

Τό δυνατό ἔργο τῶν ἔξωτερικῶν δυνάμεων εἶναι:

$$A_a = P_i \delta_i + M_j \bar{\varphi}_j \quad (6.2.1)$$

ἔνω τό δυνατό ἔργο τῶν φορτίων διατομῆς εἶναι:

$$A_i = \int M \Delta d\bar{\varphi} + \int Q \Delta d\bar{h} + \int N \Delta d\bar{s} \quad (6.2.2)$$

ὅπου ἡ ὀλοκληρωσὴ ἐπιτείνεται εἰς ὅλο τὸν φορέα. Ἄν ἐπὶ τὸν φορέα ὑπάρξῃ ἡ ράβδος ἐπὶ τὴν ὁποία λόγῳ τῶν ἔξωτερικῶν φορτίων ἀναπτύσσεται ἡ ἀξονική δύναμη  $S_{\tau}$  καὶ ἡ μεταβολὴ τοῦ μήκους τῆς  $\Delta \bar{s}$  λόγῳ τῆς δυνατῆς μετακινήσεως εἶναι  $\Delta \bar{s}_{\tau}$  τότε ἡ 6.2.2 γίνεταί:

$$A_i = \int M \Delta d\bar{\varphi} + \int Q \Delta d\bar{h} + \int N \Delta d\bar{s} + S_{\tau} \Delta \bar{s}_{\tau} \quad (6.2.3)$$

Ἡ ἀρχὴ τῶν δυνατῶν ἔργων δηλοῦν ὅτι τό δυνατό ἔργο τῶν ἔξωτερικῶν φορτίων ἰσοῦται μέ τό δυνατό ἔργο τῶν φορτίων διατομῆς, δηλαδή:

$$A_a = A_i \rightsquigarrow P_i \delta_i + M_j \bar{\varphi}_j = \int M \Delta d\bar{\varphi} + \int Q \Delta d\bar{h} + \int N \Delta d\bar{s} + S_{\tau} \Delta \bar{s}_{\tau} \quad (6.2.4)$$

Στή γενική περίπτωση τοῦ μιτοῦ φορέα ἐπὶ ὅποιο ἐνεργοῦν  $n$  φορτία  $P_1, P_2, \dots, P_n$  καὶ ὁποῖοι  $n$  φορτία  $M_1, M_2, \dots, M_j$  ἡ 6.2.4 λαμβάνει τὴν μορφή:

$$\sum P_i \delta_i + \sum M_j \bar{\varphi}_j = \int M \Delta d\bar{\varphi} + \int Q \Delta d\bar{h} + \int N \Delta d\bar{s} + \sum S_{\tau} \Delta \bar{s}_{\tau} \quad (6.2.5)$$

Μετὰ βοήθεια τῆς ἀρχῆς τῶν δυνατῶν ἔργων μπορούμε νὰ ὑπολογίσουμε τὴ μετακίνηση δια  $\alpha$  (ὁ πρῶτος διευθετῆς ἀναφέρεται ἐπὶ δέση καὶ ὁ δεύτερος ἐπὶ αἴτιο) τοῦ φορέα συναρτήσεως τῶν γνωστῶν γιὰ τὸ αἴτιο  $\alpha$  (φόρτιση ἢ καταναγκασμός) ἔξωτερικῶν παραμορφώσεων  $\Delta d\bar{\varphi}_{\alpha}$ ,  $\Delta d\bar{h}_{\alpha}$ ,  $\Delta d\bar{s}_{\alpha}$  καὶ  $\Delta \bar{s}_{\tau \alpha}$ .

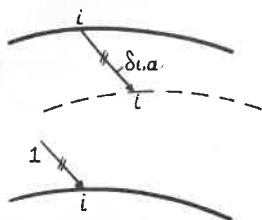
Φορτίζουμε τὸν ἀπαλλαγμένο ἀπὸ τὸ αἴτιο  $\alpha$  φορέα μέ τὴν βοηθητικὴ μοναδιαία φόρτιση  $\bar{N}_i = +1$  ἢ ὁποῖα εἶναι ἡ ἔργα ἀναπομπινομένη ἐπὶ τὴν μετακίνηση δια καὶ προσδιορίζουμε τὰ φορτία διατομῆς  $\bar{M}_i$ ,  $\bar{Q}_i$ ,  $\bar{N}_i$  τῶν δομῶν καὶ τὰ τάσεις  $\bar{S}_{\tau i}$  ὅλων τῶν ράβδων. Θεωροῦμε τὴ φόρτιση  $\bar{N}_i = +1$  ὡς τὴν πραγματικὴ φόρτιση τοῦ φορέα καὶ τὰ μετακινήσεις πού ἔχει προσαρτήσεως τὸ αἴτιο  $\alpha$  εἰν δυνατῆς μετακινήσεως καὶ ἐφαρμόζουμε τὴν 6.2.5:

$$1 \cdot \text{δια} = \int \bar{M}_i \Delta d\bar{\varphi}_{\alpha} + \int \bar{Q}_i \Delta d\bar{h}_{\alpha} + \int \bar{N}_i \Delta d\bar{s}_{\alpha} + \sum \bar{S}_{\tau i} \Delta \bar{s}_{\tau \alpha} \quad (6.2.6)$$

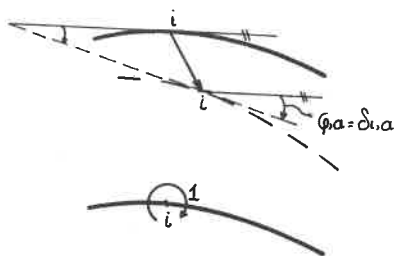
Ἀπὸ τὴν 6.2.6 ὑπολογίζεται ἡ δια πού ἂν προκύψῃ θετικὴ σημαίνει ὅτι πραγματωταίται κατὰ τὴν ἔννοια τῆς θετικῆς βοηθητικῆς φόρτισεως  $\bar{N}_i$ . Τὸ γινόμενο  $1 \cdot \text{δια}$  ἔχει δι-αστάσεις ἔργου ὁπότε ἀπὸ τὴν μονάδα τοῦ  $\bar{N}_i$ , μποοῦ νὰ προσδιοριστῆ καὶ ἡ μονάδα μέτρος τῆς τοῦ δια.

Στὸ σχῆμα 6.3 παριστάνονται οἱ διμελῶδεις μετακινήσεις μέ τὰς ἀντίστοιχες μοναδιαῖες βοηθητικῆς φόρτισεις.

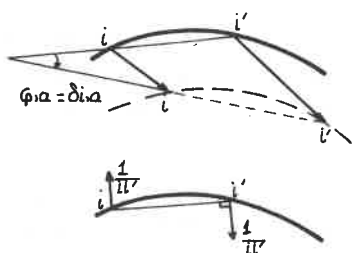
1. Μετατόπιση σημείου



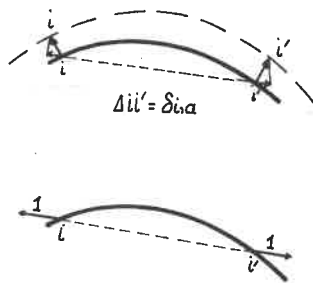
2. Στροφή έφαπτομένης



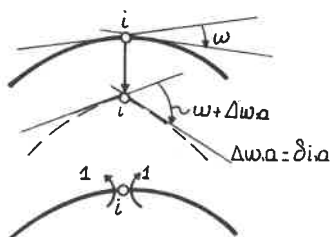
3. Στροφή έξωθιάς



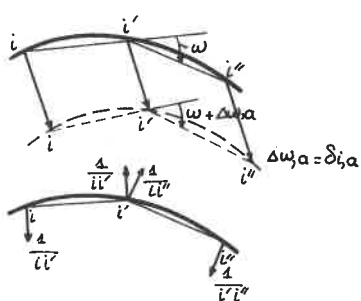
4. Άμοιβαία μετατόπιση σημείων



5. Άμοιβαία στροφή έφαπτομένης



6. Άμοιβαία στροφή έξωθιάς



Σχήμα 6.3

## 6.3 Οι μετασχηματισμοί από την φόρτιση.

Σε ένα μιστό φορτία υπό την επίρροια της φόρτισης  $\rho$  αναπτύσσονται στις δο-  
μούς τα φορτία διατομής  $M_{\rho}, Q_{\rho}, N_{\rho}$  που προκύπτουν από άπυρροσώ στοιχείο τις  
παραμορφώσεις  $\Delta d_{\rho}, \rho, \Delta d_{h, \rho}, \Delta d_{s, \rho}$  και στις ράβδους οι αδρανείς δυνάμεις  $S_{\rho}$  που  
προκύπτουν σε αυτές τις παραμορφώσεις  $\Delta l_{\rho}$ . Οι παραμορφώσεις συνδέονται με τα  
μεγέθη έντασης με τις σχέσεις:

$$\Delta d_{\rho, \rho} = \frac{M_{\rho}}{EJ} ds, \quad \Delta d_{h, \rho} = \kappa \theta \frac{Q_{\rho}}{GF} ds, \quad \Delta d_{s, \rho} = \frac{N_{\rho}}{EF} ds, \quad \Delta l_{\rho} = \frac{S_{\rho} l_{\rho}}{E_r F_r} \quad (6.3.1)$$

όπου  $E$  και  $G$  το μέτρο ελαστικότητας και το μέτρο όλισθητικότητας αντιστοίχα του ύλι-  
νου των δομών,  $F$  το έμβαδό της διατομής των και  $J$  η ροπή αδράνειας της ως προς τον  
ουδέτερο άξονα,  $\kappa \theta$  σταθερά έξαρτημένη από το σχήμα της διατομής των,  $E_r$  το  
μέτρο ελαστικότητας της ράβδου  $r$  και  $F_r$  το έμβαδό της διατομής της.

Από τις 6.2.6, 6.3.1 προκύπτει:

$$\bar{1} \cdot \delta i, \rho = \int \bar{M}_i M_{\rho} \frac{ds}{EJ} + \int \bar{Q}_i Q_{\rho} \kappa \theta \frac{ds}{GF} + \int \bar{N}_i N_{\rho} \frac{ds}{EF} + \sum \bar{S}_i S_{\rho} \frac{l_r}{E_r F_r} \quad (6.3.2)$$

Η 6.3.2 μπορεί να γραφεί και με μορφή:

$$\delta i, \rho = \delta i, \rho, M + \delta i, \rho, Q + \delta i, \rho, N + \delta i, \rho, S \quad (6.3.3)$$

όπου οι τέσσερις όροι του δεξιού μέλους ευφράδων τα μέρη της μετασχηματισ  $\delta i, \rho$   
από τα μεγέθη  $M, Q, N$  και  $S$  ανύστοιχα. Έπειδή υατά υανόνα τα  $\delta i, \rho, Q, \delta i, \rho, N$  είναι  
άμελητά μεγέθη σε σχέση με τα  $\delta i, \rho, M, \delta i, \rho, S$  μπορούμε να τα παραλείψουμε όποτε η  
6.3.2 λαμβάνει τη μορφή:

$$\bar{1} \cdot \delta i, \rho = \int \bar{M}_i M_{\rho} \frac{ds}{EJ} + \sum \bar{S}_i S_{\rho} \frac{l_r}{E_r F_r} \quad (6.3.4)$$

Το ολοκλήρωμα της 6.3.4, που εκτείνεται σε όλο το μήκος του φορτία, αναλύεται σε  
αθροίσματα ολοκληρωμάτων υαθένα από τα όποια εκτείνεται υατά μήκος μίας  
μότης δομού του φορτία. Έπειδή στις περισσότερες έφαρμογές υαδι δομής του φορτί-  
α έχυ σταθερή ροπή αδράνυα  $J$ , το ανύστοιχο ολοκλήρωμα της δομής μετα-  
σχηματίζεται ως έξης:

$$\int \bar{M}_i M_{\rho} \frac{ds}{EJ} = \frac{1}{EJ} \int \bar{M}_i M_{\rho} ds = \frac{1}{EJ_c} \left( \frac{1}{3} \int \bar{M}_i M_{\rho} ds \right)$$

όπου  $J_c$  υαθάίρετη ροπή αδράνυα, υαυτή για όλες τις δομής. υαταλήγουμε λοιπόν  
στο ολοκλήρωμα του γυνομένου των τεταγμένων των δύο διαγραμμάτων  $\bar{M}_i$  και  $M_{\rho}$   
της δομής. Οι υμές των ολοκληρωμάτων αυτών έχυν συστηματοποηδι σε πίναυα  
και έτσι αποφεύγεται η αναλυτική ολοκλήρωση. Στον πίναυα 6.I δίνονται για συ-  
νήδως μορφές διαγραμμάτων  $M_{\psi}$  και  $M_{\phi}$  οι υμές του ολοκληρώματος  $\int M_{\psi} M_{\phi} dx$ .  
Έν υαθένα από τα  $M_{\psi}$  και  $M_{\phi}$  προκύπτει από την έπαλληλία δύο διαγραμμάτων  $M'$   
και  $M''$  που περιλαμβάνονται στους πίναυα, υαοού για το υπολογομο του ολο-  
κληρώματος να έφαρμοστέ ο έτυμμεριστωός υανόνας:

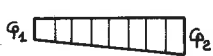

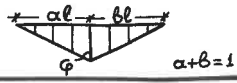
$$M_{\psi} M_{\phi} = (M'_{\psi} + M''_{\psi}) (M'_{\phi} + M''_{\phi}) = M'_{\psi} M'_{\phi} + M'_{\psi} M''_{\phi} + M''_{\psi} M'_{\phi} + M''_{\psi} M''_{\phi}$$

Τέλος αν το διάγραμμα  $M_{\psi}$  είναι συμμετρικό και το  $M_{\phi}$  ανυσυμμετρικό τότε:

$$\int M_{\psi} M_{\phi} dx = 0$$

Πίνακας 6.1		Τιμές των όλοκληρωμάτων	
	$\psi \varphi$	$\frac{1}{2} \psi \varphi$	$\frac{1}{2} \psi \varphi$
	$\frac{1}{2} \psi \varphi$	$\frac{1}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$
	$\frac{1}{2} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{3} \psi \varphi$
	$\frac{1}{2} \varphi (\psi_1 + \psi_2)$	$\frac{1}{6} \varphi (\psi_1 + 2\psi_2)$	$\frac{1}{6} \varphi (2\psi_1 + \psi_2)$
	0	$-\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$
	$\frac{2}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{3} \psi \varphi$
	$\frac{1}{6} \varphi (\psi_1 + 4\psi_2 + \psi_3)$	$\frac{1}{6} \varphi (2\psi_2 + \psi_3)$	$\frac{1}{6} \varphi (\psi_1 + 2\psi_2)$
	$\frac{1}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{4} \psi \varphi$	$\frac{1}{12} \psi \varphi$
	$\frac{1}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{12} \psi \varphi$	$\frac{1}{4} \psi \varphi$
	$\frac{2}{3} \psi \varphi$	$\frac{5}{12} \psi \varphi$	$\frac{1}{4} \psi \varphi$
	$\frac{2}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{4} \psi \varphi$	$\frac{5}{12} \psi \varphi$
	$\frac{1}{6} \varphi (4f - 3\psi)$	$\frac{1}{3} \varphi (f - \psi)$	$\frac{1}{6} \varphi (2f - \psi)$
	$\frac{1}{6} \varphi (4f - 3\psi)$	$\frac{1}{6} \varphi (2f - \psi)$	$\frac{1}{3} \varphi (f - \psi)$
	$\frac{1}{2} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi (1 + \gamma)$	$\frac{1}{6} \psi \varphi (1 + \delta)$

