



ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟ
ΠΑΤΡΩΝ
UNIVERSITY OF PATRAS

ΠΟΛΥΤΕΧΝΙΚΗ ΣΧΟΛΗ
ΤΜΗΜΑ ΠΟΛΙΤΙΚΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΩΝ
ΤΟΜΕΑΣ ΚΑΤΑΣΚΕΥΩΝ

**Αντισεισμικός σχεδιασμός 3-όροφου επίπεδου πλαισίου
δύο ίσων ανοιγμάτων**

Μάθημα: Σύνθεση και Σχεδιασμός Κατασκευών Οπλισμένου Σκυροδέματος

Υπεύθυνος: Διονύσης Μπισκίνης

Εργασία 2/2

Αλέξανδρος Καναβός
A.M.: 1034637

Πάτρα, Μάιος 2021

Περιεχόμενα

1	Εισαγωγή	1
1.1	Ορισμός του προβλήματος	1
1.2	Δεδομένα	1
2	Επίλυση	3
2.1	Διαστασιολόγηση διαμήκων οπλισμών των δοκών του 1ου ορόφου	3
2.1.1	Μέλος 78	3
2.1.2	Μέλος 89	4
	Βιβλιογραφία	5

1. Εισαγωγή

1.1 Ορισμός του προβλήματος

Η παρούσα αναφορά πραγματεύεται το πρόβλημα αντισεισμικού σχεδιασμού 3-όροφου επίπεδου πλαισίου δύο ανοιγμάτων. Στις ενότητες που ακολουθούν παρουσιάζονται τα δεδομένα, όπως αυτά προκύπτουν από την ελαστική στατική ανάλυση της κατασκευής και παραμετροποιημένα ($X_1 = 6$, $X_2 = 3$, $X_3 = 7$) με τον αριθμό μητρώου του συγγραφέα της εν λόγω αναφοράς, και τα ζητούμενα του προβλήματος. Στο δεύτερο μέρος γίνεται η αναλυτική επίλυση του προβλήματος και παρουσιάζονται τα αποτελέσματα αυτής.

1.2 Δεδομένα

Τα δεδομένα του προβλήματος που αφορούν τα εντατικά μεγέθη (στο καθαρό μήκος των μελών) και προέκυψαν από την ελαστική στατική ανάλυση της κατασκευής, φαίνονται στους πίνακες παρακάτω (Πίν. 1.1, 1.2, 1.3). Επιπλέον δεδομένα του προβλήματος είναι επιγραμματικά τα εξής.

- Το ύψος ορόφου είναι $3m$ και τα ανοίγματα $6m$ (από μέσο στήριξης σε μέσο στήριξης).
- Το μεσαίο υποστύλωμα έχει διατομή $0.4m \times 0.4m$ και τα ακραία $0.35m \times 0.35m$.
- Οι δοκοί έχουν διατομή $0.3m \times 0.6m$ και οι πλάκες έχουν πάχος $0.15m$.
- Κατηγορία Πλαστιμότητας Μέση κατά Ευρωκώδικα 8 (ΚΠΜ).
- Σκυρόδεμα $C25/30$ ($X_2 = 3$) και χάλυβας $B500C$.
- Τα εντατικά μεγέθη λόγω $1.35G + 1.5Q$ είναι 1.7 φορές μεγαλύτερα απ' τα αντίστοιχα λόγω $G + \psi_2 Q$.

$X_3 = 7$	$M_{1,2}$	$M_{2,1}$	$M_{2,3}$	$M_{3,2}$	$M_{4,5}$	$M_{5,4}$	$M_{5,6}$	$M_{6,5}$	$M_{7,8}$	$M_{8,7}$	$M_{8,9}$	$M_{9,8}$
$+E$	65	-58.5	58.5	-65	110	-104.5	104.5	-110	130	-123.5	123.5	-130
$-E$	-65	58.5	-58.5	65	-110	104.5	-104.5	110	-130	123.5	-123.5	130
$G + \psi_2 Q$	-50	-100	-100	-50	-70	-95	-95	-70	-60	-100	-100	-60
$1.35G + 1.5Q$	-85	-170	-170	-85	-119	-161.5	-161.5	-119	-102	-170	-170	-102

Πίνακας 1.1: Ροπές δοκών στις παρειές των κόμβων (KNm)

$X_3 = 7$	$M_{1,4}$	$M_{4,1}$	$M_{2,5}$	$M_{5,2}$	$M_{3,6}$	$M_{6,3}$	$M_{4,7}$	$M_{7,4}$	$M_{5,8}$	$M_{8,5}$	$M_{6,9}$	$M_{9,6}$	$M_{7,10}$	$M_{10,7}$	$M_{8,11}$	$M_{11,8}$	$M_{9,12}$	$M_{12,9}$
$+E$	40	-36	80	-72	-40	36	65	-58.5	110	-99	-65	58.5	65	-85	110	-130	-65	85
$-E$	-40	36	-80	72	40	-36	-65	58.5	-110	99	65	-58.5	-65	85	-110	130	65	-85
$G + \psi_2 Q$	-45	40	0	0	-45	40	-35	36	0	0	-35	36	-28	20	0	0	-28	20

Πίνακας 1.2: Ροπές υποστυλωμάτων στις παρειές των κόμβων (KNm)

