



## 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.

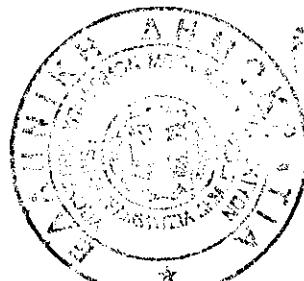
Το κείμενο των παραπάνω αποφάσεων, επισυνάπτεται στην παρούσα εγκύκλιο και παρακαλούμε να λάβουν γνώση όλοι οι τεχνικοί υπάλληλοι για την πιστή εφαρμογή των διατάξεων τους.

### 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. ΟΑΣΠΙ-Ξάνθου 32-154 51 Ν. ΨΥΧΙΚΟ
7. Δ/νση Δ17 (2)

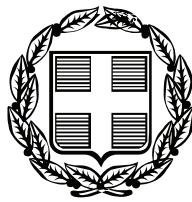
### Ο ΓΕΝΙΚΟΣ ΓΡΑΜΜΑΤΕΑΣ

#### I. ΟΙΚΟΝΟΜΙΔΗΣ



ΑΥΓΓΕΣ ΑΝΤΙΓΡΑΦΟ  
τη Γραμματείας  
α.α.

ΚΩΝΣΤΑΝΤΙΝΟΣ ΒΑΣΙΛΕΙΟΥ



# ΕΦΗΜΕΡΙΣ ΤΗΣ ΚΥΒΕΡΝΗΣΕΩΣ

## ΤΗΣ ΕΛΛΗΝΙΚΗΣ ΔΗΜΟΚΡΑΤΙΑΣ

ΤΕΥΧΟΣ ΔΕΥΤΕΡΟ

Αρ. Φύλλου 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 Ωπλισμένου 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 δημοσίων όργανων» (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 αρμό 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 για 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] α) Στα κτίρια με μικτές χρήσεις η τιμή του συντελεστή σπουδαιότητας για 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 2.3: Συντελεστές Σπουδαιότητας

Κατηγορία Σπουδαιότητας		$\gamma_1$
Σ1	Κτίρια μικρής σπουδαιότητας ως προς την ασφάλεια του κοινού, όπως αγροτικά οικήματα και αγροτικές αποθήκες, υπόστεγα, στάβλοι, βουστάσια, χοιροστάσια, ορνιθοτροφεία, κ.λπ.	0.85
Σ2	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, κουρεία, κομμωτήρια, ίνστιτούτα 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
Σ3	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 αίθουσες αεροδρομίων, χώροι συνεδρίων, κτίρια που στεγάζουν υπολογιστικά κέντρα, ειδικές βιομηχανίες, εκπαιδευτικά κτίρια, αίθουσες διδασκαλίας, φροντιστήρια, νηπιαγωγεία, χώροι συναυλιών, αίθουσες δικαστηρίων, ναοί, χώροι αθλητικών συγκεντρώσεων, θέατρα, κινηματογράφοι, κέντρα διασκέδασης, αίθουσες 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, κ.λπ.	1.15
Σ4	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, διυλιστήρια, 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, κ.λπ.	1.30

4. Προστίθενται τα παρακάτω σχόλια εντός του κειμένου των σχολίων στις αντίστοιχες παραγράφους και μετά τα ίδη 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 εξέτασης κτιρίων ανά όροφο, εύρους ίσου με την τετραγωνική ρίζα του

β) Διευκρινίζεται ότι οι τιμές του Πίνακα 2.3 για >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 (Α).

3. Ο Πίνακας 2.3 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 επικίνδυνη (σύμφωνα με τις διατάξεις του Π.Δ/τος 13/22-4-1929 «περί επικινδύνων οικοδομών») μόνον εφόσον δεν ικανοποιεί τις προαναφερόμενες 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 (v) και (vi):

(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 τοιχωμάτων (προς τα άνω) όπου αυτό είναι δυνατό (βλ. 4.1.7.1.β [1]). Σε περίπτωση διακοπής τοιχωμάτων (προς τα άνω) ορίζονται και πρόσθετοι έλεγχοι. Τέλος η Β1.4 [5] ορίζει τις περιβάλλουσες ελέγχου για τοιχώματα με μεταβολή διατομής.