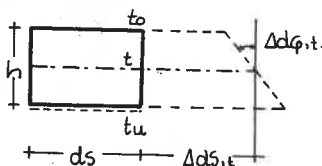
"ο": οριζόντια έφαπτομένη

$\int M_{\psi} M_{\varphi} dx = l \cdot (\text{τιμή του πινάκωα})$		
		
$\frac{1}{2} \psi(\varphi_1 + \varphi_2)$	0	$\frac{1}{2} \psi \varphi$
$\frac{1}{6} \psi(\varphi_1 + 2\varphi_2)$	$-\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi(1 + \alpha)$
$\frac{1}{6} \psi(2\varphi_1 + \varphi_2)$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi(1 + \beta)$
$\frac{1}{6}(\psi_1(2\varphi_1 + \varphi_2) + \psi_2(\varphi_1 + 2\varphi_2))$	$\frac{1}{6} \varphi(\psi_1 - \psi_2)$	$\frac{1}{6} \varphi(\psi_1(1 + \beta) + \psi_2(1 + \alpha))$
$\frac{1}{6} \psi(\varphi_1 - \varphi_2)$	$\frac{1}{3} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \psi \varphi(1 - 2\alpha)$
$\frac{1}{3} \psi(\varphi_1 + \varphi_2)$	0	$\frac{1}{3} \psi \varphi(1 + \alpha\beta)$
$\frac{1}{6}(\psi_1\varphi_1 + 2\psi_2(\varphi_1 + \varphi_2) + \psi_3\varphi_2)$	$\frac{1}{6} \varphi(\psi_1 - \psi_3)$	$\frac{1}{6} \varphi(\psi_1\beta + 2\psi_2 + \psi_3\alpha - \alpha\beta(\psi_1 - 2\psi_2 + \psi_3))$
$\frac{1}{12} \psi(\varphi_1 + 3\varphi_2)$	$-\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{12} \psi \varphi(1 + \alpha + \alpha^2)$
$\frac{1}{12} \psi(3\varphi_1 + \varphi_2)$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{12} \psi \varphi(1 + \beta + \beta^2)$
$\frac{1}{12} \psi(3\varphi_1 + 5\varphi_2)$	$-\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{12} \psi \varphi(5 - \beta - \beta^2)$
$\frac{1}{12} \psi(5\varphi_1 + 3\varphi_2)$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{12} \psi \varphi(5 - \alpha - \alpha^2)$
$\frac{1}{6}(2f(\varphi_1 + \varphi_2) - \psi(\varphi_1 + 2\varphi_2))$	$\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \varphi(2f(1 + \alpha\beta) - \psi(1 + \alpha))$
$\frac{1}{6}(2f(\varphi_1 + \varphi_2) - \psi(2\varphi_1 + \varphi_2))$	$-\frac{1}{6} \psi \varphi$	$\frac{1}{6} \varphi(2f(1 + \alpha\beta) - \psi(1 + \beta))$
$\frac{1}{6} \psi(\varphi_1(1 + \delta) + \varphi_2(1 + \gamma))$	$\frac{1}{6} \psi \varphi(1 - 2\gamma)$	$\frac{\psi \varphi}{6\delta\gamma}(2\gamma - \gamma^2 - \alpha^2)$ $\gamma > \alpha$

### 6.4. Οι υαταναγμασμοί.

Ο υαταναγμασμός ονομάζεται οποιοδήποτε αίτιο που είναι ανεξάρτητο από την φόρτιση και που μπορεί να προκαλέσει στον φορέα παραμόρφωση. Στους λωσστατικούς φορέες οι υαταναγμασμοί δέν προκαλούν ένταση, δηλαδή δέν αναπτύσσονται φορτία διατομής. Οι υαταναγμασμοί που δά έξετάσουμε είναι ή αλλαγή θερμοκρασίας, οι διαφορές συναρμογής και ή υπόχώρηση των στηρίξεων.

#### 1. Η αλλαγή θερμοκρασίας.



Σχήμα 6.4

Η αλλαγή της θερμοκρασίας προκαλεί στο άκρο-στό στοιχείο υς παραμορφώσεις:

$$\Delta d\phi_t = \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds, \Delta dh_{t,t} = 0, \Delta ds_t = \alpha_t t ds \quad (6.4.1)$$

όπου  $\alpha_t$  ό συντελεστής της θερμοτικής διαστολής του υλικού,  $t$  ή αλλαγή της θερμοκρασίας του άξονα και  $\Delta t = t_u - t_o$  ή αύξηση της θερμοκρασίας της ύνας  $\alpha$ -ναφοράς σί σχέση μέ τη θερμοκρασία της απέναντα ύνας (σφ. 6.4). Η αλλαγή της θερμοκρασίας

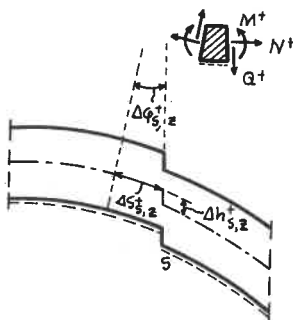
της ράβδου  $\tau$  κατά  $t_\tau$  προκαλεί σί αυτή την παραμόρφωση:

$$\Delta \ell_{\tau,t} = \alpha_t t_\tau \ell_\tau \quad (6.4.2)$$

Από υς 6.2.6, 6.4.1, 6.4.2 προώπτει:

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,t} = \int \bar{M}_{s,i} \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds + \int \bar{N}_{s,i} \alpha_t t ds + \sum \bar{S}_{\tau,i} \alpha_t t_\tau \ell_\tau \quad (6.4.3)$$

#### 2. Οι διαφορές συναρμογής



Σχήμα 6.5

Σί μία όρισμένη θέση  $S$  ό άξονας μιας δομής του φορέα μπορεί να έχει μήκος μεγαλύτερο ή μικρότερο υατά  $\Delta S_{s,z}$  από τό προβλεπόμενο ή να έμφανίσει γόνατο γωίας  $\Delta \phi_{s,z}$  ή άλλα υύγους  $\Delta h_{s,z}$  (σφ. 6.5) ένω ή ράβδος του  $\tau$  μπορεί να έχει μήκος μεγαλύτερο ή μικρότερο υατά  $\Delta \ell_{\tau,z}$  από τό θεωρητικό. Τα μεγέθη  $\Delta S_{s,z}$ ,  $\Delta \phi_{s,z}$ ,  $\Delta h_{s,z}$  υαι  $\Delta \ell_{\tau,z}$  ονομάδονται διαφορές συναρμογής υαι λαμβάνονται θετικά άν πραγματοποιίυνται υατά την έννοια των θετικών φορτίων διατομής. Για υίς υαταναγμασμένες αυτές παραμορφώσεις ή 6.2.6 λαμβάνει τη μορφή:

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,z} = \bar{M}_{s,i} \Delta \phi_{s,z} + \bar{Q}_{s,i} \Delta h_{s,z} + \bar{N}_{s,i} \Delta S_{s,z} + \bar{S}_{\tau,i} \Delta \ell_{\tau,z} \quad (6.4.4)$$

Άν σί πολλές θέσεις του φορέα υπάρχουν διαφορές συναρμογής ή 6.4.4 γίνεται:

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,z} = \sum \bar{M}_{s,i} \Delta \phi_{s,z} + \sum \bar{Q}_{s,i} \Delta h_{s,z} + \sum \bar{N}_{s,i} \Delta S_{s,z} + \sum \bar{S}_{\tau,i} \Delta \ell_{\tau,z} \quad (6.4.5)$$

### 3. Η υποχώρηση των στηρίξεων.

Με την υποχώρηση της στηρίξεως  $q$  κατά  $w$  το άπυροστό στοιχείο δεν παραμορφώνεται, δηλαδή:

$$\Delta d_{φ,w} = \Delta d_{h,w} = \Delta d_{s,w} = \Delta l_{t,w} = 0$$

όποτε με εφαρμογή της αρχής των δυνατών έργων λαμβάνουμε:

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,w} = \bar{C}_{q,i} W_q \quad (6.4.6)$$

όπου  $\bar{C}_{q,i}$  η έργια ανταποκρινόμενη στην υποχώρηση  $w$  αντίδραση που αναπτύσσεται στην στηρίξη  $q$  λόγω της  $\bar{V}_i = +1$ . Το γινόμενο  $\bar{C}_{q,i} W_q$  προσημαίνεται θετικά όταν  $\bar{C}_{q,i}$  και  $W_q$  έχουν αντίθετη φορά.

Αν υποχωρήσουν πολλές στηρίξεις του φορέα η 6.4.6 λαμβάνει την μορφή:

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,w} = \sum \bar{C}_{q,i} W_q \quad (6.4.7)$$

Στον συμεντερωτικό πίνακα 6.Π υπάρχει το τυπολόγιο για τον υπολογισμό μετακινήσεων στους ισοστατιμούς φορείς.

#### Μετακινήσεις ισοστατιμών φορέων.

1. Λόγω εξωτερικής φόρτισης

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,P} = \int \bar{M}_{i,i} M_{i,P} \frac{ds}{EI} + \sum \bar{S}_{t,i} S_{t,P} \frac{l_t}{EI l_t}$$

2. Λόγω αλλαγής θερμοκρασίας.

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,t} = \int \bar{M}_{i,i} \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds + \int \bar{N}_{i,i} \alpha_t t ds + \sum \bar{S}_{t,i} \alpha_t t l_t$$

3. Λόγω διαφορών αναρμογιών.

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,z} = \sum \bar{M}_{s,i} \Delta \varphi_{s,z} + \sum \bar{Q}_{s,i} \Delta h_{s,z} + \sum \bar{N}_{s,i} \Delta S_{s,z} + \sum \bar{S}_{t,i} \Delta l_{t,z}$$

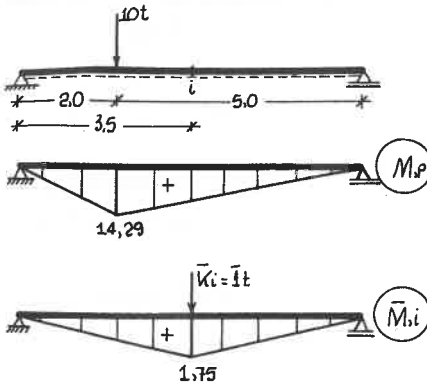
4. Λόγω υποχώρησης στηρίξεων

$$\bar{I} \cdot \delta i_{i,w} = \sum \bar{C}_{q,i} W_q$$

Πίνακας 6.Π

Παράδειγμα 31: Ζητείται η θύδση δι.ρ της αμφιέρους δοκού του εχ. 6.6.

$$\text{Δίνεται: } EJ = 1,95 \cdot 10^4 \text{ t/m}^2$$



Σχ.ημα 6.6

Γιά να υπολογίσουμε τη θύδση δι.ρ απαιτείται πρώτα το διάγραμμα ροπών  $M_p$  λόγω της εξωτερικής φόρτισης, που είναι γνωστό. Θεωρούμε μετά την έγκλη φόρτιση της ζητούμενης θύδσης, που είναι το υπαυόρυφο φορτίο  $\bar{I}t$ , εφαρμοσμένω στην θέση i και προσδιορίζουμε το διάγραμμα ροπών  $\bar{M}_i$ . Το ολοκλήρωμα  $\int \bar{M}_i M_p ds$  υπολογίζεται με τη βοήθεια του πίνακα 6.1.

$$\int \bar{M}_i M_p ds = \frac{3,5}{1,75} \times \frac{2,0}{14,29} =$$

$$= 7,0 \cdot \left( \frac{1,75 \cdot 14,29}{6 \cdot \frac{5,0}{7,0} \cdot \frac{3,5}{7,0}} \cdot \left( 2 \cdot \frac{3,5}{7,0} - \left( \frac{3,5}{7,0} \right)^2 - \left( \frac{2,0}{7,0} \right)^2 \right) \right) =$$

$$= 54,60 \text{ (t}^2\text{m}^3), \quad \bar{I} \text{ δι.ρ} = \frac{1}{EJ} \int \bar{M}_i M_p ds = \frac{54,60}{1,95 \cdot 10^4} \sim \text{δι.ρ} = 2,80 \cdot 10^{-3} \text{ m} = 2,80 \text{ mm}$$

Παράδειγμα 32: Ζητείται η θύδση δε.ρ του αρρωτού φορέα του εχ. 6.7.

$$\text{Δίνονται: } E = 2,1 \cdot 10^6 \text{ t/m}^2, \quad J_1 = 0,65 \cdot 10^{-2} \text{ m}^4, \quad J_2 = 1,3 \cdot 10^{-2} \text{ m}^4$$

Τα διαγράμματα  $M_p$ ,  $\bar{M}_i$  προσδιορίζονται εύκολα. Το ολοκλήρωμα  $\int \bar{M}_i M_p ds$  υπολογίζεται τμηματικά (AC, CG, GD, DB).

Στώλος AC

$$\frac{1,50}{3,0} \times \frac{4,89}{3,0} = 3,0 \cdot \left( \frac{1}{3} \cdot (-1,50) \cdot (-4,89) \right) = 8,56$$

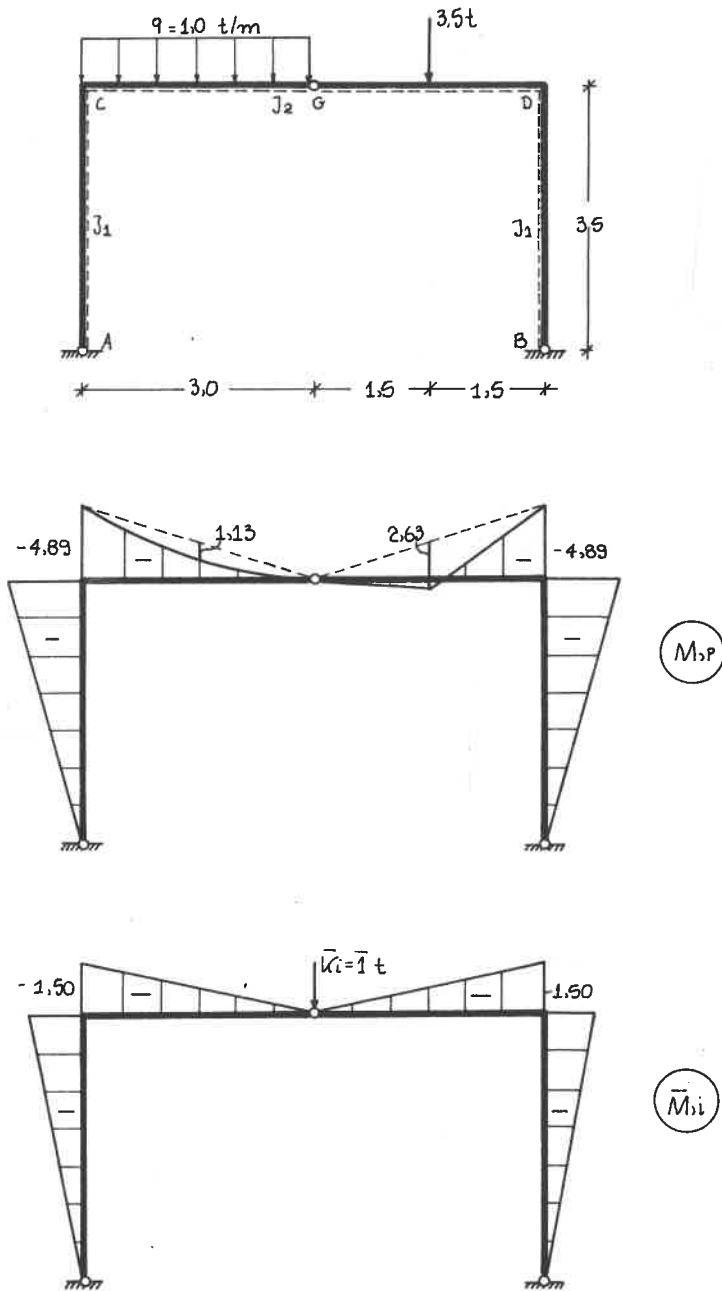
Ζύγωμα CG

$$\frac{1,50}{3,0} \times \left[ \frac{4,89}{3,0} + \frac{1,13}{3,0} \right] = 3,0 \cdot \left( \frac{1}{3} \cdot (-1,50) \cdot (-4,89) + \frac{1}{3} \cdot (-1,50) \cdot 1,13 \right) = 5,64$$

Ζύγωμα GD

$$\frac{1,50}{3,0} \times \left[ \frac{4,89}{3,0} + \frac{2,63}{3,0} \right] = 3,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-1,50) \cdot (-4,89) + \frac{4}{6} \cdot (-1,50) \cdot 2,63 + \left( 1 + \frac{1,5}{3,0} \right) \right] = 4,38$$





Σχῆμα 6.7

## Σώρος DB

$$\begin{array}{c} 1,50 \\ \diagdown \\ \diagup \\ 3,5 \end{array} \times \begin{array}{c} 4,89 \\ \diagdown \\ \diagup \end{array} = 3,5 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-1,50) \cdot (-4,89) \right] = 8,56$$

$$\text{Ξυλιγούμε } J_c = J_1 \rightarrow \frac{J_c}{J_2} = 1, \frac{J_c}{J_2} = 0,5, EJ_c = 1,37 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$$

$$\begin{aligned} \bar{I} \cdot \delta_{G,P} &= \frac{1}{EJ} \int \bar{M}_i M_i P ds \sim EJ_c \delta_{G,P} = \frac{J_c}{J_1} \cdot (8,56 + 8,56) + \frac{J_c}{J_2} \cdot (5,64 + 4,38) = 22,13 \text{ tm}^3 \\ &\sim \delta_{G,P} = 1,62 \cdot 10^{-3} \text{ m} = 1,62 \text{ mm} \end{aligned}$$

Παράδειγμα 35: Ζητάται η βύθση και η γωνία της άμοιβαίας στροφής των διατομών στην άρθρωση G της άρθρωτης δοκού του σχ. 6.8.  
Δίνονται:  $EJ = 2,1 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$ ,  $\alpha_t = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ rad}^{-1}$ ,  $h = 0,40 \text{ m}$

