

24.6.2010 - Λειτεία (+65/12)

16/9	Δ/νση	ΤΕΕ	ΕΝΕΡΓΕΙΑ	DEAD
	- ΕΕ ΑΙΓΑΛΕΩΣ ΕΠΙ	10100	ΓΝΩΣΗ	T77
	- ΕΕ ΔΗΜ	13/4/10		ΤΗΜ Δημ.
	- ΕΕ ΕΦΕΤ ΥΔΙΚΩΝ			

### ΕΓΚΥΚΛΙΟΣ 8

**ΕΛΛΗΝΙΚΗ ΔΗΜΟΚΡΑΤΙΑ  
ΥΠΟΥΡΓΕΙΟ ΥΠΟΔΟΜΩΝ, ΜΕΤΑΦΟΡΩΝ  
ΚΑΙ ΔΙΚΤΥΩΝ  
ΓΕΝ. Δ/ΝΣΗ ΔΙΟΙΚΗΣΗΣ & ΠΡΟΓΡ/ΤΟΣ  
Δ/ΝΣΗ ΝΟΜΟΘΕΤΙΚΟΥ ΣΥΝΤΟΝΙΣΜΟΥ &  
ΚΩΔΙΚΟΠΟΙΗΣΗΣ (Δ17)**

Τμήμα :

α'

Ταχ. Δ/νση : Χαρ. Τρικούπη 182  
Ταχ. Κώδ. : 101 78 ΑΘΗΝΑ  
Πληροφορίες : Κ.Κωνσταντακοπούλου  
Τηλέφωνο : 210 64 29 185  
TELEFAX : 210 64 64 392  
E-mail : ggded17@otenet.gr

Αθήνα, 30 / 03 / 2010  
Αριθ. Πρωτ. Δ17α / 08 /61/ΦΝ 275

ΠΡΟΣ: Τους αποδέκτες του

πίνακα διανομής

**ΘΕΜΑ:** Δημοσίευση τροποποιήσεων των διατάξεων των «Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού –ΕΑΚ 2000» και «Ελληνικού Κανονισμού Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000».

Σας γνωρίζουμε ότι δημοσιεύτηκαν στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως (ΦΕΚ Β' 270/16.03.2010) οι αποφάσεις αριθμ. Δ17α/10/44/ΦΝ275/3.3.10 και αριθμ. Δ17α/01/45/ΦΝ429/3.3.10 του Υφυπουργού Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων με τις οποίες τροποποιήθηκαν ο «Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός - ΕΑΚ - 2000» και ο «Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000» αντίστοιχα.

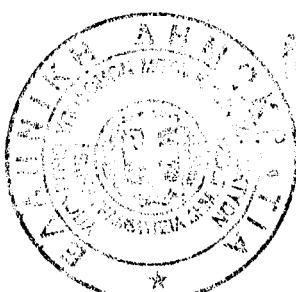
Το κείμενο των παραπάνω αποφάσεων, επισυνάπτεται στην παρούσα εγκύκλιο και παρακαλούμε να λάβουν γνώση όλοι οι τεχνικοί υπάλληλοι για την πιστή εφαρμογή των διατάξεων τους.

#### ΚΟΙΝΟΠΟΙΗΣΗ

1. Γραφείο Υπουργού ΥΠΟΜΕΔΥ
2. Γραφείο Υφυπουργού
3. Γραφείο Γεν. Γραμματέα Δ.Ε.
4. Γραφείο Γεν. Γραμματέα Σ.Δ.Ε.
5. Γραφεία Γεν. Δ/ντων
6. ΟΑΣΠ-Ξάνθου 32-154 51 Ν. ΨΥΧΙΚΟ
7. Δ/νση Δ17 (2)

#### Ο ΓΕΝΙΚΟΣ ΓΡΑΜΜΑΤΕΑΣ

#### I. ΟΙΚΟΝΟΜΙΔΗΣ



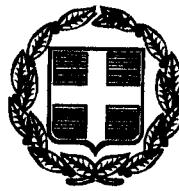
ΑΝΩΓΕΙΑΣ ΑΝΤΙΓΡΑΦΟ  
της Γραμματείας  
α.α.

ΓΚΟΝΤΑ ΒΑΣΙΛΙΚΗ





3315



# ΕΦΗΜΕΡΙΣ ΤΗΣ ΚΥΒΕΡΝΗΣΕΩΣ

## ΤΗΣ ΕΛΛΗΝΙΚΗΣ ΔΗΜΟΚΡΑΤΙΑΣ

ΤΕΥΧΟΣ ΔΕΥΤΕΡΟ

Αρ. Φύλου 270

16 Μαρτίου 2010

### ΠΕΡΙΕΧΟΜΕΝΑ

#### ΑΠΟΦΑΣΕΙΣ

- Τροποποίηση της απόφασης έγκρισης του «Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού - ΕΑΚ-2000», όπως ισχύει.....  
1  
Τροποποίηση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Κανονισμού Οπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000, όπως ισχύει.....  
2

#### ΑΠΟΦΑΣΕΙΣ

- Αριθμ. Δ17α/10/44/ΦΝ275  
(1)  
Τροποποίηση της απόφασης έγκρισης του «Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού - ΕΑΚ-2000», όπως ισχύει.

#### Ο ΥΦΥΠΟΥΡΓΟΣ ΥΠΟΔΟΜΩΝ, ΜΕΤΑΦΟΡΩΝ ΚΑΙ ΔΙΚΤΥΩΝ

Έχοντας υπόψη:

1. Τις διατάξεις του άρθρου 176 του Ν. 3669/2008 «Κύρωση της κωδικοποίησης της νομοθεσίας κατασκευής δημιούρων έργων» (Α'116).
2. Τη διάταξη του άρθρου 2, παρ.2 περιπτ. δ του Ν. 1349/1983 «Σύσταση Οργανισμού Αντισεισμικού Σχεδιασμού και Προστασίας (ΟΑΣΠ) και άλλες διατάξεις» (Α'52).
3. Τις διατάξεις του άρθρου 90 του Κώδικα Νομοθεσίας για την Κυβέρνηση και Κυβερνητικά όργανα, που κυρώθηκε με το άρθρο πρώτο του π.δ. 63/2005 (Α'98) «Κωδικοποίηση της νομοθεσίας για την Κυβέρνηση και κυβερνητικά όργανα», καθώς και το γεγονός ότι από την παρούσα απόφαση δεν προκαλείται δαπάνη σε βάρος του κρατικού προϋπολογισμού.
4. Την απόφαση του Πρωθυπουργού αριθ. 2876/7-10-2009 (Β'2234) «Αλλαγή τίτλου Υπουργείων», σε συνδυασμό με τις διατάξεις του Π.Δ. 189/2009 (Α'221) «Καθορισμός και Ανακατανομή αρμοδιοτήτων των Υπουργείων».
5. Τις διατάξεις της Κοινής Απόφασης αριθμ. 69139/7766/21-12-2010 του Πρωθυπουργού και της Υπουργού Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων «Ανάθεση αρμοδιοτήτων Υπουργού Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων, στους Υφυπουργούς Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων» (Β'2514).

6. Την αριθμ. Δ17α/141/3/ΦΝ 275/15-12-1999 απόφαση του Υπουργού ΠΕΧΩΔΕ «Έγκριση του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού - ΕΑΚ-2000» (Β'2184).

7. Την αριθμ. πρωτ. Δ17α/67/1/ΦΝ275/6.6.03 (ΦΕΚ 781/Β/18.6.03) Απόφαση του Υφυπουργού ΠΕΧΩΔΕ «Τροποποίηση και συμπλήρωση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού-ΕΑΚ 2000».

8. Την αριθμ. πρωτ. Δ17α/113/1/ΦΝ275/7.8.03 (Β'1153/12.8.2003) Απόφαση του Υφυπουργού ΠΕΧΩΔΕ «Τροποποίηση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού-ΕΑΚ 2000», όπως ισχύει.

9. Την αριθμ. πρωτ. Δ17α/115/9/ΦΝ275/7.8.03 (Β'1154/12.8.2003) Απόφαση του Υφυπουργού ΠΕΧΩΔΕ «Τροποποίηση διατάξεων του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού-ΕΑΚ 2000», λόγω αναθεώρησης του Χάρτη Σεισμικής Επικινδυνότητας.

10. Το αριθμ. πρωτ. οικ. 1293/25-9-2009 έγγραφο του ΟΑΣΠ που αφορά την ανάγκη προσθέτων διευκρινίσεων σχετικά με τα τοιχώματα, το συντελεστή σπουδαιότητας κτιρίων και το σεισμικό αριθμό στις σχετικές διατάξεις και τα σχόλια του ΕΑΚ - 2000, όπως ισχύει, αποφασίζουμε:

Εγκρίνουμε τις πιο κάτω συμπληρώσεις και διευκρινήσεις του Κειμένου και των Σχολίων του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού ΕΑΚ 2000, όπως έχει τροποποιηθεί και ισχύει σήμερα, ως ακολούθως:

1. Καταργείται το τελευταίο εδάφιο των σχολίων της παραγράφου Σ.2.3 ΦΑΣΜΑΤΑ ΣΧΕΔΙΑΣΜΟΥ: «Τέλος, τα κτίρια με μικτές χρήσεις έχουν συντελεστή σπουδαιότητας γ, που εξαρτάται από τη δεσπόζουσα χρήση τους όπως αυτή θα ορίζεται από τον ισχύοντα Κτιριοδομικό Κανονισμό ή άλλες ειδικές διατάξεις».

2. Προστίθενται τα παρακάτω σχόλια στην παράγραφο Σ.2.3.4 Συντελεστής σπουδαιότητας κτιρίων:

Σ.2.3.4 Συντελεστής σπουδαιότητας κτιρίων

[1] Ο όρος «κτίριο» στις κατηγορίες σπουδαιότητας υπονοεί ένα στατικώς ανεξάρτητο δόμημα.