Οι τιμές ελαχίστων μηκών τοιχωμάτων του σημείου (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 κλιμακοστασίων (βλ. παραγρ. 4.1.4.2.a [1]). Σε συμφωνία με τα ελάχιστα μήκη τοιχωμάτων 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 i (λόγω εσοχών για προσαρμογή στις απαίτησεις οικοδομικών διατάξεων ή για άλλους λόγους), τότε η συνέχιση όλων των τοιχωμάτων της βάσης μπορεί να μην είναι εφικτή. Αφετέρου είναι εύλογο, από τον όροφο αυτόν και πάνω, να γίνει μία μείωση της συνολικής διατομής των τοιχωμάτων 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 i. Η μείωση μπορεί να γίνει με μειωτικό συντελεστή  $\mu_i$  ως εξής:

$$A_{w,i} = \mu_i A_{w,B}$$

$$\text{όπου } \mu_i = \frac{0,60}{\eta_v} \cdot \frac{A_i}{A_B}$$

και  $\eta_v$  είναι ο λόγος συνολικής τέμνουσας τοιχωμάτων/συνολική τέμνουσα βάσης στην εξεταζόμενη διεύθυνση, μετρούμενος πάντοτε στην βάση του κτιρίου. Μείωση της διατομής των τοιχωμάτων 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 τοιχωμάτων που συνεχίζονται από τον όροφο i και πάνω, στην μια διεύθυνση, μέσα σε ένα κατακόρυφο 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 τοιχωμάτων 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 πρόβλεψης 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 απαίτησεις 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) Αλληλεπίδραση 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 θα εξασφάλιζε 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 επίδραση 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» αποτίμησή της.

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

Τίθεται το ερώτημα αν επιλογή φέροντος οργανισμού με χαμηλές απαιτήσεις πλαστιμότητας (συντελεστής συμπεριφοράς  $q \leq 1.50$ ) 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 διατμητικής παραμόρφωσης σε έναν όροφο δηλαδή σχηματισμού μηχανισμού ορόφου. Αφετέρου όμως, η μείωση αυτή της τιμής του  $q$  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  $q$  δεν αποτελεί αφ' εαυτής 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  $q \leq 1.50$ .

(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 ίδιες 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  $q$ .

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 κωδικοποίησης 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) «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.

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).

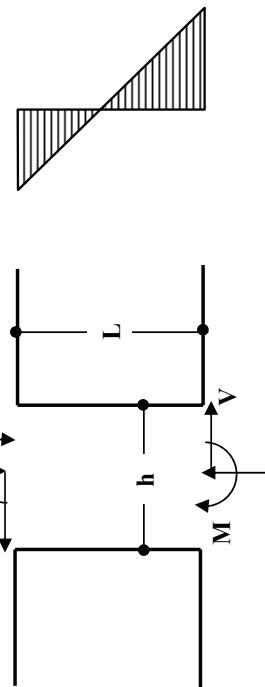
5. Τον Ελληνικό Κανονισμό για τη Μελέτη και Κατασκευή Έργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα (ΕΚΩΣ 2000) ο οποίος εγκρίθηκε με την αριθμ. Δ17α/116/4/ΦΝ429/18.10.2000 (ΦΕΚ Β'/1329) απόφαση του Υπουργού ΠΕΧΩΔΕ και τροποποιήθηκε με τις αριθμ. Δ17α/160/5/ΦΝ429/11.12.2000 (ΦΕΚ Β'/1564), Δ17α/32/10/ΦΝ 429/20.2.2004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

αναπτυγχάνεται πλαστική καραμέλα.

Θεωρείται επίσημη η ποσοφόρης γέμιση της πλαστικής καραμέλας στην οποία προστίθεται η πλαστική καραμέλα στην οποία αντιτίθεται τον πλαστικό πάτωμα στην οποία επιτάχυνεται η επιστροφή της πλαστικής καραμέλας στην πλαστική καραμέλα.

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



Για τον παραπάνω γραμμικό φόρο η διαδικασία ψάρων  $a_s = M_{sd}/V_{sd}$

Η εύρη κατασκευής της διαδικασίας πλαστικής καραμέλας  $V_{sd}$ .

