐	☐
5	5	☒	☐
6	6	☒	☒
7	7	☐	☒
8	8	☐	☒
9	9	☐	☐
10	10	☐	☒

Πρόσθεση Ολων Καθάρσιμα Ολων

Ορια Μαζών - Ακαμψιών

Μάζες

Μείωση 0.5

Αύξηση 0.35

Ακαμψίες

Μείωση 0.5

Αύξηση 0.35

☐ Διερεύνηση επάρκειας τοιχωμάτων (nv)

☐ Δημιουργία Αρχείου Εντατικών από συνδυασμούς (combin.txt)

OK Cancel

Στο πεδίο των ορίων, και λόγω του μη καθορισμού συγκεκριμένων ορίων από τον Ευρωκώδικα (σε αντίθεση με τον ΕΑΚ), έχετε τη δυνατότητα να τροποποιήσετε τα όρια μαζών και ακαμψιών.

Στο αρχείο των ελέγχων και στον υπολογισμό της τέμνουσας τοιχωμάτων, το πρόγραμμα “καθορίζει” το στατικό σύστημα του κτιρίου με βάση τον έλεγχο της σεισμικής τέμνουσας τοιχωμάτων.

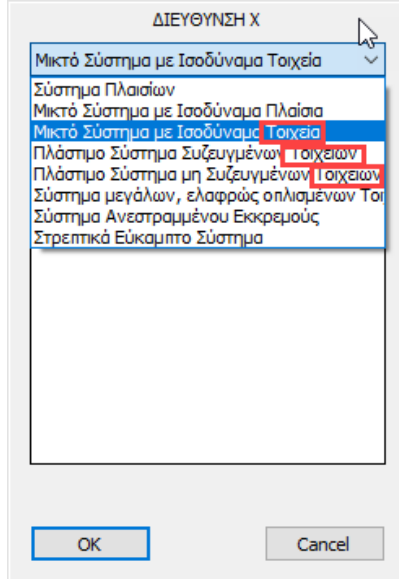
						Σελίδα : 1				
ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ										
ΣΕΝΑΡΙΟ :		ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ ΜΕ ΟΜΟΣΗΜΑ ΣΤΡΕΠΤΙΚΑ ΖΕΥΓΗ (EC8)								
Έλεγχος Διαφοράς Μαζών και Ακαμψιών Σταθμών Κτιρίου							§4.2.3.3.			
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Συν.Μάζα KN/g	Συνολικές Ακαμψίες Ki*10 ³ (KNm)		Διαφορές Μαζών - Ακαμψιών (Mi+1-Mi)/Mi - (Ki+1-Ki)/Ki					
			(Ki-X)	(Ki-Z)	(ΔMi)	(ΔKi-X)	(ΔKi-Z)			
2	6.450	145.643	641.852	1167.328						
3	9.800	95.237	352.625	1101.021	ελ. 0.34	ελ. 0.45	ελ. 0.05			
Ο Έλεγχος ικανοποιεί τα Κριτήρια Κανονικότητας						NAI		✓		
						OXI				
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:		Μάζες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50								
		Ακαμψίες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50								
Κέντρο Βάρους - Κέντρο Ακαμψίας										
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Κέντρο Βάρους		Κέντρο Ακαμψίας		Απόσταση				
		X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	Κ.Β - Κ.Α (m)				
1	3.400	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000				
2	6.450	8.5735	6.2752	8.5436	4.5478	1.7277				
3	9.800	10.7763	6.0379	10.6790	3.8335	2.2065				
Σεισμική Τέμνουσα Τοιχωμάτων						§ 5.1.2.				
Σεισμική Τέμνουσα Τοιχωμάτων					Στάθμη Αναφοράς		1 3.400(m)			
α/α Στάθμης	Συνδ /μος	Τέμνουσα Τοιχ./Συνολική Τέμν. = nvx			ΕΠ./ ΑΠ.	Συνδ /μος	Τέμνουσα Τοιχ./Συνολική Τέμν. = nvz		ΕΠ./ ΑΠ.	
		Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	nvx			Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα		nvz
1	19	565.588	1207.626	0.47	ΑΠ.	37	889.203	1746.432	0.51	ΕΠ.
2 ***	3	0.000	328.108	0.00	ΑΠ.	40	141.603	330.614	0.43	ΑΠ.
3	3	0.000	159.321	0.00	ΑΠ.	57	34.955	102.513	0.34	ΑΠ.
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: *** = Στάθμη ελέγχου nv από κανονισμό										
Καθορισμός Συστήματος Κτιρίου										
Διεύθυνση Χ:		Σύστημα Πλαισίων								
Διεύθυνση Ζ:		Μικτό Σύστημα με Ισοδύναμα Πλαίσια								

Γνωρίζοντας τον “Τύπο Κατασκευής” και όλες τις προηγούμενες παραμέτρους, το πρόγραμμα μπορεί να υπολογίσει το “Σεισμικό Συντελεστή q”.

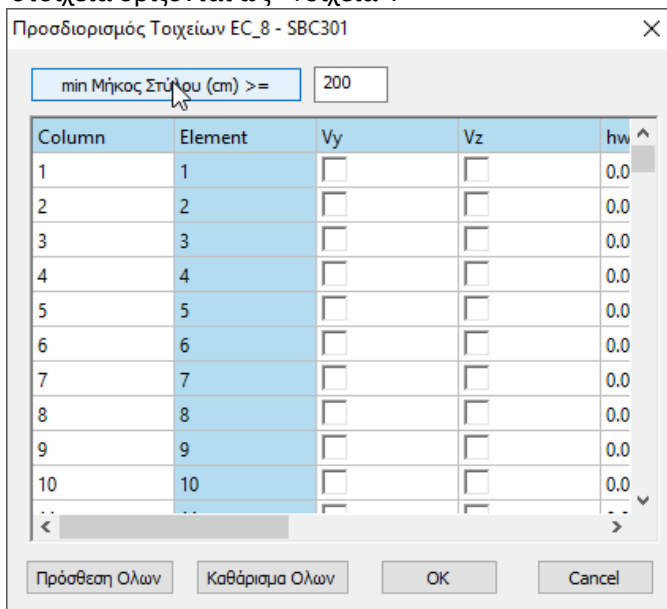
Εισάγετε στις παραμέτρους την τελευταία πληροφορία, δηλαδή τον “Τύπο Κατασκευής”, εκτελείτε για δεύτερη φορά την ανάλυση και μπαίνετε για μια ακόμα φορά στο πλαίσιο διάλογου των παραμέτρων.

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

Στις περιπτώσεις που ο τύπος κτιρίου περιλαμβάνει τη λέξη «τοιχεία»

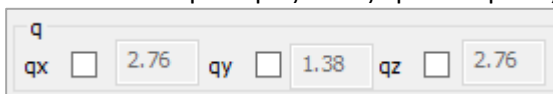


τότε για τον υπολογισμό του συντελεστή α_0 και τελικά του q θα πρέπει να επιλέξετε την εντολή “Τοιχεία” **Τοιχεία** για να ορίσετε βάσει ενός ελάχιστου μήκους ποια από τα κάθετα στοιχεία ορίζονται ως “Τοιχεία”.



Πληκτρολογήστε το min Μήκος (cm) και πιέστε την εντολή “min Μήκος Στύλου” για τον αυτόματο καθορισμό των τοιχίων ανά κατεύθυνση, ώστε να υπολογιστεί ο συντελεστής α_0 .

Στο πεδίο του “q” διαβάζετε τις προτεινόμενες από το πρόγραμμα τιμές.



Μπορείτε να προχωρήσετε κρατώντας τις τιμές αυτές ή να τις τροποποιήσετε ενεργοποιώντας τα αντίστοιχα checkbox και πληκτρολογώντας τις δικές σας τιμές (κάτι που θα μπορούσατε να έχετε κάνει εξαρχής, αλλά τότε το πρόγραμμα θα λάμβανε τις δικές σας τιμές χωρίς να σας προτείνει τις δικές του).

q

qx ☒ 2.76 qy ☒ 1.38 qz ☒ 2.76

Επιλέξτε **Ενημέρωση Φάσματος** για να ενημερωθεί το φάσμα με τις τιμές του Σεισμικού

Συντελεστή q και **Φάσμα Απόκρισης** για να το δείτε.

Φάσμα Απόκρισης Επιταχύνσεων

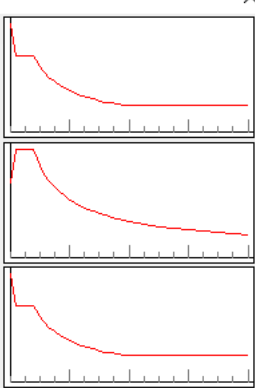
A/A	T(s...)	RdTx	RdTy	RdTz
1	0.000	1.570	1.099	1.570
2	0.050	1.345	1.334	1.345
3	0.100	1.121	1.570	1.121
4	0.150	1.121	1.570	1.121
5	0.200	1.121	1.570	1.121
6	0.250	1.121	1.570	1.121
7	0.300	1.121	1.570	1.121
8	0.350	1.121	1.570	1.121
9	0.400	1.121	1.570	1.121
10	0.450	1.036	1.451	1.036

Default Write TXT OK Read TXT Cancel

☐ Ελεγχος Σεισμοπλήκτων

Κατηγορία κτιρίων I ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985 ΕΑΚ ???

Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως 0 α*/g 0 Υπολογισμός Φάσματος



Επιλέξτε “OK” και με την “Αυτόματη Διαδικασία” εκτελέστε την ανάλυση για δεύτερη φορά, ώστε να ληφθούν υπόψη οι νέες παράμετροι.

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ:

⚠ Για κατασκευές **Μεταλλικές, Σύμμικτες** ή από **Φέρουσα Τοιχοποιία** η διαδικασία είναι η ίδια. Η μόνη διαφορά εντοπίζεται στον καθορισμό του “Είδους Κατασκευής” (που επηρεάζει και τον “Τύπο κατασκευής”) που πολύ απλά αναγνωρίζεται από τη μορφή της κατασκευής χωρίς να χρειάζεται η βοήθεια του .txt αρχείου. Ο χρήστης επιλέγει εξαρχής τον τύπο και συνεχίζει όπως πριν στην αναζήτηση του “q”.

Είδος Κατασκευής

Σκυρόδεμα

Σκυρόδεμα

Σιδηρά

Σύμικτο

Αοπλη Τοιχοποιία

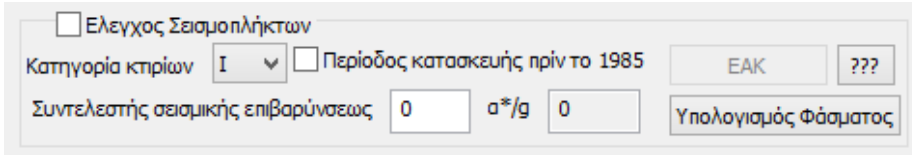
Διαζωματική Τοιχοποιία

Οπλισμένη Τοιχοποιία

Χαμηλής Σεισμ. Τοιχοποιία

1.Σ6.§ Έλεγχος σεισμοπλήκτων

Το κάτω μέρος του παραθύρου που ανοίγει αφορά τα σεισμόπληκτα:



Για το έλεγχο των σεισμοπλήκτων, αρχικά ενεργοποιείτε το αντίστοιχο checkbox

☒ Έλεγχος Σεισμοπλήκτων

(Φ.Ε.Κ., Αρ. Φύλλου 455, 25/02/20)

Αριθ. 1455/ΣΤ8

Καθορισμός ελαχίστων υποχρεωτικών απαιτήσεων για τη σύνταξη μελετών αποκατάστασης κτιρίων από οπλισμένο σκυρόδεμα, που έχουν υποστεί βλάβες από σεισμό και την έκδοση των σχετικών αδειών επισκευής.

ΣΗΜΕΙΩΣΗ:

Ο Χαρακτηρισμός των Σεισμοπλήκτων που αφορά υπάρχοντα κτήρια, γίνεται με την ομώνυμη εντολή που βρίσκεται στα σενάρια Ελαστικής και Ανελαστικής ανάλυσης του EC8, όπου γίνεται ο καθορισμός ελαχίστων υποχρεωτικών απαιτήσεων για τη σύνταξη μελετών αποκατάστασης κτιρίων από οπλισμένο σκυρόδεμα, που έχουν υποστεί βλάβες από σεισμό και την έκδοση των σχετικών αδειών επισκευής. Βλέπε εγχ. Χρήσης 8Β. Ανάλυση

Κατόπιν ορίζετε την “Κατηγορία κτιρίων” σύμφωνα με το Φ.Ε.Κ όπου διακρίνονται δύο κατηγορίες υφισταμένων σεισμόπληκτων κτιρίων από οπλισμένο σκυρόδεμα (I,II), ανάλογα με τη μέθοδο αντισεισμικού υπολογισμού με την οποία αυτά μελετήθηκαν.

Πληκτρολογήστε τον

και πιέστε τον για να υπολογιστεί αυτόματα το σύμφωνα με τον Πίνακα 3 και επομένως το φάσμα:

Πίνακας 3. Τιμές Οριζόντιας Επιτάχυνσης Σχεδιασμού a^*/g (ανηγμένη στην επιτάχυνση της βαρύτητας g) Κτιρίων Κατηγορίας ΚΙ.

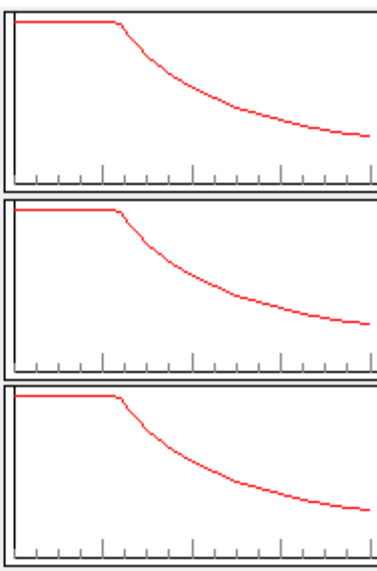
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: I (EAK2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		0.04	0.06	0.08	0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣI & ΣII	0.09	0.11	0.14	0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣIII & ΣIV	0.12	0.16	0.21	0.32	0.34
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: II (EAK2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		≤ 0.06		0.08	0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣI & ΣII	0.14		0.14	0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣIII & ΣIV	0.18		0.21	0.32	0.34
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: III (EAK2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		≤ 0.08			0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣI & ΣII	0.21			0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣIII & ΣIV	0.28			0.32	0.34

Φάσμα Απόκρισης Επιταχύνσεων

A/A	T(s...)	RdTx	RdTy	RdTz
1	0.000	1.766	1.236	1.766
2	0.050	1.766	1.236	1.766
3	0.100	1.766	1.236	1.766
4	0.150	1.766	1.236	1.766
5	0.200	1.766	1.236	1.766
6	0.250	1.766	1.236	1.766
7	0.300	1.766	1.236	1.766
8	0.350	1.766	1.236	1.766
9	0.400	1.766	1.236	1.766
10	0.450	1.766	1.236	1.766

☒ Ελεγχος Σεισμοπλήκτων
 Κατηγορία κτιρίων I ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985 EAK ???

Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως 0.04 a^*/g 0.09



Βλέπε “§ Σεισμοπλήκτα – Φ.Ε.Κ., Αρ. Φύλλου 455, 25/02/20”

1.Σ6.§ Φάσμα επιταχύνσεων για το σχεδιασμό επισκευών Σεισμόπληκτων - Πυρόπληκτων κτιρίων

Έχετε τη δυνατότητα να εφαρμόσετε τα ΦΕΚ455/25-2-14 και ΦΕΚ2775/18-12-15 και να υπολογίσετε αυτόματα το φάσμα επιταχύνσεων για το σχεδιασμό επισκευών Σεισμόπληκτων και Πυρόπληκτων κτιρίων.

Τα 2 ΦΕΚ είναι πανομοιότυπα και η διαφορά τους αφορά στον καθορισμό του Χαρακτηρισμού των κτιρίων ανάλογα με την επιρροή των βλαβών.

- Για τα **Σεισμόπληκτα** ΦΕΚ455/25-2-14 Κτίρια ο καθορισμός του Χαρακτηρισμού γίνεται ανάλογα με την

απώλεια φέρουσας ικανότητας (Αφ) και το χρόνο που μελετήθηκαν, τα κτίρια χαρακτηρίζονται ως εξής:

ΚΤΙΡΙΑ ΜΕ ΒΛΑΒΕΣ ΠΕΡΙΟΡΙΣΜΕΝΗΣ ΣΠΟΥΔΑΙΟΤΗΤΑΣ (ΤΟΠΙΚΟΥ ΧΑΡΑΚΤΗΡΑ)	$A_f \leq 0,12$
ΚΤΙΡΙΑ ΜΕ ΒΛΑΒΕΣ ΠΟΥ ΕΠΗΡΕΑΖΟΥΝ ΕΝ ΓΕΝΕΙ ΤΗΝ ΑΣΦΑΛΕΙΑ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ (ΓΕΝΙΚΟΥ ΧΑΡΑΚΤΗΡΑ)	$A_f > 0,12$

- Ενώ για τα **Πυρόπληκτα** ΦΕΚ2775/18-12-15 κτίρια η κατάταξη των βλαβών (εάν δηλ. επηρεάζουν ή όχι τη γενική ευστάθεια του κτιρίου) προκύπτει με βάση την προαναφερόμενη περιγραφή και πλήθος των βλαβών εκτιμάται και προτείνεται από το μελετητή.

Ανάλογα με την επιλογή του σεναρίου ανάλυσης, είτε πρόκειται για γραμμική είτε για μη γραμμική ανάλυση, έχετε τη δυνατότητα να ορίσετε το φάσμα επιταχύνσεων για τα σεισμόπληκτα και πυρόπληκτα κτίρια, μέσα από τις αντίστοιχες παραμέτρους.

☒ Ελεγχος Σεισμόπληκτων - Πυροπληκτων

Κατηγορία κτιρίων ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985

Συντελεστής σεισμικής επιβάρυνσης α^*/g

Επιλέξτε το σενάριο ανάλυσης και ανοίξτε τις παραμέτρους

Υπολογισμός Σεισμικών Δράσεων - Ανάλυση - Ελεγχος

EC8_Greek_Ελαστική, με Μέθοδο m ή q

EC8_Greek_Ανελαστική

Παράμετροι EC8

Χαρακτηριστικές Περίοδοι

Σεισμική Περίοδος

Τύπος Φάσματος

Οριζόντιο Κατακόρυφο

Επίπεδο ΧΖ εφαρμογής της σεισμικής δύναμης

Κλίμακα $\alpha = 0.08$ Ανάκ. 5 - 1500.00

Συντελεστής

Φάσμα Απόκρισης Επιταχύνσεων

Α/Α

Τξ

RdTx

RdTy

RdTz

1 0. 1.766 1.236 1.766

2 0. 1.766 1.236 1.766

3 0. 1.766 1.236 1.766

4 0. 1.766 1.236 1.766

5 0. 1.766 1.236 1.766

6 0. 1.766 1.236 1.766

7 0. 1.766 1.236 1.766

8 0. 1.766 1.236 1.766

9 0. 1.766 1.236 1.766

10 0. 1.766 1.236 1.766

11 0. 1.766 1.236 1.766

Φάσμα Απόκρισης

Q(%) 5

Ελεγχος Σεισμόπληκτων - Πυροπληκτων

Κατηγορία κτιρίων ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985

Συντελεστής σεισμικής επιβάρυνσης α^*/g

Ελεγχος Σεισμόπληκτων - Πυροπληκτων

Κατηγορία κτιρίων ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985

Συντελεστής σεισμικής επιβάρυνσης α^*/g

Ελεγχος Σεισμόπληκτων - Πυροπληκτων

Κατηγορία κτιρίων ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985

Συντελεστής σεισμικής επιβάρυνσης α^*/g

- Για τα **σεισμόπληκτα**:

Προηγείται ο όπου εφαρμόζεται ο Πίνακας 1 (Περιγραφή βλαβών και Συντελεστές Μείωσης R Φέρουσας Ικανότητας Στοιχείων)

Πίνακας 1. Περιγραφή βλαβών και Συντελεστής Μείωσης R Φέρουσας Ικανότητας Στοιχείων.

ΣΧΗΜΑΤΙΣΜΟΣ Δ ΒΛΑΒΗΣ (Βλέπε σχήμα 1)	ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ ΒΛΑΒΗΣ	R					
		ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑΤΑ		ΤΟΙΧΩΜΑΤΑ		ΚΟΜΒΟΙ	
		ΚΤΙΡΙΑ ΜΕΤΑ ΤΟ 1955	ΚΤΙΡΙΑ ΠΡΙΝ ΑΠΟ 1985	ΚΤΙΡΙΑ ΜΕΤΑ ΤΟ 1955	ΚΤΙΡΙΑ ΠΡΙΝ ΑΠΟ 1985	ΚΤΙΡΙΑ ΜΕΤΑ ΤΟ 1955	ΚΤΙΡΙΑ ΠΡΙΝ ΑΠΟ 1985
A	απλές καμπτικές ρωγμές $\leq 2\text{mm}$	1,00 (0,70*)	0,90 (0,60*)	0,90 (0,70*)	0,80 (0,60*)	ΔΕΝ ΟΡΙΖΕΤΑΙ	
B1 (α)	πολλαπλές καμπτικές ρωγμές $\leq 2\text{mm}$	1,00 (0,70*)	0,90 (0,60*)	0,80 (0,70*)	0,70 (0,60*)		
B1 (β)	πολλαπλές καμπτικές ρωγμές μεταξύ $2\text{mm} < \dots \leq 5\text{mm}$	0,90 (0,70*)	0,80 (0,60*)	0,70	0,60		
B1 (γ)	πολλαπλές καμπτικές ρωγμές $> 5\text{mm}$	0,80 (0,70*)	0,70 (0,60*)	0,60	0,50		
B2 (α)	λοξές ρωγμές $\leq 1\text{mm}$	0,90 (0,70*)	0,80 (0,60*)	0,70	0,60	0,30	0,20
B2 (β)	λοξές ρωγμές μεταξύ $1\text{mm} < \dots \leq 2\text{mm}$	0,80 (0,70*)	0,70 (0,60*)	0,55	0,45		
B2 (γ)	λοξές ρωγμές μεταξύ $2\text{mm} < \dots \leq 3\text{mm}$	0,60	0,50	0,40	0,30		
Γ1 (α)	καμπτικές ρωγμές, αυγασμός ραβδίων οπλισμού, μετακίνηση ακρών $\leq 2\%$	0,50	0,40	0,30	0,20	0,20	0,10
Γ1 (β)	λοξές διαθλαστικές ρωγμές $\leq 3\text{mm}$	0,40	0,30	0,20	0,10		

Γ2	λοξές ρωγμές > 3mm	0,30	0,20	0,15	0,05		
Δ	απόλεια υλικού, καμπτικές ρωγμές, αυγασμός ραβδίων οπλισμού, μετακίνηση ακρών > 2%	0,15	0	0	0	0	0
E1	αριζόντια ολισθήση στη βάση/θέση πάκτωσης τοίχματος με ρωγμή ≤ 4mm και μετακίνηση ακρών ≤ 10mm			0,60	0,50	ΔΕΝ ΟΡΙΖΕΤΑΙ	
E2	αριζόντια ολισθήση στη βάση/θέση πάκτωσης τοίχματος με ρωγμή > 4mm και μετακίνηση ακρών > 10mm			0,40	0,30		

* Οι τιμές εντός παρένθεσης εφαρμόζονται όταν οι βλάβες εμφανίζονται σε περιοχές μαξιματός οπλισμών με υπερκάλυψη ακρών, και συνδυάζονται εκτός από τις περιγραφόμενες βλάβες και από ρηγμάτωση κατά μήκος των ραβδίων και ασαφές αποσκόλληση (δηλ. απόσπαση τμήματος επεκάλυψης σκυροδέματος).

1. Η τυχόν βλάβη κόμβου χαρακτηρίζεται ως κατακόρυφο στοιχείο που συντρέχουν σε αυτό.
2. Οι βλάβες στους κόμβους νοούνται μόνο οι εντός του σώματος του κόμβου.
3. Τοίχωμα θεωρείται κατακόρυφο στοιχείο με λόγο πλευρών διατομής (μεγαλύτερη προς μικρότερη) μεγαλύτερο ή ίσο του τέσσερα (4).
4. Για κτίρια ενδόμενου έτους κατασκευής γίνεται γραμμική παρεμβολή επί των πινών του Πίνακα 1.
5. Η χρήση των πινών του πίνακα 1 γίνεται αποκλειστικά και μόνο προς εφαρμογή της σχέσης:

$$\sum R_i$$

$A_F = 1 - \frac{\sum R_i}{n}$, που αφορά για την εκτίμηση της συνολικής απόλασης φέρουσας ικανότητας του κτιρίου (αριθμός 2, παρ.1).

Χαρακτηρισμός ανάλογα με την επιρροή των βλαβών

Ετος Κατασκευής: 1970 min Μήκος Στύλου (cm): 0 ???

L...	Na...	Ele...	Περιγραφή βλάβης	Βλάβη στον Κόμ...	Μά...	Ri
1	1	1	B1(β) Πολλαπλές καμπτικ...	B1(β) Πολλαπ...	☒	0.60
1	2	2	Δ Απόλεια υλικού,καμπτικ...	Δ Απόλεια υλ...	☒	0.00
1	3	3	B2(γ) Λοξές ρωγμές μετα...	Γ1(β) Λοξές δι...	☒	0.30
1	4	4	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70
1	5	5	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70
1	6	6	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70
1	7	7	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70
1	8	8	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70
1	9	9	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.50
1	10	10	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70
1	11	11	B1(γ) Πολλαπλές καμπτικ...	B2(α) Λοξές ρ...	☐	0.70

Level 1 ΣRi=5.300 Σn=14 Aφ=0.62143 > 0.12 Δεν Ικανοποιείτ.
 Level 2 ΣRi=14.000 Σn=14 Aφ=0.000000 <= 0.12 Ικανοποιείται
 Level 3 ΣRi=14.000 Σn=14 Aφ=0.000000 <= 0.12 Ικανοποιείται
 Level 4 ΣRi=11.000 Σn=11 Aφ=0.000000 <= 0.12 Ικανοποιείται
 Level 5 ΣRi=11.000 Σn=11 Aφ=0.000000 <= 0.12 Ικανοποιείται

Υπολογισμός
 Αποτελέσματα
 Μηδενισμός
 OK
 Cancel

από όπου έχει προκύψει η απαίτηση για τη σύνταξη μελετών αποκατάστασης (δηλαδή όταν $A_F > 0,12$)

και

- για τα πυρόπληκτα

με βλάβες που επηρεάζουν εν γενεί την ασφάλεια του κτιρίου (γενικού χαρακτήρα)

- επιλέγετε το **Φάσμα Απόκρισης** για τον καθορισμό του φάσματος.

Το κάτω μέρος του παραθύρου που ανοίγει αφορά τα σεισμόπληκτα-πυρόπληκτα:

☒ Έλεγχος Σεισμοπλήκτων - Πυροπλήκτων

Κατηγορία κτιρίων **I** ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985 **EAK** **???**

Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως **0** α^*/g **0** **Υπολογισμός Φάσματος**

για την περίπτωση που ο μελετητής θέλει να λάβει υπόψη στην pushover άλλο φάσμα από αυτό του EC8-1. Στην παράγραφο 5.7.4.2 του ΚΑΝ.ΕΠΕ. αναφέρεται πως το φάσμα που χρησιμοποιείται είναι του EC8. Το πρόγραμμα από προεπιλογή χρησιμοποιεί το φάσμα αυτό.

Αν ο μελετητής θέλει να λάβει υπόψη το φάσμα των σεισμοπλήκτων-πυρόπληκτων, τσεκάρει την επιλογή «Έλεγχος Σεισμοπλήκτων-Πυροπλήκτων» και το πρόγραμμα λαμβάνει υπόψη το φάσμα αυτό ή οποιοδήποτε πλέον φάσμα εισαχθεί «χειροκίνητα» στον πίνακα με τις τιμές. Επίσης όταν επιλεγεί το φάσμα των σεισμοπλήκτων-πυρόπληκτων, τυπώνει μόνο την στοχευόμενη για στάθμη επιτελεστικότητας B.

Ο Στόχος Αποτίμησης και Ανασχεδιασμού του φέροντα οργανισμού κτιρίων από σπλισμένο σκυρόδεμα αποτελεί συνδυασμό:

μιας Στάθμης Επιτελεστικότητας : ορίζεται για όλες τις περιπτώσεις η στάθμη «Σημαντικές Βλάβες» (B),

μιας Σεισμικής Δράσης (σεισμός σχεδιασμού): σύμφωνα με την ΚΑΤΗΓΟΡΙΑ (KI, KII) του κτιρίου.

Για το έλεγχο των σεισμοπλήκτων-πυρόπληκτων, αρχικά ενεργοποιείτε το αντίστοιχο checkbox

☒ Έλεγχος Σεισμοπλήκτων - Πυροπλήκτων

Κατόπιν ορίζετε την “Κατηγορία κτιρίων” σύμφωνα με τα Φ.Ε.Κ 455/25-2-14 ή ΦΕΚ2775/18-12-15 όπου διακρίνονται δύο κατηγορίες υφισταμένων σεισμόπληκτων-πυρόπληκτων κτιρίων από σπλισμένο σκυρόδεμα (I,II), ανάλογα με τη μέθοδο αντισεισμικού υπολογισμού με την οποία αυτά μελετήθηκαν.

ι. Για κτίρια κατηγορίας KI:

ΚΑΤΗΓΟΡΙΑ KI

επανυπολογισμός του φέροντος οργανισμού του κτιρίου σύμφωνα με τον ΚΑΝ.ΕΠΕ., Σ.Ε. “B” και Σεισμός Σχεδιασμού:

Προκειμένου να οριστεί το φάσμα απόκρισης σε όρους επιτάχυνσης - Υιοθετούνται 4 Κατηγορίες Σπουδαιότητας (ΣI,ΣII,ΣIII,ΣIV) σύμφωνα με τον Πιν.1 του ΦΕΚ και τη σημερινή τους χρήση.