Βύθση  $U_G$ 

$$U_G = U_{G,P} + U_{G,t} \quad (1)$$

$$\begin{aligned} \bar{I} \cdot U_{G,P} &= \frac{1}{EJ} \int \bar{M}_i M_i P ds \sim EJ U_{G,P} = \int \bar{M}_i M_i P ds \\ &= 8,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-8,00) \cdot (-96,00) \right] = 2048 \text{ tm}^3 \end{aligned}$$

$$EJ U_{G,P} = 2048 \sim U_{G,P} = \frac{2048}{2,1 \cdot 10^4} = 9,75 \cdot 10^{-2} \text{ m} \sim$$

$$\sim U_{G,P} = 9,75 \text{ cm} \quad (2)$$

$$\begin{aligned} \bar{I} \cdot U_{G,t} &= \int \bar{M}_i \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds \sim U_{G,t} = \frac{\alpha_t \Delta t}{h} \int \bar{M}_i ds = \\ &= \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 20}{0,40} \cdot \left[ \frac{(-8,00) \cdot 8,0}{2} \right] = -1,92 \cdot 10^{-2} \text{ m} \sim \end{aligned}$$

$$\sim U_{G,t} = -1,92 \text{ cm} \quad (3)$$

$$(1), (2), (3) \rightarrow U_G = 9,75 - 1,92 \sim U_G = 7,83 \text{ cm}$$

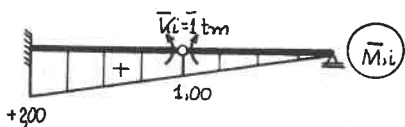
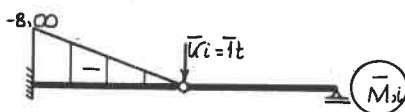
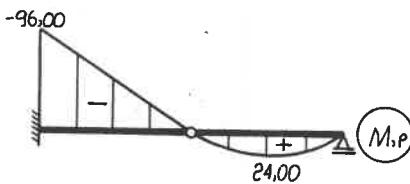
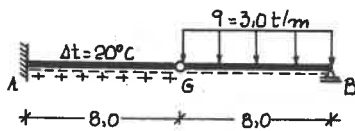
Γωνία  $\omega_G$ 

$$\omega_G = \omega_{G,P} + \omega_{G,t} \quad (4)$$

$$\begin{aligned} \bar{I} \cdot \omega_{G,P} &= \frac{1}{EJ} \int \bar{M}_i M_i P ds \sim EJ \omega_{G,P} = \int \bar{M}_i M_i P ds \\ &= 8,0 \cdot \left[ \frac{1}{6} \cdot (-96,00) \cdot (2 \cdot 2,00 + 1,00) \right] + 8,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot 1,00 \cdot \right. \\ &\quad \left. \cdot 24,00 \right] = -576 \text{ tm}^2 \end{aligned}$$

$$EJ \omega_{G,P} = -576 \rightarrow \omega_{G,P} = -\frac{576}{2,1 \cdot 10^4} \sim$$

$$\sim \omega_{G,P} = -0,0274 \text{ rad} \quad (5)$$



Σχήμα 6.8

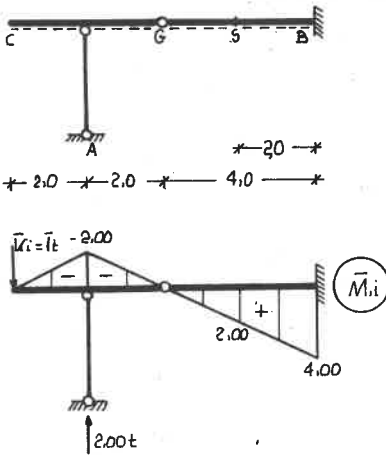
$$\bar{I} \cdot \omega_{G,t} = \int \bar{M}_i i \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds \rightarrow \omega_{G,t} = \frac{\alpha_t \Delta t}{h} \int_{AG} \bar{M}_i i ds = \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 20}{0,40} \left( \frac{(2,00+1,00) \cdot 8,0}{2} \right) \rightarrow$$

$$\rightarrow \omega_{G,t} = 0,0072 \text{ rad} \quad (6)$$

$$(4), (5), (6) \rightarrow \omega_G = -0,0274 + 0,0072 \rightarrow \omega_G = -0,0202 \text{ rad}$$

Παράδειγμα 34: Ζητείται η θύδωση  $u_G$  του φορέα του σχ. 6.9 για τα δεδομένα αΐτια:

1. διαφορά συντομογής  $\Delta\phi_5 = 1^\circ$
  2. ομοιόμορφη αλλαγή θερμοκρασίας κατά  $\Delta t = 20^\circ\text{C}$  στο ζεύγμα GB.
  3. υποχώρηση της στηρίξης A κατά  $W_A = 3 \text{ cm} \downarrow$
- Δίνονται:  $\alpha_t = 10^{-5} \text{ }^\circ\text{C}^{-1}$ ,  $h = 0,40 \text{ m}$



Σχήμα 6.9

$$1. \Delta\phi_5 = 1^\circ = 0,0175 \text{ rad}$$

$$\bar{I} \cdot u_{G,z} = \bar{M}_i i \cdot \Delta\phi_5 = 2,00 \cdot 0,0175 = 0,035 \text{ tm} \rightarrow$$

$$\rightarrow u_{G,z} = 3,50 \text{ cm}$$

$$2. \frac{\alpha_t \Delta t}{h} = \frac{10^{-5} \cdot 20}{0,40} = 5 \cdot 10^{-4} \text{ m}^{-1}$$

$$\bar{I} \cdot u_{G,t} = \int \bar{M}_i i \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds = \frac{\alpha_t \Delta t}{h} \int_{GB} \bar{M}_i i ds =$$

$$= 5 \cdot 10^{-4} \cdot \left[ \frac{4,00 \cdot 4,0}{2} \right] = 4,00 \cdot 10^{-3} \text{ tm} \rightarrow$$

$$\rightarrow u_{G,t} = 4,00 \text{ mm}$$

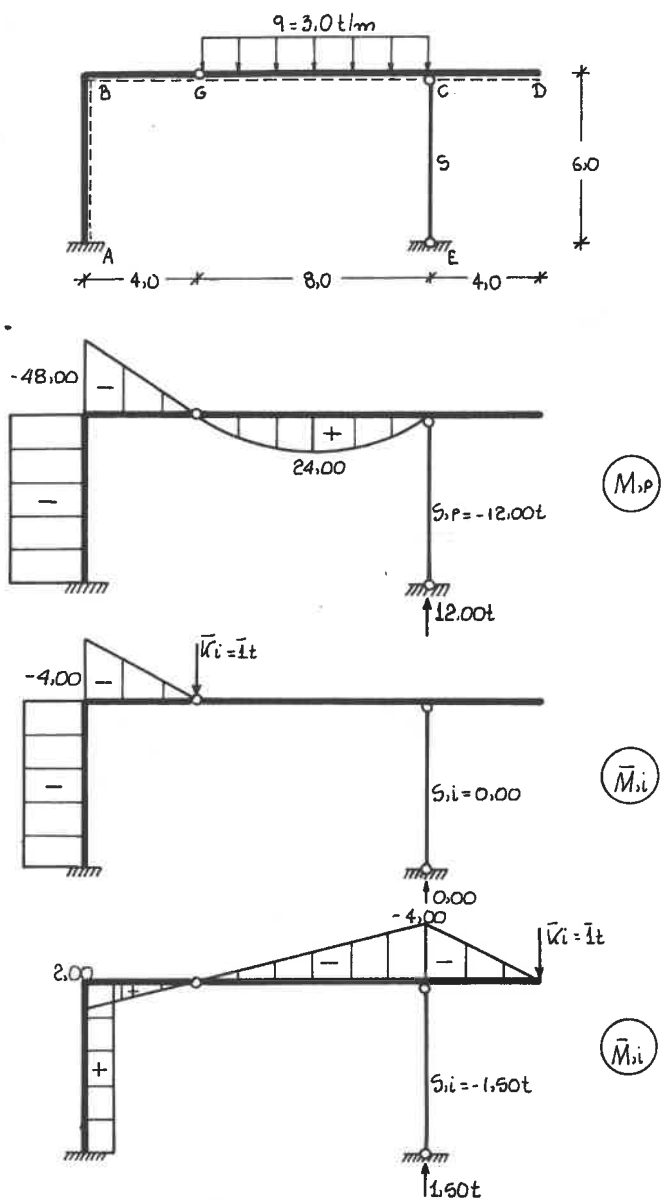
$$3. \bar{C}_{A,i} = 2,00 \text{ t} \downarrow, W_A = 3 \text{ cm} \downarrow$$

$$\bar{I} \cdot u_{G,w} = \bar{C}_{A,i} \cdot W_A = 2,00 \cdot 3 = 6,00 \text{ t cm} \rightarrow$$

$$\rightarrow u_{G,w} = 6,00 \text{ cm}$$

Παράδειγμα 35: Ζητούνται οι θύδσεις  $u_G, u_B$  του φορέα του σχ. 6.10 για τα δεδομένα αΐτια:

1. εξωτερική φόρτιση
  2. ομοιόμορφη αλλαγή θερμοκρασίας κατά  $\Delta t = 30^\circ\text{C}$  στο ζεύγμα GC.
  3. διαφορά συντομογής  $\Delta l = 2 \text{ cm}$  στη ράβδο
  4. υποχώρηση της στηρίξης E κατά  $W_E = 1 \text{ cm} \downarrow$
- Δίνονται:  $EI = 2,1 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$ ,  $E_T F_T = 2,1 \cdot 10^4 \text{ t}$   
 $\alpha_t = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ }^\circ\text{C}^{-1}$ ,  $h = 0,80 \text{ m}$



Σχῆμα 6.10

$$\frac{EJ}{E\tau F\tau} = \frac{2,4 \cdot 10^4}{2,1 \cdot 10^4} = 1,00 \text{ m}^2, \quad \frac{\alpha_t \Delta t}{h} = \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 30}{0,50} = 7,2 \cdot 10^{-4} \text{ m}^{-1}$$

### Βύθιση $U_G$

$$1. \bar{i} \cdot U_{G,P} = \frac{1}{EJ} \int \bar{M}_i M_i P ds + \bar{S}_i S_i P \frac{\ell}{E\tau F\tau} \leadsto EJ U_{G,P} = \int \bar{M}_i M_i P ds + \frac{EJ}{E\tau F\tau} \bar{S}_i S_i P \ell =$$

$$\left[ 6,0 \cdot [(-4,00) \cdot (-48,00)] + 4,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot (-48,00) \right] \right] + 1,00 [0,00 \cdot (-12,00) \cdot 6,0] =$$

$$= 1408 \text{ t m}^3 \leadsto U_{G,P} = 0,067 \text{ m} = 6,7 \text{ cm}$$

$$2. \bar{i} \cdot U_{G,t} = \frac{\alpha_t \Delta t}{h} \int_{GC} \bar{M}_i ds = 0$$

$$3. \bar{i} \cdot U_{G,z} = \bar{S}_i \cdot \Delta l = 0$$

$$4. \bar{i} \cdot U_{G,w} = \bar{C}_{Ei} \cdot W_E = 0$$

### Βύθιση $U_D$

$$1. EJ U_{D,P} = \left[ 6,0 \cdot 2,00 \cdot (-48,00) + 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 2,00 \cdot (-48,00) + 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot 24,00 \right] +$$

$$+ 1,00 \cdot (-1,50) \cdot (-12,00) \cdot 6,0 = -960 + 108 \leadsto U_{D,P} = -0,046 + 0,005 = -0,041 \text{ m} = -4,1 \text{ cm}$$

$$2. U_{D,t} = 7,2 \cdot 10^{-4} \cdot \left[ \frac{(-4,00) \cdot 8,0}{2} \right] = -0,012 \text{ m} = -1,2 \text{ cm}$$

$$3. U_{D,z} = (-1,50) \cdot 2 = -3,00 \text{ cm}$$

$$4. U_{D,w} = 1,50 \cdot 1 = 1,50 \text{ cm}$$

Παράδειγμα 3b: Ζητείται η βύθιση  $U_G$  της ενισχυμένης δοκού του σχ. 611 για τα ακόλουθα αίτια:

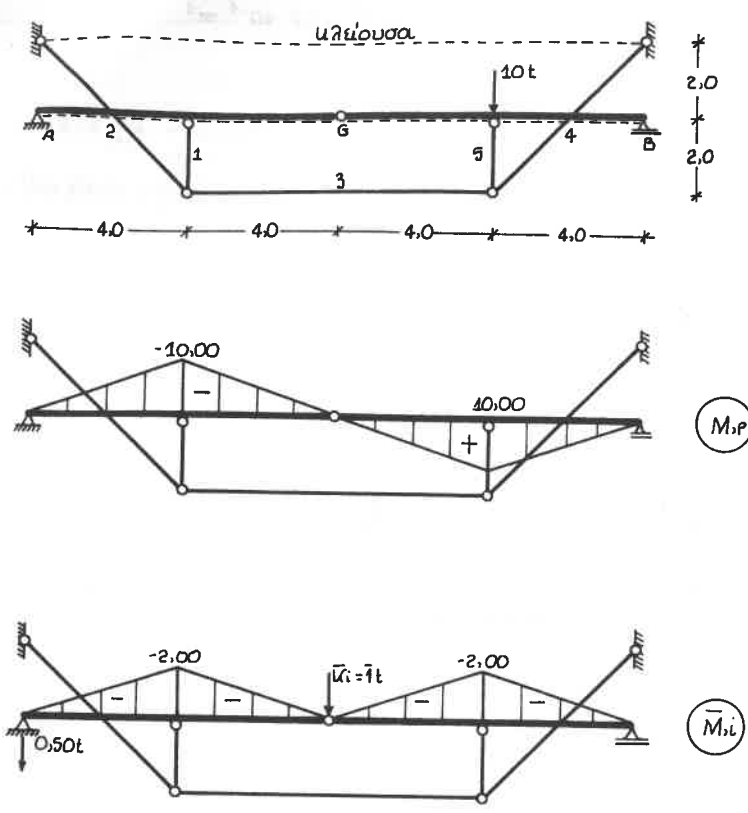
1. Έξωτερική φόρτιση
  2. Υποχώρηση της στερίξης Α ως τα  $W_A = 2 \text{ cm} \downarrow$
  3. Διαφορά αναρμογής  $\Delta l_3 = -3 \text{ cm}$  στη ράβδο 3.
- Δίνονται:  $EJ = 2,1 \cdot 10^4 \text{ t m}^2$ ,  $E\tau F\tau = 4,2 \cdot 10^4 \text{ t}$

$$1. \bar{M}_i \text{ συμμετρικό, } M_i P \text{ αντισυμμετρικό} \leadsto \int \bar{M}_i M_i P ds = 0 \leadsto U_{G,P} = \frac{1}{E\tau F\tau} \sum \bar{S}_i S_i P \ell =$$

$$= \frac{172,84}{4,2 \cdot 10^4} = 0,004 \text{ m} = 4 \text{ mm}$$

$$2. \bar{C}_{Ei} = 0,50 \text{ t} \downarrow, W_A = 2 \text{ cm} \downarrow \leadsto U_{G,W} = -(0,50 \cdot 2) = -1,00 \text{ cm}$$

$$3. U_{G,z} = 1,00 \cdot (-3) = -3,00 \text{ cm}$$



Σχήμα 6.11

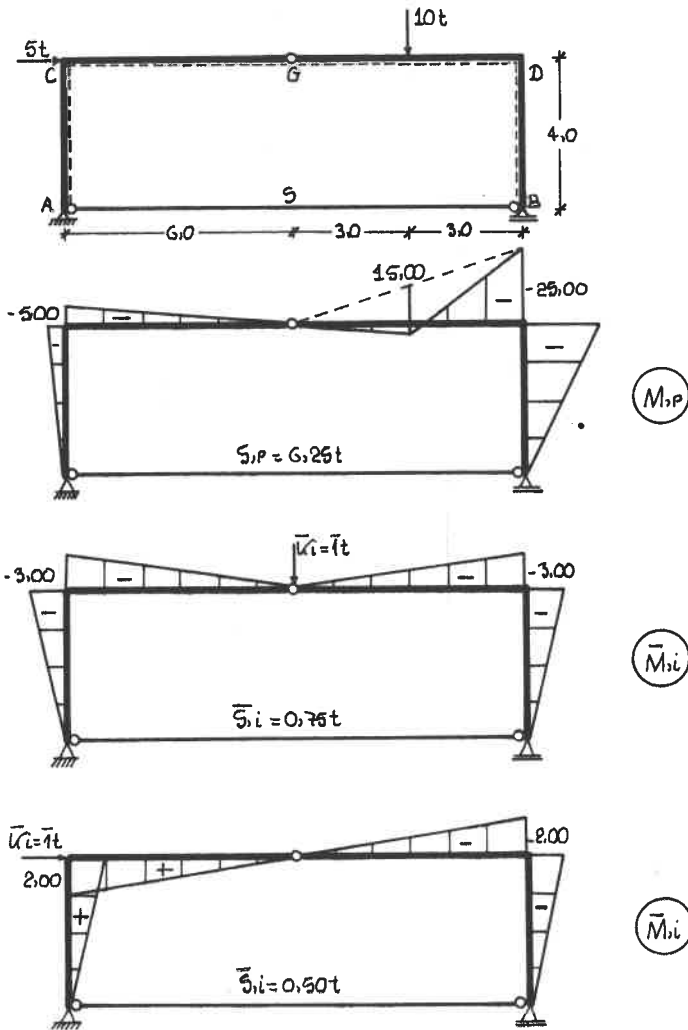
ράβδος	$S_{T,P}$	$\bar{S}_{T,i}$	$l_r$	$S_{T,P} \cdot \bar{S}_{T,i} \cdot l_r$
1	-5.00	-1.00	2.00	10.00
2	7.07	1.41	5.66	56.42
3	5.00	1.00	8.00	40.00
4	7.07	1.41	5.66	56.42
5	-5.00	-1.00	2.00	10.00
				$\Sigma = 172.84$