Πρόποδες είναι ο λόγος γιατί γίνεται εντοπεπι

γιαθετικός φαραγγιός. Η πρόποδα αυτή γίνεται εντοπεπι μεταλλική και διατηρείται με την παρατηρήσιμη επιπλέον εφοδιώσεις συναδική αλληγενία σε

$$a_s \leq 2,5$$

Υποτιμώμενα με λόγο διατήρησης

#### 18.4.9 Kovrú Υποστρώματα (Κείμενο) 18.4.9 Kovrú Υποστρώματα (Σχόλια)

Εγκρίνουμε την αναθεώρηση-αντικατόπτριση του άρθρου 18.4.9 του Ελληνικού Κανονισμού Οπλουένου Σκυροδέματος ΕΚΟΣ 2000 όπως έχει προποτοποιηθεί

και ισχύει σήμερα, που αφορά τα **Kovrú Υποστρώματα**.

Εγκρίνουμε την αναθεώρηση-αντικατόπτριση του άρθρου 18.4.9 του Ελληνικού Κανονισμού Οπλουένου Σκυροδέματος ΕΚΟΣ 2000 όπως έχει προποτοποιηθεί

Σχόλια)

(Κείμενο)

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

a. Οταν, και στους δύο κόμβους στους οποίους συντρέχει το υποστρόλωμα, εξασφαλίζεται μέσω ικανοτικών ελέγχων σύμφωνα με τις [1] έως [4] του άρθρου 4.1.4.1 του ΕΑΚ 2000 ότι ο πλαστικές αρθρώσεις θα αναπτυχθούν μόνον στις δοκούς.

β. Οταν και στις δύο ακραίες διατομές του υποστρόλωμας 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  $M_{Sa}$ , και  
 $M_{Rd}$  είναι η αντοχή σχεδιασμού της διατομής με τον τελικό διαμήκη οπλισμό της και υπό την αξονική  $N_{sd}$  του ίδιου σεισμικού συνδιασμού

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

(Σχόλια)

(Κ είμι ενο)

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

Οι δυσμενείς συνέπειες εξαπίστας των κοντών υποστυλωμάτων οπου τούτο δεν είναι δυνατόν, θα γίνονται σεβαστές και οι ακόλουθες αψήνονται αρκετά δύταν ο φορέας περιλαμβάνει σημαντικά πρόσθιτες διατάξεις.

τογχώματα από οπλισμένο σκυρόδεμα.

- 1) Ολόκληρο το μήκος του υποστυλώματος θεωρείται κρίσιμο. Η απαιτούμενη στις κρίσιμες περιοχές περίστριψη (βλ. §18.4.5) θα επεκτείνεται σ' όλο το μήκος του υποστυλώματος.
- 2) Η διαθέτουμη πλαστιμότητα των κοντών υποστυλωμάτων συνεχίζει να είναι μειωμένη παρά την λήψη των μέτρων που συνιστώνται. Γι' αυτό απαιτείται αυτή η μείωση της max  $V_d$ .
- 3) Για την μεταφορά των δυνάμεων σε κοντό υποστύλωμα στην μεταλλαστική περιοχή δεν ισχύει ο συνήθης μηχανισμός μεταφορός διατηρητικών δυνάμεων (βλ. §11.2.1). Το σύνολο των δυνάμεων μεταφέρεται μέσω διαγωνίου θοσίνου θλιστήρων και αντίστοιχων εγκάρσιων ελκυστήρων σπλαντικού.
- 4) Παρά ταύτα, έίναι πρακτικώς διναγάρον να γίνεται χρήση των εξιστώσεων διατηρητικής αυτοχής διατομών των συνήθων υποστυλωμάτων, με μειωτικόν συντελεστή  $\gamma_{Rd} = 0,80$  για τον υπολογισμό των  $V_{Rd}$  και  $V_{Rd3}$  (με αμετάβλητες τις τιμές  $\gamma_c$ ,  $\gamma_s$ ).

(Σχόλια)

Ο δισδιαγώνιος οπλισμός αποσκοπεί στην μέίωση του ρυθμού υποστροφής του κοντού υποστροφής. Τοποθετείται κατά το επίπεδο ή τα επίπεδα κατά τα οποία το υποστροφικό ισχει λόγο διατηρήσεως  $a_s < 1,5$ . Ο δισδιαγώνιος οπλισμός είναι αποδοτικότερος όταν το σημείο μηδενισμού των ροπών κάμψης βρίσκεται κοντά στο μέσον του άνγκους του υποστροφής.