- ☐ Σε περίπτωση εφαρμογής **Γραμμικών Μεθόδων** Ανάλυσης (σενάριο: EC8_Greek_Ελαστική, με Μέθοδο m ή q)
- Λαμβάνεται:
- το φάσμα του Σχ.1 του ΦΕΚ
 - οι τιμές **Οριζ. επιταχ. σχεδ.** α^*/g από τον Πιν.2(3) βάσει ΕΑΚ2003

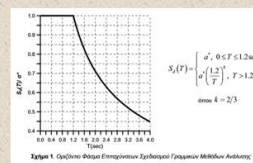
- ☐ Σε περίπτωση εφαρμογής **Μη Γραμμικών Μεθόδων** Ανάλυσης (σενάριο: EC8_Greek_Ανελαστική)
- Λαμβάνεται και πάλι από το Σχ.1 και ο Πιν.2(3) αλλά με:
- $K=1.0$ και
- $S_d(T) * 1.5$ για κτίρια της περιόδου μετά 1985
- $S_d(T) * 2$ για κτίρια της περιόδου πριν 1985

2.1.3 Κατακόρυφη Συνιστώσα Σεισμικής δράσης

- Τρόπος υπολογισμού
- Περιπτώσεις

Πίνακας 2. Τιμές Οριζόνσιων Επιταχύνσεων Σχεδιασμού α^*/g (σημειώση στην εισαγωγή της Βαρίτητας δι' Κλίμακα Κατηγορίας KI).

Στάθμη Σεισμικής Επιτελεστικότητας: I (ΕΑΚ2003)				
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ϵ (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)	0.04	0.06	0.08	0.12
Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣI & ΣII	0.09	0.11	0.14	0.21
Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣIII & ΣIV	0.12	0.16	0.21	0.32
Στάθμη Σεισμικής Επιτελεστικότητας: II (ΕΑΚ2003)				
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ϵ (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)	≤ 0.06	0.08	0.12	0.16
Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣI & ΣII	0.14	0.14	0.21	0.28
Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣIII & ΣIV	0.18	0.21	0.32	0.34
Στάθμη Σεισμικής Επιτελεστικότητας: III (ΕΑΚ2003)				
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ϵ (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)	≤ 0.08		0.12	0.16
Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣI & ΣII		0.21	0.21	0.28
Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣIII & ΣIV		0.28	0.32	0.34



Φάσμα Διεύθυνσης Επιδράσεως

Α/Α	T ₁	S _{d1}	S _{d2}	S _{d3}	S _{d4}
1	0.050	1.439	1.133	1.439	
2	0.050	1.439	1.133	1.439	
3	0.050	1.439	1.133	1.439	
4	0.050	1.439	1.133	1.439	
5	0.200	1.439	1.133	1.439	
6	0.200	1.439	1.133	1.439	
7	0.200	1.439	1.133	1.439	
8	0.200	1.439	1.133	1.439	
9	0.400	1.439	1.133	1.439	
10	0.400	1.439	1.133	1.439	

Default OK Cancel

☐ Έλεγχος Σεισμοπλήκτων - Πυροπλήκτων

Κατηγορία κτιρίων **I** ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985

Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως **0.06** α^*/g **0.11** **Υπολογισμός Φάσματος**

ορίστε το “Συντελεστή σεισμικής επιβαρύνσεως ε ” που χρησιμοποιήθηκε για την εκπόνηση της μελέτης του κτιρίου, για τον υπολογισμό της Οριζόντιας Επιτάχυνσης Σχεδιασμού a^*/g σύμφωνα με τον πίνακα 3 ή 2 αντίστοιχα (είναι οι ίδιοι με διαφορετική αρίθμηση) και επιλέξετε την εντολή **Υπολογισμός Φάσματος**

Πίνακας 3. Τιμές Οριζόντιας Επιτάχυνσης Σχεδιασμού a^*/g (αηγημένη στην επιτάχυνση της βαρύτητας g) Κτιρίων Κατηγορίας ΚΙ.

Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: Ι (ΕΑΚ2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		0.04	0.06	0.08	0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙ & ΣΙΙ	0.09	0.11	0.14	0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙΙΙ & ΣΙΥ	0.12	0.16	0.21	0.32	0.34
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: ΙΙ (ΕΑΚ2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		≤ 0.06		0.08	0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙ & ΣΙΙ	0.14		0.14	0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙΙΙ & ΣΙΥ	0.18		0.21	0.32	0.34
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: ΙΙΙ (ΕΑΚ2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		≤ 0.08			0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙ & ΣΙΙ	0.21			0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙΙΙ & ΣΙΥ	0.28			0.32	0.34

Πίνακας 2. Τιμές Οριζόντιας Επιτάχυνσης Σχεδιασμού a^*/g (αηγημένη στην επιτάχυνση της βαρύτητας g) Κτιρίων Κατηγορίας ΚΙ.

Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: Ι (ΕΑΚ2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		0.04	0.06	0.08	0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙ & ΣΙΙ	0.09	0.11	0.14	0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙΙΙ & ΣΙΥ	0.12	0.16	0.21	0.32	0.34
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: ΙΙ (ΕΑΚ2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		≤ 0.06		0.08	0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙ & ΣΙΙ	0.14		0.14	0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙΙΙ & ΣΙΥ	0.18		0.21	0.32	0.34
Ζώνη Σεισμικής Επικινδυνότητας: ΙΙΙ (ΕΑΚ2003)						
Συντελεστής Σεισμικής Επιβαρύνσεως ε (Αντισεισμικός Κανονισμός 1959/84-85)		≤ 0.08			0.12	0.16
a^*/g	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙ & ΣΙΙ	0.21			0.21	0.28
	Σπουδαιότητα Κτιρίου: ΣΙΙΙ & ΣΙΥ	0.28			0.32	0.34

Σε κτίρια που μελετήθηκαν ή/και κατασκευάστηκαν πριν τις 26/02/1959 καθώς και σε κτίρια χωρίς οικοδομική άδεια τμηματικά ή στο σύνολό τους, ως συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως ε θα θεωρείται ο συντελεστής που θα έπρεπε να είχε ληφθεί υπόψη σύμφωνα με τον Αντισεισμικό Κανονισμό του 1959, συναρτήσει της σεισμικότητας της περιοχής (Ι, ΙΙ, ΙΙΙ) και της επικινδυνότητας του εδάφους (α , β , γ).

Φάσμα Απόκρισης Επιταχύνσεων

A/A	T(s...)	RdTx	RdTy	RdTz
1	0.000	1.619	1.133	1.619
2	0.050	1.619	1.133	1.619
3	0.100	1.619	1.133	1.619
4	0.150	1.619	1.133	1.619
5	0.200	1.619	1.133	1.619
6	0.250	1.619	1.133	1.619
7	0.300	1.619	1.133	1.619
8	0.350	1.619	1.133	1.619
9	0.400	1.619	1.133	1.619
10	0.450	1.619	1.133	1.619

☒ Ελεγχος Σεισμοπλήκτων - Πυροπλήκτων
 Κατηγορία κτιρίων: ☒ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985
 Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως: a^*/g **Υπολογισμός Φάσματος**

$T_x = 0.1447$
 $R_{ds} = 1.0790$
 $\Sigma m/M = 0.00\%$

$T_y = 0.0236$
 $R_{ds} = 1.0790$
 $\Sigma m/M = 0.00\%$

$T_z = 0.1887$
 $R_{ds} = 0.7550$
 $\Sigma m/M = 0.00\%$

Σε περίπτωση εφαρμογής μη γραμμικών μεθόδων ανάλυσης, όπως αυτές προβλέπονται στον ΚΑΝ.ΕΠΕ., θα χρησιμοποιείται οριζόντιο ελαστικό φάσμα επιταχύνσεων $S_e(T)$, το οποίο θα προκύπτει από το προαναφερόμενο οριζόντιο φάσμα σχεδιασμού $S_d(T)$ (Σχήμα 2 και Πίνακας 3) θέτοντας $k = 1.0$ και πολλαπλασιάζοντας τις τιμές των τεταγμένων του φάσματος $S_d(T)$ με το συντελεστή 1.50 για κτίρια της περιόδου $\dots < 1985$ και με το συντελεστή 2.00 για κτίρια της περιόδου $1985 < \dots < 1995$, αντίστοιχα.

Για το λόγο αυτό, σε περίπτωση εφαρμογής μη γραμμικών μεθόδων ανάλυσης, ενεργοποιείτε το checkbox ☒ **Περίοδος κατασκευής πριν το 1985** στα προ του 1985 κτίρια.

ii. Για κτίρια κατηγορίας KII:

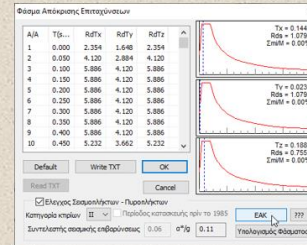
ΚΑΤΗΓΟΡΙΑ KII

επανυπολογισμός του φέροντος οργανισμού του κτιρίου σύμφωνα με τον ΚΑΝ.ΕΠΕ., Σ.Ε. "Β" και Σεισμός Σχεδιασμού:

- ☐ Σε περίπτωση εφαρμογής **Γραμμικών Μεθόδων** Ανάλυσης (σενάριο: EC8_Greek_Ελαστική, με Μέθοδο m ή q)
☐ Σε περίπτωση εφαρμογής **Μη Γραμμικών Μεθόδων** Ανάλυσης (σενάριο: EC8_Greek_Ανελαστική)
 Λαμβάνεται:

“Ως φάσμα σχεδιασμού και ελαστικό φάσμα, τόσο για τις οριζόντιες συνιστώσες όσο και για την κατακόρυφη συνιστώσα της σεισμικής δράσης, θα χρησιμοποιούνται τα φάσματα όπως αυτά παρουσιάζονται στους αντίστοιχους **Αντισεισμικούς Κανονισμούς NEAK & EAK**, λαμβάνοντας υπόψη όλες τις παραδοχές που είχαν ληφθεί υπόψη κατά τη φάση μελέτης του πυρόπληκτου κτιρίου, αναφορικά με:

- Τη μέγιστη οριζόντια σεισμική επιτάχυνση εδάφους ($A=a_g$)
- Το συντελεστή σπουδαιότητας του δομήματος (γ_i)
- Το συντελεστή συμπεριφοράς του δομήματος (q)
- Το διορθωτικό συντελεστή απόσβεσης (εφόσον είχε ληφθεί υπόψη στη μελέτη) (η)
- Το συντελεστή επιρροής της θεμελίωσης (θ)
- Τις χαρακτηριστικές περιόδους του φάσματος (T_1, T_2)
- Το συντελεστή φασματικής ενίσχυσης (β_0)
- Την κατηγορία εδάφους (A,B,F, Δ)



Διευκρινίζεται ότι, σε περίπτωση κτιρίων της κατηγορίας KII κατά τη φάση λειτουργίας τους εφαρμόστηκαν πρόσθετες μελέτες (π.χ. λόγω προσθήκης, αλλαγής χρήσης, κτλ.) θα λαμβάνονται υπόψη οι δυσμενέστερες παραδοχές που είχαν θεωρηθεί στις μελέτες αυτές.”

Στην περίπτωση κτιρίων κατηγορίας KII ως φάσμα σχεδιασμού και ελαστικό φάσμα, τόσο για τις οριζόντιες συνιστώσες όσο και για την κατακόρυφη συνιστώσα της σεισμικής δράσης, θα χρησιμοποιούνται τα φάσματα όπως αυτά παρουσιάζονται στους αντίστοιχους Αντισεισμικούς Κανονισμούς NEAK & EAK, λαμβάνοντας υπόψη όλες τις παραδοχές που είχαν ληφθεί υπόψη κατά τη φάση μελέτης του πυρόπληκτου - σεισμόπληκτου κτιρίου...

Επιλέγοντας την κατηγορία II ενεργοποιείται το πλήκτρο του EAK, ενώ αντίστοιχα απενεργοποιούνται τα πεδία που αφορούν την κατηγορία I

☒ Ελεγχος Σεισμόπληκτων - Πυροπλήκτων

Κατηγορία κτιρίων **II** ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985 **EAK** **???**

Συντελεστής σεισμικής επιβαρύνσεως **0** a^*/g **0** **Υπολογισμός Φάσματος**

Επιλέξτε **EAK** για να ανοίξει το παράθυρο των παραμέτρων που θα πρέπει να ορίσετε για τον υπολογισμό του φάσματος σχεδιασμού.

Παράμετροι Απλοποιημένης Φασματικής Μεθόδου

Σεισμική Περιοχή: Σεισμικές Περιοχές

Ζώνη: **I** a **0.16**

Χαρακτηριστικές Περίοδοι: Εδαφός **T1** **0.1** **T2** **0.4** Σπουδαιότητα **Σ2** γ_i **1**

Συντελεστές: θ **1** β_0 **2.5** α_k **3.5** $\zeta(\%)$ **5** n **1** α_z **3.5**

Επίπεδο XZ: Κάτω **0 - 0.00** Υψόμετρο στο 0.8*H **Ανω** **5 - 1500.00** **4 - 1200.00**

Εκκεντρότητες Τυχηματικές: e_{tx} ☐ **0.05** $*L_x$ e_{tx} ☐ **0.5** $*e_{ox}$ e_{tz} ☐ **0.05** $*L_z$ e_{tz} ☐ **0.5** $*e_{oz}$

Ισοδύναμες Στατικές: e_{fx} ☐ **1.5** $*e_{ox}$ e_{fx} ☐ **0.5** $*e_{ox}$ e_{fz} ☐ **1.5** $*e_{oz}$ e_{fz} ☐ **0.5** $*e_{oz}$

Rd (T): $R_d(T_x)$ ☐ **0** $R_d(T_y)$ ☐ **0** $R_d(T_z)$ ☐ **0**

Γωνία Κυρίων Επιπέδων Κάμψης: Γωνία α ☐ **0** (+) Αριστερόστροφα (-) Δεξιόστροφα

Default Λεπτομέρειες

ΚΡΙΤΗΡΙΑ ΑΠΛΑΝΑΓΗΣ ΣΤΑΤΙΚΗΣ ΕΠΑΡΚΕΙΑΣ **OK** **Cancel**

Αφού ορίσετε τις παραμέτρους, πιάστε OK. Κλείνει το παράθυρο των παραμέτρων και επιλέγετε

Υπολογισμός Φάσματος

Φάσμα Απόκρισης Επιταχύνσεων

A/A	T(s...)	RdTx	RdTy	RdTz
1	0.000	2.354	1.648	2.354
2	0.050	4.120	2.884	4.120
3	0.100	5.886	4.120	5.886
4	0.150	5.886	4.120	5.886
5	0.200	5.886	4.120	5.886
6	0.250	5.886	4.120	5.886
7	0.300	5.886	4.120	5.886
8	0.350	5.886	4.120	5.886
9	0.400	5.886	4.120	5.886
10	0.450	5.232	3.662	5.232

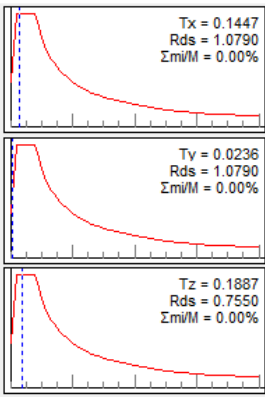
Default Write TXT OK Read TXT Cancel

☒ Έλεγχος Σεισμοπλήκτων - Πυροπλήκτων

Κατηγορία κτηρίων **II** ☐ Περίοδος κατασκευής πριν το 1985

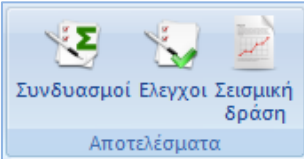
Συντελεστής σεισμικής επιβάρυνσεως 0.06 σ^*/g 0.11

EAK ??? Υπολογισμός Φάσματος



Μετά τον υπολογισμό του φάσματος ακολουθείτε τη διαδικασία της ανάλυσης, ελαστική ή μη ελαστική όπως εξηγήθηκε στα προηγούμενα κεφάλαια.