[2] a) Στα κτίρια με μικτές χρήσεις η τιμή του συντελεστή σπουδαιότητας γ, αντιστοιχεί στη δυσμενέστερη κατηγορία σπουδαιότητας σύμφωνα με τον Πίνακα 2.3 και όχι στη μέγιστη από πλευράς επιφάνειας χρήση του κτιρίου.

Σε περιπτώσεις αλλαγής χρήσης τμήματος υφισταμένου κτιρίου για χρήση με υψηλότερο συντελεστή

σπουδαιότητας, ανεξαρτήτως του ποσοστού του επί του συνόλου του κτιρίου, ο επανέλεγχος γίνεται με το δυσμενέστερο συντελεστή σπουδαιότητας, επιτρέπεται ο έλεγχος της αντοχής των φερόντων στοιχείων να γίνεται - για τους συνδυασμούς δράσεων με σεισμό - με μειωμένους τους συντελεστές ασφαλείας των υλικών κατά 10%. Η μείωση αυτή δεν επιτρέπεται εάν το ποσοστό επιφανείας για το οποίο γίνεται αλλαγή χρήσης υπερβαίνει το 50% του συνόλου.

«Πίνακας 23: Συντελεστές Σπουδαιότητας

Κατηγορία Σπουδαιότητας		$\gamma_1$
S1	Κτίρια μικρής σπουδαιότητας ως προς την ασφάλεια του κοινού, όπως αγροτικά οικήματα και αγροτικές αποθήκες, υπόστεγα, στάβλοι, βουστάσια, χοιροστάσια, ορνιθοτροφεία, κ.λπ.	0.85
S2	Συνήθη κτίρια, όπως κατοικίες και γραφεία, βιομηχανικά - βιοτεχνικά κτίρια, ξενοδοχεία (τα οποία δεν περιλαμβάνουν χώρους συνεδρίων), ξενώνες, οικοτροφεία, χώροι εκθέσεων, χώροι εστιάσεως και ψυχαγωγίας (ζαχαροπλαστεία, καφενεία, μπόουλινγκ, μπιλιάρδου, ηλεκτρονικών παιχνιδιών, εστιατόρια, μπαρ, κλπ), τράπεζες, ιατρεία, αγορές, υπεραγορές, εμπορικά κέντρα, καταστήματα, φαρμακεία, κουρεά, κομμωτήρια, ινστιτούτα γυμναστικής, βιβλιοθήκες, εργοστάσια, συνεργεία συντήρησης και επισκευής αυτοκινήτων, βαφεία, ξυλουργεία, εργαστήρια ερευνών, παρασκευαστήρια τροφίμων, καθαριστήρια, κέντρα μηχανογράφησης, αποθήκες, κτίρια στάθμευσης αυτοκινήτων, πρατήρια υγρών καυσίμων, ανεμογεννήτριες, γραφεία δημοσίων υπηρεσιών και τοπικής αυτοδιοίκησης που δεν εμπίπτουν στην κατηγορία Σ4, κλπ	1.00
S3	Κτίρια τα οποία στεγάζουν εγκαταστάσεις πολύ μεγάλης οικονομικής σημασίας, καθώς και κτίρια δημόσιων συναθροίσεων και γενικώς κτίρια στα οποία ευρίσκονται πολλοί άνθρωποι κατά μεγάλο μέρος του 24ώρου, όπως αιθουσες αεροδρομίων, χώροι συνεδρίων, κτίρια που στεγάζουν υπολογιστικά κέντρα, ειδικές βιομηχανίες, εκπαιδευτικά κτίρια, αιθουσες διδασκαλίας, φροντιστήρια, νηπιαγωγεία, χώροι συναυλιών, αιθουσες δικαστηρίων, ναοί, χώροι αθλητικών συγκεντρώσεων, θέατρα, κινηματογράφοι, κέντρα διασκέδασης, αιθουσες αναμονής επιβατών, ψυχιατρεία, ιδρύματα ατόμων με ειδικές ανάγκες, ιδρύματα χρονίων πασχόντων, οίκοι ευηγρίας, βρεφοκομεία, βρεφικοί σταθμοί, παιδικοί σταθμοί, παιδότοποι, αναμορφωτήρια, φυλακές, εγκαταστάσεις καθαρισμού νερού και αποβλήτων, κλπ.	1.15
S4	Κτίρια των οποίων η λειτουργία, τόσο κατά την διάρκεια του σεισμού, όσο και μετά τους σεισμούς, είναι ζωτικής σημασίας, όπως κτίρια τηλεπικοινωνίας, παραγωγής ενέργειας, νοσοκομεία, κλινικές, αγροτικά ιατρεία, υγειονομικοί σταθμοί, κέντρα υγείας, διωλιστήρια, σταθμοί παραγωγής ενέργειας, πυροσβεστικοί και αστυνομικοί σταθμοί, κτίρια δημόσιων επιτελικών υπηρεσιών για την αντιμετώπιση έκτακτων αναγκών από σεισμό. Κτίρια που στεγάζουν έργα μοναδικής καλλιτεχνικής αξίας, όπως μουσεία, αποθήκες μουσείων, κλπ.	1.30

4. Προστίθενται τα παρακάτω σχόλια εντός του κειμένου των σχολίων στις αντίστοιχες παραγράφους και μετά τα ήδη υπάρχοντα σχόλια:

#### Σ.4.1.7.2 Επαφή με Γειτονικά Κτίρια - Σεισμικός Αρμός:

[2] Λαμβάνοντας υπόψη και τις διατάξεις του Κτιριοδομικού Κανονισμού, επισημαίνεται ότι ο σεισμικός αρμός είναι υποχρεωτικός και πρέπει να αφήνεται μεταξύ γειτονικών κτιρίων για την αποφυγή προσκρούσεων κατά τη διάρκεια της σεισμικής απόκρισης, έτσι ώστε να μην μεταβιβάζονται φορτία από το ένα κτίριο στο άλλο.

Δεν είναι υποχρεωτική η πρόβλεψη σεισμικού αρμού κάτω από την στάθμη του φυσικού εδάφους. Σε κάθε στάθμη πάνω από το φυσικό έδαφος είναι υποχρεωτική η διαμόρφωση αντισεισμικού αρμού.

[3] Είναι δυνατή η άφεση κλιμακούμενου αντισεισμικού αρμού με ακριβέστερους υπολογισμούς που αφορούν στις σχετικές μετακινήσεις των υπό εξέταση κτιρίων ανά όροφο, εύρους ίσου με την τετραγωνική ρίζα του

β) Διευκρινίζεται ότι οι τιμές του Πίνακα 23 γ,  $\gamma_1$ , χρησιμοποιούνται για να προσεγγίσουν ισχυρότερους σεισμούς με μεγαλύτερες μέσες περιόδους επανάληψης, εκτός εάν λόγω της ειδικής σημασίας του έργου έχει εκπονηθεί ειδική μελέτη σεισμικής επικινδυνότητας όπου καθορίζεται απ' ευθείας η μέγιστη εδαφική επιτάχυνση (A).

3. Ο Πίνακας 23 του ΕΑΚ 2000 αντικαθίσταται όπως παρακάτω:

αθροίσματος των τετραγώνων των μετακινήσεων ανά στάθμη ορόφου.

[3] Το επίχρισμα (υλικό μικρότερης αντοχής) είναι δυνατό να συνυπολογισθεί στο πάχος του αντισεισμικού αρμού.

[4] Σε περίπτωση απόκλισης του εύρους του αντισεισμικού αρμού από το προβλεπόμενο της μελέτης κατά την κατασκευή, η απόκλιση αυτή είναι σεισμικώς επικινδυνή (σύμφωνα με τις διατάξεις του Π.Δ/τος 13/22-4-1929 «περί επικινδύνων οικοδομών») μόνον εφόσον δεν ικανοποιεί τις προσαναφέρομενες απαιτήσεις του ΕΑΚ σε κάποιον όροφο. Ο βαθμός επικινδυνότητος είναι συνάρτηση της απόκλισης και των υφισταμένων συνθηκών στις θέσεις που υπάρχει η απόκλιση αυτή.

5. Μετά το σημείο (iv) των σχολίων της παραγράφου (1) της ΣΒ.1.4 του ΕΑΚ που δημοσιεύθηκαν στο ΦΕΚ 781/18-06-2003 προστίθενται τα ακόλουθα σημεία (vi) και (vii):

(v) Μεταβολή μήκους τοιχώματος κατά το ύψος  
Δεν απαγορεύεται εν γένει η μεταβολή των δια-

στάσεων τοιχώματος κατά το ύψος. Συνιστάται όμως λήψη μέτρων για «συνεχή και κανονική κατανομή» της δυσκαμψίας κατά το ύψος και αποφυγή διακοπής τοιχώματων (προς τα άνω) όπου αυτό είναι δυνατό (βλ. 4.1.7.1.β [1]). Σε περίπτωση διακοπής τοιχώματων (προς τα άνω) ορίζονται και πρόσθετοι έλεγχοι. Τέλος η B1.4 [5] ορίζει τις περιβάλλουσες ελέγχους για τοιχώματα με μεταβολή διατομής.

Οι τιμές ελαχίστων μηκών τοιχώματων του σημερίου (iv) επιτρέπεται να μειωθούν κατά 0,20m, εφόσον το τοίχωμα διαθέτει πέλματα στα άκρα του (π.χ. σε τοιχώματα φρεάτων ανελκυστήρων).