(Κείμενο)

Ο δισδιαγώνιος οπλισμός αποσκοπεί στην μέίωση του ρυθμού υποστροφής του κοντού υποστροφής. Τοποθετείται κατά το επίπεδο ή τα επίπεδα κατά τα οποία το υποστροφικό ισχει λόγο διατηρήσεως  $a_s < 1,5$ . Ο δισδιαγώνιος οπλισμός είναι αποδοτικότερος όταν το σημείο μηδενισμού των ροπών κάμψης βρίσκεται κοντά στο μέσον του άνγκους του υποστροφής.

Οι διαγράνιες ράβδοι (συνήθως  $\mathcal{D} < 20$ ) μπορούν να τοποθετηθούν σε θέση μέσα στο πλάτος της διατομής (καθός όλο το πλάτος της διατομής συμμετέχει στην μεταφορά των δυνάμεων μέσω των θλιπτήρων), παντού δύναται σε θέσεις συμμετρικές.

5) Όταν  $a_s < 1,5$ , τότε εκτός του διαμήκους οπλισμού και των συνδετήρων που προκύπτουν κατά τα ανισέρι, απαιτείται και η τοποθέτηση δισδιαγώνιου οπλισμού, με σκοπό τη διατήρηση φέρουσας ικανότητας λοξού θλιπτήρα μετά την εξάντληση της αντοχής του σκυροδέματός του (μείωση του ρυθμού απώλειας της πλαστικότητας). Για λόγους πρακτικούς, συνιστάται να προβλέπεται σωληνικός δισδιαγώνιος οπλισμός: (Α<sub>sd</sub>) σε ποσοστό περίπου 30% των σωληνικού διαμήκους οπλισμού.

6) Ο οπλισμός αυτός θα συνυπολογίζεται στον διαμήκη οπλισμό κατά το τηλμα της προβολής του στην διέθυνση του διαμήκους οπλισμού. Επίσης η τέλινουσα δύναμη που πρέπει να αναληφθεί από συνδετήρες μπορεί να μειωθεί κατά την συμβολή του διαγράνιου οπλισμού, δηλαδή κατά

$$V_d = \gamma_{Rd} f_{sd} A_{scos} \varphi$$

όπου φ είναι η γωνία κλίσης του διαγώνιου οπλισμού ως προς το ορίζοντο επίπεδο.

Οι διαγράνιες ράβδοι πρέπει να αγκυρώνονται πλήρως πέραν των ακραίων διατομών του υποστροφλώματος.



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

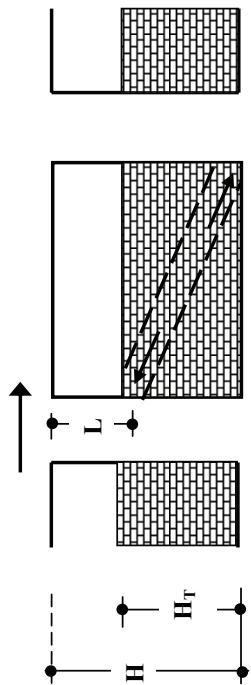
(Σχόλια)

(Κείμενο)

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

α) Τα υποστυλωμάτα αυτά θα ελέγχονται με εντατικά μεγέθη που προκύπτουν από προσομοίωμα για την ανάλυση στο οποίο το κατώτερο τμήμα του υποστυλώματος μήκους  $H_T$  είναι πρακτικώς απαραιόφωτο κατά την σεισμική απόκριση.

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



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

(Σ χόλια)

Οι πολλαπλώς ανεπιθύμητες συνέπειες της ψαθυρής συμπειριφοράς των κοντών υποστυλωμάτων (ενδεχόμενες τοπικές καταρρεύσεις, απρόβλεπτη ασυμμετερία, κ.α.) δεν επιτρέπουν την ασφαλή αξιοποίηση πηγα πλαστικούτητας που διαθέτουν ούτα τα άλλα δομικά στοιχεία.