2. Αποτελέσματα



Οι εντολές του πεδίου “Αποτελέσματα” διαφέρουν πολύ εάν πρόκειται για σενάρια Ελαστικών Αναλύσεων ή σενάρια Ανελαστικών Αναλύσεων.

2.1 Συνδυασμοί

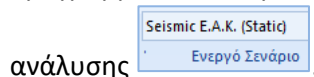
Το SCADA Pro περιλαμβάνει στο εσωτερικό του όλα τα αρχεία των συνδυασμών για όλα τα Στατικά και Δυναμικά σενάρια των Ελαστικών Αναλύσεων και των Ανελαστικών Αναλύσεων, ως “Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί”.

☐ Name	Date modified	Type	Size
☐ eak-dyn.cmb	23/3/2010 1:27 μμ	CMB File	55 KB
☐ eak-dyn-et.cmb	11/1/2010 5:12 μμ	CMB File	48 KB
☐ eak-static.cmb	11/1/2010 5:11 μμ	CMB File	53 KB
☐ Ec8-dyn.cmb	23/3/2010 1:22 μμ	CMB File	48 KB
☐ Ec8-dyn-cypr.cmb	23/3/2010 1:22 μμ	CMB File	48 KB
☐ Ec8-PushOver.cmb	13/5/2013 11:44 πμ	CMB File	7 KB
☐ Ec8-static.cmb	23/3/2010 1:21 μμ	CMB File	53 KB
☐ Ec8-static-cypr.cmb	23/3/2010 1:21 μμ	CMB File	53 KB
☐ ita-dyn.cmb	23/3/2010 1:09 μμ	CMB File	48 KB
☐ itaEc8-dyn.cmb	23/3/2010 1:18 μμ	CMB File	48 KB
☐ itaEc8-static.cmb	23/3/2010 3:12 μμ	CMB File	53 KB
☐ ita-static.cmb	23/3/2010 1:06 μμ	CMB File	53 KB
☐ pal-static.cmb	27/2/2018 11:35 πμ	CMB File	3 KB
☐ sbc-000.cmb	5/5/2017 4:35 μμ	CMB File	91 KB
☐ sbc-001.cmb	5/5/2017 4:35 μμ	CMB File	91 KB
☐ sbc-002.cmb	5/5/2017 4:15 μμ	CMB File	91 KB
☐ sbc-003.cmb	5/5/2017 4:25 μμ	CMB File	91 KB

Οι προκαθορισμένοι συνδυασμοί αφορούν σεισμικά σενάρια. Για να δημιουργήσετε συνδυασμούς σεναρίων που δεν περιέχουν σεισμό υπάρχουν τόσο ο αυτόματος όσο και ο χειροκίνητος τρόπος.

Μετά την εκτέλεση ενός σεισμικού σεναρίου ανάλυσης, οι συνδυασμοί του δημιουργούνται αυτόματα από το πρόγραμμα. Καλώντας την εντολή “Συνδυασμοί” ανοίγει ο πίνακας με τους συνδυασμούς του ενεργού σεισμικού σεναρίου.

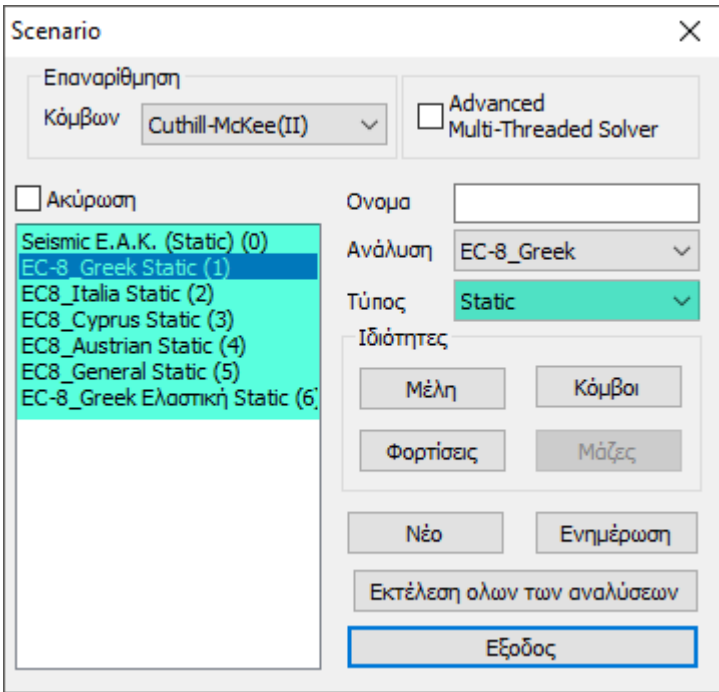
Το ίδιο επιτυγχάνεται επιλέγοντας την εντολή “Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί”, καθώς το πρόγραμμα θα εισάγει τους συνδυασμούς που αφορούν στο ενεργό σενάριο της σεισμικής



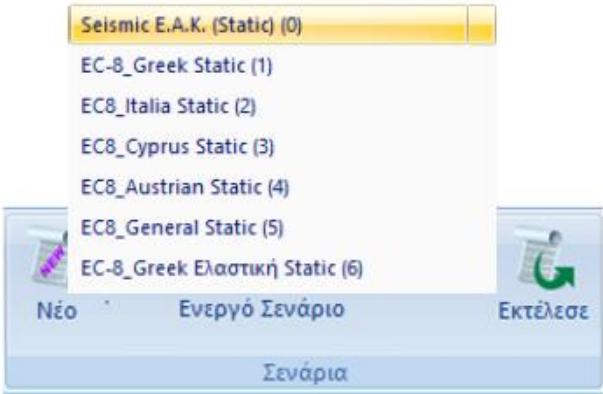
ανάλυσης

Οι προκαθορισμένοι συνδυασμοί των “τρεγμένων” σεισμικών σεναρίων της ανάλυσης, καταχωρούνται αυτόματα από το πρόγραμμα.

2.1.Σ1 Συνδυασμοί Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων Seismic / EC-8 και Τύπο Static



Με ενεργό το σενάριο Static και επομένως την απλοποιημένη φασματική μέθοδο,



Πιέστε την εντολή Συνδυασμοί για να ανοίξει το παράθυρο των συνδυασμών, για τη δημιουργία των συνδυασμών των φορτίσεων της απλοποιημένης φασματικής μέθοδος (9 φορτίσεις) που θα χρειαστούν για τους ελέγχους του ΕΑΚ ή του EC8 (ανάλογα με το ενεργό σενάριο) καθώς και για τη διαστασιολόγηση :

Συνδυασμοί Σετ Φορτίσεων

γG 1.35 γE 1 γGE 1 ψ2 0.3
 γQ 1.5 γEQ 0.3

Ανεμος - Χιονι

Αστοχίας
☒ ΣγG+γQ+Σγψ0Q
☐ ΣG+ψ1Q+Σψ2Q
☒ ΣG+E+Σγψ2Q

Λειτουργικότητας
☒ ΣG+Q+Σψ0Q
☐ ΣG+ψ1Q+Σψ2Q
☐ ΣG+Σψ2Q

Υπολογισμός Διαγραφή Όλων

	Είδος	Διεύθυνση	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7	LC8	LC9
Σενάριο			Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....
Φόρτιση			1	2	3	4	5	6	7	8	9
Τύπος			G	Q	Ex	Ez	Erx	Ery	Ez	Erx	Ery
Δράσεις				Κατηγορία...							
Περιγραφή											
Συνδ.:1	Αστοχίας	Οχι	1.35	1.50							
Συνδ.:2	Αστοχίας	Οχι	1.00	0.50							
Συνδ.:3	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00				0.3
Συνδ.:4	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00				0.3
Συνδ.:5	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	-0.30	1.00				-0.3
Συνδ.:6	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	-0.30	1.00				-0.3
Συνδ.:7	Αστοχίας	Κατά -X	1.00	0.30	-1.00	0.30	-1.00				0.3
Συνδ.:8	Αστοχίας	Κατά -X	1.00	0.30	-1.00	0.30	-1.00				0.3
Συνδ.:9	Αστοχίας	Κατά -X	1.00	0.30	-1.00	-0.30	-1.00				-0.3
Συνδ.:10	Αστοχίας	Κατά -X	1.00	0.30	-1.00	-0.30	-1.00				-0.3
Συνδ.:11	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00				
Συνδ.:12	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00				

Προσθήκη Αφαίρεση Διάβασμα Καταχώρηση TXT Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί OK Cancel

Ανοίγει ο πίνακας με τους συνδυασμούς του ενεργού σεισμικού σεναρίου.

Το ίδιο επιτυγχάνεται επιλέγοντας την εντολή “Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί”, καθώς το πρόγραμμα θα εισάγει τους συνδυασμούς που αφορούν στο ενεργό σενάριο της σεισμικής

ανάλυσης

Seismic E.A.K. (Static)

Ενεργό Σενάριο

	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7	LC8	LC9
Σενάριο	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....
Φόρτιση	1	2	3	4	5	6	7	8	9
Τύπος	G	Q	Ex	Ez	Erx	Ery	Ez	Erx	Ery
Δράσεις		Κατηγορία...							
Περιγραφή									

	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7	LC8	LC9
Σενάριο	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...
Φόρτιση	1	2	3	4	5	6	7	8	9
Τύπος	G	Q	Ex	Ez	Erx	Ery	Ez	Erx	Ery
Δράσεις		Κατηγορία...							
Περιγραφή									

Για τα σενάρια της απλοποιημένης φασματικής μεθόδου λαμβάνονται 9 φορτίσεις (κολώνες LC1-LC9)(Μόνιμα, Κινητά και 7 Σεισμικές).

Οι σειρές περιλαμβάνουν

Σενάριο: το όνομα του ενεργού σεναρίου

Φόρτιση: τον αριθμό της φόρτισης

G
Q
Ex
Ez
Ey
ExD
EzD
EyD
Erx
Erz
ErxD
ErzD
EryD
NULL

Τύπος: τον τύπο της φόρτισης

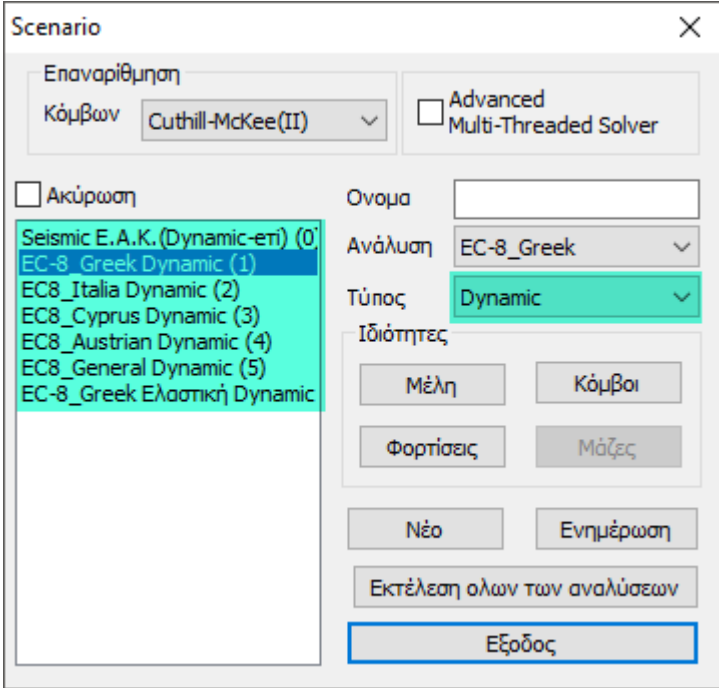
(τύπος Null για φόρτιση διάφορη των προκαθορισμένων, π.χ Άνεμο, Χιόνι)

Κατηγορία A:Κατοικίες (0.70 , 0.50 , 0.35)
Κατηγορία B:Γραφεία (0.70 , 0.50 , 0.3)
Κατηγορία C:Χώροι συνάθροισης (0.70 , 0.50 , 0.3)
Κατηγορία D:Καταστήματα (0.70 , 0.7)
Κατηγορία E:Χώροι Αποθήκευσης (1.00 , 0.70 , 0.35)
Κατηγορία F:Βάρος<30kN (0.70 , 0.70 , 0.35)
Κατηγορία G:30kN<Βάρος<160kN (0.70 , 0.70 , 0.35)
Κατηγορία H:Στέγες (0.00 , 0.00 , 0.00)
Χιόνι 1000m<H (0.70 , 0.50 , 0.20)
Χιόνι H<=1000m (0.50 , 0.20 , 0.00)
Άνεμος (0.60 , 0.20 , 0.00)
Θερμοκρασία (0.60 , 0.50 , 0.00)

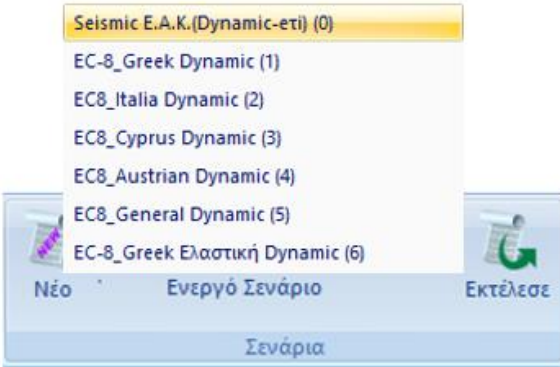
Δράσεις:

ανάλογα με την Κατηγορία και τη φόρτιση

2.1.Σ2 Συνδυασμοί Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων Seismic / EC-8 και Τύπο Dynamic



Με ενεργό το σενάριο Dynamic και επομένως την φασματική μέθοδο,



Πιέστε την εντολή Συνδυασμοί για να ανοίξει το παράθυρο των συνδυασμών, για τη δημιουργία των συνδυασμών των φορτίσεων της φασματικής μέθοδος (7 φορτίσεις, λόγω την απόλυτων τιμών) που θα χρειαστούν για τους ελέγχους του ΕΑΚ ή του EC8 (ανάλογα με το ενεργό σενάριο) καθώς και για τη διαστασιολόγηση :

Συνδυασμοί Στε Φορτίσεων

γG 1.35 γE 1 γGE 1 ψ2 0.3
 γQ 1.5 γE0.3 0.3

Αστοχίας
☒ ΣG+γQ+Σγψ0Q
☐ ΣG+ψ1Q+Σψ2Q
☒ ΣG+E+Σγψ2Q

Λειτουργικότητας
☒ ΣG+Q+Σψ0Q
☐ ΣG+ψ1Q+Σψ2Q
☐ ΣG+Σψ2Q

Υπολογισμός Διαγραφή Όλων

Ανεμος - Χιονι

	Είδος	Διεύθυνση	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7
Σενάριο			Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....
Φόρτιση			1	2	3	4	5	6	5
Τύπος			G	Q	ExD	EzD	Erx	Erz	EyD
Δράσεις				Κατηγορία...					
Περιγραφή									
Συνδ.:1	Αστοχίας	Οχι	1.35	1.50					
Συνδ.:2	Αστοχίας	Οχι	1.00	0.50					
Συνδ.:3	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00	0.30	0.3
Συνδ.:4	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00	0.30	-0.
Συνδ.:5	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00	-0.30	0.3
Συνδ.:6	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	1.00	-0.30	-0.
Συνδ.:7	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	-1.00	0.30	0.3
Συνδ.:8	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	-1.00	0.30	-0.
Συνδ.:9	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	-1.00	-0.30	0.3
Συνδ.:10	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	0.30	-1.00	-0.30	-0.
Συνδ.:11	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	-0.30	1.00	-0.30	0.3
Συνδ.:12	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	0.30	1.00	-0.30	1.00	-0.30	-0.

