

ΠΠΜ 220: Στατική Ανάλυση των Κατασκευών Ι

Διαλέξεις 17-21

Ενεργειακές Μέθοδοι Υπολογισμού Μετακινήσεων

Παρασκευή, 15, Τρίτη, 19,
Τετάρτη, 20, Παρασκευή 22 και
Τρίτη, 26, Οκτωβρίου, 2004

Πέτρος Κωμοδρόμος
komodromos@ucy.ac.cy
<http://www.ucy.ac.cy/~petrosk>

Θέματα

- Εισαγωγή στις ενεργειακές μεθόδους
- Εξωτερικό έργο
- Εσωτερικό έργο (Ελαστική ενέργεια παραμόρφωσης)
 - Ελαστική ενέργεια λόγω αξονικών δυνάμεων
 - Ελαστική ενέργεια λόγω καμπτικών ροπών
 - Ελαστική ενέργεια λόγω τεμνουσών δυνάμεων
- Αρχή διατήρησης της ενέργειας (πραγματικό έργο)
- Θεωρήματα Castigliano
 - 1ο θεώρημα Castigliano
 - 2ο θεώρημα Castigliano
- **Αρχή δυνατών έργων (ΑΔΕ)**

Χρησιμότητα υπολογισμού παραμορφώσεων και μετακινήσεων

- Έλεγχοι

- ασφάλειας

- εντατικών μεγεθών σε σχέση με τις επιτρεπόμενες αντοχές

- λειτουργικότητας

- διασφαλίζονται λειτουργικές ανάγκες μιας κατασκευής (π.χ. έλεγχος παραμορφώσεων και μετακινήσεων)

⇒ αναγκαίος ο υπολογισμός των παραμορφώσεων και μετακινήσεων ενός φορέα κάτω από την επίδραση κάποιων συγκεκριμένων δράσεων ή συνδυασμών δράσεων για σκοπούς *ελέγχου λειτουργικότητας*

- Επίσης, απαραίτητος είναι ο υπολογισμός των μετακινήσεων κατά την επίλυση υπερστατικών φορέων για την οποία δεν αρκούν οι εξισώσεις ισορροπίας

⇒ Οι επιπλέον εξισώσεις προκύπτουν από την διατύπωση της συμβιβαστότητας των παραμορφώσεων και μετακινήσεων του φορέα

Συνήθης παραδοχές

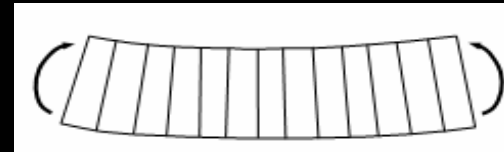
- μικρές παραμορφώσεις και μετακινήσεις σε σχέση με τις διαστάσεις
⇒ χρήση αρχικής απαραμόρφωτης γεωμετρία και μορφής του φορέα

- γραμμική-ελαστική συμπεριφορά του υλικού

$$\tau = E \cdot \varepsilon$$

- γραμμική συμπεριφορά: οι τάσεις είναι ανάλογες των παραμορφώσεων
- ελαστική συμπεριφορά: αν αφαιρεθούν όλα τα φορτία από τον φορέα τότε αυτός θα επιστρέψει στην αρχική αφόρτιστη θέση και γεωμετρία του χωρίς παραμένουσες παραμορφώσεις

- αρχή της επαλληλίας.



- αρχή της επιπεδότητας των διατομών (Bernoulli)

- Για γραμμικά μέλη υπό καμπτικές παραμορφώσεις θεωρείται ότι επίπεδες διατομές που είναι κάθετες στον άξονα ενός μέλους παραμένουν επίπεδες και κάθετες στον παραμορφωμένο άξονα ενός μέλους μετά την παραμόρφωση

⇒ έτσι, έχοντας γραμμικά ελαστικό υλικό, υπάρχει μια γραμμική μεταβολή των ορθών τάσεων μεταξύ των ακραίων ινών στα πέλματα ενός μέλους