Παράδειγμα 37: Ζητείται η κατακόρυφη μετατόπιση της άρθρωσης G και η όριζόντια του σημείου C του φορέα του σχ. 6.12 για τα δεδομένα αυτά:

1. Ξεχωριστή φόρμηση
2. ομοιόμορφη αλλαγή θερμοκρασίας κατά  $\Delta t = 20^\circ\text{C}$  στο ζεύγωμα CD
3. διαφορά συναρμογής  $\Delta l = -2\text{cm}$  στη ραβδό

Δίνονται:  $EJ = 4,7 \cdot 10^3 \text{ tm}^2$ ,  $E\epsilon F\epsilon = 1,05 \cdot 10^4 \text{ t}$

$\alpha_t = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ @rad}^{-1}$ ,  $h = 0,30 \text{ m}$



Σχήμα 6.12

$$\frac{EJ}{E\tau Fz} = \frac{4,7 \cdot 10^9}{1,05 \cdot 10^4} = 0,45 \text{ m}^2, \quad \frac{\alpha t \Delta t}{h} = \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 20}{0,30} = 8,00 \cdot 10^{-4} \text{ m}^{-1}$$

$$1. \quad EJ \delta_{\alpha, P} = \left[ 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot (-5,00) + 6,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot (-5,00) + 6,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot (-25,00) + \frac{1}{6} \cdot (-3,00) \cdot 15,00 \cdot \left( 1 + \frac{3,00}{6,00} \right) \right] + 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot (-25,00) \right] + 0,45 \cdot 0,75 \cdot 6,25 \cdot 12,0 =$$

$$= 232,50 + 25,31 \leadsto \delta_{\alpha, P} = 4,95 \cdot 10^{-2} + 0,54 \cdot 10^{-2} = 5,49 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 5,49 \text{ cm}$$

$$EJ \delta_{c, P} = \left[ 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 2,00 \cdot (-5,00) + 6,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 2,00 \cdot (-5,00) + 6,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot (-25,00) + \frac{1}{6} \cdot (-2,00) \cdot 15,00 \cdot \left( 1 + \frac{3,00}{6,00} \right) \right] + 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot (-25,00) \right] + 0,45 \cdot 0,50 \cdot 6,25 \cdot 12,0 =$$

$$= 88,33 + 16,88 \leadsto \delta_{c, P} = 1,88 \cdot 10^{-2} + 0,36 \cdot 10^{-2} = 2,24 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 2,24 \text{ cm}$$

$$2. \quad \delta_{\alpha, t} = 8 \cdot 10^{-4} \cdot \left[ 2 \cdot \frac{(-3,00) \cdot 6,00}{2} \right] = -1,44 \cdot 10^{-2} \text{ m} = -1,44 \text{ cm}$$

$$\delta_{c, t} = \frac{\alpha t \Delta t}{h} \int_{cD} \bar{M}_i ds = \frac{\alpha t \Delta t}{h} \left[ \int_{cG} \bar{M}_i ds + \int_{GD} \bar{M}_i ds \right] = 0$$

$$3. \quad \delta_{\alpha, z} = 0,75 \cdot (-2) = -1,50 \text{ cm}$$

$$\delta_{c, z} = 0,50 \cdot (-2) = -1,00 \text{ cm}$$

Παράδειγμα 38: Ζητείται η βύθιση της άρθρωσης G και η γωνία της άμοιβαίας στεφάνης των διατομών στην άρθρωση G του φορέα του α.6.13 για τα δεδομένα αΐτια:

1. δμοιώμορφο φορτίο  $q = 2,0 \text{ t/m}$  στο σύστημα G+G2.
2. δμοιώμορφο φορτίο  $q = 2,0 \text{ t/m}$  στα σύστημα AC, DB
3. δμοιώμορφη αλλαγή θερμοκρασίας κατά  $\Delta t = -15^\circ \text{C}$  στο σύστημα AB.
4. αλλαγή θερμοκρασίας κατά  $t = 20^\circ \text{C}$  στις ραβδούς

$$\text{Δίνονται: } EJ = 6 \text{ A} \cdot 10^3 \text{ tm}^2, \quad J/Fz = 0,40 \text{ m}^2$$

$$\alpha t = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ g rad}^{-1}, \quad h = 0,50 \text{ m}$$

$$1. \quad EJ U_{G2, P} = 2,0 \cdot 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot (-16,00) + 0,40 \cdot (-2,00) \cdot (-8,00) = 170,67 + 25,60 \leadsto$$

$$\leadsto U_{G2, P} = 2,67 \cdot 10^{-2} + 0,40 \cdot 10^{-2} = 3,07 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 3,07 \text{ cm}$$

$$EJ \omega_{G1, P} = 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 1,00 \cdot (-16,00) + 4,0 \cdot \frac{1}{2} \cdot 1,00 \cdot (-16,00) + 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 4,00 \cdot 4,00 +$$

$$+ 0,40 \cdot 4,0 \cdot [0,75 \cdot (-8,00) + (-0,50) \cdot (-8,00)] = -48,00 - 3,20 \leadsto \omega_{G1, P} = -7,50 \cdot 10^{-3} -$$

$$-0,50 \cdot 10^{-3} = -8,00 \cdot 10^{-3} \text{ rad}$$

$$2. \quad EJ U_{G2, P} = 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot 4,00 + 0,40 \cdot (-2,00) \cdot (-4,00) = -21,33 + 12,80 = -0,33 \cdot 10^{-2} +$$

$$+ 0,20 \cdot 10^{-2} = -0,13 \cdot 10^{-2} \text{ m} = -1,3 \text{ mm}$$

$$EJ \omega_{G1, P} = 4,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 2,00 \cdot 4,00 + 4,0 \cdot \frac{1}{2} \cdot (-1,00) \cdot 4,00 + 0,40 \cdot 4,0 \cdot [0,75 \cdot (-4,00) + (-0,50) \cdot (-4,00)] =$$

$$= 5,33 - 1,60 \leadsto \omega_{G1, P} = 0,83 \cdot 10^{-3} - 0,25 \cdot 10^{-3} = 0,58 \cdot 10^{-3} \text{ rad}$$

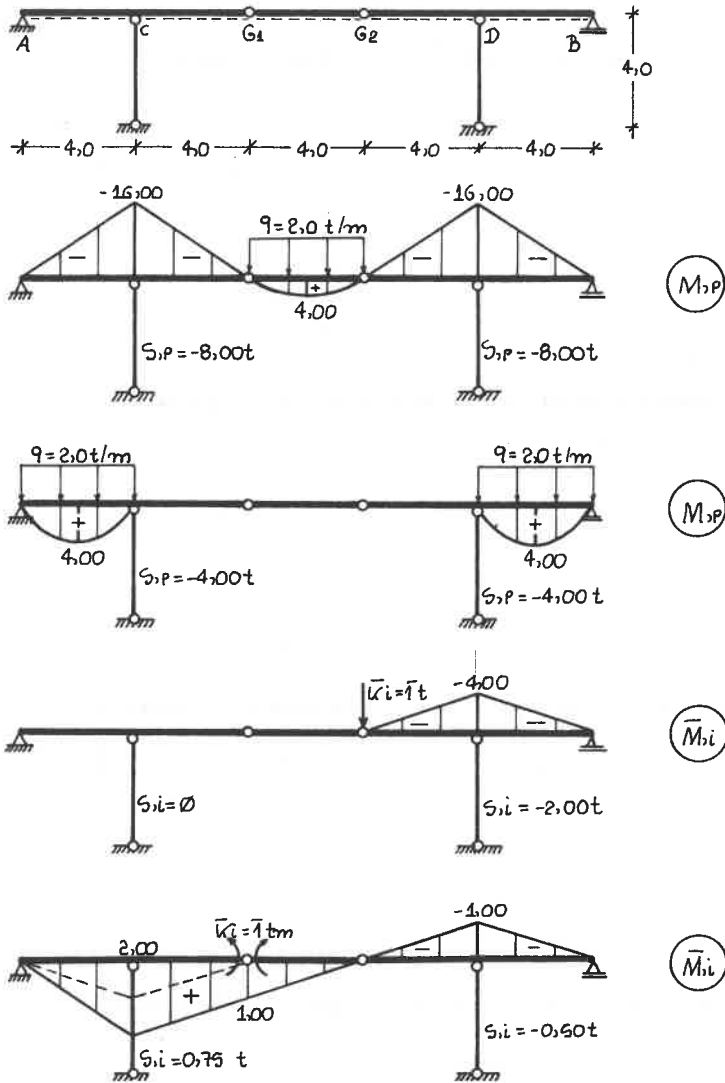
$$3. \quad U_{G2, t} = \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot (-15)}{0,50} \cdot \left[ \frac{(-4,00) \cdot 8,0}{2} \right] = 0,68 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 6,8 \text{ mm}$$

$$\omega_{G1, t} = \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot (-15)}{0,50} \cdot \left[ \frac{2,00 \cdot 12,0}{2} + \frac{(-1,00) \cdot 8,0}{2} \right] = -2,88 \cdot 10^{-3} \text{ rad}$$

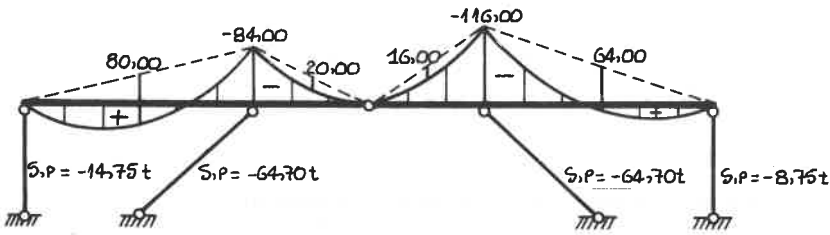
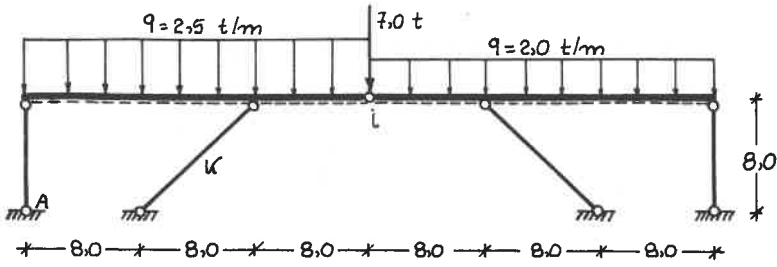


$$4. U_{G_2, t_2} = (-2,00) \cdot 1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 20 \cdot 4,0 = -1,9 \cdot 10^{-3} \text{ m} = -1,9 \text{ mm}$$

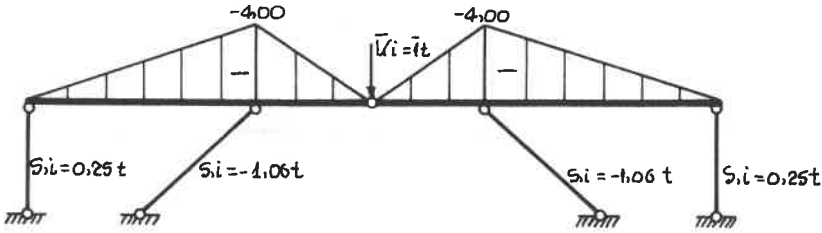
$$W_{G_1, t_2} = 1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 20 \cdot 4,0 (0,75 - 0,50) = 0,24 \cdot 10^{-3} \text{ rad}$$



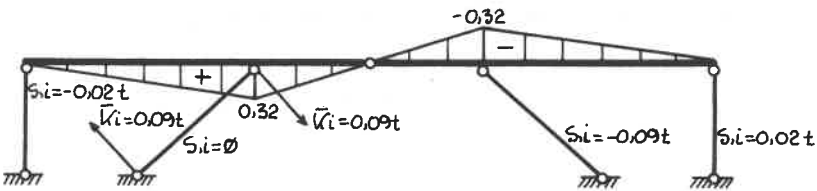
Σχρήμα 6.13



$M_{s,p}$



$M_{s,i}$



$M_{s,i}$

Σκνήμα 6.14

Παράδειγμα 39: Ζητείται η αταυδύρνη μετακίνηση του σημείου υαί ή ετροφή της ράβδου  $K$  του φορέα του εχ. 6.14 για τα ακόλουθα αίτια:

1. εξωτερική φόρτιση
2. ομοιόμορφη αλλαγή θερμοκρασίας υατά  $\Delta t = 35^\circ C$  σό  $\Delta \gamma$ ωμα
3. υποκώρνηση της ετήριζης  $A$  υατά  $W_A = 10 \text{ cm}$
4. αλλαγή θερμοκρασίας υατά  $t = 55^\circ C$  εώς ράβδους
5. διαφορά συναρμογής  $\Delta \ell = 2 \text{ cm}$  στην ράβδο  $K$

$$\Delta \text{ίνονται: } EJ = 3,59 \cdot 10^4 \text{ tm}^2, \quad E\tau F\tau = 3,15 \cdot 10^4 \text{ t}$$

$$\alpha t = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ } \vartheta \text{rad}^{-1}, \quad h = 0,80 \text{ m}$$

$$\frac{EJ}{E\tau F\tau} = \frac{3,59 \cdot 10^4}{3,15 \cdot 10^4} = 1,14 \text{ m}^2, \quad \frac{\alpha t \Delta t}{h} = \frac{1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 35}{0,80} = 5,25 \cdot 10^{-4} \text{ m}^{-1}$$

$$\begin{aligned} 1. \quad EJ \text{ } \omega_{i,p} &= 16,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot (80,00 - 84,00) + 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot (20,00 - 84,00) + \\ &+ 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot (16,00 - 116,00) + 16,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot (64,00 - 116,00) + \\ &+ 1,14 \cdot [0,25 \cdot (-14,75) \cdot 8,0 + (-1,06) \cdot (-64,70) \cdot 11,31 \cdot 2 + 0,25 \cdot (-8,75) \cdot 8,0] = \\ &= 2944,00 + 1714,93 \rightsquigarrow \omega_{i,p} = 8,20 \cdot 10^{-2} + 4,78 \cdot 10^{-2} = 12,98 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 12,98 \text{ cm} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} EJ \omega_{k,p} &= 16,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 0,32 \cdot (80,00 - 84,00) + 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot 0,32 \cdot (20,00 - 84,00) + \\ &+ 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-0,32) \cdot (16,00 - 116,00) + 16,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-0,32) \cdot (64,00 - 116,00) + \\ &+ 1,14 \cdot [(-0,02) \cdot (-14,75) \cdot 8,0 + (-0,09) \cdot (-64,70) \cdot 11,31 + 0,02 \cdot (-8,75) \cdot 8,0] = \\ &= 112,64 + 76,17 \rightsquigarrow \omega_{k,p} = 0,31 \cdot 10^{-2} + 0,21 \cdot 10^{-2} = 0,52 \cdot 10^{-2} \text{ rad} \end{aligned}$$

$$2. \quad \omega_{i,t} = 5,25 \cdot 10^{-4} \cdot \left[ 2 \cdot \frac{(-4,00) \cdot 24,0}{2} \right] = -5,04 \cdot 10^{-2} \text{ m} = -5,04 \text{ cm}$$

$\omega_{k,t} = \emptyset$  (τό διαγράμμα  $\bar{M}h_i$  είναι άνυσυμμετρικό)

$$3. \quad \omega_{i,w} = -(0,25 \cdot 10) = -2,50 \text{ cm}$$

$$\omega_{k,w} = 0,02 \cdot (10 \cdot 10^{-2}) = 0,20 \cdot 10^{-2} \text{ rad}$$

$$4. \quad \omega_{i,tz} = 1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 55 \cdot [0,25 \cdot 8,0 \cdot 2 + (-1,06) \cdot 11,31 \cdot 2] = -1,32 \cdot 10^{-2} \text{ m} = -1,32 \text{ cm}$$

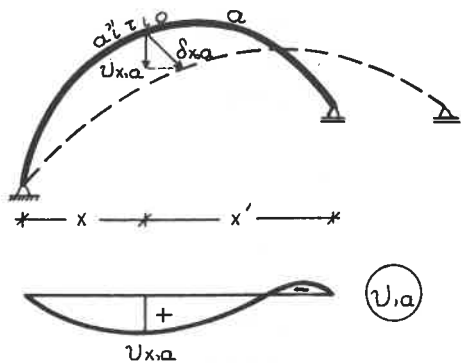
$$\omega_{k,tz} = 1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 55 \cdot [(-0,02) \cdot 8,0 + (-0,09) \cdot 11,31 + 0,02 \cdot 8,0] = -0,07 \cdot 10^{-2} \text{ rad}$$

$$5. \quad \omega_{i,z} = (-1,06) \cdot 2 = -2,12 \text{ cm}$$

$$\omega_{k,z} = \emptyset \quad (\sigma_{k,i} = \emptyset)$$

## 7. Η ΕΛΑΣΤΙΚΗ ΓΡΑΜΜΗ

### 7.1 τα ελαστικά φορτία



Σχήμα 7.1

Ελαστική γραμμή  $U_\alpha$  ονομάζουμε τη γραμμή των κατακόρυφων μετακινήσεων των σημείων τῆς ἄξονα τοῦ φορέα ποῦ παραμορφώνεται οὕτω ἀπὸ τὴν ἐπιρροή τοῦ αἰτίου  $\alpha$  (σφ. 7.1).