Τα αναφερόμενα στο σημείο (iv) «συνήθη ύψη ορόφων και δοκών οικοδομικών έργων» είναι τα πραγματικά «συνήθη», δηλαδή στην περιοχή μέχρι περίπου 5.0m για τα ύψη ισογείου, μέχρι περίπου 3.0m για τα ύψη ορόφων και μέχρι περίπου 1.0m για δοκούς.

Σε συνέπεια με το σημείο (iv) θα πρέπει να θεωρηθεί ότι η απαίτηση για ελάχιστα μήκη είναι αναγκαία σε όλους τους ορόφους, με εξαίρεση τον ανώτατο όροφο και τις τυχόν υπερκείμενες απολήξεις κλιμακοστάσιων (βλ. παραγρ. 4.1.4.2.a [1]). Σε συμφωνία με τα ελάχιστα μήκη τοιχώματων τετραώροφου κτιρίου, το απαιτούμενο ελάχιστο μήκος τοιχώματος των τριών ορόφων που υπόκεινται του ανωτάτου μπορεί να περιοριστεί σε 1.50m.

Όταν όμως σε ένα κτίριο γίνεται μείωση της επιφάνειας κάτοψης ορόφου ή (λόγω εσοχών για προσαρμογή στις απαιτήσεις οικοδομικών διατάξεων ή για άλλους λόγους), τότε η συνέχιση όλων των τοιχώματων της βάσης μπορεί να μην είναι εφικτή. Αφετέρου είναι εύλογο, από τον όροφο αυτόν και πάνω, να γίνει μια μείωση της συνολικής διατομής των τοιχώματων της βάσης  $A_{w,B}$  σε  $A_{w,I}$ , λόγω της αντίστοιχης μείωσης των αντίστοιχων επιφανειών κάτοψης από  $A_B$  στην βάση σε  $A_I$  στον όροφο ή Η μείωση μπορεί να γίνει με μειωτικό συντελεστή  $\mu$ , ως εξής:

$$A_{w,I} = \mu A_{w,B}$$

$$\text{όπου } \mu = \frac{0,60}{\eta_v} \cdot \frac{A_I}{A_B}$$

και η, είναι ο λόγος συνολικής τέμνουσας τοιχώματων/ συνολική τέμνουσα βάσης στην εξεταζόμενη διεύθυνση, μετρούμενος πάντοτε στην βάση του κτιρίου. Μείωση της διατομής των τοιχώματων σε μία διεύθυνση μεγαλύτερη από την προαναφερόμενη, μπορεί να γίνει μόνον εφόσον αποδεικνύεται ότι ικανοποιείται η προαναφερθείσα βασική απαίτηση, δηλαδή ότι εξασφαλίζεται κατανομή της διατμητικής παραμόρφωσης του κτιρίου κατά το ύψος χωρίς ασυνέχειες.

Η μείωση αυτή επιτρέπεται να φθάσει και σε περιορισμό των τοιχώματων που συνεχίζονται από τον όροφο ή και πάνω, στην μια διεύθυνση, μέσα σε ένα κατακάρυφο επίπεδο ή και σε ένα μόνον τοίχωμα, εφόσον στην άλλη διεύθυνση συνεχίζονται τουλάχιστον δύο τοιχώματα που βρίσκονται σε σημαντική μεταξύ τους απόσταση, τουλάχιστον (ίση με το 1/3 της αντίστοιχης διάστασης της νέας κάτοψης, ώστε να πληρούται και η συνθήκη α) της 4.1.4.2.β [3]. Το ελάχιστο μήκος κάθε τοιχώματος παραμένει όπως προαναφέρθηκε.

Όσον αφορά το θέμα της αναγκαιότητας ή όχι να γίνονται και πρόσθετοι έλεγχοι στην περίπτωση τήρησης

των προαναφερόμενων ελάχιστων μηκών τοιχωμάτων, πρέπει να τονιστεί ότι το σχόλιο του σημείου (IV) καθιστά εντελώς σαφές ότι τα μήκη αυτά αποτελούν ικανό κριτήριο «χωρίς την διενέργεια των προαναφερομένων ελέγχων». Συναφώς διευκρινίζεται ότι ο στόχος των σχολίων για τα τοιχώματα που δημοσιεύθηκαν στο ΦΕΚ 781/18-06-03 δεν ήταν η εισαγωγή νέων ελέγχων πέραν των απαιτουμένων από τον ΕΑΚ. Όσα αναφέρονται σχετικά με πρόσθετους ελέγχους στα σχόλια και την Σημείωση (a) έχουν στόχο να καταδείξουν μια από τις δυσμενείς συνέπειες στις οποίες μπορεί να οδηγήσει τυχόν διαστρέβλωση της καθιερωμένης έννοιας του τοιχώματος ως στοιχείου με σημαντικά μεγαλύτερη αντοχή και δυσκαμψία από τις δοκούς με τις οποίες συμβάλλει, και τα υποστυλώματα εν γένει.

Περίπτωση διακοπής τοιχώματων προς τα κάτω («φυτευτά τοιχώματα») δεν καλύπτεται από τον ΕΑΚ ούτε από τον ΕΚΩΣ, επειδή δεν θεωρείται ούτε ασφαλής ούτε σκόπιμη λύση σχεδιασμού.

#### (vi) Αναγκαιότητα πρόβλεψη τοιχωμάτων

Ο Κανονισμός δεν επιβάλλει την πρόβλεψη τοιχωμάτων σε όλες τις περιπτώσεις κτιρίων. Αντιθέτως περιέχει εκτενείς διατάξεις που έχουν εφαρμογή σε κτίρια αμιγώς πλαισιακής μορφής, και καλύπτουν τόσον τις απαιτήσεις ασφαλείας έναντι κατάρρευσης (αποφυγή σχηματισμού μηχανισμού ορόφου, βλ. 4.1.4.1) όσον και τον περιορισμό των βλαβών (βλ. 4.2).

Ο Κανονισμός απλώς επισημαίνει εκείνες τις περιπτώσεις στις οποίες η πρόβλεψη τοιχωμάτων είναι σκόπιμη ή απαραίτητη για κάλυψη αβεβαιοτήτων (βλ. σχόλια στην [4] της 4.1.7.1).

6. Στα σχόλια της παραγράφου [4] της 4.1.7.1 του ΕΑΚ προστίθενται οι ακόλουθες διευκρινήσεις:

(i) Άλληλεπίδραση φέροντος οργανισμού και τοιχοπληρώσεων

Το θέμα της σεισμικής συμπεριφοράς των τοιχοπληρώσεων έχει σκόπιμα ενταχθεί στο κεφάλαιο 4.1.7 που έχει τίτλο «Ελαχιστοποίηση Αβεβαιοτήτων Σεισμικής Συμπεριφοράς».

Από τα προηγούμενα σχόλια της [4] προκύπτει όχι μόνον γιατί έγινε η ένταξη αυτή, αλλά κυρίως ότι υπάρχουν πολλοί και ουσιαστικοί λόγοι για τους οποίους κρίθηκε ότι μια αξιόπιστη ποσοτικοποίηση της αλληλεπίδρασης τοιχοπληρώσεων και φέροντος οργανισμού βρίσκεται ασφαλώς εκτός των ορίων του εφικτού, τουλάχιστον στα πλαίσια μιας μελέτης οικοδομικού έργου.

Αντί μιας απόπειρας ποσοτικοποίησης της αλληλεπίδρασης φέροντος οργανισμού και τοιχοπληρώσεων, που δεν θεασφάλιζε αξιόπιστα αποτελέσματα, ο Κανονισμός υποδεικνύει λύση (πρόβλεψη τοιχωμάτων), η οποία οδηγεί αξιόπιστα σε ασφαλή σεισμική απόκριση. Επίσης επισημαίνει τις περιπτώσεις που μια τέτοια πρόβλεψη είναι αναγκαία, όταν η επιδραση των τοιχοπληρώσεων μπορεί να είναι ιδιαίτερα επικίνδυνη (εκ σχεδιασμού ύπαρξη σημαντικής ασυνέχειας των τοιχοπληρώσεων σε έναν όροφο ή πιθανότητα αντίστοιχης τροποποίησης στο μέλλον).

Από την ποιοτική περιγραφή της σεισμικής συμπεριφοράς των τοιχοπληρώσεων που δίνεται στα προαναφερόμενα σχόλια, γίνεται φανερό ότι μια ποσοτικοποίηση της «ουσιώδους ασυνέχειας» τοιχοπληρώσεων υπόκειται σε μεγάλες αβεβαιότητες. Έτσι η μείωση κατά 50%, που αναφέρεται σε προηγούμενα σχόλια ως όριο

της «ουσιώδους ασυνέχειας» τοιχοπληρώσεων, πρέπει να θεωρηθεί μόνον ως ένδειξη τάξεως μεγέθους. Επομένως, λόγω εγγενών αβεβαιοτήτων, δεν έχει ουσιαστικό νόημα να επιδιώκεται «ακριβής» αποτύμησή της.

(ii) Επίδραση της επιδιωκόμενης πλαστιμότητας του φορέα (τιμή του δείκτη συμπεριφοράς  $\alpha$ )

Τίθεται το ερώτημα αν επιλογή φέροντος οργανισμού με χαμηλές απαιτήσεις πλαστιμότητας (συντελεστής συμπεριφοράς  $\alpha \leq 1.50$ ) αποτελεί ασφαλή τρόπο αντιμετώπισης του θέματος ουσιώδους ασυνέχειας των τοιχοπληρώσεων, χωρίς να χρειάζεται πρόβλεψη τοιχωμάτων.