Μέθοδοι υπολογισμού μετακινήσεων

- **γεωμετρικές μέθοδοι:**

- βασίζονται, είτε άμεσα είτε έμμεσα, στην διαφορική εξίσωση (ΔE) που συνδέει την καμπτική ροπή με την καμπυλότητα
- χρησιμοποιούνται για τον υπολογισμό βυθίσεων και στροφών απλών φορέων λαμβάνοντας υπόψη μόνο τις καμπτικές παραμορφώσεις
- κύριες γεωμετρικές μέθοδοι:
 - μέθοδος διπλής ολοκλήρωσης (*double integration method*)
 - μέθοδος ροπών (*moment-area method*)
 - μέθοδος ομόλογης δοκού (*conjugate beam method*)
- παρουσιάζουν σημαντικά μειονεκτήματα ειδικά για την συστηματική γενική ανάλυση πολύπλοκων φορέων.

- **ενεργειακές μέθοδοι:**

- βασίζονται στο ισοζύγιο της εσωτερικής ελαστικής ενέργειας (ή εσωτερικού έργου) και του εξωτερικού έργου (πραγματικό ή δυνατό)

Εισαγωγή στις ενεργειακές μεθόδους

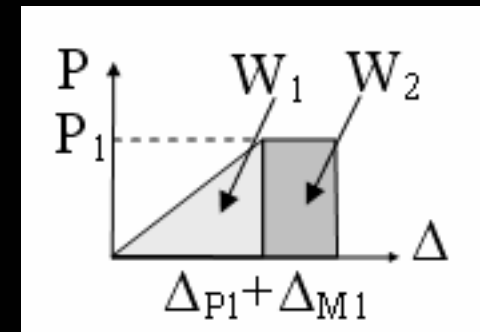
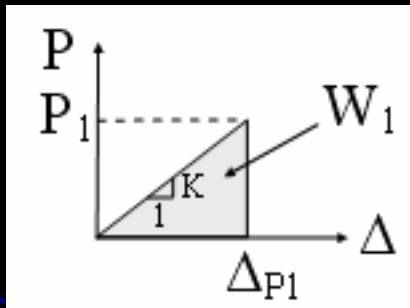
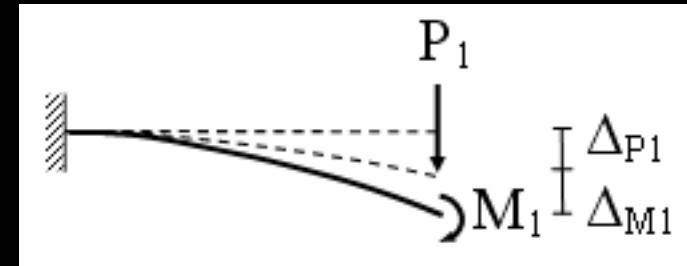
- βασίζονται στο ισοζύγιο της εσωτερικής ελαστικής ενέργειας (ή εσωτερικού έργου) και του εξωτερικού έργου
 - *εξωτερικό έργο (external work)*: το έργο που παράγεται από τα εξωτερικά φορτία κατά τη μετακίνηση τους λόγω παραμορφώσεων του φορέα
 - *εσωτερικό έργο (internal work)* ή αλλιώς *ελαστική ενέργεια (elastic strain energy)*: η ενέργεια, ή το εσωτερικό έργο, η οποία αποθηκεύεται στο υλικό λόγω τάσεων και παραμορφώσεων
 - κύριες ενεργειακές μέθοδοι:
 - αρχή διατήρησης της ενέργειας (πραγματικό έργο)
 - θεωρήματα Castigliano
 - **αρχή των δυνατών έργων (ΑΔΕ)**
- ⇒ η **ΑΔΕ** αποτελεί τη βάση για τον υπολογισμό των μετακινήσεων και τη συστηματική ανάλυση οποιασδήποτε κατασκευής