Προσθήκη Αφαίρεση Διάβασμα Καταχώρηση TXT Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί OK Cancel

Ανοίγει ο πίνακας με τους συνδυασμούς του ενεργού σεισμικού σεναρίου.

Το ίδιο επιτυγχάνεται επιλέγοντας την εντολή “Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί”, καθώς το πρόγραμμα θα εισάγει τους συνδυασμούς που αφορούν στο ενεργό σενάριο της σεισμικής

Seismic E.A.K.(Dynamic-eti) (0)
 Ενεργό Σενάριο

ανάλυσης

	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7
Σενάριο	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....	Seismic E....
Φόρτιση	1	2	3	4	5	6	5
Τύπος	G	Q	ExD	EzD	Erx	Erz	EyD
Δράσεις		Κατηγορία...					
Περιγραφή							

	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7
Σενάριο	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...	EC-8_Gree...
Φόρτιση	1	2	3	4	5	6	5
Τύπος	G	Q	ExD	EzD	Erx	Erz	EyD
Δράσεις		Κατηγορία...					
Περιγραφή							

Για τα σενάρια της φασματικής μεθόδου λαμβάνονται 7 φορτίσεις (κολώνες LC1-LC7) (Μόνιμα, Κινητά και 5 Σεισμικές).

Συνδυασμοί δυναμικής και φορτίσεις

Φόρτιση 3 σεισμός κατά X: από το out της δυναμικής είναι η φόρτιση 3

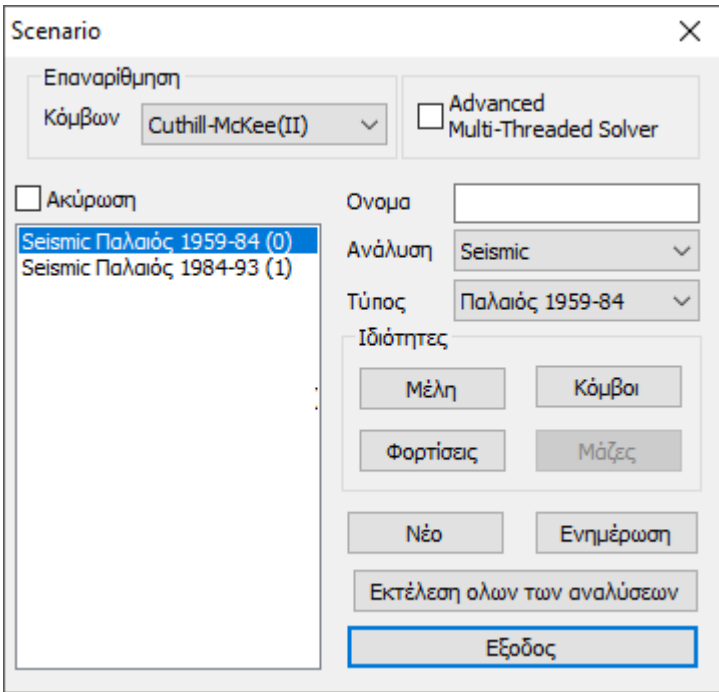
Φόρτιση 4 σεισμός κατά Z: από το out της δυναμικής είναι η φόρτιση 4

Φόρτιση 5 ροπή περί X: από το out της στατικής είναι η φόρτιση 5 (+, -)

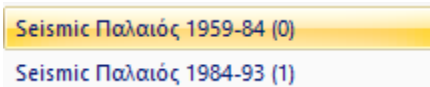
Φόρτιση 6 ροπή περί Z: από το out της στατικής είναι η φόρτιση 6 (+, -)

Φόρτιση 7 σεισμός κατά Y: από το out της δυναμικής είναι η φόρτιση 5

2.1.Σ3 Συνδυασμοί Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων Seismic και Τύπο Παλαιός



Με ενεργό το σενάριο Seismic Παλαιός,



Πιέστε την εντολή Συνδυασμοί για να ανοίξει το παράθυρο των συνδυασμών, για τη δημιουργία των συνδυασμών των φορτίσεων των Παλαιών Κανονισμών (4 φορτίσεις) που θα χρειαστούν για τους ελέγχους καθώς και για τη διαστασιολόγηση :

Συνδυασμοί Στε Φορτίσεων

γG 1.35 γE 1 γGE 1 ψ2 0.3
 γQ 1.5 γE0.3 0.3

Αστοχίας
☒ ΣγG+γQ+Σγψ0Q
☐ ΣG+ψ1Q+Σψ2Q
☒ ΣG+E+Σγψ2Q

Λειτουργικότητας
☒ ΣG+Q+Σψ0Q
☐ ΣG+ψ1Q+Σψ2Q
☐ ΣG+Σψ2Q

Υπολογισμός Διαγραφή Όλων

Ανεμος - Χιονι

	Είδος	Διεύθυνση	LC1	LC2	LC3	LC4	LC5	LC6	LC7
Σενάριο			Seismic Πα...	Seismic Πα...	Seismic Πα...	Seismic Πα...	Seismic Πα...	Seismic Πα...	Sei...
Φόρτιση			1	2	3	4	0	0	0
Τύπος			G	Q	Ex	Ez	G	G	G
Δράσεις				Κατηγορία...					
Περιγραφή									
Συνδ.:1	Αστοχίας	Οχι	1.00	1.00					
Συνδ.:2	Αστοχίας	Κατά +X	1.00	1.00	1.00				
Συνδ.:3	Αστοχίας	Κατά -X	1.00	1.00	-1.00				
Συνδ.:4	Αστοχίας	Κατά +Z	1.00	1.00		1.00			
Συνδ.:5	Αστοχίας	Κατά -Z	1.00	1.00		-1.00			
Συνδ.:6									
Συνδ.:7									
Συνδ.:8									
Συνδ.:9									
Συνδ.:10									
Συνδ.:11									
Συνδ.:12									

Προσθήκη Αφαίρεση Διάβασμα Καταχώρηση TXT Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί OK Cancel

Ανοίγει ο πίνακας με τους συνδυασμούς του ενεργού σεισμικού σεναρίου.

Το ίδιο επιτυγχάνεται επιλέγοντας την εντολή “Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί”, καθώς το πρόγραμμα θα εισάγει τους συνδυασμούς που αφορούν στο ενεργό σενάριο της σεισμικής ανάλυσης.

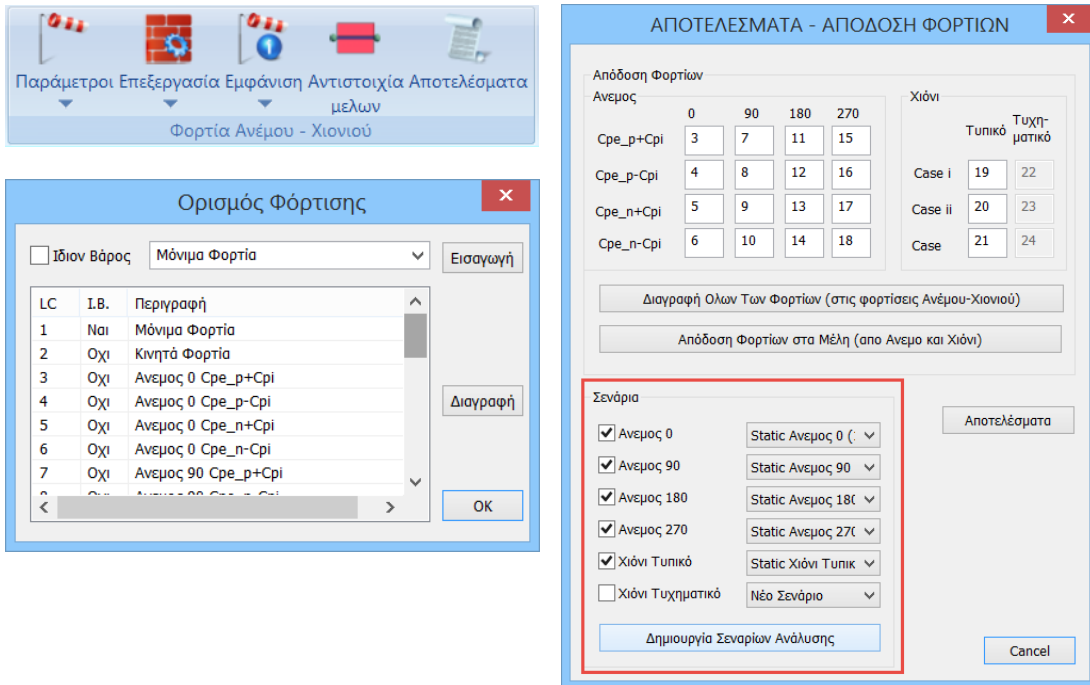
Για τα σενάρια των Παλαιών Κανονισμών λαμβάνονται 4 φορτίσεις (κολώνες LC1-LC7) (Μόνιμα, Κινητά και 2 Σεισμικές).

2.1 Συνδυασμοί για Άνεμο - Χιόνι

Πέραν των προκαθορισμένων συνδυασμών ο μελετητής έχει τη δυνατότητα να δημιουργεί δικά του αρχεία συνδυασμών, είτε τροποποιώντας τα προκαθορισμένα, είτε διαγράφοντας όλα “Διαγραφή Όλων” και εισάγοντας τις δικές του τιμές. Το εργαλείο “Συνδυασμοί σελ φoρτίσεων” δουλεύει σαν σελίδα του Excel προσφέροντας δυνατότητες αντιγραφής, συνολικής διαγραφής με τους κλασικούς τρόπους, Ctrl+C, Ctrl+V, Shift και με δεξί κλικ.

Οι προκαθορισμένοι συνδυασμοί αφορούν σεισμικά σενάρια. Για να δημιουργήσετε συνδυασμούς σεναρίων που δεν περιέχουν σεισμό υπάρχουν τόσο ο αυτόματος όσο και ο χειροκίνητος τρόπος.

Ο αυτόματος τρόπος προϋποθέτει ότι έχει προηγηθεί η αυτόματη διαδικασία για τον υπολογισμό και την κατανομή των φορτίων του ανέμου και του χιονιού, την αυτόματη δημιουργία των φορτίσεων και των σεναρίων (βλέπε Κεφάλαιο 6).



ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ - ΑΠΟΔΟΣΗ ΦΟΡΤΙΩΝ

Απόδοση Φορτίων

Ανεμος	0	90	180	270
Cpe_p+Cpi	3	7	11	15
Cpe_p-Cpi	4	8	12	16
Cpe_n+Cpi	5	9	13	17
Cpe_n-Cpi	6	10	14	18

Χιόνι

	Τυπικό	Τυχηματικό
Case i	19	22
Case ii	20	23
Case	21	24

Διαγραφή Όλων Των Φορτίων (στις φορτίσεις Ανέμου-Χιονιού)

Απόδοση Φορτίων στα Μέλη (απο Άνεμο και Χιόνι)

Αποτελέσματα

Σενάρια

- ☒ Άνεμος 0 Static Άνεμος 0
- ☒ Άνεμος 90 Static Άνεμος 90
- ☒ Άνεμος 180 Static Άνεμος 180
- ☒ Άνεμος 270 Static Άνεμος 270
- ☒ Χιόνι Τυπικό Static Χιόνι Τυπικ
- ☐ Χιόνι Τυχηματικό Νέο Σενάριο

Δημιουργία Σεναρίων Ανάλυσης

Cancel

Τηρώντας τις παραπάνω προϋποθέσεις, είναι δυνατό να δημιουργήσετε τους συνδυασμούς

ανέμου και χιονιού αυτόματα με τη χρήση της εντολής **Άνεμος - Χιόνι**.

Έτσι, αφού πρώτα τρέξετε το σενάριο του σεισμού και όλα τα στατικά σενάρια των ανέμων και του χιονιού, με ενεργό το σενάριο του σεισμού επιλέγετε την εντολή “Συνδυασμοί” και “Προκαθορισμένοι Συνδυασμοί”. Αυτόματα συμπληρώνονται οι συνδυασμοί του ενεργού σεναρίου. Για την αυτόματη δημιουργία και των υπόλοιπων συνδυασμών (ανέμου και χιονιού)

πιέστε το πλήκτρο **Άνεμος - Χιόνι**. Αυτόματα συμπληρώνονται οι συντελεστές των σεναρίων του ανέμου και του χιονιού, προσφέροντας ένα ολοκληρωμένο αρχείο συνδυασμών όλων των

φορτίων της μελέτης. Επιλέξτε **Καταχώρηση** για το σώσετε ώστε να το χρησιμοποιήσετε για τη διαστασιολόγηση.

Ακολουθώντας τον χειροκίνητο τρόπο μπορείτε:

- Εκτός από τους “Προκαθορισμένους Συνδυασμούς” μπορείτε να προσθέσετε και άλλους με φορτίσεις από άλλα σενάρια.

	LC10
Σενάριο	EC8 Static
Φόρτιση	1
Τύπος	G
Δράσεις	
Περιγραφή	

- Στο πεδίο επιλέξτε από τις λίστες “Σενάριο”, πληκτρολογήστε τον αριθμό της “Φόρτισης” στο συγκεκριμένο σενάριο, τον “Τύπο”, τις “Δράσεις” και ενδεχομένως δώστε μια “Περιγραφή”
- Προσθέστε τους συνδυασμούς για το σενάριο “Χιόνι” που περιλαμβάνει τα φορτία χιονιού:

Δημιουργήστε ένα σενάριο που να περιλαμβάνει το φορτίο χιονιού:

Όνομα	Χιόνι
Ανάλυση	Static
Τύπος	Static

Συμμετοχή Φορτίσεων		
Static Χιόνι		
Φορτίσεις	g(m/sec2) 9.81	
Σενασίου	LC	LG1
1 +	LC1	1.00
2	LC2	0.00
3		
4		

Εκτελέστε μία απλή στατική ανάλυση.