Η μείωση του συντελεστή συμπεριφοράς κάτω από 1.50 μειώνει αντίστοιχα τις μέγιστες μετελαστικές σεισμικές παραμορφώσεις του φέροντος οργανισμού. Όμως, όπως φαίνεται από τα σχόλια στην 4.1.7.1.a [4], η μείωση αυτή είναι πιθανό να μην επηρεάζει ουσιαστικά άλλα στάδια της απόκρισης, στην διάρκεια των οποίων έχουν μεγάλη συμμετοχή οι τοιχοπληρώσεις, με συνέπεια να μην ελαττώνονται αποτελεσματικά οι πιθανότητες συγκέντρωσης της διατημητικής παραμόρφωσης σε έναν όροφο δηλαδή σχηματισμού μηχανισμού ορόφου. Αφετέρου όμως, η μείωση αυτή της τιμής του  $\alpha$  συνοδεύεται και από ουσιώδη μείωση των ικανοτήτων ανάπτυξης τοπικής πλαστιμότητας στα κρίσιμα στοιχεία του φέροντος οργανισμού, η οποία βέβαια είναι ιδιαίτερα κρίσιμη σε περίπτωση σχηματισμού μηχανισμού ορόφου.

Κατά συνέπειαν η μείωση της τιμής του  $\alpha$  δεν αποτελεί αφ' ευτής λυσιτελές μέσο για την αντιμετώπιση των ενδεχομένων συνεπειών της ασυνέχειας τοιχοπληρώσεων. Γι' αυτόν τον λόγο οι απαιτήσεις της διάταξης 4.1.7.1 [4] δεν αναφέρονται σε εκείνες που εξαιρούνται από την σχετική διάταξη 4.1.4 [5] του κανονισμού, περί χρήσεως τιμής  $\alpha \leq 1.50$ .

(iii) Επίδραση του πλήθους υπέργειων ορόφων

Σύμφωνα με τη διάταξη 4.1.4.2.a [1] απαλλάσσονται από τους ικανοτικούς ελέγχους υποστυλωμάτων, ελέγχους που γίνονται για αποφυγή σχηματισμού μηχανισμού ορόφου, «τα κατακόρυφα στοιχεία μονωρόφων κτιρίων καθώς και κανονικών διωρόφων στα οποία δεν προβλέπεται προσθήκη άλλου ορόφου». Είναι συνεπώς εύλογο να εξαιρεθούν από τις απαιτήσεις της 4.1.7.1 [4] τα μονώροφα και διώροφα κτίρια υπό τις (διες) προϋποθέσεις.

Όμως στην περίπτωση των διωρόφων κτιρίων με πυλωτή ή καταστήματα στο ισόγειο και χωρίς τοιχώματα, λόγω της αυξημένης πιθανότητας σχηματισμού μηχανισμού ορόφου, και συνεπώς εμφάνισης αυξημένων απαιτήσεων τοπικής πλαστιμότητας, θα πρέπει σε όλα τα κατακόρυφα και οριζόντια στοιχεία του ισογείου να εφαρμόζονται πλήρως όλες οι απαιτήσεις της 4.1.5 του ΕΑΚ και οι αντίστοιχες του ΕΚΩΣ, που αφορούν στοιχεία με εξασφάλιση τοπικής πλαστιμότητας, ανεξάρτητα από την χρησιμοποιούμενη τιμή του συντελεστή  $\alpha$ .

7. Η ισχύς της απόφασης αυτής αρχίζει από τη δημοσίευσή της στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.

Η απόφαση αυτή να δημοσιευθεί στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως

Αθήνα, 3 Μαρτίου 2010

Ο ΥΦΥΠΟΥΡΓΟΣ

ΙΩΑΝΝΗΣ ΜΑΓΚΡΙΩΤΗΣ

Αριθμ. Δ17α/01/45/ΦΝ 429

(2)

Τροποποίηση της απόφασης έγκρισης του Ελληνικού Κανονισμού Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000, όπως ισχύει.

**Ο ΥΦΥΠΟΥΡΓΟΣ ΥΠΟΔΟΜΩΝ,  
ΜΕΤΑΦΟΡΩΝ ΚΑΙ ΔΙΚΤΥΩΝ**

Έχοντας υπόψη:

1. Τις διατάξεις του άρθρου 176 του Ν. 3669/2008 «Κύρωση της καδικοποίησης της νομοθεσίας κατασκευής δημοσίων έργων» (Α'116).

2. Τις διατάξεις του άρθρου 90 του Κώδικα Νομοθεσίας για την Κυβέρνηση και Κυβερνητικά όργανα, που κυρώθηκε με το άρθρο πρώτο του π.δ. 63/2005 (Α'98) «Καδικοποίηση της νομοθεσίας για την Κυβέρνηση και κυβερνητικά όργανα», καθώς και το γεγονός ότι από την παρούσα απόφαση δεν προκαλείται δαπάνη σε βάρος του κρατικού προϋπολογισμού.

3. Την απόφαση του Πρωθυπουργού αριθμ. 2876/7-10-2009 (Β'2234) «Αλλαγή τίτλου Υπουργείων», σε συνδυασμό με τις διατάξεις του Π.Δ. 189/2009 (Α'221) «Καθορισμός και Ανακατανομή αρμοδιοτήτων των Υπουργείων».

4. Τις διατάξεις της Κοινής Απόφασης αριθμ. 69139/7766/21-12-2010 του Πρωθυπουργού και της Υπουργού Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων «Ανάθεση αρμοδιοτήτων Υπουργού Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων, στους Υφυπουργούς Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων» (Β'2514).

5. Τον Ελληνικό Κανονισμό για τη Μελέτη και Κατασκευή Έργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα (ΕΚΩΣ 2000) ο οποίος εγκρίθηκε με την αριθμ. Δ17α/116/4/ΦΝ429/18.10.2000 (ΦΕΚ Β'1329) απόφαση του Υπουργού ΠΕΧΩΔΕ και τροποποιήθηκε με τις αριθμ. Δ17α/160/5/ΦΝ429/11.12.2000 (ΦΕΚ Β'1564), Δ17α/32/10/ΦΝ 429/20.2.2004 (Β'447) και Δ17α/78/4/ΦΝ 429/21.;2005 (Β'576) υπουργικές αποφάσεις.

6. Το αριθμ. πρωτ. οικ. 1293/25-9-2009 έγγραφο του ΟΑΣΠ για την ανάγκη αναθεώρησης - αντικατάστασης του ΕΚΩΣ 2000, όπως έχει τροποποιηθεί και ισχύει σήμερα και αφορά τα Κοντά Υποστυλώματα, αποφασίζουμε:

Εγκρίνουμε πην αναθεώρηση-αντικατάσταση του άρθρου 18.4.9 του Ελληνικού Κανονισμού Οπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως έχει τροποποιηθεί και ισχύει σήμερα, που αφορά τα **Κοντά Υποστυλώματα**.

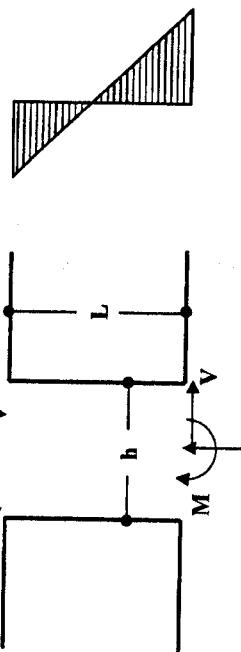
**18.4.9 Κοντά Υποστυλώματα**  
(Σ χόλια)

**18.4.9 Κοντά Υποστυλώματα**  
(Κ είμι ενο)

Υποστυλώματα με λόγο διατήρεσες

$$\alpha_s \leq 2,5$$

Χαρακτηρίζονται ως "κοντά". Σε κοντά υποστυλώματα σε μεταλλαστική επιπόνηση εμφανίζεται σημαντική αλληλείδραση κάμψης και διάταρησης, με τις νέες τη σημαντική μέωση της διαθέσιμης πλαστιμότητας. Η μείωση αυτή γίνεται εντονότερη όσο μικρότερος είναι ο λόγος διατήρεσεως.



Για τον παραπάνω χαρακτηρισμό ο λόγος διατήρεσεως  $\alpha_s = M_{sd}/(V_{sd}h)$  υπολογίζεται από τα εντατικά μερίθια  $M_{sd}$  και τέμνουσας  $V_{sd}$  του σεισμικού συνδυασμού, στην κρίσιμη διατομή του άκρου του υποστυλώματος, όπου εμφανίζεται η μέγιστη τιμή της ροτής  $M_{sd}$ . Η είναι η διάσταση της διατομής στην διεύθυνση της τέμνουσας  $V_{sd}$ .

$$M_{sd} = \max(M_{sd1}, M_{sd2})$$

Οι διατάξεις αυτού του άρθρου έχουν εφαρμογή σε περιοχές υποστυλώματων στις οποίες κατά την σεισμική επιπόνηση σχεδιαστούν και για την επίτευξη της πλαστιμότητας που αντιστοιχεί στον συντελεστή συμπεριφοράς  $q$  που χρησιμοποιείται είναι δυνατόν να αναπτυχθεί πλαστική άρθρωση.

## (Σχόλια)

## (Κείμενο)

Για τις ανάγκες αυτού του άρθρου μπορεί να θεωρηθεί ότι η παραπάνω δυνατότητα δεν υπάρχει, και επομένως δεν είναι αναγκαία η εφαρμογή του συνόλου των διατάξεων αυτού του άρθρου, όταν ισχύει μια από τις ακόλουθες συνθήκες:

- α. Όταν, και στους διο κύριους στους οποίους συντρέχει το υποστύλωμα, εξασφαλίζεται μέσω ικανοτικών έλγχων συμφωνα με τις [1] έως [4] του άρθρου 4.1.4.1 του ΕΑΚ 2000 ότι οι πλαστικές αρθρώσεις θα αναπτυχθούν μόνον στις δοκούς.
- β. Όταν και στις διο ακραίες διατομές του υποστυλώματος πανοποιείται η σχέση:

$$M_v + \frac{q}{1.5} M_{Ed} \leq M_{Rd}$$

όπου

$M_v$  είναι η συμβολή των μη-σεισμικών φορτίων στην ροπή  $M_{sd} = M_v + M_{Ed}$ ,  $M_{Ed}$  είναι η σεισμική ροπή που αντιστοιχεί στην  $M_{sd}$ , και  $M_{Rd}$  είναι η αντοχή σχεδιασμού της διατομής με τον τελικό διαφέροντα οπλισμό της και υπό την αξονική  $N_s$  του ίδιου σεισμικού συνδυασμού

Η συνθήκη β συνεπάγεται ότι το άρθρο αυτό δεν έχει εφαρμογή για  $q \leq 1.5$ .

