



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

<b>1</b>	<b>Εισαγωγή</b>	<b>1</b>
1.1	Ορισμός του προβλήματος . . . . .	1
1.2	Δεδομένα . . . . .	1
<b>2</b>	<b>Επίλυση</b>	<b>3</b>
2.1	Διαστασιολόγηση διαμήκων οπλισμών των δοκών του 1ου ορόφου . . .	3
	<b>Βιβλιογραφία</b>	<b>5</b>



# 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 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  $C25/30$  και χάλυβας  $B500C$ .
- Τα εντατικά μεγέθη λόγω  $1.35G + 1.5Q$  είναι 1.7 φορές μεγαλύτερα απ' τα αντίστοιχα λόγω  $G + \psi_2 Q$ .

	$M_{1,2}$	$M_{2,1}$	$M_{2,3}$	$M_{3,2}$	$M_{4,5}$	$M_{5,4}$	$M_{5,6}$	$M_{6,5}$	$M_{7,8}$	$M_{8,7}$	$M_{8,9}$	$M_{9,8}$
$+E$	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)

	$M_{1,4}$	$M_{4,1}$	$M_{2,5}$	$M_{5,2}$	$M_{3,6}$	$M_{6,3}$	$M_{4,7}$	$M_{7,4}$	$M_{5,8}$	$M_{8,5}$	$M_{6,9}$	$M_{9,6}$	$M_{7,10}$	$M_{10,7}$	$M_{8,11}$	$M_{11,8}$	$M_{9,12}$	$M_{12,9}$
$+E$	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)

	$N_{1,4}$	$N_{4,7}$	$N_{7,10}$	$N_{2,5}$	$N_{5,8}$	$N_{8,11}$	$N_{3,6}$	$N_{6,9}$	$N_{9,12}$
$+E$	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**





# 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.