Ο προσδιορισμὸς τῆς ελαστικῆς γραμμῆς  $U_\alpha$  γίνεται μὲ τὴ μέθοδο τῶν ελαστικῶν φορτίων ποῦ βασίζεται ἐπὶ τὴν πρόταση τοῦ Mohr, σύμφωνα μὲ τὴν ὁποί-  
 $\alpha$ :

Γιὰ νὰ εὐρεθῆ ἡ ελαστικὴ γραμμὴ  $U_\alpha$  μιᾶς ἀμφιέρους δοοῦ, αὐτὴ πρέ-  
πει νὰ φορτιστῆ μὲ τὸ ελαστικὸ φορτίο

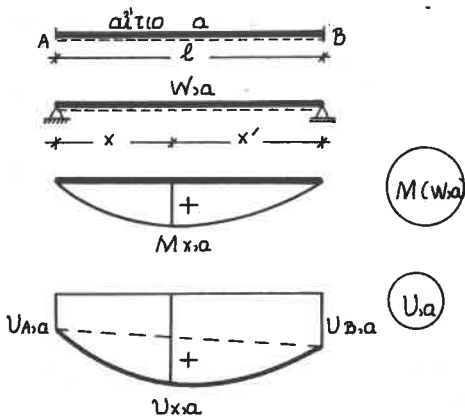
$W_\alpha$ . Τότε ἡ μὲν γραμμὴ τῶν τεμνουσῶν δυνάμεων  $Q(W_\alpha)$  ἔχει σὲ αὐτὸ σημεῖο πεταγ-  
μένη ἴση μὲ τὴ γωνία κλίσεως  $\phi_\alpha$  τῆς ελαστικῆς γραμμῆς  $U_\alpha$ , ἡ δὲ γραμμὴ τῶν  
ροπιῶν  $M(W_\alpha)$  συμπίπτει μὲ τὴ ζητούμενη ελαστικὴ γραμμὴ  $U_\alpha$ , δηλαδὴ:

$$Q_\alpha = Q(W_\alpha), U_\alpha = M(W_\alpha) \quad (7.1.1)$$

Στὸν πίνακα 7.I δίνονται τὰ ελαστικὰ φορτία γιὰ διάφορες περιπτώσεις τοῦ αἰτίου

Ἐλαστικὰ φορτία ἰσοστατιῶν φορέων		
1. Ἐξωτερικὴ φόρτιση (P)		$W, P = \frac{M_b P}{EI}$
2. Ἀλλαγὴ θερμοκρασίας ( $\Delta t$ )		$W, \Delta t = \frac{\alpha_t \Delta t}{h}$
3. Διαφορὲς συναρμογῆς a. σφῆνα ( $\Delta \phi_s$ )		$W, \Delta \phi_s = \Delta \phi_s$
b. ἄλμα ( $\Delta h_s$ )		$W, \Delta h_s = \Delta h_s$
4. Ὑποχώρηση ἐπιρροῆς (W)		$W, w = \varnothing$

Πίνακας 7.I



Σχήμα 7.2

Αν σε μία δοού που άντικει σε ένα οποιοδήποτε φορέα είναι γνωστές οι βυθίσεις  $U_{1,a}$  και  $U_{2,a}$  στα άκρα ενός τμήματος της AB μήκους  $l$  τότε η έλαστική γραμμή  $U(x)$  τμήματος AB προκύπτει αν με αφετηρία την υψύουσα (εὐθεία γραμμή που εμφανίζεται στα άκρα του διαστήματος  $l$  τεταγμένες  $U_{1,a}$  και  $U_{2,a}$ ) σχεδιασούμε την έλαστική γραμμή της ύπουατάστατης άμφιέρεστης δοού δηλαδή το διάγραμμα των ροπών υάμγης της  $M(x,a)$ :

$$U(x,a) = U_{1,a} \xi' + U_{2,a} \xi + M(x,a) \sim$$

$$\begin{cases} U_{1,a} = U_{1,a} \xi' + U_{2,a} \xi + U_{1,m} \\ \xi = \frac{x}{l}, \xi' = \frac{x'}{l} \end{cases} \quad (7.1.2)$$

Ειδιά για την έξωτερική φόρτιση ίσχυει:

$$W_{1,P} = \frac{M_{1,P}}{EJ} = - \frac{d^2 M(x,P)}{dx^2} = - \frac{d^2 U_{1,P}}{dx^2} \sim \frac{d^2 U_{1,P}}{dx^2} = - \frac{M_{1,P}}{EJ} \quad (7.1.3)$$

Αιω' την 7.1.3 συμπεραίνουμε ότι:

1. όπου  $M_{1,P} = 0$ , η έλαστική γραμμή  $U_{1,P}$  δά παρουσιάζει σημεία υαμπής.
2. όπου  $M_{1,P} < 0$ , η έλαστική γραμμή  $U_{1,P}$  δά στρέφεται μοίλα προς τα υάτω [∩].
3. όπου  $M_{1,P} > 0$ , η έλαστική γραμμή  $U_{1,P}$  δά στρέφεται μοίλα προς τα πάνω [∪].

### 7.2 Οί συναρτήσεις ω.

Ο ύπολογισμός των τεταγμένων της έλαστικής γραμμής  $U_{1,m}$  άμφιέρεστης δοού, που τó διάγραμμα των ροπών υάμγης της  $M_{1,P}$  είναι όρθογώνιο, τριγωνικό, παραβολικό ή άλλου συνήδουσ σχήματος, μπορεί να γίνει με τή βοήθεια των συναρτήσεων ω. Γενικά ένα οποιοδήποτε διάγραμμα ροπών υάμγης  $M_{1,P}$  με μέγιστη τεταγμένη  $M$  δίνε βύθίσεις  $U_{1,m}$ , που ύπολογίζουμε βάσει του τύπου:

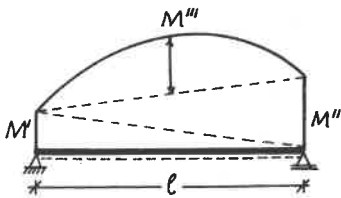
$$U_{1,m} = \frac{l^2 M}{12 EJ} \omega \quad (7.2.1)$$

όπου  $\omega$  ένας σταδερός συντελεστής που έξαρτάται μόνο από την μορφή του διαγράμματος των ροπών υάμγης. Ο άδιδά στατος  $\omega$  είναι μία συνάρτηση του λόγου  $x/l$  που έξαρτάται και αυτή μόνο από τή μορφή του διαγράμματος των ροπών υάμγης. ζόν πίναμα 7.Π δίνε η έξίσωση της έλαστικής γραμμής  $U_{1,m}$  άμφιέρεστης δοού για άφορες μορφές του διαγράμματος των ροπών υάμγης  $M_{1,P}$ .

Με τή βοήθεια του πίναμα 7.Π και της άρχης της έπαλληλίας μπορούν να άντιμετωπείσυν και τώ σύνθετες περιπτώσεις. τó άσύμμετρο παραβολικό π.χ. διάγραμμα ροπών υάμγης του σχήματος 7.3 άναλύεται σε δύο τριγωνικά και σε ένα συμμετρικό

<p> <math>\xi = \frac{x}{l}, \xi' = \frac{x'}{l}</math> </p>	<p><math>M</math></p>	<p><math>M</math></p>	<p><math>M</math></p>
	$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{2EJ} \omega_R$	$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{6EJ} \omega_D$	$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{6EJ} \omega_D'$
	$\omega_R = \xi - \xi^2$	$\omega_D = \xi - \xi^3$	$\omega_D' = \xi' - \xi'^3$
<p><math>M</math></p>	<p><math>M</math></p>	<p>παραβολή του βαθμού</p> <p><math>M</math></p>	<p>παραβολή του βαθμού</p> <p><math>M</math></p>
$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{12EJ} \omega_A$	$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{6EJ} \omega_T$	$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{3EJ} \omega_{P_1}$	$U_{,M} = \frac{\rho^2 M}{12EJ} \omega_{P_2}$
$\omega_A = 3\xi - 4\xi^3$	$\omega_T = \xi - 3\xi^2 + 2\xi^3$	$\omega_{P_1} = \xi - 2\xi^3 + \xi^4$	$\omega_{P_2} = \xi - \xi^4$

Πίνακας 7. II



Σχήμα 7.3

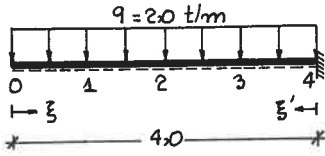
παραβολικό όπτε ή εξίσωση της ελαστικής γραμμής λαμβάνει τη μορφή:

$$U_{,M} = \frac{\rho^2 M'}{6EJ} \omega_D' + \frac{\rho^2 M''}{6EJ} \omega_D + \frac{\rho^2 M'''}{3EJ} \omega_{P_1}$$

$$\leadsto U_{,M} = \frac{\rho^2}{6EJ} (M' \omega_D' + M'' \omega_D + 2M''' \omega_{P_1})$$

Παράδειγμα 40: Ζητείται η ελαστική γραμμή  $U_{,P}$  του προβόλου του εκ. 7.4  
 Δίνεται:  $EJ = 5,42 \cdot 10^3 \text{ tm}^2$

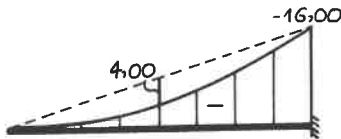
- Σχεδιάζουμε το διάγραμμα των ροπών καίμης  $M_{,P}$ .
- Υπολογίζουμε τις βαθμίδες στα χαρακτηριστικά σημεία 0 και 4.  
 $EJ U_{,P} = 4,0 \cdot \frac{1}{4} \cdot (-4,00) \cdot (-16,00) = 64,00 \text{ tm}^3 \leadsto U_{,P} = 1,18 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 1,18 \text{ cm}$   
 $U_{,P} = 0$
- Με τις βαθμίδες  $U_{,P}$  και  $U_{,P}$  καθορίζεται η υψύτητα της ελαστικής γραμμής  $U_{,P}$  ενώ εμφανίζονται τεταγμένες  $U_{,P} \xi' + U_{,P} \xi$  στη περιοχή  $0 \leq \xi \leq 4$ . Σε αυτές πρέπει να προ-



στρέβλιν και οι τεταγμένες των ροπών καμπύσσης  
 υποστατάστας αμφιέρους που φορτίζεται με  
 τώ έλαστω έφορτίο  $W_{iP} = \frac{M_{iP}}{EJ}$

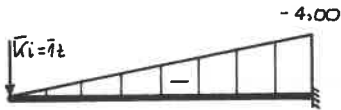
$$U_{iP} = U_{0,P} \xi' + U_{4,P} \xi + U_{iM} = 1,18 \cdot 10^{-2} \cdot \xi' + 0 \cdot \xi +$$

$$+ \frac{(4,0^2) \cdot (-16,00)}{12 \cdot (5,42 \cdot 10^3)} \cdot \omega_{P2} \sim U_{iP} = 1,18 \cdot \xi' - 0,39 \cdot \omega_{P2} \quad (cm)$$

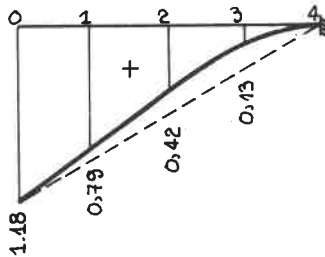


$M_{iP}$

Οί περαιτέρω υπολογισμοί γίνονται στον πίνακα  
 40.1



$\bar{M}_{iP}$



$U_{iP}$

Σχήμα 7.4

i	$\xi$	$\xi'$	$1,18 \cdot \xi'$	$\omega_{P2}$	$0,39 \cdot \omega_{P2}$	$U_{iP} (cm)$
0	0	1,00	1,18	0	0	1,18
1	0,25	0,75	0,89	0,25	0,10	0,79
2	0,50	0,50	0,59	0,44	0,17	0,42
3	0,75	0,25	0,30	0,43	0,17	0,13
4	1,00	0	0	0	0	0

Πίνακας 40.1

Παράδειγμα 41: Ζητείται έλαστω ή γραμμή  $U_{iP}$  τής μονοπροέκουσας δοκού τού  
 εχ. 7.5. Δίνεται:  $EJ = 3,59 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$

$$U_{0,P} = U_{5,P} = 0$$

$$EJ U_{4,P} = 22,0 \cdot \frac{(-8,00) \cdot (-8,00)}{6 \cdot 0,36 \cdot 0,64} [2 \cdot 0,64 - 0,64^2 - 0,64^2] = 469,33 \text{ tm}^3 \sim$$

$$\sim U_{4,P} = 1331 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 1,31 \text{ cm}$$

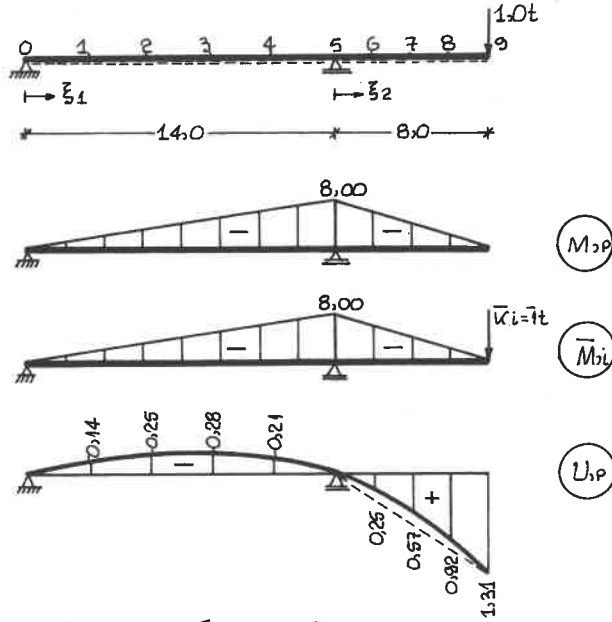
Περιοχή 0÷5

$$U_{i,P} = U_{0,P} \xi_1' + U_{5,P} \xi_1 + U_{i,M} = \frac{(14 \cdot 0^2) \cdot (-8,00)}{6 \cdot 3,59 \cdot 10^4} \cdot \omega_D \rightsquigarrow U_{i,P} = -0,73 \cdot \omega_D \text{ (cm)}$$

Περιοχή 5÷9

$$U_{i,P} = U_{5,P} \xi_2 + U_{9,P} \xi_2 + U_{i,M} = 1,31 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_2 + \frac{(8,0^2) \cdot (-8,00)}{6 \cdot 3,59 \cdot 10^4} \cdot \omega_D \rightsquigarrow$$

$$\rightsquigarrow U_{i,P} = 1,31 \cdot \xi_2 - 0,24 \cdot \omega_D \text{ (cm)}$$