Εξωτερικό έργο

- επιβολή φορτίων σε ένα φορέα
 - ⇒ παραμόρφωση φορέα
 - ⇒ μετακίνηση σημείων εφαρμογής εξωτερικών φορτίων
- εξωτερικό έργο:
 - αν η εφαρμοζόμενη δύναμη ή ροπή παραμένει σταθερή
 - ⇒ ισούται με το γινόμενο μιας δύναμης ή ροπής με τη μετακίνηση (μετάθεση ή στροφή) του σημείου εφαρμογής
 - αν η εφαρμοζόμενη δύναμη ή ροπή δεν παραμένει σταθερή
 - ⇒ το έργο υπολογίζεται με ολοκλήρωση
- θετικό έργο:
 - όταν η δύναμη ή ροπή και η μετάθεση ή στροφή, αντίστοιχα, είναι στην ίδια διεύθυνση
- αρνητικό το έργο:
 - αν είναι αντίθετης φοράς

Είδη εξωτερικού έργου

- δύο είδη εξωτερικού έργου το οποίο παράγεται από μετακίνηση του σημείου εφαρμογής ενός φορτίου συνεπεία παραμορφώσεων
 - αυτό που συμβαίνει λόγω του ίδιου του φορτίου
 - αυτό που συμβαίνει λόγω άλλων φορτίων

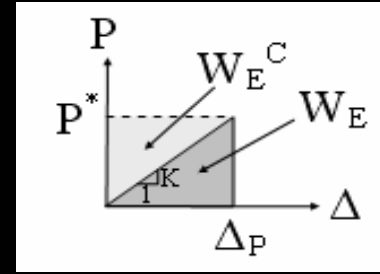
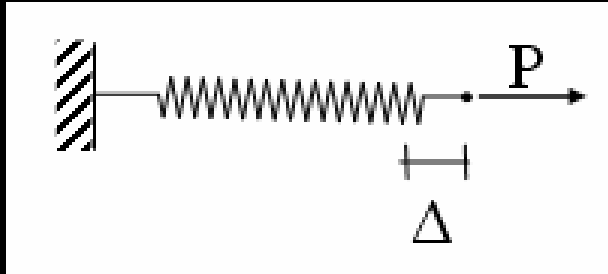


$$W_1 = \int_0^{\Delta_1} P d\Delta = \int_0^{\Delta_1} k \cdot \Delta d\Delta = \frac{1}{2} k \cdot \Delta_{P1}^2 = \frac{1}{2} P_1 \cdot \Delta_{P1}$$

$$W_2 = \int_{\Delta_{P1}}^{\Delta_{P1} + \Delta_{M1}} P d\Delta = P \cdot \Delta_{M1}$$

$$\Delta = \frac{P \cdot L^3}{3EI} \Leftrightarrow P = \frac{3EI}{L^3} \cdot \Delta = k \cdot \Delta$$

Γενικευμένες εξισώσεις για γραμμικά ελαστικό υλικό



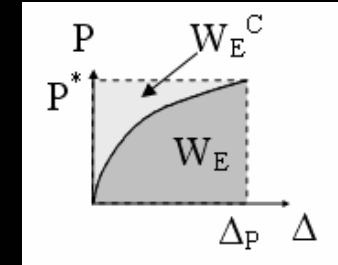
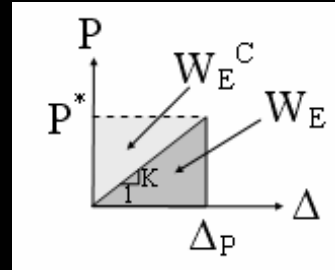
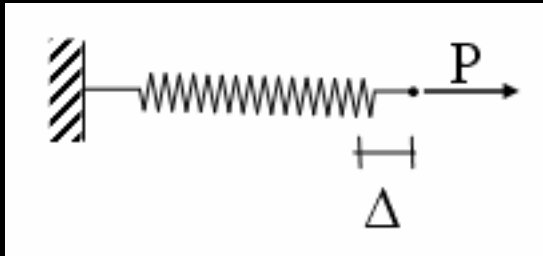
Έργο εξωτερικών δυνάμεων από μετακινήσεις εξαιτίας των ιδίων δυνάμεων, φορτίων και ροπών:

$$W = \frac{1}{2} \sum P_i \cdot \Delta_i + \frac{1}{2} \sum M_i \cdot \phi_i + \frac{1}{2} \int w(x) \cdot \Delta(x) dx$$

