

εφαρμόζεται η μέθοδος των επιμέρους δεικτών πλαστιμότητας (m). Οι μετακινήσεις του φορέα λαμβάνονται απευθείας από την επίλυση για τις δυνάμεις που προκύπτουν από τη σεισμική δράση που αντιστοιχεί στην τέμνουσα βάσης της σχέσης (5.6), ενώ οι δυνάμεις προκύπτουν με διαίρεση των αντίστοιχων εντατικών μεγεθών με τους συντελεστές m που ορίζονται στα Κεφ. 4,7 και 8.

Σε ιδιαίτερες περιπτώσεις, όπως π.χ. για κτίρια με θεμελιώδη ιδιοπερίοδο $T_1 > T_C$, όπου T_C η περίοδος όπου αρχίζει ο φθιτός κλάδος του φάσματος του ΕΚ 8-1, μπορεί να χρησιμοποιηθεί τιμή C_1 κατά τις προβλέψεις της § 5.7.4.2α.

β. Για την εφαρμογή της απαίτησης της § α, όταν δεν υιοθετούνται ακριβέστερες προσεγγίσεις, είναι δυνατή η χρησιμοποίηση της ακόλουθης σχέσης για τον υπολογισμό της τέμνουσας βάσης :

$$V = C_1 C_m \Phi_e S_e W, \quad (5.3)$$

όπου :

C_1 : Συντελεστής που συσχετίζει την αναμενόμενη μέγιστη ανελαστική μετακίνηση με τις μετακινήσεις που υπολογίζονται από γραμμική ελαστική ανάλυση, και απλοποιητικώς λαμβάνεται ίσος με 1

C_m : Συντελεστής δρώσας μάζας (για συνεκτίμηση ανώτερων ιδιομορφών), που μπορεί να λαμβάνεται ίσος με 0,85

$\Phi_e S_e$: Η φασματική επιτάχυνση που αντιστοιχεί στη θεμελιώδη ιδιοπερίοδο T σύμφωνα με τις §5.5.4 και 5.4.8. Εφόσον οι κυριαρχούσες ιδιοπερίοδοι σε κάθε διεύθυνση του κτιρίου διαφέρουν ουσιωδώς, ως $\Phi_e S_e$ λαμβάνεται η αντίστοιχη σε κάθε ιδιοπερίοδο τιμή.

W : Το βάρος που αντιστοιχεί στη συνολικά ταλαντούμενη μάζα της κατασκευής

Δεν απαιτείται λογιστικός έλεγχος στην περίπτωση διαφραγμάτων από οπλισμένο σκυρόδεμα για τα οποία ισχύουν οι προϋποθέσεις που αναφέρονται στα σχόλια της §5.4.6(ε).

Όταν τα διαφράγματα δεν περιλαμβάνονται άμεσα στο προσομοίωμα, οι αδρανειακές δυνάμεις του διαφράγματος μπορεί

5.5.5.3 Κατανομή των σεισμικών φορτίων

Η κατανομή των σεισμικών φορτίων καθ' ύψος θα γίνεται σύμφωνα με τις διατάξεις του ΕΚ 8-1.

5.5.5.4 Δυνάμεις στα διαφράγματα

α. Όταν γίνεται λογιστικός έλεγχος (§5.4.6ε), τα διαφράγματα θα ελέγχονται είτε με βάση τα εντατικά