(Κ εί με νο)

Οι πολλαπλώς ανεπιθύμητες συνέπειες της ψαθυρής συμπειριφοράς των κοντών υποστυλωμάτων (ενδεχόμενες τοπικές καταρρεύσεις, απρόβλεπτη ασυμμετερία, κ.α.) δεν επιτρέπουν την ασφαλή αξιοποίηση πηγα πλαστικούτητας που διαθέτουν ούτα τα άλλα δομικά στοιχεία.

8) Ο δεικτής συμπειριφοράς δομημάτων που περιλαμβάνουν "φύσει" ή "θέσει" κοντά υποστυλωμάτα θα λαμβάνεται για ολόκληρο το δόμημα ίσος με

$$q' = \max \{1,5 \text{ ή } \alpha_s + 1,0\} \leq q$$

όπου:  $\alpha_s$  ο λόγος διωτρήσεως των υποστυλωμάτων αυτών, και

q οι τιμές του Πιν.2.6 του ΕΑΚ.

Η μετακίνηση  $\delta_{el}$  μπορεί να υπολογιστεί και από τα μεγέθη  $M_{sd}$ ,  $V_{sd}$  και την απόσταση  $l_s = M_{sd}/V_{sd}$  του σημείου μηδενιστού της ροής από την κρίσιμη διατομή, ως εξής:

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

όπου

$E$  και  $G$  είναι αντίστοιχα το μέτρο ελαστικότητας και διάτητης, και μην υπερβαίνει τη μετακίνηση αστοχίας  $\delta_0$ , όπου  $\delta_0$  είναι η τιμή της Ι και  $A$  η βροτή αδράνειας και η ενεργός διατομή διάτητης που χρησιμοποιήθηκαν για το εξεταζόμενο υποστυλωμα κατά την σεισμική ανάλυση.

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

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

όπου

$\theta_y \equiv 0.0008$  είναι η στροφή στην διαρροή και  
 $\theta_{pe} = \alpha_s 10^{-2}/\gamma_{bd}$  είναι η διαθέσιμη δυνατότητα πλαστικής στροφής,  
όπου  $\gamma_{bd} = 1,3$ , ενώ όταν  $\alpha_s < 1$  τίθεται  $\alpha_s = 1$ .

Η συνθήκη αυτή πρέπει να ισχύει για όλα τα κοντά υποστυλώματα.

## (Σχόλια)

Ο ανζητικός συντελεστής  $\gamma_d$  καλύπτει διόρθωση της μετακίνησης που είναι αναγκαία λόγω των απλοποιητικών παραδοχών που επιτρέπει η παράγραφος 3.2.3 [2] του ΕΑΚ για τη διασταύρωση 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 διασταύρωσης δύλων των στοιχείων

Η απαίτηση της παραγράφου 9 μπορεί να θεωρηθεί ότι καλλιέργεται όταν μεταξύ τούχου και υποστυλόματος παρεμβάλλεται σε ολόκληρο το ύψος του τούχου αρμός, που επιτρέπει ελεύθερη σχετική μετακίνηση

$$\delta_T = 2\gamma_d q \delta_{\text{sd}} \frac{H_T}{H} + 10 \text{ (mm)}$$

Ο αρμός αυτός μπορεί να σφραγίσεται με ενδόστυμο υλικό με διαστένεια ανά μέτρο μήκους επαφής τούχου-υποστυλόματος μικρότερη από  $\frac{V_{\text{sd}}}{\delta_T}$

Στυς πιο πάνω εκφράσεις,  $q$ ,  $\delta_{\text{sd}}$  και  $\gamma_d$  θαν οριστεί στο 8 παραπάνω,

$H_T$  είναι το ύψος του τούχου,

Η το ύψος του ορόφου, και

$V_{\text{sd}}$  η μάγιστρη τάμνουσα του υποστυλόματος υπό σεισμική φόρτωση.