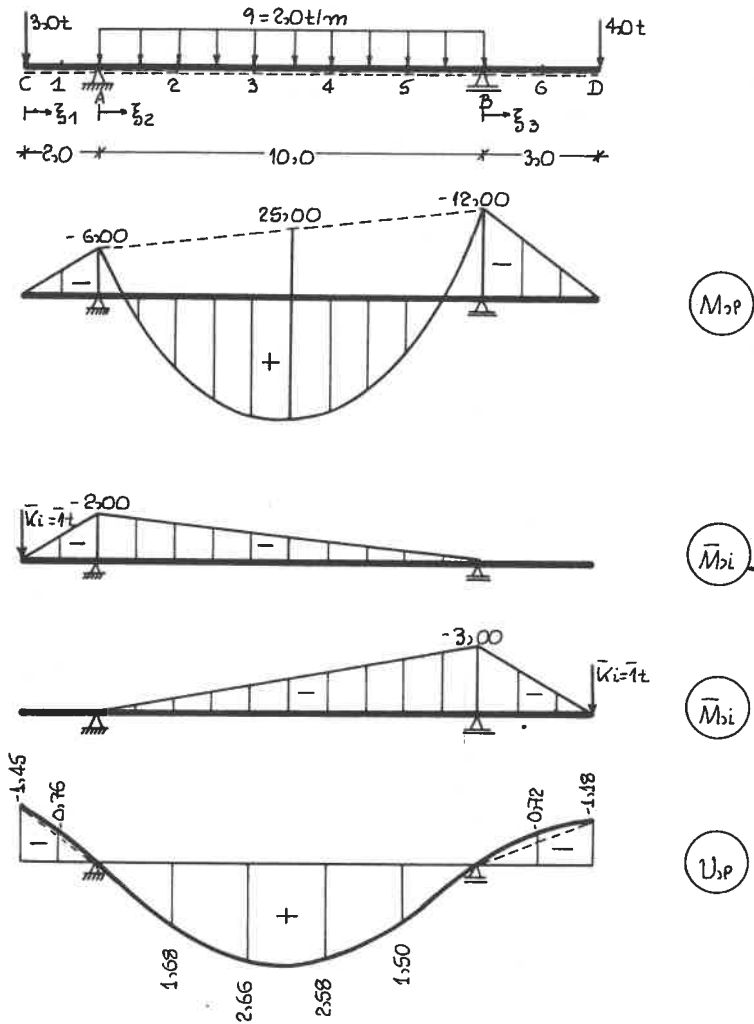
Σχήμα 7.5

i	$\xi_1$	$\xi_1'$	$1,31 \cdot \xi_2$	$\omega_D$	$-0,73 \cdot \omega_D$	$U_{i,P}$ (cm)
0	0	1,00	-	0	0	0
1	0,20	0,80	-	0,19	-0,14	-0,14
2	0,40	0,60	-	0,34	-0,25	-0,25
3	0,60	0,40	-	0,38	-0,28	-0,28
4	0,80	0,20	-	0,29	-0,21	-0,21
5	1,00	0	0	0	0	0
i	$\xi_2$	$\xi_2'$	$1,31 \cdot \xi_2$	$\omega_D$	$-0,24 \cdot \omega_D$	$U_{i,P}$ (cm)
6	0,25	0,75	0,33	0,33	-0,08	0,25
7	0,50	0,50	0,66	0,38	-0,09	0,57
8	0,75	0,25	0,98	0,23	-0,06	0,92
9	1,00	0	1,31	0	0	1,31

Πίνακας 41.1



Παράδειγμα 42: Ζητείται η ελαστική γραμμή  $U_P$  της αμφιπρόεξουσας δοκού του  
 εχ. 7.6. Δίνεται:  $EJ=5,42 \cdot 10^3 \text{ tm}^2$



Σχήμα 7.6

$$U_{A,P} = U_{B,P} = 0$$

$$EJ U_{C,P} = 2,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot (-6,00) + 10,0 \cdot \left( \frac{1}{6} \cdot (-2,00) (2 \cdot (-6,00) + (-12,00)) + \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot 25,00 \right) = -78,67 \text{ tm}^3 \rightarrow U_{C,P} = -1,45 \cdot 10^{-2} \text{ m} = -1,45 \text{ cm}$$

$$EJ U_{D,P} = 10,0 \cdot \left[ \frac{1}{6} \cdot (-3,00) \cdot [(-6,00) + 2 \cdot (-12,00)] + \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot 25,00 \right] + 3,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot (-12,00) = -64,00 \text{ tm}^3 \rightarrow U_{D,P} = -1,18 \cdot 10^{-2} \text{ m} = -1,18 \text{ cm}$$

Περιοχή C ÷ A

$$U_{i,p} = -1,45 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_1' + \frac{(20^2) \cdot (-6,00)}{6 \cdot 5,42 \cdot 10^3} \cdot \omega_D \leadsto U_{i,p} = -1,45 \cdot \xi_1' - 0,07 \cdot \omega_D \quad (\text{cm})$$

Περιοχή A ÷ B

$$U_{i,p} = \frac{10,0^2}{6 \cdot 5,42 \cdot 10^3} \cdot [(-6,00) \cdot \omega_D' + (-12,00) \cdot \omega_D + 2 \cdot 25,00 \cdot \omega_{P1}] \leadsto$$

$$\leadsto U_{i,p} = -1,85 \cdot \omega_D' - 3,69 \cdot \omega_D + 15,38 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{cm})$$

Περιοχή B ÷ D

$$U_{i,p} = -1,18 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_3 + \frac{(30^2) \cdot (-12,00)}{6 \cdot 5,42 \cdot 10^3} \cdot \omega_D' \leadsto U_{i,p} = -1,18 \cdot \xi_3 - 0,33 \cdot \omega_D' \quad (\text{cm})$$

i	$\xi_1$	$\xi_1'$	$-1,45 \xi_1'$	$\omega_D$	$-0,07 \cdot \omega_D$	$U_{i,p}$ (cm)
C	0	1,00	-1,45	0	0	-1,45
1	0,50	0,50	-0,73	0,38	-0,03	-0,76
A	1,00	0	0	0	0	0

i	$\xi_2$	$\xi_2'$	$\omega_D'$	$-1,85 \cdot \omega_D'$	$\omega_D$	$-3,69 \cdot \omega_D$	$\omega_{P1}$	$15,38 \cdot \omega_{P1}$	$U_{i,p}$ (cm)
2	0,20	0,80	0,29	-0,54	0,19	-0,70	0,19	2,92	1,68
3	0,40	0,60	0,38	-0,70	0,34	-1,25	0,30	4,61	2,66
4	0,60	0,40	0,34	-0,63	0,38	-1,40	0,30	4,61	2,58
5	0,80	0,20	0,19	-0,35	0,29	-1,07	0,19	2,92	1,50
B	1,00	0	0	0	0	0	0	0	0

i	$\xi_3$	$\xi_3'$	$-1,18 \cdot \xi_3$	$\omega_D'$	$-0,33 \cdot \omega_D'$	$U_{i,p}$ (cm)
6	0,60	0,50	-0,59	0,38	-0,13	-0,72
D	1,00	0	-1,18	0	0	-1,18

Πίνακας 42.1

Παράδειγμα 43: Ζητείται η  $\xi$  ελαστική γραμμή της εφθρωτής δοκού του 6x.7.7 για ομοιόμορφη αλλαγή θερμοκρασίας κατά  $\Delta t = 20^\circ\text{C}$ .  
Δίνονται:  $\alpha_t = 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$ ,  $h = 0,80 \text{ m}$

- Υπολογίζουμε τις βυθίδιους στα χαρακτηριστικά σημεία A, B, C και C
- Υπολογίζουμε το ελαστικό φορτίο  $W_t$ :  $W_t = \frac{\alpha_t \Delta t}{h}$  (A ÷ C)
- Σχεδιάζουμε το διάγραμμα των ροπών καμψής  $M(W_t)$  στις υψομετρικές άμεσες δοκούς AB, BC και GC. Οι τεταγμένες του διαγράμματος  $M(W_t)$  υπολογίζονται επί των υψών:  $M(W_t) = U_i M = \frac{e^2}{2} \cdot W_t \cdot W_e$ ,  $W_e = \xi - \xi^2$

όπου  $t$  το μήκος της υποκατάστατης αμφιέρειας δοκού.

4. Η ελαστική γραμμή υπερσώπυ αν σε υαθε ένα από τα τμήματα AB, BG και GC σχεδίασουμε με άφεητρία τη κλίσηα το διάγραμμα των ροπών κάμψης  $M(x,t)$  της αντίστοιχης υποκατάστατης αμφιέρειας δοκού:

$$\frac{\alpha t \Delta t}{h} = \frac{10^{-5} \cdot 20}{0,80} = 2,5 \cdot 10^{-4} \text{ m}^{-1}$$

$$U_{A,t} = U_{B,t} = U_{G,t} = 0$$

$$U_{G,t} = 2,5 \cdot 10^{-4} \cdot \left( \frac{-4,00}{2} \cdot 10,0 \right) \sim U_{G,t} = -5,0 \cdot 10^{-3} \text{ m} = -5,0 \text{ mm}$$

$$W_{i,t} = \frac{\alpha t \Delta t}{h} = 2,5 \cdot 10^{-4} \text{ m}^{-1}$$

Περιοχή A ÷ B

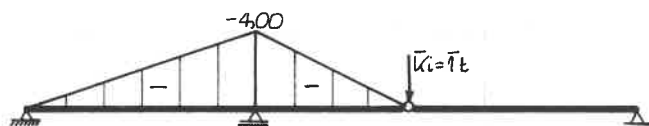
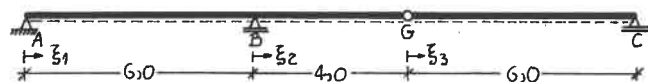
$$U_{i,t} = \frac{6x^2}{2} \cdot 2,5 \cdot 10^{-4} \cdot W_{e,t} \sim U_{i,t} = 4,5 \cdot W_{e,t} \text{ (mm)}$$

Περιοχή B ÷ G

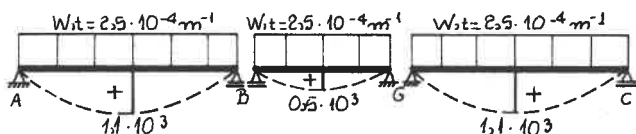
$$U_{i,t} = -5,0 \cdot 10^{-3} \cdot \xi_2 + \frac{4x^2}{2} \cdot 2,5 \cdot 10^{-4} \cdot W_{e,t} \sim U_{i,t} = -5,0 \cdot \xi_2 + 2,0 \cdot W_{e,t} \text{ (mm)}$$

Περιοχή G ÷ B

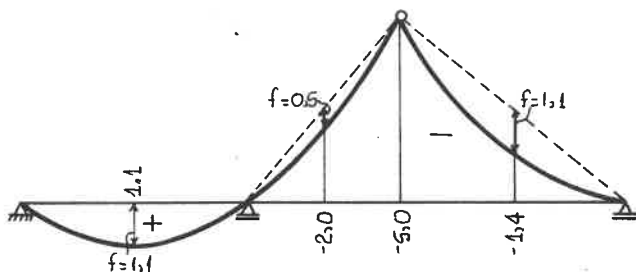
$$U_{i,t} = -5,0 \cdot 10^{-3} \cdot \xi_3 + \frac{6x^2}{2} \cdot 2,5 \cdot 10^{-4} \cdot W_{e,t} \sim U_{i,t} = -5,0 \cdot \xi_3 + 4,5 \cdot W_{e,t} \text{ (mm)}$$



$\bar{M}_i$

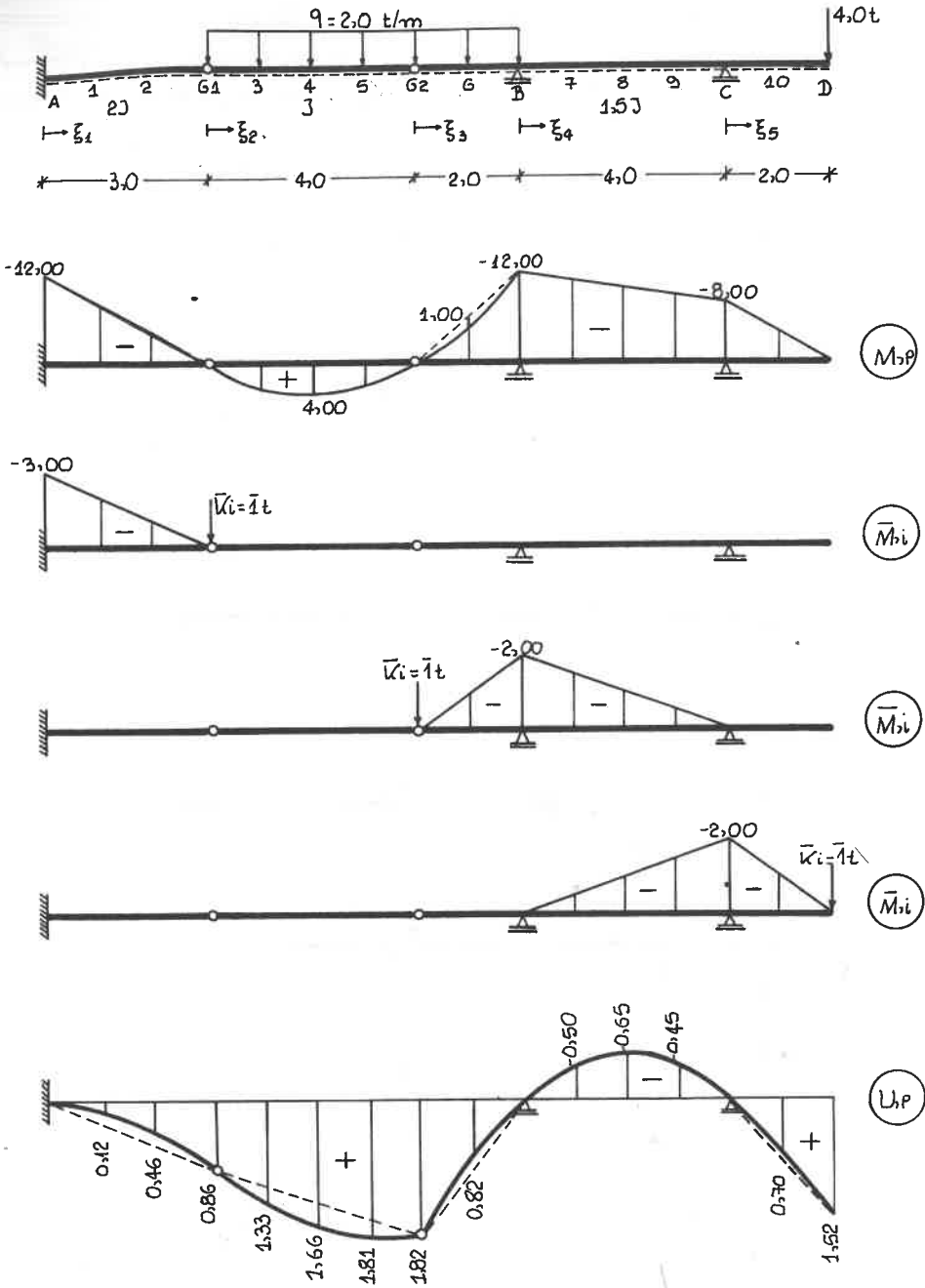


$M(W_{it})$



$U_{i,t}$

Σχήμα 7.7



Σχήμα 7.8

Παράδειγμα 44: Ζητείται η ελαστική γραμμή της υπερικής δομής του σχ.7.8  
Δίνεται:  $EJ = 2100 \text{ tm}^2$ .

$$EJ U_{G1,P} = \frac{1}{2} \cdot 3,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-3,00) \cdot (-12,00) = 18,00 \text{ tm}^3 \rightarrow U_{G1,P} = 0,86 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 0,86 \text{ cm}$$

$$EJ U_{G2,P} = \frac{1}{1,5} \cdot \left[ 2,0 \cdot \left[ \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot (-12,00) + \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot 4,00 \right] + 4,0 \cdot \frac{1}{6} \cdot (-2,00) \cdot (2 \cdot (-12,00) + (-8,00)) \right] = 38,22 \text{ tm}^3 \rightarrow U_{G2,P} = 1,82 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 1,82 \text{ cm}$$

$$EJ U_{D,P} = \frac{1}{1,5} \cdot \left[ 4,0 \cdot \frac{1}{6} \cdot (-2,00) \cdot [(-12,00) + 2 \cdot (-8,00)] + 2,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-2,00) \cdot (-8,00) \right] = 32,00 \text{ tm}^3 \rightarrow U_{D,P} = 1,52 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 1,52 \text{ cm}$$

$$U_{A,P} = U_{B,P} = U_{C,P} = 0$$

Περιοχή A ÷ G1

$$U_{,P} = 0,86 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_1 + \frac{(3,0^2) \cdot (-12,00)}{6 \cdot (2100 \cdot 2)} \cdot \omega_b \rightarrow U_{,P} = 0,86 \cdot \xi_1 - 0,43 \cdot \omega_b \quad (\text{cm})$$