Για να προσθέσετε στους “Προκαθορισμένους Συνδυασμούς” και αυτούς του φορτίου χιονιού, επιλέξτε LC10, φόρτιση 1, τύπο Null, δράσεις Χιόνι:

και “Υπολογισμός”.

Καταχώρηση

του αρχείου των συνδυασμών.

	LC10
Σενάριο	Static Χιόνι
Φόρτιση	1
Τύπος	NULL
Δράσεις	Χιόνι H<...
Περιγραφή	

- Επιλέξτε από τις 3 εξισώσεις αστοχίας και τις 3 εξισώσεις λειτουργικότητας που βρίσκονται στο πάνω δεξιά τμήμα του παραθύρου. Αν επιλέξετε όλες τις εξισώσεις τότε οι συνδυασμοί που θα δημιουργηθούν θα είναι βασισμένοι στον Ευρωκώδικα 1. Αν αντίστοιχα επιλέξετε μόνο την 1η και 3η εξίσωση αστοχίας καθώς και την 1η λειτουργικότητας τότε οι παραγόμενοι συνδυασμοί θα είναι βάσει ΕΑΚ. Κατόπιν πατήστε “Υπολογισμός” και επιλέξτε την εντολή “Καταχώρηση” για να αποθηκεύσετε αυτούς τους συνδυασμούς σαν αρχείο με κατάληξη *.cmb στο φάκελο της μελέτης σας.

Για να διαβάσετε ένα *.cmb file που έχει ήδη καταχωρηθεί, επιλέξτε “Διάβασμα”

Για να καταχωρήσετε έναν συνδυασμό ως *.txt file, επιλέξτε “TXT”.

Η εντολές **Προσθήκη** **Αφαίρεση** επιτρέπουν να προσθέσετε ή να αφαιρέσετε γραμμές ή κολώνες αφού πρώτα τις επιλέξετε, όπως σε ένα file .excel.

Η εντολές **Διάβασμα** **Καταχώρηση** επιτρέπουν να καταχωρήσετε ή να ανοίξετε ένα αρχείο συνδυασμών.

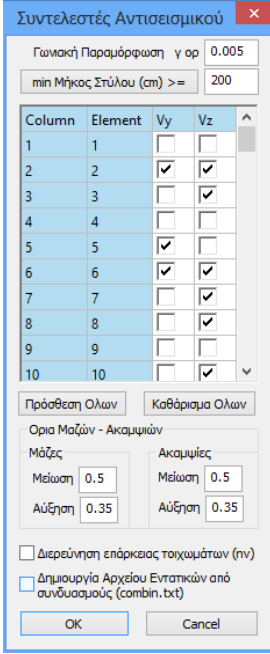
2.2 Έλεγχοι

2.2.Σ1 Έλεγχοι Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων

Με ενεργό ένα σενάριο μίας Ελαστικής ανάλυσης:

Επιλέξτε την εντολή “Έλεγχοι” και στο πλαίσιο διαλόγου:

- πληκτρολογείτε το ελάχιστο μήκος για τον καθορισμό των τοιχίων και κλικάρετε το αντίστοιχο πλήκτρο,
- ορίζετε τα όρια μαζών και ακαμψιών για τις συνθήκες κανονικότητας του κτιρίου,
- Ενεργοποιείτε τη δημιουργία των δύο αρχείων .txt
- “ΟΚ”



2.2.Σ2 Ελαστική ανάλυση Seismic / ΕΑΚ και Τύπο Static & Dynamic- ET

- ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΚΑΤΑ ΤΙΣ ΚΥΡΙΕΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΕΙΣ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ
ΑΠΛΟΠΟΙΗΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ (ΕΑΚ)
- ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ ΜΕ ΟΜΟΣΗΜΑ
ΣΤΡΕΠΤΙΚΑ ΖΕΥΓΗ (ΕΑΚ)

Αυτόματα ανοίγει ένα .txt file που, για την “ενεργή ανάλυσή”. περιλαμβάνει τα αποτελέσματα των ελέγχων:

- ✓ Έλεγχος Διαφοράς Μαζών και Ακαμψιών Σταθμών Κτιρίου (& 3.5.1.[4].β,γ)
- ✓ Κέντρο Βάρους - Κέντρο Πλασματικού Άξονα & 3.3.3 Ε.Α.Κ.
- ✓ Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως-----Αμεταθετότητα Πλαισίων---- Διεύθυνση Χ
- ✓ Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως-----Αμεταθετότητα Πλαισίων---- Διεύθυνση Ζ
- ✓ Έλεγχος Αμεταθετότητας Πλαισίων (&14.3.1β Ε.Κ.Ω.Σ.2000) Διεύθυνση Χ
- ✓ Έλεγχος Αμεταθετότητας Πλαισίων (&14.3.1β Ε.Κ.Ω.Σ.2000) Διεύθυνση Ζ
- ✓ Έλεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου Σ 4.2.2 Διεύθυνση Χ
- ✓ Έλεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου Σ 4.2.2 Διεύθυνση Ζ
- ✓ Έλεγχος Επάρκειας Τοιχωμάτων & 4.1.4.2.β.[2]
- ✓ Έλεγχος Στρεπτικής Ευαισθησίας Κτιρίου & 3.3.3.[7]
- ✓ Υπολογισμός Σεισμικού Αρμού & 4.1.7.2(3) Ε.Α.Κ.
- ✓ Προτεινόμενος σεισμικός αρμός ανευ υπολογισμού & 4.1.7.2(4)

						Σελίδα : 1	
ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΚΑΤΑ ΤΙΣ ΚΥΡΙΕΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΕΙΣ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ							
ΣΕΝΑΡΙΟ :		ΑΠΛΟΠΟΙΗΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ (ΕΑΚ)					
Έλεγχος Διαφοράς Μαζών και Ακαμψιών Σταθμών Κτιρίου						83.5.1.[4].β,γ ΕΑΚ	
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Συν.Μάζα KN/g	Συνολικές Ακαμψίες Ki*10^3 (KNm)		Διαφορές Μαζών - Ακαμψιών (Mi+1-Mi)/Mi - (Ki+1-Ki)/Ki		
			(Ki-X)	(Ki-Z)	(ΔMi)	(ΔKi-X)	(ΔKi-Z)
1	3.000	0.000	0.000	0.000			
2	6.000	0.000	0.000	0.000	21474836.48	αυξ. 0.00	αυξ. 0.00
Ο Έλεγχος ικανοποιεί τα Κριτήρια Κανονικότητας						NAI	
						OXI	
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:		Μάζες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50 Ακαμψίες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50					
Κέντρο Βάρους - Κέντρο Ακαμψίας				83.3.3 ΕΑΚ			
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Κέντρο Βάρους		Κέντρο Ακαμψίας		Απόσταση	
		X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	Κ.Β - Κ.Α (m)	
1	3.000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	
2-Ρο	6.000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	
Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως						(& 4.1.2.2 ΕΑΚ)	
Αμεταθετότητα Πλαισίων (& 14.3.1α ΕΚΩΣ2000)				Διεύθυνση X			
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Κατακόρυφα Φορτία	Σχετική Μετ/ση (mm)	Οριζόντια Δύναμη (KN)	θx	Έλεγχος 2ας Τάξης Πλαισίων	
1-0	3.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	ΕΠ.(≤0.1)	Αμετάθετα
2-0	6.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	ΕΠ.(≤0.1)	Αμετάθετα
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:		ΕΠ = Επιτρέπεται, για θx≤0.1 ΕΠΣ = Επιτρέπεται με επαύξηση σεισμικής έντασης, για θx>0.2 ΑΠ = Απαγορεύεται, για 0.1<θx≤0.2					
Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως						(& 4.1.2.2 ΕΑΚ)	
Αμεταθετότητα Πλαισίων (& 14.3.1α ΕΚΩΣ2000)				Διεύθυνση Z			
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Κατακόρυφα Φορτία	Σχετική Μετ/ση (mm)	Οριζόντια Δύναμη (KN)	θz	Έλεγχος 2ας Τάξης Πλαισίων	
1-0	3.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	ΕΠ.(≤0.1)	Αμετάθετα
2-0	6.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	ΕΠ.(≤0.1)	Αμετάθετα
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:		ΕΠ = Επιτρέπεται, για θx≤0.1 ΕΠΣ = Επιτρέπεται με επαύξηση σεισμικής έντασης, για θx>0.2 ΑΠ = Απαγορεύεται, για 0.1<θx≤0.2					
Έλεγχος Αμεταθετότητας Πλαισίων						(&14.3.1β ΕΚΩΣ2000)	
Αμεταθετότητα Πλαισίων				Διεύθυνση X			
Στάθμης Πάκτωσης	Αρ.Ορόφων n	Συν. Ύψος htot (m)	Κατ. Φορτία Fv (KN)	Ακαμψίες Kix*10^3 (KNm2)	htot*sqrt(Fv/Kix) ≤0.2+0.1*n για n<=3 ≤0.6 για n>=4	Έλεγχος Πλαισίων	
1	2	6.000	0.000	0.000	0.000	0.4	Αμετάθετα
2	1	3.000	0.000	0.000	0.000	0.3	Αμετάθετα
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:		Το Συνολικό Ύψος htot και ο Αριθμός Ορόφων μετράται από την κάθε στάθμη πάκτωσης					
Έλεγχος Αμεταθετότητας Πλαισίων						(&14.3.1[β] ΕΚΩΣ2000)	
Αμεταθετότητα Πλαισίων				Διεύθυνση Z			
Στάθμης Πάκτωσης	Αρ.Ορόφων n	Συν. Ύψος htot (m)	Κατ. Φορτία Fv (KN)	Ακαμψίες Kiz*10^3 (KNm2)	htot*sqrt(Fv/Kiz) ≤0.2+0.1*n για n<=3 ≤0.6 για n>=4	Έλεγχος Πλαισίων	
1	2	6.000	0.000	0.000	0.000	0.4	Αμετάθετα
2	1	3.000	0.000	0.000	0.000	0.3	Αμετάθετα
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:		Το Συνολικό Ύψος htot και ο Αριθμός Ορόφων μετράται από την κάθε στάθμη πάκτωσης					

					Σελίδα : 2
Έλεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου (Σ 4.2.2 ΕΑΚ)					
Έλεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου					Διεύθυνση X
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Σχετική Μετ/ση (mm)	Υψος Ορόφου (m)	Συντελεστής γ $\gamma = \alpha \cdot \Delta / 2.5 \cdot h \geq \Delta / h$	Έλεγχος Ορόφου $\gamma_{or} = 0.005$
1	3.000	0.000	3.000	0.0000	ΕΠ ($\gamma \leq \gamma_{or}$)
2	6.000	0.000	3.000	0.0000	ΕΠ ($\gamma \leq \gamma_{or}$)
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: ΕΠ = Επιτρέπεται ΑΠ = Απαγορεύεται					

Έλεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου (Σ 4.2.2 ΕΑΚ)					
Έλεγχος Γωνιακής Παραμόρφωσης ορόφου					Διεύθυνση Z
α/α Στάθμης	Συν/κο Υψός (m)	Σχετική Μετ/ση (mm)	Υψος Ορόφου (m)	Συντελεστής γ $\gamma = \alpha \cdot \Delta / 2.5 \cdot h \geq \Delta / h$	Έλεγχος Ορόφου $\gamma_{or} = 0.005$
1	3.000	0.000	3.000	0.0000	ΕΠ ($\gamma \leq \gamma_{or}$)
2	6.000	0.000	3.000	0.0000	ΕΠ ($\gamma \leq \gamma_{or}$)
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: ΕΠ = Επιτρέπεται ΑΠ = Απαγορεύεται					

Έλεγχος Επάρκειας Τοιχωμάτων										(&4.1.4.2.β [2] ΕΑΚ)
						Στάθμη Αναφοράς		0 0.000(m)		
α/α Στάθμης	Τέμνουσα Τοιχ./Συνολική Τέμν. = nvx					Τέμνουσα Τοιχ./Συνολική Τέμν. = nvz				
	Συνδ /μος	Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	nvx		Συνδ /μος	Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	nvz	
1 ***	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ.	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ.
2	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ.	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ.
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:						nv > 0.6 (&4.1.4.2 [β] ΕΑΚ) nv > 0.75 (&18.4.4.2 ΕΚΩΣ2000) *** = Στάθμη ελέγχου nv από κανονισμό				

Έλεγχος Στρεπτικής Ευαισθησίας Κτιρίου												(&3.3.3 [7] ΕΑΚ)
a/a Στάθμης	ρx	εox,i	ρmx,i	<=, >	ri	Σ.Ε.	ρz	εoz,i	ρmz,i	<=, >	ri	Σ.Ε.
1	0.00	0.00	0.00	<=	0.00	ΝΑΙ	0.00	0.00	0.00	<=	0.00	ΝΑΙ
2	0.00	0.00	0.00	<=	0.00	ΝΑΙ	0.00	0.00	0.00	<=	0.00	ΝΑΙ
Η κατασκευή είναι Στρεπτικά Ευαίσθητη						ΝΑΙ	☒	ΟΧΙ		☐		
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: ρx, ρz = Ακτίνες δυστρεψίας στάθμης ως προς τον πλασματικό άξονα. ρmx,i, ρmz,i = Ακτίνες δυστρεψίας στάθμης ως προς το κέντρο μάζας της. εox,i, εoz,i= Στατικές εκκεντρότητες κατά τις διευθύνσεις των κύριων αξόνων.												
ΑΠΑΙΤΕΙΤΑΙ ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ ΕΛΕΓΧΟΣ								ΚΑΤΑ Χ-Χ		ΚΑΤΑ Ζ-Ζ		

Υπολογισμός Σεισμικού Αρμού (&4.1.7.2 [3] ΕΑΚ)			
$\Delta = \Delta_{υπολ.} \cdot q$			
Διεύθυνση X	Δx (cm)	Διεύθυνση Z	Δz (cm)
	0.00		0.00
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: Υπολογισμός μέγιστων σεισμικών μετακινήσεων του κτιρίου σε περίπτωση εμβολισμού υποστυλωμάτων από πλάκες ή άλλα στοιχεία του παρακείμενου κτιρίου. Οι μετακινήσεις πολλαπλασιάστικαν με τον συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q.			