## (Σχόλια)

## (Κείμενο)

Κατί τον μορφολογικό σχεδιασμό του φορέα συνιστάται να αποφεύγονται τα κοντά υποστυλώματα.

Οι δυσμενείς συνέπειες εξαιτίας των κοντών υποστυλωμάτων αμβλύνονται αρκετά όταν ο φορέας περνάμεθαν σημαντικά τοχύλια από οπλισμένο στυρόδεμα.

- 1) Ολόκληρο το μήκος του υποστυλώματος θεωρείται κρίσιμο. Η απαιτούμενη στις κρίσιμες περιοχές περίστριψη (βλ. §18.4.5) θα επεκτείνεται σ' δύο το μήκος του υποστυλώματος.
- 2) Η μέγιστη ανεκτή τιμή αντηγμένου αξονικού φορτίου περιορίζεται σε  $v_d = 0,40$ , για τον σεισμικό συνδιαστιμό δράσεων.
- 3) Για την μεταφορά των δυνάμεων σε κοντό υποστύλωμα στην μετελαστική περιοχή δεν ισχύει ο συνήθης μηχανισμός μεταφοράς διατηρητικών δυνάμεων (βλ. §11.2.1). Το σύνολο των δυνάμεων μεταφέρεται μέσω διαγωνιού θυσίανου θλυπτήρων και αντίστοιχων εγκάρσιων ελκυστήρων οπλισμού.
- 4) Πάρα ταύτα, είναι πρακτικώς δυνατόν να γίνεται χρήση των εξισώσεων διατηρητικής αντοχής διατομών των συνήθων υποστυλωμάτων, με μειωτικόν συντελεστή  $\gamma_{Rd} = 0,80$  για τον υπολογισμό των  $V_{Rd2}$  και  $V_{Rd3}$  (με αμετάβλητες τις τιμές  $\gamma_c$ ,  $\gamma_s$ ).

## (Σχόλια)

Ο δισταγώνιος οπλισμός αποσκοπεί στην μείωση του ρυθμού απώλειας της πλαστικότητας του κοντού υποστηλώματος. Τοποθετείται κατά το επίπεδο ή τα επίπεδα κατά τα οποία το υποστήλωμα έχει λόγο διατυπίσεως  $\alpha_s < 1.5$ . Ο δισταγώνιος οπλισμός είναι αποδοτικότερος όταν το σημείο μηδενισμού των ροπών κάμψης βρίσκεται κοντά στο μέσον του ύψους του υποστηλώματος.

Οι διαρρόνες ρύβδου (συνήθως  $\varnothing < 20$ ) μπορούν να τοποθετηθούν σε οποιαδήποτε θέση μέσα στο πλάτος της διατομής (καθώς δύο πλάτος της διατομής συμμετέχει στην μεταφορά των διυνάμεων μέσω των θλιπτήρων), πάντως όμως σε θέσεις συμμετρικές.

## (Κείμενο)

Ο δισταγώνιος οπλισμός αποσκοπεί στην μείωση του ρυθμού απώλειας της πλαστικότητας του κοντού υποστηλώματος. Τοποθετείται κατά το επίπεδο ή τα επίπεδα κατά τα οποία το υποστήλωμα έχει λόγο διατυπίσεως  $\alpha_s < 1.5$ .

Ο δισταγώνιος οπλισμός είναι αποδοτικότερος όταν το σημείο μηδενισμού των ροπών κάμψης βρίσκεται κοντά στο μέσον του ύψους του υποστηλώματος.

5) Όταν  $\alpha_s < 1.5$ , τότε εκτός του διαμήκους οπλισμού και των συνδετήρων που προσέπιπτον κατά τα ανωτέρω, αποτείται και η τοποθέτηση δισταγώνιου οπλισμού, με σκοπό τη διατήρηση φέρουσας ικανότητας λοξού θλιπτήρα μετά την εξάντληση της αντοχής του σκυροδέματος του (μείωση του ρυθμού απώλειας της πλαστικότητας). Για λόγος πρακτικού, συνιστάται να προβλέπεται συνολικός δισταγώνιος ανισμός: ( $A_{sd}$ ) σε ποσοστό περίπου 30% του συνολικού διαμήκους οπλισμού.

6) Ο οπλισμός αυτός θα συνυπολογίζεται στον διαμήκη οπλισμό κατά το τμήμα της προβολής του στην διεύθυνση του διαμήκους οπλισμού. Επίσης η τέμνουσα δίνονται που πρέπει να αναληφθεί από συνδετήρες μπορεί να μειωθεί κατά την συμβολή του διαγώνου οπλισμού, δηλαδή κατά

$$V_d = \gamma k d s A_{sd} c o s \phi$$

όπου φίνεται η γωνία κλίσης του διαγώνου οπλισμού ως προς το ορίζοντο επίπεδο.

Οι διηγόνες ράβδοι πρέπει να αγκυρώνονται πλήρως πέραν των ακροίων διατομών του υποστηλώματος.



\* 0 2 0 0 2 7 0 1 6 0 3 1 0 0 0 1 2 \*

(Σχόλια)

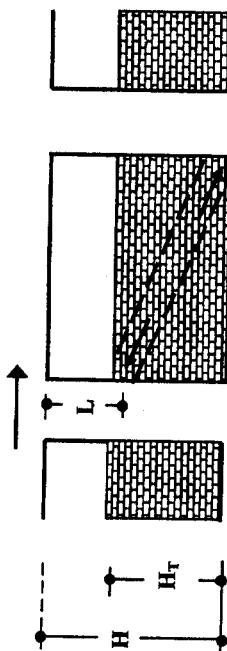
(Κείμενο)

- 7) Ανάλογη μέριμνα πρέπει να λαμβάνεται και για τις περιπτώσεις των "θέσεων" κοντών υποστυλωμάτων, τα οποία προκύπτουν όταν ο τοίχος πληρώσεως που βρίσκεται σε επαφή με το υποστύλωμα, δεν συγχίζεται, σε όλο το ύψος του ορόφου, είτε από την μία είτε και από τη δύο πλευρές του υποστυλωμάτος. Αν δεν μπορούν να αποφευχθούν αυτές οι διαμηρφώσεις θα πρέπει να εφαρμόζονται οι ακόλουθες διατάξεις:

- α) Τα υποστυλώματα αυτά θα ελέγχονται με εντατικά μερέθη που προκύπτουν από προσδιοιώδα γη την ανάλυση στο οποίο το κατώτερο τμήμα του υποστυλώματος μήκους  $H_T$  είναι πρακτικός απαραμόρφωτο κατά την σεισμική απόκριση.

- β) Θα εφαρμόζονται όλες οι προαναφερθείσες (1 έως 6) πρόσθετες διατάξεις θεωρώντας ως μήκος «κοντού» υποστυλώματος το μήκος

$$L = H - H_T$$



- γ) Ο διαμήκης οπλισμός κάμψης και ο εγκάρσιος οπλισμός διάτησης του «κοντού» τμήματος του υποστυλώματος θα διαπρούνται σταθεροί σε ολόκληρο το μήκος του υποστυλώματος.

Η συντηρητική αυτή παραδοχή εφαρμοζεται μόνον για τον έλεγχο των «θέσεων» κοντών υποστυλωμάτων. Τα λοιπά στοιχεία του δομικού συστήματος ελέγχονται με βάση αποτελέσματα ανάλυσης με προσομοίωμα το οποίο λαμβάνει υπόψη ολόκληρο το μήκος των υποστυλωμάτων ως παραμορφώσιμο.

(Σχόλια)

Οι πολλαπλές ανεπιθύμητες συνέπειες της ψηφιακής συμπεριφοράς των κονιάν υποστυλωμάτων (ενδεχόμενες τοπικές καταρρεύσεις, απρόβλεπτη ασυμμετρία, κ.α.) δεν επιτρέπουν την ασφαλή αξιοποίηση της πλαστικότητας που διαθέτουν όλα τα μέλλα δομικά στοιχεία.

Η μετακίνηση δα μπορεί να υπολογιστεί και από τα μεγέθη  $M_{sd}$ ,  $V_{sd}$  και την απόσταση  $I_s = M_{sd}/V_{sd}$  του σημείου μηδενισμού της ροτίς από την κριστική διατομή, ως εξής:

$$\delta_{sd} = \frac{M_{sd} I_s^2}{3EI} + \frac{V_{sd} I_s}{AG}$$

όπου

$E$  και  $G$  είναι αντίστοιχα το μέτρο ελαστικότητας και διάτημησης, και  $I$  και  $A$  η ροτί άριστας και η ενεργός διάτομη διάτημησης που χρησιμοποιούθηκαν για το εξεταζόμενο υποστυλωματα κατά την σεισμική ανάλυση.