Περιοχή G1 ÷ G2

$$U_{,P} = 0,86 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_2 + 1,82 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_2 + \frac{(4,0^2) \cdot 4,00}{3 \cdot (2100 \cdot 1)} \cdot \omega_{P1} \rightarrow$$

$$\rightarrow U_{,P} = 0,86 \cdot \xi_2' + 1,82 \cdot \xi_2 + 1,02 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{cm})$$

Περιοχή G2 ÷ B

$$U_{,P} = 1,82 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_3' + \frac{2,0^2}{6 \cdot (2100 \cdot 1,5)} \cdot [(-12,00) \cdot \omega_b + 2 \cdot 4,00 \cdot \omega_{P1}] \rightarrow$$

$$\rightarrow U_{,P} = 1,82 \cdot \xi_3' - 0,25 \cdot \omega_b + 0,04 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{cm})$$

Περιοχή B ÷ C

$$U_{,P} = \frac{4,0^2}{6 \cdot (2100 \cdot 1,5)} \cdot [(-12,00) \cdot \omega_b + (-8,00) \cdot \omega_b] \rightarrow$$

$$\rightarrow U_{,P} = -1,02 \cdot \omega_b' - 0,68 \cdot \omega_b \quad (\text{cm})$$

Περιοχή C ÷ D

$$U_{,P} = 1,52 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_5 + \frac{(2,0^2) \cdot (-8,00)}{6 \cdot (2100 \cdot 1,5)} \cdot \omega_b \rightarrow U_{,P} = 1,52 \cdot \xi_5 - 0,17 \cdot \omega_b \quad (\text{cm})$$

i	$\xi_1$	$\xi_1'$	$0,86 \cdot \xi_1$	$\omega_b'$	$-0,43 \cdot \omega_b$	$U_{,P} \text{ (cm)}$
A	0	1,00	0	0	0	0
1	0,33	0,67	0,28	0,37	-0,16	0,12
2	0,67	0,33	0,58	0,29	-0,12	0,46
G1	1,00	0	0,86	0	0	0,86

$i$	$\xi_2$	$\xi'_2$	$0,86 \cdot \xi'_2$	$1,82 \cdot \xi_2$	$\omega_{P1}$	$1,02 \cdot \omega_{P1}$	$U_{i,P}$ (cm)
3	0,25	0,75	0,65	0,46	0,22	0,22	1,33
4	0,50	0,50	0,43	0,91	0,31	0,32	1,66
5	0,75	0,25	0,22	1,37	0,22	0,22	1,81
G	1,00	0	0	1,82	0	0	1,82

$i$	$\xi_3$	$\xi'_3$	$1,82 \cdot \xi'_3$	$\omega_D$	$-0,25 \cdot \omega_D$	$\omega_{P1}$	$0,04 \cdot \omega_{P1}$	$U_{i,P}$ (cm)
G	0,50	0,50	0,91	0,38	-0,10	0,31	0,01	0,82
B	1,00	0	0	0	0	0	0	0

$i$	$\xi_4$	$\xi'_4$	$\omega_D$	$-1,02 \cdot \omega_D$	$\omega_D$	$-0,68 \cdot \omega_D$	$U_{i,P}$ (cm)
7	0,25	0,75	0,33	-0,34	0,23	-0,16	-0,50
8	0,50	0,50	0,38	-0,39	0,38	-0,26	-0,65
9	0,75	0,25	0,23	-0,23	0,33	-0,22	-0,45
C	1,00	0	0	0	0	0	0

$i$	$\xi_5$	$\xi'_5$	$1,52 \cdot \xi'_5$	$\omega_D$	$-0,17 \cdot \omega_D$	$U_{i,P}$ (cm)
10	0,50	0,50	0,76	0,38	-0,06	0,70
D	1,00	0	1,52	0	0	1,52

Πίνακας 44.1

Παράδειγμα 45: Ζητείται η ελαστική γραμμή του φορέα του σχ. 7.9 για την διαφορά συναρμογής  $\Delta l = -2$  cm στη ράβδο κ.

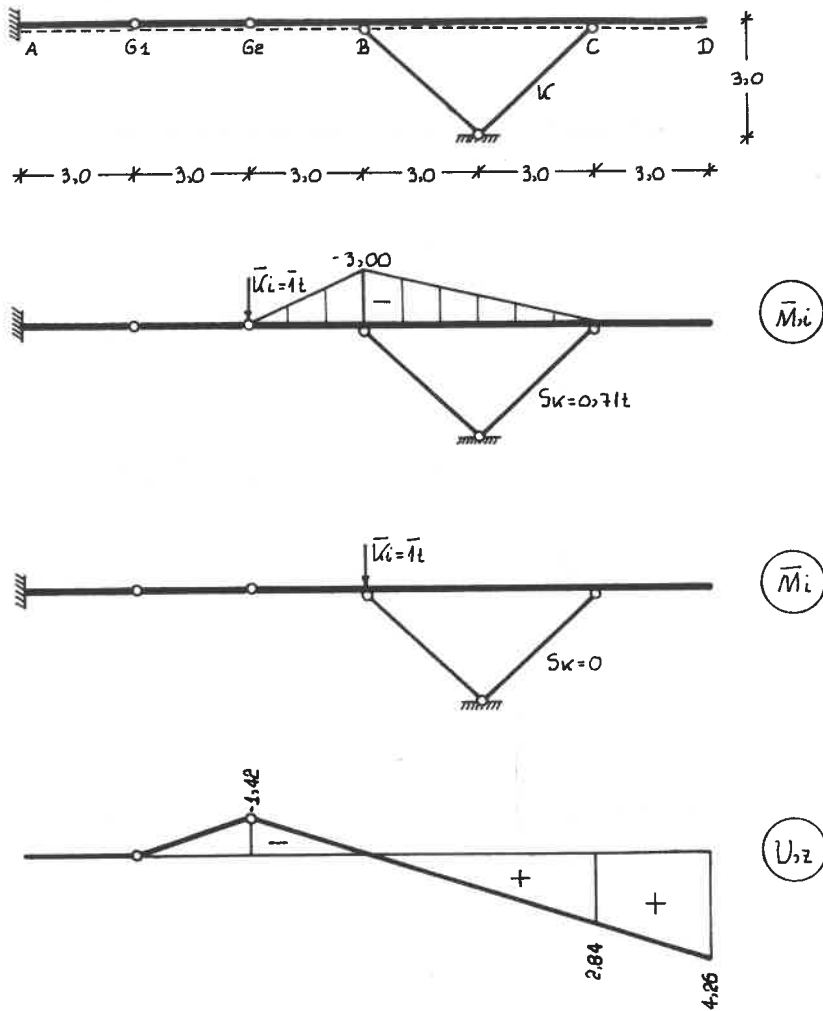
Επειδή με την υατάληση της ράβδου κ προκύπτει ένα μονοίμιο σύστημα, η διαφορά συναρμογής  $\Delta l$  προκύπτει στις στηριζόμενες δοκούς G1G2 και G2D μόνο γραφή ενώ δεν έχει καμία επίρροη στη στηρίδουσα AG1 ( $U_{A,z} = U_{G1,z} = 0$ ). Συνεπώς η ελαστική γραμμή  $U_{i,z}$  είναι μία πολυγωνική γραμμή που προσδιορίζεται από την βύθιση της άρθρωσως G2 και έως σημείου π.χ του D, της δοκού G2D.

$$U_{G2,z} = 0,71 \cdot (-2) = -1,42 \text{ cm}$$

$$U_{B,z} = 0$$

$$\frac{U_{C,z}}{U_{G2,z}} = \frac{6,0}{3,0} \rightsquigarrow U_{C,z} = 2,84 \text{ cm}$$

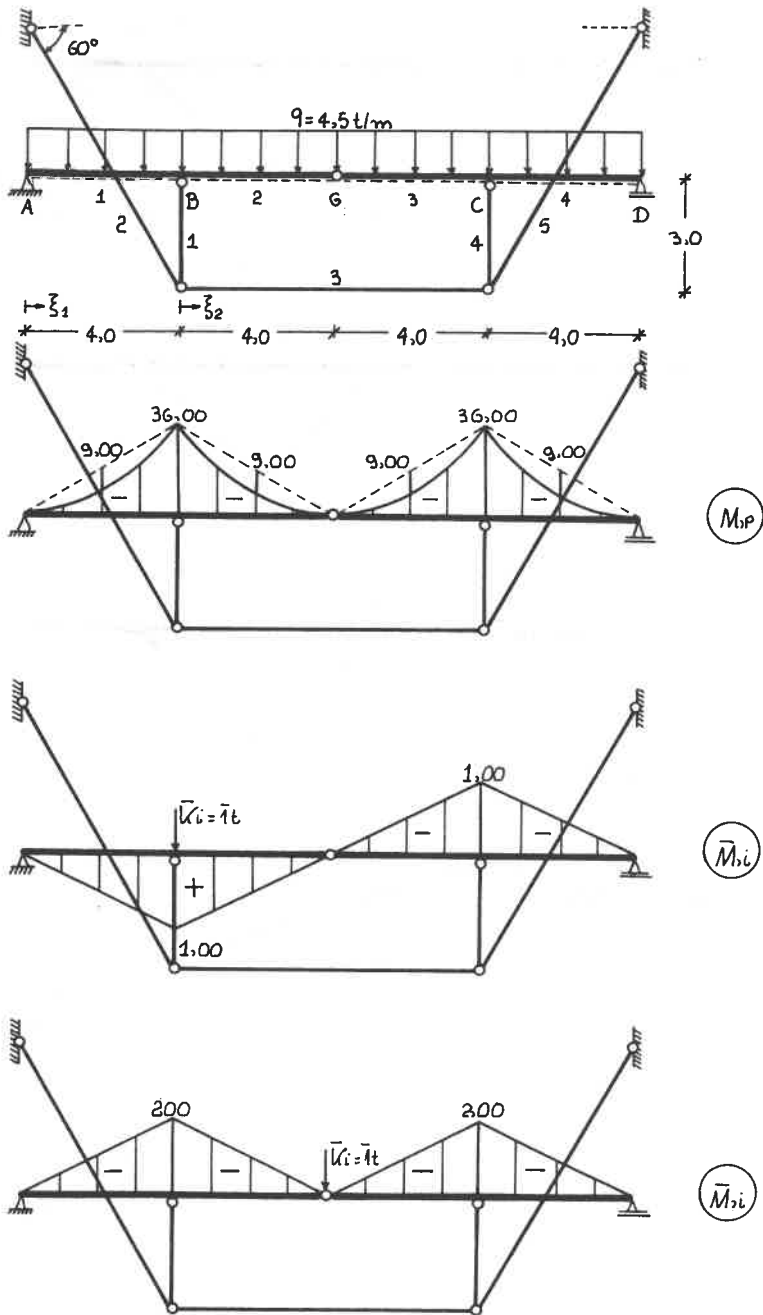
$$\frac{U_{D,z}}{U_{G2,z}} = \frac{9,0}{3,0} \rightsquigarrow U_{D,z} = 4,26 \text{ cm}$$



Σχήμα 7.9

Παράδειγμα 46: Ζητείται η ελαστική γραμμή  $U_{B,C}$  της ενισχυμένης δομής του σχ. 7.10  
 Δίνονται:  $EJ = 2,1 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$ ,  $EJ/E\epsilon F\epsilon = 0,29 \text{ m}^2$

Η ελαστική γραμμή  $U_{B,C}$  είναι συμμετρική ως προς τον κατακόρυφο άξονα που περνάει από την άρθρωση  $\theta$  (συμμετρως φορέας με συμμετρική φόρτιση) και επομένως για τον προσδιορισμό της απαιτούνται μόνο οι θυθίδεις  $U_{B,C}$  >  $U_{\theta,C}$ .



Σχῆμα 7.10



πίεσδος	$S_{\tau, \rho}$	$S_{\tau, iB}$	$S_{\tau, iG}$	$l_{\tau}$	$S_{\tau, \rho}$	$S_{\tau, iB}$	$S_{\tau, iG}$	$l_{\tau}$
1	-36,00	-0,50	-1,00	3,0	54,00		108,00	
2	41,57	0,58	1,15	8,0	192,88		382,44	
3	20,79	0,29	0,58	8,0	48,23		96,47	
4	-36,00	-0,50	-1,00	3,0	54,00		108,00	
5	41,57	0,58	1,15	8,0	192,88		382,44	
					544,99		1077,35	

Πίνακας 46.1

$$EJ U_{B,P} = 0 + 0,29 \cdot 544,99 = 157,18 \text{ t}m^3 \rightarrow U_{B,P} = 0,75 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 0,75 \text{ cm}$$

$$EJ U_{G,P} = 4 \cdot \left[ 4,0 \cdot \left[ \frac{4}{3} \cdot (-2,00) \cdot ((-36,00) + 9,00) \right] \right] + 0,29 \cdot 1077,35 = 288,00 + 312,43 \rightarrow$$

$$\rightarrow U_{G,P} = 1,37 \cdot 10^{-2} + 1,49 \cdot 10^{-2} = 2,86 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 2,86 \text{ cm}$$

Περιοχή A-B

$$U_{\rho,P} = 0,75 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_1 + \frac{4,0^2}{6 \cdot 2,1 \cdot 10^4} \cdot [(-36,00) \cdot \omega_D + 2 \cdot 9,00 \cdot \omega_{P1}] \rightarrow$$

$$\rightarrow U_{\rho,P} = 0,75 \cdot \xi_1 - 0,46 \cdot \omega_D + 0,23 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{cm})$$

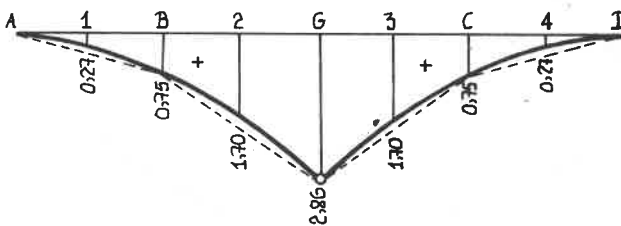
Περιοχή B-G

$$U_{\rho,P} = 0,75 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_2' + 2,86 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_2 + \frac{4,0^2}{6 \cdot 2,1 \cdot 10^4} \cdot [(-36,00) \cdot \omega_D' + 2 \cdot 9,00 \cdot \omega_{P1}] \rightarrow$$

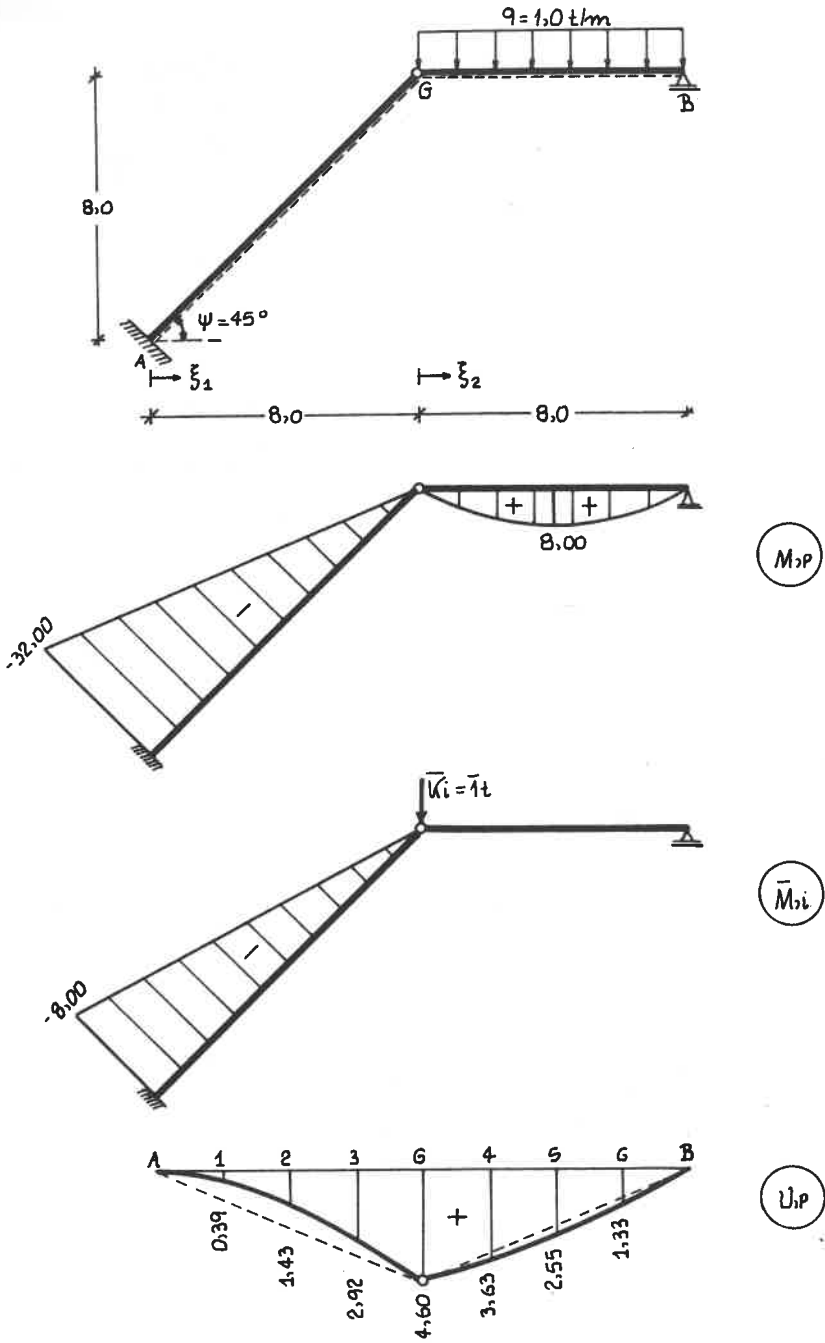
$$\rightarrow U_{\rho,P} = 0,75 \cdot \xi_2' + 2,86 \cdot \xi_2 - 0,46 \cdot \omega_D' + 0,23 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{cm})$$

$$U_{1,P} = 0,75 \cdot 0,50 - 0,46 \cdot 0,38 + 0,23 \cdot 0,31 = 0,27 \text{ cm}$$

$$U_{2,P} = 0,75 \cdot 0,50 + 2,86 \cdot 0,50 - 0,46 \cdot 0,38 + 0,23 \cdot 0,31 = 1,70 \text{ cm}$$