Προτεινόμενος Σεισμικός Αρμός άνευ υπολογισμού (&4.1.7.2 [4] ΕΑΚ)			
$\Delta = \Delta_{υπολ.} \cdot q$			
Διεύθυνση X	Δx (cm)	Διεύθυνση Z	Δz (cm)
	4.00		4.00
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: 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 δε γίνεται ακριβέστερος υπολογισμός, μπορεί να καθορίζεται με βάση τον συνολικό αριθμό των υπέρ το έδαφος εν επαφή ορόφων ως εξής:			

2.2.Σ3 Έλεγχοι Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων Seismic / Παλαιός

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΠΑΛΑΙΟΥ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΥ

Αυτόματα ανοίγει ένα .txt file που, για την “ενεργή ανάλυσή”. περιλαμβάνει τα αποτελέσματα των ελέγχων:

- ✓ Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως Διευθυνση X
- ✓ Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως Διευθυνση Z
- ✓ Έλεγχος Σχετικών Μετατοπίσεων Διευθυνση X
- ✓ Έλεγχος Σχετικών Μετατοπίσεων Διευθυνση Z
- ✓ Έλεγχος Ευστάθειας Κτιρίου Διευθυνση X
- ✓ Έλεγχος Ευστάθειας Κτιρίου Διευθυνση Z
- ✓ Κέντρο Βάρους - Κέντρο Ελαστικής Στροφής

2.2.Σ4 Έλεγχοι Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων EC-8 και Τύπο Static & Dynamic

EC-8_Greek Static (0)

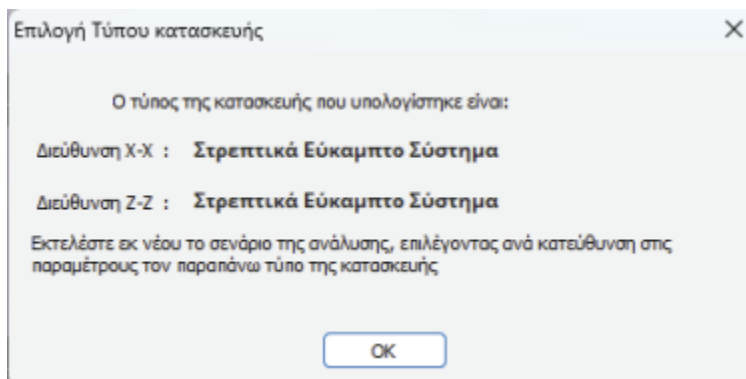
EC-8_Greek Dynamic (1)

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΚΑΤΑ ΤΙΣ ΚΥΡΙΕΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΕΙΣ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ ΑΠΛΟΠΟΙΗΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ (EC8)

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ ΜΕ ΟΜΟΣΗΜΑ ΣΤΡΕΠΤΙΚΑ ΖΕΥΓΗ (EC8)

Αυτόματα ανοίγει ένα file που, για την “ενεργή ανάλυσή”. περιλαμβάνει τα αποτελέσματα των ελέγχων

Παρατήρηση!



⚠ Στην νέα έκδοση προστέθηκε ο αυτόματος έλεγχος και αντίστοιχη προειδοποίηση για τις περιπτώσεις που προκύπτει διαφορετικός τύπος κατασκευής από την ανάλυση σε σχέση με αυτό που έχει θέσει ο χρήστης από τις παραμέτρους.

											Σελίδα : 1	
ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ ΚΑΤΑ ΤΙΣ ΚΥΡΙΕΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΕΙΣ ΤΟΥ ΚΤΙΡΙΟΥ												
ΣΕΝΑΡΙΟ :		ΔΙΔΟΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ (EC8)										
Έλεγχος Διαφοράς Μαζών και Ακαμψιών Σταθμών Κτίριου											(παρ.4.2.3.3.)	
a/a	Συνικό	Συν Μάζα	Συνολικές Ακαμψίες		Διαφοράς Μαζών - Ακαμψιών							
Στάθμης	Υψός (m)	KN/g	Ki*10 ⁻³ (kNm)	(Ki-X)	(Ki-Z)	(ΔM)	(ΔKi-X)	(ΔKi-Z)				
1	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000							
2	6.000	0.000	0.000	0.000	0.000	ελ.	αυξ. 0.00	αυξ. 0.00				
Ο Έλεγχος ικανοποιεί τα Κριτήρια Κανονικότητας											NAI OXI	
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: Μάζες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50 Ακαμψίες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50												
Κέντρο Βάρους - Κέντρο Ακαμψίας												
a/a	Συνικό	Κέντρο Βάρους		Κέντρο Ακαμψίας		Απόσταση						
Στάθμης	Υψός (m)	X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	Κ.Β. - Κ.Α. (m)						
1	3.000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000						
2	6.000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000						
Σεισμική Τέμνουσα Τοιχωμάτων Παρ. 5.1.2.												
Σεισμική Τέμνουσα Τοιχωμάτων						Στάθμη Αναφοράς			0 0.000(m)			
a/a	Συνδ	Τέμνουσα Τοιχωμάτων		Συνολική Τέμνουσα		ΕΠ/Α	Συνδ	Τέμνουσα Τοιχωμάτων		Συνολική Τέμνουσα		ΕΠ/Α
Στάθμης	μ/ος	Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	μ/ος	ΑΠ/Α	μ/ος	Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	μ/ος	ΑΠ/Α	μ/ος	ΑΠ/Α
1 ***	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ	0	0.000	0.000	0.00	0.00	ΑΠ	0
2	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ	0	0.000	0.000	0.00	0.00	ΑΠ	0
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: *** = Στάθμη ελέγχου νιν από κανονισμό												
Καθορισμός Συστήματος Κτίριου												
Διεύθυνση X: Σύστημα Πλαίσιων												
Διεύθυνση Z: Σύστημα Πλαίσιων												
Έλεγχος Κανονικότητας σε Κάτωση Παρ. 4.2.3.2												
a/a	Συνικό	Lx (m)	Lz (m)	Συντ. L<4	ΣΑ	Αi,max	Αo	Αi,max/Αo	Κανονικότητα			
Στάθμης	Υψός (m)			Lmax/Lmin	(m2)	(m2)						
1	3.000	11.10	10.90	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	Ικανοποιείται			
2	6.000	11.10	10.90	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	Ικανοποιείται			
Κανονικότητα σε Κάτωση Παρ. 4.2.3.2						Διεύθυνση X						
a/a	Συνικό	Συντ. f	Συντ. Is		Εκκεντρότητα		Κανονικότητα					
Στάθμης	Υψός (m)	sqrt (ΣΚi/Σκ_)	sqrt (I0mass)		ε,ο(m)							
1	3.000	0.000	0.000		0.000		Ικανοποιείται					
2	6.000	0.000	0.000		0.000		Ικανοποιείται					
Κανονικότητα σε Κάτωση Παρ. 4.2.3.2						Διεύθυνση Z						
a/a	Συνικό	Συντ. f	Συντ. Is		Εκκεντρότητα		Κανονικότητα					
Στάθμης	Υψός (m)	sqrt (ΣΚi/Σκ_)	sqrt (I0mass)		ε,ο(m)							
1	3.000	0.000	0.000		0.000		Ικανοποιείται					
2	6.000	0.000	0.000		0.000		Ικανοποιείται					

											Σελίδα : 1	
ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΕΛΕΓΧΩΝ												
ΣΕΝΑΡΙΟ :		ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΜΕΘΟΔΟΣ ΜΕ ΟΜΟΣΗΜΑ ΣΤΡΕΠΤΙΚΑ ΖΕΥΓΗ (EC8)										
Έλεγχος Διαφοράς Μαζών και Ακαμψιών Σταθμών Κτίριου											(παρ.4.2.3.3.)	
a/a	Συνικό	Συν Μάζα	Συνολικές Ακαμψίες		Διαφοράς Μαζών - Ακαμψιών		Διαφοράς Μαζών - Ακαμψιών					
Στάθμης	Υψός (m)	KN/g	Ki*10 ⁻³ (KN/m)	(Ki-X)	(Ki-Z)	(ΔM)	(ΔKi-X)	(ΔKi-Z)				
1	3.000	123.750	4867.198	2168.954								
2	6.000	57.199	3893.758	1735.163	ελ. 0.53		ελ. 0.19	ελ. 0.20				
Ο Έλεγχος ικανοποιεί τα Κριτήρια Κανονικότητας								NAI				
								OXI				
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: Μάζες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50 Ακαμψίες : Η Αύξηση πρέπει <= 0.35 - Η Ελάττωση πρέπει <= 0.50												
Κέντρο Βάρους - Κέντρο Ακαμψίας												
a/a	Συνικό	Κέντρο Βάρους		Κέντρο Ακαμψίας		Απόσταση						
Στάθμης	Υψός (m)	X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	X Συντ.(m)	Z Συντ.(m)	Κ.Β. - Κ.Α.(m)						
1	3.000	5.4309	6.0895	6.2884	5.6797	0.9503						
2	6.000	5.3788	5.6738	6.7783	5.4379	1.4192						
Σεισμική Τέμνουσα Τοιχωμάτων											Παρ. 5.1.2.	
Σεισμική Τέμνουσα Τοιχωμάτων						Στάθμη Αναφοράς			0 0.000(m)			
a/a	Συνδ	Τέμνουσα Τοιχωμάτων		Συνολική Τέμνουσα		ΕΠ/Α	Συνδ	Τέμνουσα Τοιχωμάτων		Συνολική Τέμνουσα		ΕΠ
Στάθμης	μ/ος	Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	μ/ος	ΑΠ/Α	μ/ος	Τέμνουσα Τοιχωμάτων	Συνολική Τέμνουσα	μ/ος	ΑΠ/Α	μ/ος	ΑΠ
1 ***	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ	0	ΑΠ
2	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ	0	0.000	0.000	0.00	ΑΠ	0	ΑΠ
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: *** = Στάθμη ελέγχου νιν από κανονισμό												
Καθορισμός Συστήματος Κτίριου												
Διεύθυνση X: Σύστημα Πλαίσιων												
Διεύθυνση Z: Σύστημα Πλαίσιων												
Έλεγχος Κανονικότητας σε Κάτωση Παρ. 4.2.3.2												
a/a	Συνικό	Lx (m)	Lz (m)	Συντ. L<4	ΣΑ	Αi,max	Αo	Αi,max/Αo	Κανονικότητα			
Στάθμης	Υψός (m)			Συντ. Lmax/Lmin	(m2)	(m2)						
1	3.000	11.10	10.90	0.018	0.00	0.00	120	0.00	Ικανοποιείται			
2	6.000	11.10	10.90	0.018	0.00	0.00	120	0.00	Ικανοποιείται			
Κανονικότητα σε Κάτωση						Παρ. 4.2.3.2			Διεύθυνση X			
a/a	Συνικό	Συντ. f	Συντ. Is		Εκκενρότητα		Κανονικότητα					
Στάθμης	Υψός (m)	sqrt (ΣΚi/Σκ_)	sqrt (I0mass)		ε, ο(m)		ε, ο(m)					
1	3.000	8.390	4.516		0.410		Ικανοποιείται					
2	6.000	8.297	4.579		0.236		Ικανοποιείται					
Κανονικότητα σε Κάτωση						Παρ. 4.2.3.2			Διεύθυνση Z			
a/a	Συνικό	Συντ. f	Συντ. Is		Εκκενρότητα		Κανονικότητα					
Στάθμης	Υψός (m)	sqrt (ΣΚi/Σκ_)	sqrt (I0mass)		ε, ο(m)		ε, ο(m)					
1	3.000	5.601	4.516		0.857		Ικανοποιείται					
2	6.000	5.539	4.579		1.400		Ικανοποιείται					

										Σελίδα : 2	
Αποτελέσματα Ελέγχων Κανονικότητας											
Έλεγχος Κανονικότητας λόγω κατανομής Μάζας											
Έλεγχος Κανονικότητας λόγω κατανομής Ακαμψίας											
Έλεγχος Κανονικότητας λόγω Μορφολογίας κατά X											
Έλεγχος Κανονικότητας λόγω Μορφολογίας κατά Z											
Κανονικότητα Κάτωσης συνολικά για όλο το κτίριο											
Κανονικότητα Καθ' Ύψος (συνολικά)											
Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως											
Παρ. 4.4.2.2(2),(3),(4)											
a/a	Στάθμης	Συνικό Υψός (m)	Κατακόρυφη Φορτία	Σχετική Μείωση (mm)	Οριζόντια Δύναμη (KN)	θx	θz	Έλεγχος 2ας Τάξης Πλακίου			
1-0		3.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	0.0000	ΕΠ (<=0.1)			
2-0		6.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	0.0000	ΕΠ (<=0.1)			
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:											
ΕΠ = Επιρρέπεια, για $\theta x <= 0.1$											
ΕΠZ = Επιρρέπεια με επαύξηση σεισμικής έντασης, για $0.1 < \theta x <= 0.2$											
ΑΠ = Απευρέπεια, για $\theta x > 0.3$											
Έλεγχος Επιρροών 2ας Τάξεως											
Παρ. 4.4.2.2(2),(3),(4)											
a/a	Στάθμης	Συνικό Υψός (m)	Κατακόρυφη Φορτία	Σχετική Μείωση (mm)	Οριζόντια Δύναμη (KN)	θx	θz	Έλεγχος 2ας Τάξης Πλακίου			
1-0		3.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	0.0000	ΕΠ (<=0.1)			
2-0		6.000	0.000	0.0000	0.000	0.0000	0.0000	ΕΠ (<=0.1)			
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:											
ΕΠ = Επιρρέπεια, για $\theta x <= 0.1$											
ΕΠZ = Επιρρέπεια με επαύξηση σεισμικής έντασης, για $0.1 < \theta x <= 0.2$											
ΑΠ = Απευρέπεια, για $\theta x > 0.3$											
Έλεγχος Σχετικής Μετακίνησης ορόφου											
Παρ. 4.4.3.2(1)											
a/a	Στάθμης	Συνικό Υψός (m)	Μέγιστη δια-δ'ε Σχετική Μείωση (mm)	Ύψος Ορόφου (m)	Συντελεστής δ'ν/η	Έλεγχος Ορόφου Ορόφου=0.005					
1		3.000	0.000	3.000	0.0000	κατανοείται					
2		6.000	0.000	3.000	0.0000	κατανοείται					
Έλεγχος Σχετικής Μετακίνησης ορόφου											
Παρ. 4.4.3.2(1)											
a/a	Στάθμης	Συνικό Υψός (m)	Μέγιστη δια-δ'ε Σχετική Μείωση (mm)	Ύψος Ορόφου (m)	Συντελεστής δ'ν/η	Έλεγχος Ορόφου Ορόφου=0.005					
1		3.000	0.000	3.000	0.0000	κατανοείται					
2		6.000	0.000	3.000	0.0000	κατανοείται					
Υπολογισμός Σεισμικού Αρμού											
παρ. 4.4.2.7(1),(2),(3)											
$\Delta = \Delta_{\text{ισολ.}} \cdot q$											
		Δx (cm)		Διεύθυνση X		Δz (cm)		Διεύθυνση Z			
		0.00		0.00		0.00		0.00			
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ:											
Υπολογισμός μέγιστων σεισμικών μετακινήσεων του κτιρίου σε περίπτωση εμβολισμού υποστυλίων κατά τη διάρκεια ή άλλα στοιχεία του παρακείμενου κτιρίου.											
Οι μετακινήσεις πλημμελοποιούνται με τον συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q.											