Η μετακίνηση αστοχίας  $\delta_u$  μπορεί να εκτιμηθεί από τις «στροφές χορδής»  $\theta$  ως εξής:

$$\delta_u = I_s(\theta_y + \theta_{pe})$$

όπου

$\theta_y \approx 0.008$  είναι η στροφή στην διαρροή και  $\theta_{pe} = a_s 10^{2/\gamma_{bd}}$  είναι η διαθέσιμη δυνατότητα πλαστικής στροφής, όπου  $\gamma_{bd} = 1.3$ , ενώ όταν  $a_s < 1$  τίθεται  $a_s = 1$ .

(Κείμενο)

Ο δείκτης συμπεριφοράς δομημάτων που περιλαμβάνουν "φύσει" των κονιάν υποστυλωμάτων (ενδεχόμενες τοπικές καταρρεύσεις, απρόβλεπτη ασυμμετρία, κ.α.) δεν επιτρέπουν την ασφαλή αξιοποίηση δομημάτων με

$$q' = \max \{1.5, q+1.0\} \leq q$$

όπου:  $a_s$  ο λόγος διατρίψεως των υποστυλωμάτων αυτών, και  $q$  οι τιμές του Πίν.2.6 του ΕΑΚ.

8) Ο δείκτης συμπεριφοράς δομημάτων που περιλαμβάνουν "φύσει" ή "θέσει" κοντά υποστυλωμάτα θα λαμβάνεται για ολόκληρο το δομημάτων με

$$\delta = \gamma_{sd}\delta_{sd}$$

Από την διάταξη αυτή εξαιρούνται τα δομήματα με επαρκή σε αριθμό και διάταξη τοιχώματα, και διάταξη διατομής, τέτοια ώστε η σχετική σεισμική μετακίνηση παραπάνω στην διάταξη διατομής, ως εξής:

Η συμβίσηση μηδενισμού της ροτίς ως προς την κάθετο στην διάτομη του σημείου μηδενισμού της ροτίς παραπάνω στην διάταξη διατομής, του μέρου του υποστυλωμάτου από το οποίο καθορίζεται το  $a_{sd}$ , να μην υπερβαίνει τη μετακίνηση αστοχίας  $\delta_u$ , όπου δα είναι η τιμή της διδικ μετακίνησης όπως προκύπτει από την ανάλυση με βάση τον δείκτη συμπεριφοράς  $q$ .

Η συμβίσηση αυτή πρέπει να υγρίζει για όλα τα κοντά υποστυλωμάτα.

(Σχόλια)

(Κείμενο)

Ο αυξητικός συντελεστής για καλύπτει διόρθωση της μετακίνησης που είναι αναγκαία λόγω των απλοποιητικών παραδοχών που επιτρέπει η παράγραφος 3.2.3 [2] του ΕΑΚ για τη δυσκαμψία των κατακόρυφων στοιχείων, και έχει τις ακόλουθες τιμές:

$\gamma_d = 1,50$  εφόσον χρησιμοποιούνται οι απλοποιητικές παραδοχές του 3.2.3 [2] του ΕΑΚ.

$\gamma_d = 1,20$  εφόσον γίνεται ακριβέστερη εκτίμηση της δυσκαμψίας δλων των στοιχείων

Η απαιτούμενη της παραγράφου 9 μπορεί να θεωρηθεί ότι καλύπτεται όταν μετρεύεται τοίχον και υποστυλώματος παρεμβάλλεται σε οιδική προτονούσα αρμόδια, που επιτρέπει ελεύθερη σχετική μετακίνηση  $\delta_T = 2\gamma_d \frac{H_T}{H} + 10$  (mm) Ο αριμός αυτός μπορεί να σφραγίστει με ενδόσημο υλικό με δυστένεια ανά μέτρο μήκους επαφής τοίχου-υποστυλώματος μικρότερη από  $\frac{V_{sa}}{\delta_T}$

9) Δεν δημιουργούνται «θέσεις» κοντά υποστυλώματα, με την έννοια της παραγράφου 7, όταν λαμβάνονται ειδικά κατασκευαστικά μέτρα για την διαμόρφωση αριμού μεταξύ τοίχων πλήρωσης και υποστυλωμάτων. Τα μέτρα αυτά πρέπει να εξασφαλίζουν ότι κατά την σεισμική παραμόρφωση του κτηρίου δεν αναπτύσσονται σημαντικές δυνάμεις κατά μήκος του αρμού.

Στις πιο πάνω εκφράσεις,  $q$ , δα και  $g$  έχουν οριστεί στο 8 παραπάνω,  $H_T$  είναι το ύψος του τοίχου,

Η το ύψος του ορόφου, και

$V_E$  η μέγιστη τέμινουσα του υποστυλώματος υπό σεισμική φόρτιση.

Η ισχύς της απόφρασης αυτής αρχίζει από τη δημιοσίευσή της στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.  
Η απόφραση αυτή θα δημοσιευθεί στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως

Αθήνα, 3 Μαρτίου 2010  
ο γρηγορός

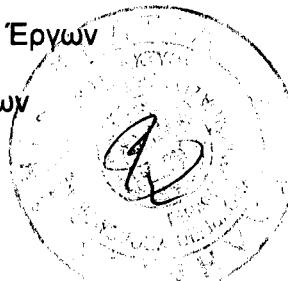
ΙΩΑΝΝΗΣ ΜΑΤΚΡΙΩΤΗΣ



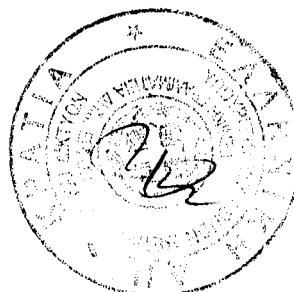
**Ανήκει στην Ε.8**  
**Αριθμ.πρωτ.Δ17α/08/61/Φ.Ν275/30-3-2010**

**ΠΙΝΑΚΑΣ ΔΙΑΝΟΜΗΣ**

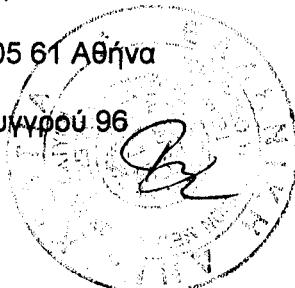
- 1. Υπουργείο Εσωτερικών και Ηλεκτρονικής Διακυβέρνησης και Αποκέντρωσης,**  
Σταδίου 27 & Δραγατσανίου 2, 101 83 Αθήνα
  - α) Γενική Γραμματεία Δημόσιας Διοίκησης , Βασ.Σοφίας 15, 106 74 Αθήνα
  - β) Γενική Γραμματεία Ισότητας, Δραγατσανίου 8, 105 59 Αθήνα
  - γ) Εθνικό Τυπογραφείο, Καποδιστρίου 34,104 32 Αθήνα
- 2. Υπουργείο Εθνικής Άμυνας - 10 20 Χολαργός**
  - α) Υπηρεσία Έργων Π.Α. [ ΥΠΕΠΑ] Χολαργός
  - β) Υπηρεσία Έργων Στρατού-Δ/νση Υποδομής ΣΤΓ
  - γ) Υπηρεσία Έργων Αεροπορίας/Γ5
  - δ) Υπηρεσία Έργων Ναυτικού – Δ/νση Έργων /Γ4
  - ε) Υπηρεσία Έργων - Δ/νση Οικονομικού Ελέγχου Ναυτικού (ΟΕΠΝ/ΔΕΔ)
  - στ) ΓΕΝ/ΓΕΠΝ/ΤΕ3 Λ.Μεσογείων 229 - Χολαργός
  - ζ) Γραφείο Νομικού Συμβούλου (ΥΕΘΑ)-Παπαρρηγοπούλου 2 Τ.Κ.10561 ΑΘΗΝΑ
- 3. Υπουργείο Οικονομίας και Ανταγωνιστικότητας και Ναυτιλίας- 101 80 Θήνα**
  - α) Ειδική Υπηρεσία Συντονισμού Εφαρμογής Επιχειρησιακών Προγραμμάτων Νίκης 5 – 7 ΑΘΗΝΑ
  - β) Εθνική Στατιστική Υπηρεσία Ελλάδος, Λυκούργου 14-16, 101 66 Αθήνα
- 4. Υπουργείο Οικονομικών – 101 84 Αθήνα**
  - α) Γενικό Λογιστήριο του Κράτους  
- 20η Δ/νση ΥΕΕ Τμ. Β. , Πανεπιστημίου 37, 105 64 Αθήνα  
-26<sup>η</sup> Δ/νση Συντονισμού και Ελέγχου Εφαρμογής Δημοσιολογιστικών Διατάξεων
  - β) Γενικό Λογιστήριο του Κράτους  
51<sup>η</sup> Προγραμματισμού &Ελέγχων – Τμήμα α'  
Πανεπιστημίου 57 –ΤΚ 10165 - ΑΘΗΝΑ
  - γ) Γενικό Χημείο του Κράτους, Τσόχα 16, 115 21 Αθήνα
  - δ) Διεύθυνση Τεχνικών Υπηρεσιών και Στέγασης  
Πειραιώς και Κολωνού 2 104 37 ΑΘΗΝΑ
  - ε) 56<sup>η</sup> Δ/νση Προγραμματισμού και Ελέγχου Πανεπιστημίου 47 10564 ΑΘΗΝΑ
- 5. Υπουργείο Υγείας και Κοινωνικής Αλληλεγγύης**
  - α) Δ/νση Τεχνικών Υπηρεσιών – Αχαρνών 22 – 104 33 Αθήνα
  - β) Αρεταίειο Νοσοκομείο, Βασ.Σοφίας 76, 115 28 Αθήνα
  - γ) Αιγανίτειο Νοσοκομείο, Βασ.Σοφίας 72, 115 28 Αθήνα
- 6. Υπουργείο Δικαιοσύνης ,Διαφάνειας και Ανθρωπίνων Δικαιωμάτων**  
101 79
- 7. Υπουργείο Παιδείας Δια βίου Μάθησης και Θρησκευμάτων – 101 85**
  - α) Γεν.Γραμματεία Λαϊκής Επιμόρφωσης, Αχαρνών 417, 111 43 Αθήνα
  - β) Γεν. Γραμματεία Νέας Γενιάς, Αχαρνών 417 , 111 43 Αθήνα
- 8. Υπουργείο Πολιτισμού και Τουρισμού 106 82**
  - α) Δ/νση Αναστηλώσεων Βυζ. & Μεταβυζαντινών μνημείων/ Τμήμα Έργων
  - β) Δ/νση Εκτελέσεως Έργων Μουσείων Πλατεία Καρύτση 12, 105 61
  - γ) Δ.Π.Κ.Α.Ν.Μ. Ερμού 17, 101 86 Αθήνα
  - δ) Γεν. Γραμ. Αθλητισμού Κηφισίας 7, 115 25 ΑΘΗΝΑ (2)
  - ε) Γεν. Δ/νση Εποπτείας Κατασκευής και Συντήρησης Αθλητικών Έργων  
Κηφισίας 7, 115 23 ΑΘΗΝΑ
  - στ) Δ/νση Αναστηλώσεων των Νεωτέρων και Σύγχρονων Μνημείων  
Ερμού 17 10186 ΑΘΗΝΑ