Σχήμα 7.11



Σχῆμα 7.12

Παράδειγμα 47: Ζητείται η ελαστική γραμμή  $U_{i,P}$  του φορέα του σχ. 7.12.  
Δίνεται:  $EJ = 2 \cdot 1 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$ .

$$EJ U_{G,P} = \left( \frac{8,0}{\cos 45^\circ} \right) \cdot \frac{1}{3} \cdot (-8,00) \cdot (-32,00) = 965,44 \text{ tm}^3 \rightarrow$$

$$\rightarrow U_{G,P} = 4,60 \cdot 10^{-2} \text{ m} = 4,60 \text{ cm}$$

Περιοχή A ÷ G

Η εξίσωση της γραμμής των υαδίων στη διεύθυνση AG μετασχηματισμένης της ύπουατα-στατης αμφιέρουςτος Δουού AG, είναι:  $U_{AG,M} = \frac{El \cos \psi}{KEJ} \omega$  ( $K=G$ ,  $M=-32,00$ ,  $\omega = \omega \delta$ ) από την οποία προκύπτει η εξίσωση της ελαστικής γραμμής  $U_{i,M}$  στη περιοχή A ÷ G:

$$U_{i,M} = U_{AG,M} \cos \psi = \left[ \frac{(El \cos \psi)^2 M}{KEJ} \omega \right] \cos \psi \rightarrow U_{i,M} = \frac{E^2 M}{KEJ \cos \psi} \omega$$

όπου  $l$  η απόσταση προβολής του  $l_{AG}$ .

$$U_{i,P} = 4,60 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_1 + \frac{8,0^2 \cdot (-32,00)}{6 \cdot 2,1 \cdot 10^4 \cdot \cos 45^\circ} \cdot \omega \delta \rightarrow U_{i,P} = 4,60 \cdot \xi_1 - 2,30 \cdot \omega \delta \quad (\text{cm})$$

Περιοχή G ÷ B

$$U_{i,P} = 4,60 \cdot 10^{-2} \cdot \xi_2 + \frac{8,0^2 \cdot 8,00}{3 \cdot 2,1 \cdot 10^4} \cdot \omega \rho_1 \rightarrow U_{i,P} = 4,60 \cdot \xi_2 + 0,81 \cdot \omega \rho_1 \quad (\text{cm})$$

i	$\xi_1$	$\xi_2$	$4,60 \cdot \xi_1$	$\omega \delta$	$-2,30 \cdot \omega \delta$	$U_{i,P} \text{ (cm)}$
A	0	1,00	0	0	0	0
1	0,25	0,75	1,15	0,33	0,76	0,39
2	0,50	0,50	2,30	0,38	0,87	1,43
3	0,75	0,25	3,45	0,23	0,53	2,92
G	1,00	0	4,60	0	0	4,60
i	$\xi_2$	$\xi_1$	$4,60 \cdot \xi_2$	$\omega \rho_1$	$0,81 \cdot \omega \rho_1$	$U_{i,P} \text{ (cm)}$
4	0,25	0,75	3,45	0,22	0,18	3,63
5	0,50	0,50	2,30	0,31	0,25	2,55
6	0,75	0,25	1,15	0,22	0,18	1,33
B	1,00	0	0	0	0	0

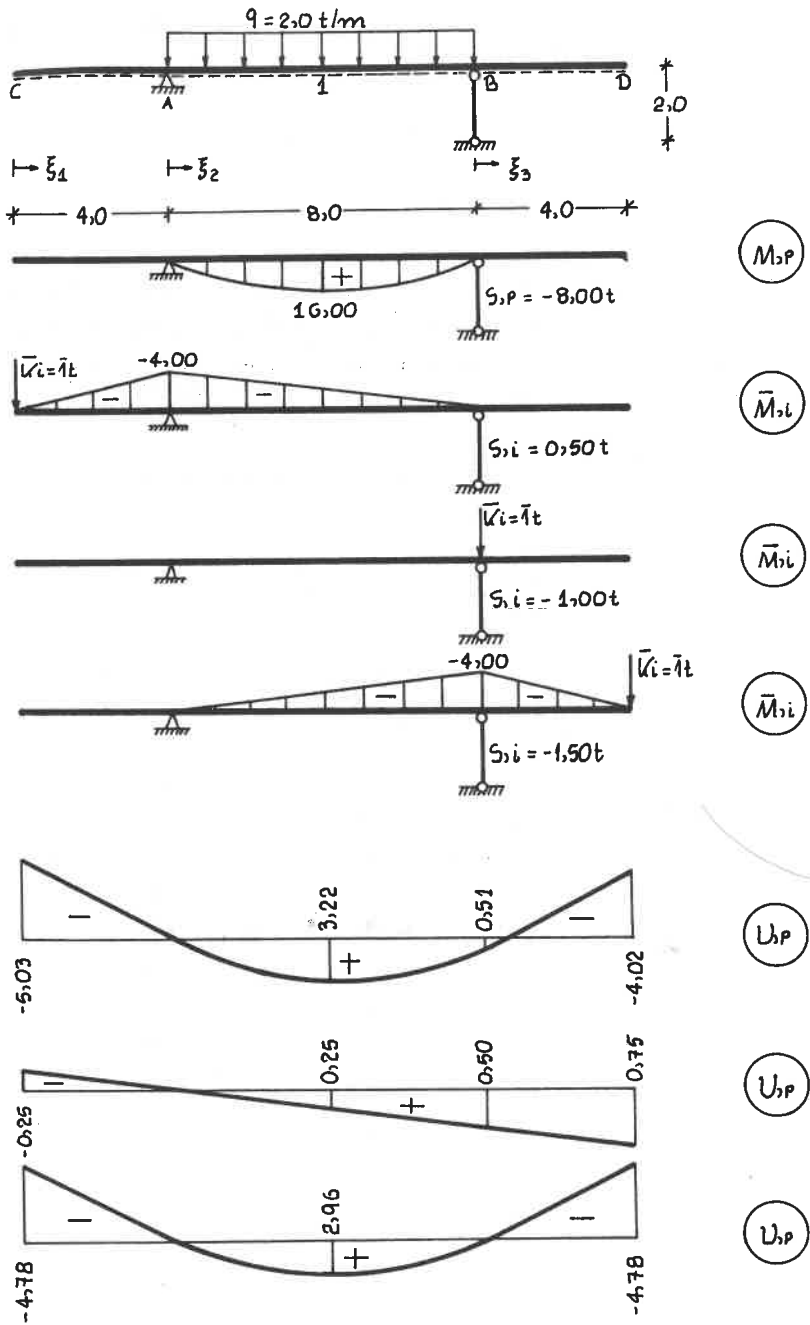
Πίνακας 47.1

Παράδειγμα 48: Ζητείται η ελαστική γραμμή  $U_{i,P}$  του φορέα του σχ. 7.13 για τις 2-μόλουδες περιπτώσεις:

$$1. EJ = 3,57 \cdot 10^4 \text{ tm}^2, \quad E \tau F_c = 3,15 \cdot 10^4 \text{ t}$$

$$2. J = J_0 \text{ (Δουός απύρουστης αδράνειας)}, \quad E \tau F_c = 3,15 \cdot 10^4 \text{ t}$$

$$3. EJ = 3,57 \cdot 10^4 \text{ tm}^2, \quad F_c = F_0 \text{ (ράβδος απύρου έμβοδού)}$$



Σχρημα 7.13

$$U_{C,P} = \frac{1}{EJ} \cdot 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot 16,00 + \frac{1}{E\tau F\tau} \cdot 0,50 \cdot (-8,00) \cdot 2,0 \rightsquigarrow$$

$$\rightsquigarrow U_{C,P} = -\frac{1}{EJ} \cdot 170,67 - \frac{1}{E\tau F\tau} \cdot 8,00 \quad (\text{m})$$

$$U_{B,P} = 0 + \frac{1}{E\tau F\tau} \cdot (-1,00) \cdot (-8,00) \cdot 2,0 \rightsquigarrow U_{B,P} = \frac{1}{E\tau F\tau} \cdot 16,00 \quad (\text{m})$$

$$U_{D,P} = \frac{1}{EJ} \cdot 8,0 \cdot \frac{1}{3} \cdot (-4,00) \cdot 16,00 + \frac{1}{E\tau F\tau} \cdot (-1,50) \cdot (-8,00) \cdot 2,0 \rightsquigarrow$$

$$\rightsquigarrow U_{D,P} = -\frac{1}{EJ} \cdot 170,67 + \frac{1}{E\tau F\tau} \cdot 24,00 \quad (\text{m})$$

Περιοχή C ÷ A

$$U_{i,P} = U_{C,P} \cdot \xi'_1$$

Περιοχή A ÷ B

$$U_{i,P} = U_{B,P} \cdot \xi_2 + \frac{8,0^2 \cdot 16,00}{3 \cdot EJ} \cdot \omega_{P1} \rightsquigarrow U_{i,P} = U_{B,P} \cdot \xi_2 + \frac{1}{EJ} \cdot 34,633 \cdot \omega_{P1}$$

Περιοχή B ÷ D

$$U_{i,P} = U_{B,P} \cdot \xi'_3 + U_{D,P} \cdot \xi_3$$

1.  $EJ = 3,57 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$  ,  $E\tau F\tau = 3,15 \cdot 10^4 \text{ t}$

$$U_{C,P} = -5,03 \text{ mm} \quad , \quad U_{B,P} = 0,51 \text{ mm} \quad , \quad U_{D,P} = -4,02 \text{ mm}$$

$$\underline{C \div A} : U_{i,P} = -5,03 \cdot \xi'_1 \quad (\text{mm})$$

$$\underline{A \div B} : U_{i,P} = 0,51 \cdot \xi_2 + 9,56 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{mm}) \rightsquigarrow U_{i,P} = 3,22 \text{ mm}$$

$$\underline{B \div D} : U_{i,P} = 0,51 \cdot \xi'_3 - 4,02 \cdot \xi_3 \quad (\text{mm})$$

2.  $J = J_{\infty}$  ,  $E\tau F\tau = 3,15 \cdot 10^4 \text{ t}$

επειδή εδω μηδενίζεται όρος  $\frac{1}{EJ} \int_{\infty}^{\infty} \bar{M}_i M_i \rho ds$  , η δοκός CD στρέφεται χωρίς να παραμορφώνεται. Συνεπώς η ελαστική γραμμή  $U_{i,P}$  είναι μία εϋθεια γραμμή που για τον προσδιορισμό της απαιτούνται οι συνθήσεις δύο σημείων της δοκού CD.

$$U_{C,P} = -0,25 \text{ mm} \quad , \quad U_{A,P} = 0$$

3.  $EJ = 3,57 \cdot 10^4 \text{ tm}^2$  ,  $F\tau = F_{\infty}$

$$\frac{1}{E\tau F\tau} \bar{S}_{\tau,i} S_{\tau,P} \tau = \bar{S}_{\tau,i} \Delta \ell_{\tau,P} = S_{\tau,P} \Delta \ell_{\tau,i} = 0 \quad , \quad \Delta \ell_{\tau,\alpha} = 0$$

$$U_{C,P} = -4,78 \text{ mm} \quad , \quad U_{B,P} = 0 \quad , \quad U_{D,P} = -4,78 \text{ mm}$$

$$\underline{C \div A} : U_{i,P} = -4,78 \cdot \xi'_1 \quad (\text{mm})$$

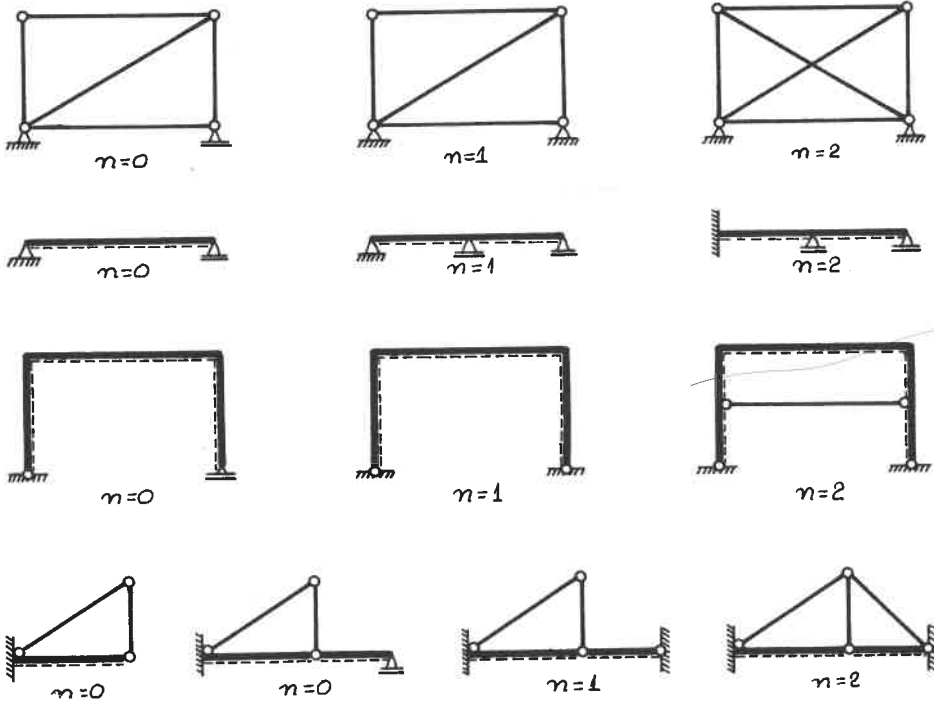
$$\underline{A \div B} : U_{i,P} = 9,56 \cdot \omega_{P1} \quad (\text{mm}) \rightsquigarrow U_{i,P} = 2,96 \text{ mm}$$

$$\underline{B \div D} : U_{i,P} = -4,78 \cdot \xi_3 \quad (\text{mm})$$

## 8. ΥΠΕΡΣΤΑΤΙΚΟΙ ΦΟΡΕΙΣ

## 8.1. Ο βαθμός στατικής αοριστίας

Ο φορέας ονομάζεται υπερστατικός ή στατικός άοριστος όταν έχει περισσότερες ράβδους (έξωτερικές ή εσωτερικές) από αυτές που απαιτούνται για την στερεή στήριξή του. Ο αριθμός  $n$  των επί πλέον ράβδων ονομάζεται βαθμός στατικής αοριστίας. Συνεπώς σε ένα υπερστατικό φορέα με βαθμό στατικής αοριστίας  $n$  υπάρχουν  $n$  στατικά άοριστα ή υπεράρθρα μεγάθη. Στή συνέχεια δίνονται μερικά παραδείγματα μόρφωσης και υπολογισμού του βαθμού στατικής αοριστίας υπερστατικών φορέων.



Σχήμα 8.1

Για την επίλυση ενός υπερστατικού φορέα απαιτούνται τόσες εξισώσεις ελαστικότητας όσα είναι τα υπεράρθρα μεγάθη. Οι δύο βασικές μέθοδοι επίλυσης των υπερστατικών φορέων είναι:

1. η μέθοδος δυνάμεων
2. η μέθοδος μεταπηδήσεων