2.2.Σ5 Έλεγχοι Σεναρίων Ελαστικών και Ανελαστικών αναλύσεων (ΚΑΝ.ΕΠΕ)

Βλέπε Εγγ. Χρήσης Κεφάλαιο 8Β:Ανάλυση-Μέρος2: Υπάρχοντα κτίρια από Ω.Σ και τοιχοποιία με τη Μέθοδο Ισοδύναμου Πλαισίου

2.3 Σεισμική δράση

2.3.Σ1 Σεισμική δράση Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων Static

					Σελίδα : 1	
ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΚΑΙ ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ						
ΣΕΝΑΡΙΟ :						
ΠΑΡΑΜΕΤΡΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΥ						
Κλάση Πλαστιμότητας		DCM				
Τύπος Φάσματος		Τύπος 1				
Ζωνη Σεισμικής επικινδυνότητας		I				
Επιτάχυνση Βαρύτητας g (m/sec2)		9.810				
Σεισμική Επιτάχυνση εδάφους agR		0.16 * 9.810 = 1.5696				
Σύστημα κτιρίου κατά X		Σύστημα Πλαισίων				
Σύστημα κτιρίου κατά Z		Σύστημα Πλαισίων				
Κατηγορία Εδάφους		B				
Χαρακτηριστικές Περίοδοι Φάσματος		TB=0.15 TC=0.50 TD=2.50(sec)				
Συντελεστής-Κατηγορία Σπουδαιότητας		γi=1.000 - Σ2				
Συντελεστής Σεισμικής Συμπεριφοράς		qx=0.000 - qz=0.000 - qy=0.000				
Συντελεστής Φασματικής Ενίσχυσης		βo=2.50				
Ποσοστό κρίσιμης απόσβεσης		ξ=5.000%				

α/α Στάθμης	Υψόμετρο (m)	Διαστάσεις Κατόψεων		Συντ.ψ2 Φορτ.2	Τυχηματικές Εκκ/τες	
		L1x (m)	L1z (m)		et1x(m)	et1z(m)
0	0.000	11.100	10.900	0.300	0.000	0.000
1	3.000	11.100	10.900	0.300	0.000	0.000
2	6.000	11.100	10.900	0.300	0.000	0.000
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: et1x = 0.050 * L1x, et1z = 0.050 * L1z						

Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου με τον προσεγγιστικό τύπο του Rayleigh						
Διεύθυνση 1x	T1x (sec) =	0.0000	Rd(T) =	0.0000		
Διεύθυνση 1lz	T1lz (sec) =	0.0000	Rd(T) =	0.0000		
Διεύθυνση y	Tv (sec) =	0.0000	Rd(T) =	0.0000		

Καθ' ύψος Κατανομή Σεισμικής Δύναμης (Τέμνουσα-Ροπή)							
α/α Στάθμ.	Υψόμ. (m)	ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ		ΣΤΡΕΠΤΙΚΕΣ ΡΟΠΕΣ (KNm)			
		ΦΟΡΤ. 3-I (Kn)	ΦΟΡΤ. 4-II (Kn)	ΦΟΡΤ. 5-I Από maxex	ΦΟΡΤ. 6-I Από minex	ΦΟΡΤ. 7-I Από maxex	ΦΟΡΤ. 8-I Από minex
0	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1	3.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	6.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

2.3.Σ2 Σεισμική δράση Σεναρίων σεισμικών Ελαστικών αναλύσεων Dynamic & Static (με Ιδιοπερίοδο Κτιρίου από Δυναμική Ανάλυση)

Σελίδα : 1							
ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΚΑΙ ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΔΡΑΣΗΣ							
ΣΕΝΑΡΙΟ :							
ΠΑΡΑΜΕΤΡΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΥ							
Κλάση Πλαστιμότητας		DCM					
Τύπος Φάσματος		Τύπος 1					
Ζώνη Σεισμικής επικινδυνότητας		II					
Επτάχυνση Βαρύτητας g (m/sec2)		9.810					
Σεισμική Επτάχυνση εδάφους agR		0.24 * 9.810 = 2.3544					
Σύστημα κτιρίου κατά X		Σύστημα Πλαισίων					
Σύστημα κτιρίου κατά Z		Σύστημα Πλαισίων					
Κατηγορία Εδάφους		B					
Χαρακτηριστικές Περίοδοι Φάσματος		TB=0.15 TC=0.50 TD=2.50(sec)					
Συντελεστής-Κατηγορία Σπουδαιότητας		γi=1.000 - Σ2					
Συντελεστής Σεισμικής Συμπεριφοράς		qx=3.120 - qz=3.120 - qy=1.500					
Συντελεστής Δυναμικής Ενίσχυσης		βo=2.50					
Ποσοστό κρίσιμης απόσβεσης		ξ=5.000%					
a/a Στάθμης	Υψόμετρο (m)	Διαστάσεις Κατόψεων Lix (m) Liz (m)		Συντ.ψ2 Φορτ.2	Τυχηματικές Εκκ/τες etix(m) etiz(m)		
0	0.000	11.100	10.900	0.300	0.555	0.545	
1	3.000	11.100	10.900	0.300	0.555	0.545	
2	6.000	11.100	10.900	0.300	0.555	0.545	
ΣΗΜΕΙΩΣΕΙΣ: etix = 0.050 * Lix, etiz = 0.050 * Liz							
Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου με τον προσεγγιστικό τύπο του Rayleigh							
Διεύθυνση Ix	Tix (sec) =	0.1806	Rd(T) =	2.2638			
Διεύθυνση Iz	Tiz (sec) =	0.2135	Rd(T) =	2.2638			
Διεύθυνση y	Tv (sec) =	0.0774	Rd(T) =	3.5316			
Καθ'ύψος Κατανομή Σεισμικής Δύναμης (Τέμνουσα-Ροπή)							
a/a Στάθμ.	Υψόμ. (m)	ΤΕΜΝΟΥΣΕΣ ΦΟΡΤΙΣΕΩΝ		ΣΤΡΕΠΤΙΚΕΣ ΡΟΠΕΣ (KNm)			
		ΦΟΡΤ. 3-I (Kn)	ΦΟΡΤ. 4-II (Kn)	ΦΟΡΤ. 5-I Από maxez	ΦΟΡΤ. 6-I Από minez	ΦΟΡΤ. 7-I Από maxex	ΦΟΡΤ. 8-I Από minex
0	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1	3.000	212.865	212.865	116.011	-116.011	118.140	-118.140
2	6.000	196.776	196.776	107.243	-107.243	109.211	-109.211
Ιδιοπερίοδοι Κτιρίου από Δυναμική Ανάλυση							
a/a Ιδιομορφής	Κυκλική Συχνότητα w (Rad/sec)	Συχνότητα v (Cycles/sec)		Περίοδος T (sec)			
1	2.9425E+001	4.6831E+000		2.1353E-001			
2	3.4784E+001	5.5361E+000		1.8063E-001			
3	4.5024E+001	7.1657E+000		1.3955E-001			
4	8.1143E+001	1.2914E+001		7.7434E-002			
5	9.2628E+001	1.4742E+001		6.7832E-002			
6	9.5295E+001	1.5167E+001		6.5934E-002			
7	1.0301E+002	1.6395E+001		6.0995E-002			
8	1.1183E+002	1.7798E+001		5.6187E-002			
9	1.1791E+002	1.8766E+001		5.3288E-002			
10	1.2857E+002	2.0463E+001		4.8869E-002			
Συντελεστές Συμμετοχής Ιδιομορφών							

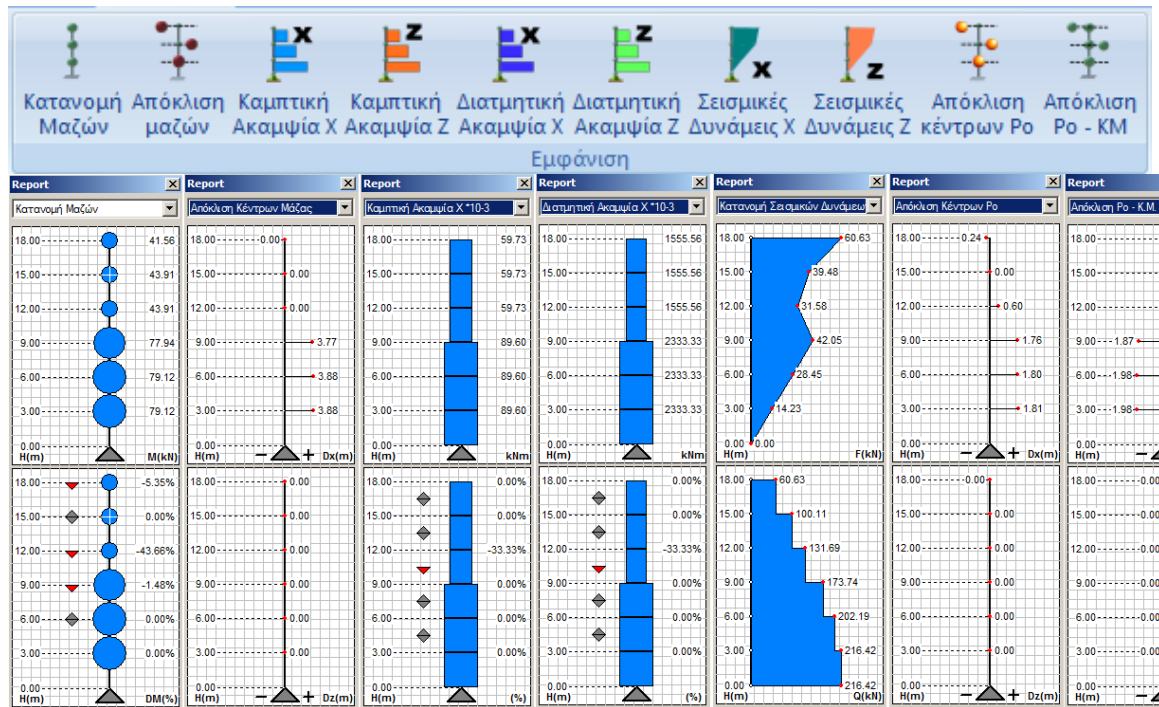
				Σελίδα : 2		
α/α Ιδιομορφής	Διευθύνσεις στο Κύριο Σύστημα Συντεταγμένων					
	Κατά Χ		Κατά Ζ		Κατά Υ	
1	6.0413E+000		2.1684E-001		-9.9684E+000	
2	-1.0473E+001		-1.7020E-001		-6.6643E+000	
3	3.0024E+000		-6.3262E-002		-3.3579E+000	
4	9.8379E-001		-1.1186E+001		3.9841E-001	
5	1.3118E+000		5.3215E+000		6.7177E-001	
6	-4.9495E-001		-3.1233E+000		9.4501E-001	
7	-1.6260E-001		3.1368E+000		1.1630E+000	
8	-3.2081E-002		1.7227E+000		1.0451E-001	
9	-1.2099E+000		-1.4001E+000		-1.3492E-001	
10	1.0238E-001		-3.3525E-001		-4.0357E+000	
ΣΥΝΤΕΛΕΣΤΕΣ Συμμετοχής Μαζών ανά Διεύθυνση						
Κατά Χ =		1.0		Κατά Υ =		1.0
				Κατά Ζ =		1.0
Δρώσεις Ιδιομορφικές Μάζες				Συνολική Μάζα = 180.949 (kN/gr)		
α/α Ιδιομορφής	ΜΕΤΑΦΟΡΙΚΕΣ ΜΑΖΕΣ					
	Κατά Χ		Κατά Ζ		Κατά Υ	
1	36.50	20.17	0.05	0.03	99.37	54.92
2	109.68	60.61	0.03	0.02	44.41	24.54
3	9.01	4.98	0.00	0.00	11.28	6.23
4	0.97	0.53	125.13	69.15	0.16	0.09
5	1.72	0.95	28.32	15.65	0.45	0.25
6	0.24	0.14	9.75	5.39	0.89	0.49
7	0.03	0.01	9.84	5.44	1.35	0.75
8	0.00	0.00	2.97	1.64	0.01	0.01
9	1.46	0.81	1.96	1.08	0.02	0.01
10	0.01	0.01	0.11	0.06	16.29	9.00
ΣΥΝΟΛΑ:	159.62	88.21	178.17	98.46	174.23	96.29
Πίνακας Τιμών Φάσματος Απόκρισης Επιταχύνσεων				Αριθμός Σημείων = 39		
α/α Σημείου Εισαγωγής	Περίοδος (sec)	ΤΙΜΕΣ ΦΑΣΜΑΤΟΣ				
		Τιμή x	Τιμή y	Τιμή z		
1	0.00	1.88	1.41	1.88		
2	0.05	2.01	3.53	2.01		
3	0.10	2.14	3.53	2.14		
4	0.15	2.26	3.53	2.26		
5	0.20	2.26	2.65	2.26		
6	0.25	2.26	2.12	2.26		
7	0.30	2.26	1.77	2.26		
8	0.35	2.26	1.51	2.26		
9	0.40	2.26	1.32	2.26		
10	0.45	2.26	1.18	2.26		
11	0.50	2.26	1.06	2.26		
12	0.55	2.06	0.96	2.06		
13	0.60	1.89	0.88	1.89		
14	0.65	1.74	0.81	1.74		
15	0.70	1.62	0.76	1.62		
16	0.75	1.51	0.71	1.51		
17	0.80	1.41	0.66	1.41		
18	0.85	1.33	0.62	1.33		
19	0.90	1.26	0.59	1.26		
20	0.95	1.19	0.56	1.19		

2.3.Σ3 Σεισμική δράση Σεναρίων Ελαστικών και Ανελαστικών αναλύσεων (ΚΑΝ.ΕΠΕ)

Βλέπε Εγγ. Χρήσης Κεφάλαιο 8Β:Ανάλυση-Μέρος2: Υπάρχοντα κτίρια από Ω.Σ και τοιχοποιία με τη Μέθοδο Ισοδύναμου Πλαισίου

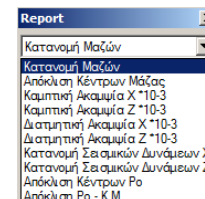
3. Εμφάνιση

Με ενεργό σενάριο Ελαστικής Ανάλυσης: έχουν εποπτικό χαρακτήρα και ενημερώνουν τον μελετητή για την κατανομή και την απόκλιση των μαζών του φορέα, την καμπτική και διατμητική ακαμψία, την κατανομή των σεισμικών δυνάμεων και την απόκλιση των κέντρων P_o .



Η κάθε εντολή ανοίγει το ομώνυμο διάγραμμα, όπως προκύπτει από την ανάλυση της μελέτης.

Μπορείτε να επιλέξετε της εντολές ή να μεταβείτε από το ένα διάγραμμα στο άλλο με επιλογή από τη λίστα



3.1 Εμφάνιση Ελαστικών και Ανελαστικών αναλύσεων (ΚΑΝ.ΕΠΕ)

Βλέπε Εγγ. Χρήσης Κεφάλαιο 8Β:Ανάλυση-Μέρος2: Υπάρχοντα κτίρια από Ω.Σ και τοιχοποιία με τη Μέθοδο Ισοδύναμου Πλαισίου