$X_1 = 6$	$N_{1,4}$	$N_{4,7}$	$N_{7,10}$	$N_{2,5}$	$N_{5,8}$	$N_{8,11}$	$N_{3,6}$	$N_{6,9}$	$N_{9,12}$
$+E$	20	60	120	0	0	0	-20	-60	-120
$-E$	-20	-60	-120	0	0	0	20	60	120
$G + \psi_2 Q$	-140	-300	-420	-350	-700	-1050	-140	-300	-420
$1.35G + 1.5Q$	-238	-510	-714	-595	-1190	-1785	-238	-510	-714

Πίνακας 1.3: Αξονικές δυνάμεις μελών (KN)

2. Επίλυση

2.1 Διαστασιολόγηση διαμήκων οπλισμών των δοκών του 1ου ορόφου

Για τις δοκούς με διατομή $0.3m \times 0.6m$ εκτιμάται η επικάλυψη και το στατικό ύψος ως εξής.

$$c_{nom} = 50mm \rightarrow d_1 = c_{nom} + \phi_h + \phi_L/2 = 50 + 8 + 14/2 = 65mm$$

και

$$d = 600 - 65 = 535mm$$

2.1.1 Μέλος 78

Δεξιά παρειά κόμβου 7:

$$\left. \begin{array}{l} G + \psi_2 Q + E \rightarrow M_{7,8} = -60 + 130 = 70 \\ G + \psi_2 Q - E \rightarrow M_{7,8} = -60 - 130 = -190 \\ 1.35G + 1.5Q \rightarrow M_{7,8} = -102 \end{array} \right\} \Rightarrow M_{7,8,\pi} = -190, M_{7,8,\kappa} = 70$$

$$M_{7,8,\pi} = 190 \rightarrow \mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{190}{0.3 \cdot 0.535^2 \cdot 14.16 \cdot 10^3} = 0.156$$

$$\omega_\pi = 0.973 \left(1 - \sqrt{1 - \frac{2\mu_{sd}}{0.973}} \right) = 0.171$$

$$M_{7,8,\kappa} = 70 \rightarrow \mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{70}{0.3 \cdot 0.535^2 \cdot 14.16 \cdot 10^3} = 0.057$$

$$\omega_\kappa = 0.973 \left(1 - \sqrt{1 - \frac{2\mu_{sd}}{0.973}} \right) = 0.058$$

Αριστερή παρειά κόμβου 8:

$$\left. \begin{array}{l} G + \psi_2 Q + E \rightarrow M_{8,7} = -100 - 123.5 = -223.5 \\ G + \psi_2 Q - E \rightarrow M_{8,7} = -100 + 123.5 = 23.5 \\ 1.35G + 1.5Q \rightarrow M_{8,7} = -170 \end{array} \right\} \Rightarrow M_{8,7,\pi} = -223.5, M_{8,7,\kappa} = 23.5$$

Άνοιγμα:

Για φόρτιση $1.35G + 1.5Q$ οι ροπές των στηρίξεων είναι $M_{7,8} = -102$ και $M_{8,7} = -170$. Προσεγγιστικά για το μέσο του ανοίγματος θα είναι.

$$ql^2/12 = (M_{7,8} + M_{8,7})/2 = (102 + 170)/2 = 136 \Rightarrow ql^2 = 1632$$

και

$$M_{7,8,mid} = ql^2/24 = 1632/24 = 68KNm$$

2.1.2 Μέλος 89

Δεξιά παρειά κόμβου 8:

$$\left. \begin{array}{l} G + \psi_2 Q + E \rightarrow M_{8,9} = -100 + 123.5 = 23.5 \\ G + \psi_2 Q - E \rightarrow M_{8,9} = -100 - 123.5 = -223.5 \\ 1.35G + 1.5Q \rightarrow M_{8,9} = -170 \end{array} \right\} \Rightarrow M_{8,9,\pi} = -223.5, M_{8,9,\kappa} = 23.5$$

Αριστερή παρειά κόμβου 9:

$$\left. \begin{array}{l} G + \psi_2 Q + E \rightarrow M_{9,8} = -60 - 130 = -190 \\ G + \psi_2 Q - E \rightarrow M_{9,8} = -60 + 130 = 70 \\ 1.35G + 1.5Q \rightarrow M_{9,8} = -102 \end{array} \right\} \Rightarrow M_{9,8,\pi} = -190, M_{9,8,\kappa} = 70$$

Άνοιγμα:

Για φόρτιση $1.35G + 1.5Q$ οι ροπές των στηρίξεων είναι $M_{8,9} = -170$ και $M_{9,8} = -102$. Προσεγγιστικά για το μέσο του ανοίγματος θα είναι.

$$ql^2/12 = (M_{8,9} + M_{9,8})/2 = (170 + 102)/2 = 136 \Rightarrow ql^2 = 1632$$

και

$$M_{8,9,mid} = ql^2/24 = 1632/24 = 68KNm$$

Βιβλιογραφία

- Μπισκίνης Διονύσης. *Αντισεισμικός Σχεδιασμός Κατασκευών Οπλισμένου Σκυροδέματος*. Πάτρα, Ελλάδα: Ψηφιακό αρχείο σημειώσεων, 2021.
- Φαρδής Μιχαήλ. *Μαθήματα οπλισμένου σκυροδέματος Μέρος III*. Πάτρα, Ελλάδα: Τμήμα Εκτυπώσεων Τυπογραφείου Πανεπιστημίου Πατρών, 2018.