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 Μάρτιου 2010  
Ο γραπτός

ΙΩΑΝΝΗΣ ΜΑΓΚΡΙΩΤΗΣ

**ΕΘΝΙΚΟ ΤΥΠΟΓΡΑΦΕΙΟ**  
**ΕΦΗΜΕΡΙΣ ΤΗΣ ΚΥΒΕΡΝΗΣΕΩΣ**

**ΠΕΡΙΦΕΡΕΙΑΚΑ ΓΡΑΦΕΙΑ ΠΩΛΗΣΗΣ Φ.Ε.Κ.**

ΘΕΣΣΑΛΟΝΙΚΗ - Βασ. Όλγας 227	23104 23956	ΛΑΡΙΣΑ - Διοικητήριο	2410 597449
ΠΕΙΡΑΙΑΣ - Ευριπίδου 63	210 4135228	ΚΕΡΚΥΡΑ - Σαμαρά 13	26610 89122
ΠΑΤΡΑ - Κορίνθου 327	2610 638109	ΗΡΑΚΛΕΙΟ - Πεδιάδος 2	2810 300781
ΙΩΑΝΝΙΝΑ - Διοικητήριο	26510 87215	ΜΥΤΙΛΗΝΗ - Πλ. Κωνσταντινουπόλεως 1	22510 46654
ΚΟΜΟΤΗΝΗ - Δημοκρατίας 1	25310 22858		

**ΤΙΜΗ ΠΩΛΗΣΗΣ ΦΥΛΛΩΝ ΤΗΣ ΕΦΗΜΕΡΙΔΟΣ ΤΗΣ ΚΥΒΕΡΝΗΣΕΩΣ**

**Σε έντυπη μορφή**

- Για τα Φ.Ε.Κ. από 1 μέχρι 16 σελίδες σε 1 €, προσαυξανόμενη κατά 0,20 € για κάθε επιπλέον οκτασέλιδο ή μέρος αυτού.
- Για τα φωτοαντίγραφα Φ.Ε.Κ. σε 0,15 € ανά σελίδα.

**Σε μορφή DVD/CD**

Τεύχος	Ετήσια έκδοση	Τριμηνιαία έκδοση	Μηνιαία έκδοση
A'	150 €	40 €	15 €
B'	300 €	80 €	30 €
Γ'	50 €	-	-
Υ.Ο.Δ.Δ.	50 €	-	-
Δ'	110 €	30 €	-

Τεύχος	Ετήσια έκδοση	Τριμηνιαία έκδοση	Μηνιαία έκδοση
A.Α.Π.	110 €	30 €	-
E.B.I.	100 €	-	-
A.E.Δ.	5 €	-	-
Δ.Δ.Σ.	200 €	-	20 €
A.E. - E.P.E. και Γ.Ε.ΜΗ.	-	-	100 €

- Η τιμή πώλησης μεμονωμένων Φ.Ε.Κ. σε μορφή cd-rom από εκείνα που διατίθενται σε ψηφιακή μορφή και μέχρι 100 σελίδες, σε 5 € προσαυξανόμενη κατά 1 € ανά 50 σελίδες.
- Η τιμή πώλησης σε μορφή cd-rom/dvd, δημοσιευμάτων μιας εταιρείας στο τεύχος Α.Ε.-Ε.Π.Ε. και Γ.Ε.ΜΗ. σε 5 € ανά έτος.

**ΠΑΡΑΓΓΕΛΙΑ ΚΑΙ ΑΠΟΣΤΟΛΗ Φ.Ε.Κ.: Τηλεφωνικά: 210 4071010 - fax: 210 4071010 - internet: <http://www.et.gr>**

**ΕΤΗΣΙΕΣ ΣΥΝΔΡΟΜΕΣ Φ.Ε.Κ.**

Τεύχος	Έντυπη μορφή	Ψηφιακή Μορφή
A'	225 €	190 €
B'	320 €	225 €
Γ'	65 €	Δωρεάν
Υ.Ο.Δ.Δ.	65 €	Δωρεάν
Δ'	160 €	80 €
A.Α.Π.	160 €	80 €
E.B.I.	65 €	33 €

Τεύχος	Έντυπη μορφή	Ψηφιακή Μορφή
A.Ε.Δ.	10 €	Δωρεάν
A.E. - E.P.E. και Γ.Ε.ΜΗ.	2.250 €	645 €
Δ.Δ.Σ.	225 €	95 €
A.Σ.Ε.Π.	70€	Δωρεάν
O.Π.Κ.	-	Δωρεάν
A' + B' + Δ' + A.Α.Π.	-	450 €