- 9. Υπουργείο Προστασίας του Πολίτη – 101 77**
- 10. Υπουργείο Αγροτικής Ανάπτυξης και Τροφίμων – Αχαρνών 2 10438**
- α) ΥΕΒ- Σεράφη 60 και Λιοσίων 2 Τ.Κ. 106 79
  - β) Γεν. Γραμματεία Δασών/ Δ/νση Αναδασώσεως  
Ιπποκράτους 3-5 Τ.Κ. 101 64
  - γ) Δ/νση Τοπογραφικής Λιοσίων 93 104 40 ΑΘΗΝΑ
- 11. Υπουργείο Περιβάλλοντος, Ενέργειας και Κλιματικής Αλλαγής**
- Αμαλιάδος και Πουλίου, 11523
- α) Δ/νση Διοικητικού γ) Υπηρεσία Διαχείρισης Ε.Π.Ε.Ρ.
  - β) Δ/νση Κατασκευής Έργων, δ) Δ/νση Χωροταξίας
  - ε) Δ/νση Τοπογραφικών Εφαρμογών
  - στ) Δ/νση Ειδικών Έργων Α.Π. Λ. Κηφησίας 125-11524
- 12 α) Όλες τις Κεντρικές Δ/νσεις και ανεξάρτητα Τμήματα της Γεν.Γραμματείας Δημ.Έργων**  
**β) Όλες τις Κεντρικές Δ/νσεις και ανεξάρτητα Τμήματα της Γεν.Γραμματείας Συγχρ.**  
 Δημ.Έργων  
 γ) ΕΥΔΕ της ΓΓΔΕ και ΓΓΣΔΕ και Γραφείων αυτών  
 δ ) Σώμα Επιθεωρητών Δημοσίων Έργων, Βαρβάκη 12, 114 74 Αθήνα
- 13. Υπουργείο Οικονομίας, Ανταγωνιστικότητας και Ναυτιλίας – 101 92**
- α) Γεν. Γραμματεία Έρευνας & Τεχνολογίας / Τεχνική Υπηρεσία  
Μεσογείων 14-18 115 26 Αθήνα
  - β) Γεν.Γραμματεία Βιομηχανίας, Μιχαλακοπούλου 80, 101 92 Αθήνα
  - γ) Ειδική Γραμματεία για την Ανταγωνιστικότητα  
Ειδική Υπηρεσία Ε.Π.Ανταγωνιστικότητα  
Μεσογείων 56 -115 27 ΑΘΗΝΑ
- 14. Υπουργείο Εργασίας και Κοινωνικής Προστασίας , 101 82**
- α) Γεν.Γραμματεία Κοινωνικών Ασφαλίσεων, Σταδίου 29, 101 83 Αθήνα
  - β) Λ.Π.Φ.Λ/ Υπουργείο Εργασίας 101 80 Αθήνα
- 15. Υπουργείο Υποδομών, Μεταφορών και Δικτύων – 101 78**
- 16. Υπουργείο Πολιτισμού και Τουρισμού**
- Τσόχα 7 ΤΚ 115 21 ΑΘΗΝΑ
- 17. Υπουργείο Οικονομίας, Ανταγωνιστικότητας και Ναυτιλίας**
- 18. Υπουργείο Εσωτερικών, Αποκέντρωσης και Ηλεκτρονικής Διακυβέρνησης 54123 ΘΕΣΣΑΛΟΝΙΚΗ**
- 19. Υπουργείο Εξωτερικών- 100 27 Αθήνα**
- α) Γεν.Γραμματεία Απόδημου Ελληνισμού, Αχαρνών 417, 114 43 Αθήνα
- 20. Υπουργείο Εσωτερικών Αποκέντρωσης και Ηλεκτρονικής Διακύβερνησης**
- Γενική Γραμματεία Επικοινωνίας και Ενημέρωσης  
Φραγκούδη 11- 101 63 Αθήνα
- 21. Γενική Γραμματεία Αιγαίου και Νησιωτικής Πολιτικής – 811 00 Μυτιλήνη Βουλή των Ελλήνων – Τεχνική Υπηρεσία**
- 22. Υπηρεσία Δημοσιονομικού Ελέγχου (ΥΔΕ) και Πάρεδρο Ελεγκτικού Συνεδρίου της Γ.Γ.Δ.Ε.**
- 23. Ελεγκτικό Συνέδριο [15 αντίτυπα] ΤΣΟΧΑ ΚΑΙ Βουρνάζου 4 ΤΚ 115 21 Αθήνα**
- 24. Ελεγκτικό Συνέδριο – Τμήμα IV [5αντίτυπα]**
- 25. Γενικές Γραμματείες Περιφερειών του Κράτους**
- α) Δ/νση Δημοσίων Έργων
  - β) Δ/νση Ελέγχου Κατασκευής Έργων
  - γ) Δ/νση Ελέγχου Συντήρησης Έργων
  - δ) Δ/νση Τοπικής Αυτοδιοίκησης & Διοίκησης των Περιφερειών που λειτουργούν στις Ν.Α.
  - ε) Δ/νση ΠΕΧΩ
- 26. Νομαρχιακές Αυτοδιοικήσεις**
- α) Γραφείο Νομάρχου
  - β) ΔΤΥΝ
  - γ) Δ/νσεις Πολεοδομίας