- Το τεύχος Α.Σ.Ε.Π. (έντυπη μορφή) θα αποστέλλεται σε συνδρομητές ταχυδρομικά, με την επιβάρυνση των 70 €, ποσό το οποίο αφορά τα ταχυδρομικά έξοδα.
- Για την παροχή πρόσβασης μέσω διαδικτύου σε Φ.Ε.Κ. προηγουμένων ετών και συγκεκριμένα στα τεύχη: α) Α, Β, Δ, Α.Α.Π, E.B.I. και Δ.Δ.Σ., η τιμή προσαυξάνεται, πέραν του ποσού της ετήσιας συνδρομής του 2007, κατά 40 € ανά έτος και ανά τεύχος και β) για το τεύχος Α.Ε.-Ε.Π.Ε. & Γ.Ε.ΜΗ., κατά 60 € ανά έτος παλαιότητας.

\* Η καταβολή γίνεται σε όλες τις Δημόσιες Οικονομικές Υπηρεσίες (Δ.Ο.Υ.). Το πρωτότυπο διπλότυπο (έγγραφο αριθμ. πρωτ. 9067/28.2.2005 2η Υπηρεσία Επιτρόπου Ελεγκτικού Συνεδρίου) με φροντίδα των ενδιαφερομένων, πρέπει να αποστέλλεται ή να κατατίθεται στο Εθνικό Τυπογραφείο (Καποδιστρίου 34, Τ.Κ. 104 32 Αθήνα).

\* Σημειώνεται ότι φωτοαντίγραφα διπλοτύπων, ταχυδρομικές Επιταγές για την εξόφληση της συνδρομής, δεν γίνονται δεκτά και θα επιστρέφονται.

\* Οι οργανισμοί τοπικής αυτοδιοίκησης, τα νομικά πρόσωπα δημοσίου δικαιού, τα μέλη της Ένωσης Ιδιοκτητών Ημερησίου Τύπου Αθηνών και Επαρχίας, οι τηλεοπτικοί και ραδιοφωνικοί σταθμοί, η Ε.Σ.Η.Ε.Α., τα τριτοβάθμια συνδικαλιστικά Όργανα και οι τριτοβάθμιες επαγγελματικές ενώσεις δικαιούνται έκπτωσης πενήντα τοις εκατό (50%) επί της ετήσιας συνδρομής (τρέχον έτος + παλαιότητα).

\* Το ποσό υπέρ Τ.Α.Π.Ε.Τ. [5% επί του ποσού συνδρομής (τρέχον έτος + παλαιότητα)], καταβάλλεται ολόκληρο (Κ.Α.Ε. 3512) και υπολογίζεται πριν την έκπτωση.

\* Στην Ταχυδρομική συνδρομή του τεύχους Α.Σ.Ε.Π. δεν γίνεται έκπτωση.

Πληροφορίες για δημοσιεύματα που καταχωρούνται στα Φ.Ε.Κ. στο τηλ: 210 5279000.

Φωτοαντίγραφα παλαιών Φ.Ε.Κ.: Μάρνη 8 τηλ: 210 8220885, 210 8222924, 210 5279050.

Οι πολίτες έχουν τη δυνατότητα ελεύθερης ανάγνωσης των δημοσιευμάτων που καταχωρούνται σε όλα τα τεύχη της Εφημερίδας της

Κυβερνήσεως πλην εκείνων που καταχωρούνται στο τεύχος Α.Ε.-Ε.Π.Ε και Γ.Ε.ΜΗ., από την ιστοσελίδα του Εθνικού Τυπογραφείου ([www.et.gr](http://www.et.gr)).

Οι υπηρεσίες εξυπηρέτησης πολιτών λειτουργούν καθημερινά από 08:00 μέχρι 13:00



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

ΑΠΟ ΤΟ ΕΘΝΙΚΟ ΤΥΠΟΓΡΑΦΕΙΟ

ΚΑΠΟΔΙΣΤΡΙΟΥ 34 \* ΑΘΗΝΑ 104 32 \* ΤΗΛ. 210 52 79 000 \* FAX 210 52 21 004  
ΗΛΕΚΤΡΟΝΙΚΗ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ: <http://www.et.gr> – e-mail: [webmaster.et@et.gr](mailto:webmaster.et@et.gr)