- δ) Λιμενικά Ταμεία
27. Δήμος Αθηναίων Δ/νση Προγραμματισμού Χαλκοκονδύλη 33, 104 32
28. Εθνική Υπηρεσία Πληροφοριών- Δ/νση ΣΤ/4  
Π.Καννελοπούλου 4- 101 77 Αθήνα
29. Οργανισμό Λιμένος Πειραιώς (ΟΛΠ) (2)  
Ακτή Μιαούλη και 2<sup>ας</sup> Μεραρχίας 185 35 Πειραιά
30. Οργανισμό Λιμένος Θεσσαλονίκης (2)  
Τ.Θ.104 67 – 54 110 Θεσ/νίκη
31. Εταιρεία Υδρεύσεως και Αποχετεύσεως Πρωτευούσης (4) (Ε.Υ.Δ.Α.Π.) Α.Ε.  
Ωρωπού 156, 111 46 Γαλάτσι
32. Εταιρεία Υδρεύσεως και Αποχετεύσεως Θεσ/νίκης (ΕΥΑΘ) 546 35 Θεσ/νίκη
33. Ανώνυμη Εταιρεία Εκμετάλλευσης και Διαχείρισης Ελληνικών Αυτοκινητοδρόμων  
(ΤΕΟ Α.Ε.) Βυτίνης 14-18 143 42 Ν. Φιλαδέλφεια
34. Ο.Α.Σ.Π. Ξάνθου 32, 154 51 Ν. Ψυχικό
35. Ινστιτούτο Τεχνικής Σεισμολογίας και Αντισεισμικών Κατασκευών (ΙΤΣΑΚ) – Τ.Θ. 53 , 55 102 Φοίνικας- Θεσ/νίκη
36. Ινστιτούτο Οικονομίας Κατασκευών(ΙΟΚ)-Λεωφ.Αλεξάνδρας 91,114 74 Αθήνα
37. «ΕΓΝΑΤΙΑ ΟΔΟΣ Α.Ε.» 6<sup>ο</sup> χλμ. Οδού Θεσ/νίκης – Θέρμης Τ.Θ.30 – 570 01 Θεσ/νίκη  
ΑΤΤΙΚΟ ΜΕΤΡΟ Α.Ε. – Λ.Μεσογείων 191-193, 115 25 Αθήνα
38. ΘΕΣΣΑΛΟΝΙΚΗ ΜΕΤΡΟ Α.Ε.- 26<sup>ης</sup> Οκτωβρίου 40, 54 627 Θεσ/νίκη  
39. «Διεθνής Αερολιμήν Αθηνών – Ελευθέριος Βενιζέλος –Α..Ε.» 5<sup>ο</sup> χλμ Λεωφ. Σπάτων-Λούτσας , Τ.Κ. 190 04 Σπάτα
40. Τεχνικό Επιμ. Ελλάδας (ΤΕΕ) Καρ. Σερβίας 4, 102 48 Αθήνα
41. ΔΕΠΑΝΟΜ Τσόχα αρ.5 , 115 21 Αθήνα
42. Οργανισμός Διαχείρισης Δημοσίου Υλικού (ΟΔΔΥ), Σταδίου 60, 105 64 Αθήνα
43. Οργανισμός Γεωργικών Ασφαλίσεων, Πατησίων 30 και Καποδιστρίου, 101 70 Αθήνα
44. Εθνικό Κέντρο Δημόσιας Διοίκησης, Πειραιώς και Θράκης 2, 177 78 Ταύρος
45. Πανελ. Ένωση Διπλ. Μηχ. Εργολ.ΔΕ (ΠΕΔΜΕΔΕ) Ασκληπιού 23, 106 80 Αθήνα
46. Πανελ.Ένωση Συνδέσμου Εργολ. ΔΕ (ΠΕΣΕΔΕ) Θεμιστοκλέους 410678 Αθήνα
47. Σύνδεσμο Ανωτ.Τεχν. Εταιρ. (ΣΑΤΕ) Φειδίου 14, 106 78 Αθήνα
48. Πανελ.Ένωση Διπλ. Μηχανολ. Ηλεκτρολ.Εργολ. ΔΕ (ΠΕΔΜΗΔΕ) Αχαρνών 35,104 39 ΑΘΗΝΑ
49. Ένωση Ελλήνων Τεχνολόγων Μηχανικών (Ε.Ε.ΤΕ.Μ.)Βερανζέρου 15, Αθήνα
50. Πανελ. Σύνδεσμο Εργολ.Επιχειρήσεων Εγγεγραμμένων σε Νομαρχιακά Μητρώα Θεμιστοκλέους 4, 106 78 Αθήνα
51. Σύνδεσμος Ελληνικών Γραφείων Μελετών (ΣΕΓΜ- HELLASCO) , Μακεδόνων 2, 115 21 Αθήνα
52. Ίδρυμα Κοινωνικών Ασφαλίσεων (ΙΚΑ) Ιπποκράτους 19, 106 78 Αθήνα  
α) Τεχν.Υπηρ.  
β) Περ/κο Υποκ/μα Θες/νίκης Υποδ/ση Τεχνική – Αριστοτέλους 15, 546 24 Θεσ/νίκη
55. Οργανισμό Σχολικών Κτηρίων (ΟΣΚ) , Φαβιέρου 30, 104 38 Αθήνα
59. ΟΑΕΔ/ΔΤΥ Δωδεκανήσου 6 Άνω Καλαμάκι- 17 456.
60. Κτηματική Εταιρεία του Δημοσίου, Νομική Υπηρεσία,  
Λεωφ. Αλεξάνδρας 158Α, και Κόνιαρη 45 114 71 Αθήνα
61. Οργανισμό Εργατικής Κατοικίας (ΟΕΚ) (2) Πατησίων 37, 104 32 Αθήνα
62. Οργανισμό Εργατικής Εστίας, Αγησιλάου 10, 102 10 Αθήνα
63. Οργανισμό Σιδηροδρόμων Ελλάδος (ΟΣΕ) Καρόλου 1, 104 37 Αθήνα  
α) Γεν. Δ/νση Υποδομής, Καρόλου 1-3, 104 37 Αθήνα
64. Έργα Οργανισμού Σιδηροδρόμων Ελλάδος Α.Ε. ( ΕΡΓΟΣΕ Α.Ε.), Καρόλου 27,104 37 Αθήνα
65. Οργανισμό Τηλεπικοινωνιών Ελλάδας (ΟΤΕ) (2) Σταδίου 15, 105 61 Αθήνα
66. ΕΟΜΜΕΧ Έβρου και Ξενίας 16, 115 28 Αθήνα
67. Ολυμπιακή Αεροπορία – Εταιρ. Μονάδα Εγκαταστάσεων, Λ. Συγγρού 96  
117 41 Αθήνα



68. **ΕΛΤΑ Τεχνική Υπηρεσία** Απελλού 1, 101 88 Αθήνα
69. **ΗΣΑΠ Α.Ε.** Αθηνάς 67,105 52 Αθήνα
70. **ΗΛΠΑΠ** Κίρκης και Αχαϊας 143 42 Αθήνα
71. **Ε.Ο.Τ. ΤΣΟΧΑ** 7 11 521 ΑΜΠΕΛΟΚΗΠΟΙ Αθήνα (2)
72. **HELEXPO , ΔΕΘ Α.Ε.**  
α) Τεχνική Δ/νση Εγνατίας 154- 546 36 Θεσσαλονίκη
73. **ΘΕΜΙΣ ΚΑΤΑΣΚΕΥΑΣΤΙΚΗ**, Μεσογείων 96, Αθήνα
74. **Υπηρεσία Πολιτικής Αεροπορίας (ΥΠΑ)**  
α) Δ/νση Δ7 Τ.Θ.70360, 166 10 ΓΛΥΦΑΔΑ  
β) Δ/νση Δ8 Τ.Θ.70360, 166 10 ΓΛΥΦΑΔΑ  
Υπηρεσία Πολιτικής Αεροπορίας (ΥΠΑ) - Κρατικός Αερολιμένας Αθηνών  
- Δ/νση Τεχνικής Συντήρησης Τ.Θ.70360, 166 10 ΓΛΥΦΑΔΑ
75. **Εργατική Εστία** Αγησιλάου 10 , Αθήνα
76. **Τεχνική Υπηρεσία Πανεπιστημίων :**  
**ΑΘΗΝΩΝ** – Πανεπιστημίου 30- 106 79 Αθήνα  
**ΘΕΣ/ΝΙΚΗΣ** – 54 101 Θεσ/νίκη  
**ΜΑΚΕΔΟΝΙΑΣ** Οικονομικών και Κοινωνικών Επιστημών  
Εγνατία 156- Τ.Θ. 1591,540 06 Θεσ/νίκη  
**ΠΑΤΡΩΝ**- 26 221 Πάτρα  
**ΙΩΑΝΝΙΝΩΝ** – 45 221 Ιωάννινα  
**ΑΙΓΑΙΟΥ** Κεντρική Δ/νση Τεχνικών Υπηρεσιών  
Λόφος Πανεπιστημίου-Κίριο Διοίκησης 81 100 ΜΥΤΙΛΗΝΗ  
**ΘΕΣΣΑΛΙΑΣ** Τάκη Οικονομάκη 47, 38 221 Βόλος  
**ΘΡΑΚΗΣ**- 69 100 Κομοτηνή  
**ΙΟΝΙΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ** Δεληγιώργη 55-59,104 37 Αθήνα  
**ΚΡΗΤΗΣ**- 71 201 Ηράκλειο  
**ΠΑΝΤΕΙΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ**, Λεωφ.Συγγρού 136, 176 71 Αθήνα  
**ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ ΑΘΗΝΑΣ**, Πατησίων 76, 104 34 Αθήνα  
**ΓΕΩΠΟΝΙΚΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ ΑΘΗΝΑΣ**, Ιερά Οδός 75, 118 55 Αθήνα  
**ΕΘΝΙΚΟΥ ΜΕΤΣΟΒΕΙΟΥ ΠΟΛΥΤΕΧΝΕΙΟΥ (ΕΜΠ)**,  
28<sup>η</sup> Οκτωβρίου 42-106 82 Αθήνα  
**ΠΟΛΥΤΕΧΝΕΙΟΥ ΚΡΗΤΗΣ**- 731 00 Χανιά  
**ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΟΥ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟΥ ΠΕΙΡΑΙΑ**  
Καραολή Δημητρίου 80, 185 34 Πειραιάς  
**ΤΕΙ ΑΘΗΝΩΝ** Τεχνική Υπηρεσία, Αγ. Σπυρίδωνος, 122 10 Αιγάλεω  
**ΤΕΙ ΠΕΙΡΑΙΑ**, Πέτρου Ράλλη και Θηβών 250, 122 44 Αθήνα
77. **Σιβιτανίδειος Σχολή**, έναντι ΕΗΣ Καλλιθέας
78. **ΕΚΕΦΕ «ΔΗΜΟΚΡΙΤΟΣ»** Τεχν. Υπηρ., 153 10 Αγ. Παρασκευή
79. **Ελληνική Επιτροπή Ατομικής Ενέργειας**, 153 10 Αγ. Παρασκευή
80. **ΕΡΤ- Δ/νση Τεχν. Υπηρ.** Μεσογείων 402, 153 42 Αγ. Παρασκευή
81. **Τράπεζα της Ελλάδος**- Τεχν. Υπηρ. Λεωφ. Ελ. Βενιζέλου 21 , 105 64 Αθήνα
82. **Εθνική Τράπεζα της Ελλάδος**  
Δ/νση Τεχνικών Υπηρεσιών Εμ.Μπενάκη 5 – 105 64 Αθήνα
83. **Εμπορική Τράπεζα της Ελλάδος** Αθηνάς 14, 105 51 Αθήνα
84. **Αγροτική Τράπεζα της ελλάδος**- Τμ. Κτηρίων ΑΤΕ Συγγρού 173, 171 21 Αθήνα
85. **Ταμείο Παρακαταθηκών και Δανείων**  
Δ/νση Τεχν. Υπηρ., Ακαδημίας 40, 101 74 Αθήνα
86. **Ε.Τ.Β.Α. Β.ΠΕ Α.Ε.** Σαλαμίνος 72-74 Τ.Κ. 176 75 ΑΘΗΝΑ
87. **ΟΠΕΚΕΠΕ- Δ/νση Αγροτικής Ανάπτυξης και Αλιείας**  
Αχαρνών 364 και Γλαράκη 10Β  
111 45 ΑΘΗΝΑ
88. **Ε.Β.Ε.Α.** Ακαδημίας 7, 106 71 Αθήνα
89. **Βιοτεχνικό Επιμελητήριο Αθηνών** Ακαδημίας 18, 106 71 Αθήνα
90. **Επαγγελματικό Επιμελητήριο Αθηνών**  
Χ.Τρικούπη και Ελ. Βενιζέλου 44, 106 79 Αθήνα