Έργο εξωτερικών δυνάμεων από μετακινήσεις εξαιτίας άλλων δυνάμεων, φορτίων και ροπών:

$$W = \sum P_i \cdot \Delta_i + \sum M_i \cdot \phi_i + \int w(x) \cdot \Delta(x) dx$$

Εξωτερικό έργο και συμπληρωματικό εξωτερικό έργο



- γραμμικό υλικό εξωτερικό έργο:

$$W_E = \int_0^{\Delta_P} P d\Delta = \int_0^{\Delta_P} K \Delta d\Delta = \frac{1}{2} K \Delta_P^2$$

συμπληρωματικό εξωτερικό έργο (complimentary external work):

$$W_E^C = \int_0^{P^*} \Delta dP = \int_0^{P^*} \frac{P}{K} dP = \frac{1}{2} \frac{P^{*2}}{K} = \frac{1}{2} K \Delta_P^2 = W_E$$

- μη γραμμικό υλικό

εξωτερικό έργο:

$$W_E = \int_0^{\Delta_P} P d\Delta$$

συμπληρωματικό εξωτερικό έργο:

$$W_C^E = \int_0^{P^*} \Delta dP$$

Εσωτερικό έργο (ελαστική ενέργεια παραμόρφωσης)

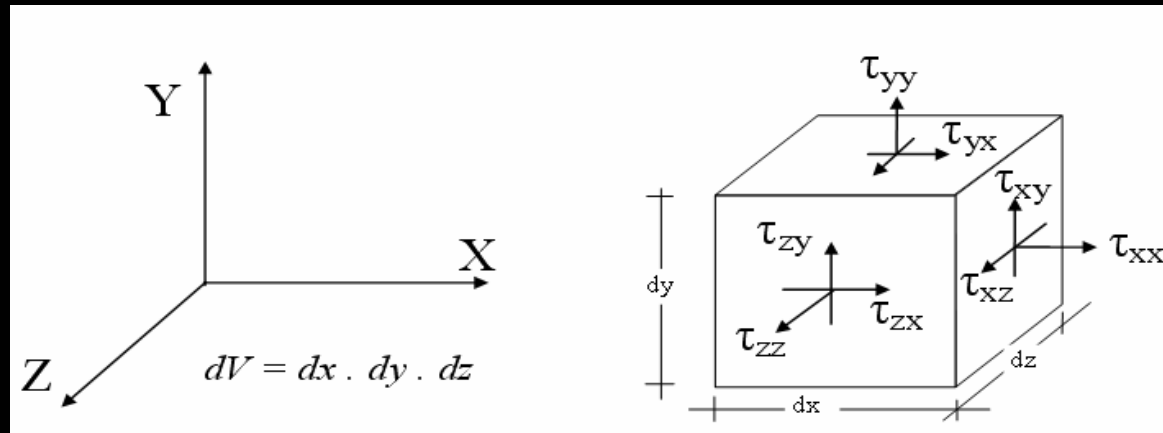
- ενέργεια λόγω των τάσεων κατά τις αντίστοιχες παραμορφώσεις
- γενική περίπτωση τρισδιάστατου σώματος

- απειροστό στοιχείο:

$$dV = dx \times dy \times dz$$



$$dU = \int_0^{\varepsilon} \tau d\varepsilon$$



- Γραμμικά ελαστικό υλικό:

$$\tau = E \cdot \varepsilon$$

$$dU = \int_0^{\varepsilon} E \cdot \varepsilon d\varepsilon = \frac{1}{2} E \cdot \varepsilon^2 = \frac{1}{2} \tau \cdot \varepsilon$$



$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau \varepsilon dV$$

Εσωτερικό έργο ορθών και διατμητικών τάσεων

- ελαστική ενέργεια ορθών τάσεων:

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xx} \varepsilon_{xx} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \sigma_x \varepsilon_x dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{\tau_{xx}^2}{E} dx dy dz$$

- ελαστική ενέργεια διατμητικών τάσεων:

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xy} \varepsilon_{xy} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{\tau_{xy}^2}{G} dx dy dz$$

- παραμορφώσεις με ταυτόχρονη δράση ορθών και διατμητικών τάσεων:

$$\varepsilon_{xx} = \frac{\tau_{xx}}{E} - \frac{\nu}{E} (\tau_{yy} + \tau_{zz})$$

$$\varepsilon_{zz} = \frac{\tau_{zz}}{E} - \frac{\nu}{E} (\tau_{xx} + \tau_{yy})$$


$$\varepsilon_{yy} = \frac{\tau_{yy}}{E} - \frac{\nu}{E} (\tau_{xx} + \tau_{zz})$$

$$\gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{G}$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\tau_{xz}}{G}$$

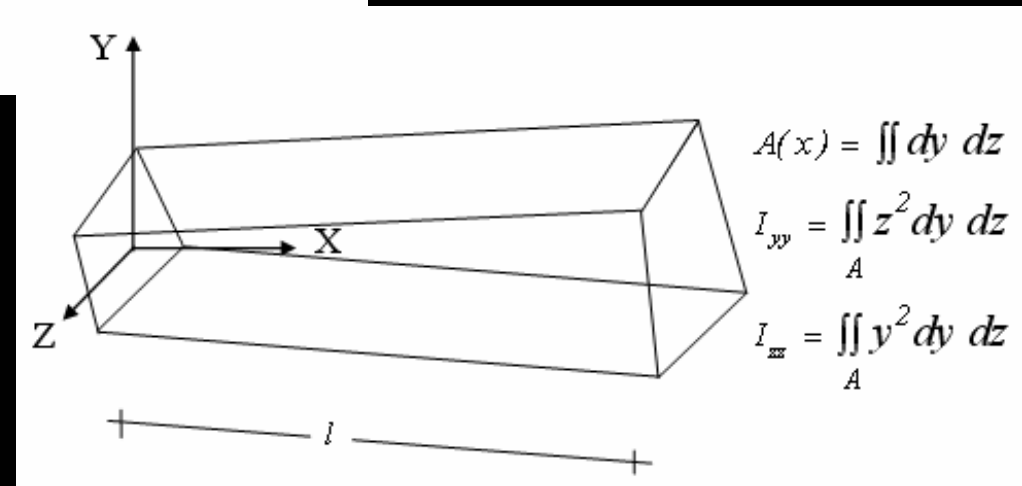
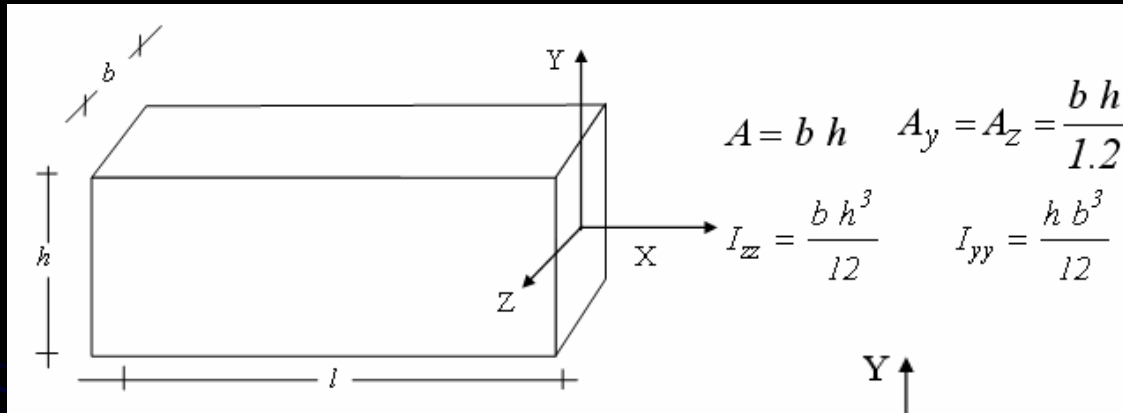
- ελαστική ενέργεια στη γενικευμένη περίπτωση:


$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \left(\tau_{xx} \varepsilon_{xx} + \tau_{yy} \varepsilon_{yy} + \tau_{zz} \varepsilon_{zz} + \tau_{xy} \gamma_{xy} + \tau_{yz} \gamma_{yz} + \tau_{xz} \gamma_{xz} \right) dV$$

Ελαστική ενέργεια γραμμικών δομικών στοιχείων

- εκφράζοντας τις τάσεις και παραμορφώσεις, κατά τον υπολογισμό της ελαστικής ενέργειας, συναρτήσει των εντατικών μεγεθών

➔ μπορούμε να διατυπώσουμε τις επιπλέον εξισώσεις που απαιτούνται για την επίλυση υπερστατικών φορέων



Ελαστική ενέργεια λόγω αξονικών δυνάμεων

- Ελαστική ενέργεια θεωρώντας γραμμικά ελαστικό υλικό:

$$\tau_{xx} = \sigma_x = E \varepsilon_{xx}$$

$$\tau_{xx}(x) = \sigma_x = \frac{N(x)}{A(x)}$$

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xx} \varepsilon_{xx} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{\tau_{xx}^2}{E} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{N(x)^2}{A(x)^2 E} dx dy dz = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{N(x)^2}{A(x)^2 E} \left(\iint_A dy dz \right) dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{N(x)^2}{A(x) E} dx$$

- αν:

$$\begin{aligned} N(x) &= \text{const} \\ A(x) &= \text{const} \end{aligned}$$



$$U = \frac{N^2 l}{2 A E}$$

- αν επιπλέον η διατομή είναι ορθογωνική:

$$U = \frac{N^2 l}{2 b h E}$$

- Ελαστική ενέργεια λόγω κάποιου άλλου αιτίου:

(η αξονική δύναμη παραμένει σταθερή κατά την παραμόρφωση)

$$U = \frac{N^2 \cdot l}{A \cdot E}$$

Ελαστική ενέργεια λόγω καμπτικών ροπών M_z ή M_y

→ ορθές τάσεις:

$$\tau_{xx} = \sigma_x = \frac{M_z}{I_{zz}} y$$

$$\tau_{xx} = \sigma_x = \frac{M_y}{I_{yy}} z$$

▪ γραμμικά ελαστικό υλικό:



$$\tau_{xx} = \sigma_x = E \varepsilon_{xx}$$

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xx} \varepsilon_{xx} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{\tau_{xx}^2}{E} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{(M_z y)^2}{E I_{zz}^2} dx dy dz = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_z^2}{E I_{zz}^2} \left(\iint_A y^2 dy dz \right) dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_z^2}{E I_{zz}} dx$$

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xx} \varepsilon_{xx} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{\tau_{xx}^2}{E} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{(M_y z)^2}{E I_{yy}^2} dx dy dz = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_y^2}{E I_{yy}^2} \left(\iint_A z^2 dy dz \right) dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_y^2}{E I_{yy}} dx$$



$$U_z = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_z^2}{E \cdot I_z} dx$$



$$U_y = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_y^2}{E \cdot I_y} dx$$

▪ Ελαστική ενέργεια αν η καμπτική ροπή παραμένει σταθερή κατά την καμπτική παραμόρφωση από άλλα αίτια:

$$U_z = \int_0^l \frac{M_z^2}{E \cdot I_z} dx$$

$$U_y = \int_0^l \frac{M_y^2}{E \cdot I_y} dx$$

Ελαστική ενέργεια λόγω τεμνουσών δυνάμεων V_y ή V_z

→ διατμητικές τάσεις:

$$\tau_{xy} = \frac{V_y S_y}{I_{zz} b}$$

$$\tau_{xz} = \frac{V_z S_z}{I_{yy} h}$$

- γραμμικά ελαστικό υλικό:



$$\gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{G}$$

$$G = \frac{E}{2 \cdot (1 + \nu)}$$

$$U_y = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xy} \gamma_{xy} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{(V_y S_y)^2}{G (I_{zz} b)^2} dx dy dz = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{V_y^2}{G I_{zz}^2} \left(\iint_A \left(\frac{S_y}{b} \right)^2 dy dz \right) dx$$

$$U_z = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xz} \gamma_{xz} dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{(V_z S_z)^2}{G (I_{yy} h)^2} dx dy dz = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{V_z^2}{G I_{yy}^2} \left(\iint_A \left(\frac{S_z}{h} \right)^2 dy dz \right) dx$$

$$A_y = \frac{A}{k_y}$$



$$U_y = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{V_y^2}{G \cdot A_y} dx$$

$$A_z = \frac{A}{k_z}$$



$$U_z = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{V_z^2}{G \cdot A_z} dx$$

- αν οι τέμνουσες δυνάμεις δεν μεταβάλλονται κατά την παραμόρφωση από άλλα αίτια:

$$U_y = \int_0^l \frac{V_y^2}{G \cdot A_y} dx$$

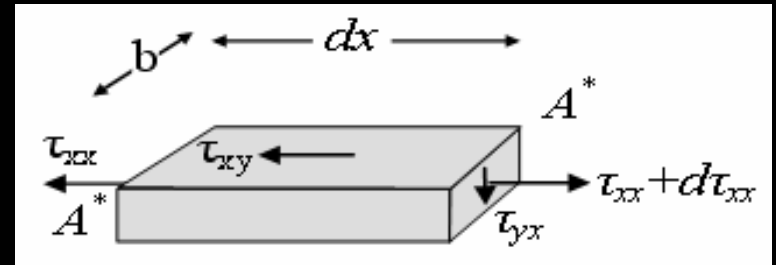
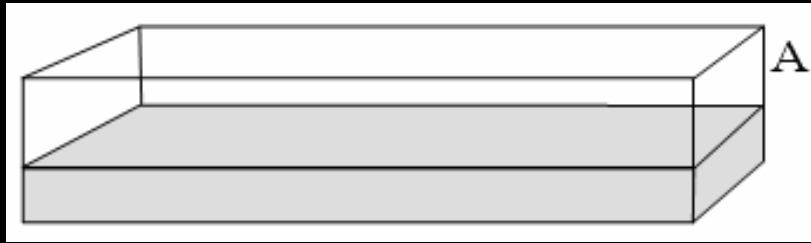
$$U_z = \int_0^l \frac{V_z^2}{G \cdot A_z} dx$$

Συντελεστές σχήματος k_y ή k_z

$$A_y = \frac{A}{k_y}$$

$$A_z = \frac{A}{k_z}$$

K_y, k_z : συντελεστές σχήματος
(ορθογωνικές διατομές: $k_y=k_z=1.2$)



ισορροπία απειροστής φέττας μήκους dx :

$$dx \cdot \tau_{xy} \cdot b + \int_A \tau_{xx} dA = \int_A (\tau_{xx} + d\tau_{xx}) dA$$



$$dx \cdot \tau_{xy} \cdot b = \int_A d\tau_{xx} dA$$

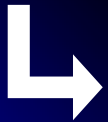
λαμβάνοντας
υπόψη ότι:

$$\tau_{xx} = \frac{M_z}{I_{zz}} y$$



$$d\tau_{xx} = \frac{dM_z}{I_{zz}} y$$

$$V_y = \frac{dM_z}{dx}$$



$$dx \cdot \tau_{xy} \cdot b = \int_A \frac{dM_z}{I_{zz}} y dA$$



$$\tau_{xy} = \int_A \frac{V_y}{I_{zz} \cdot b} y dA = \frac{V_y}{I_{zz} \cdot b} \int_A y dA$$

διατμητικές
τάσεις:

$$\tau_{xy} = \frac{V_y \cdot S_y}{I_{zz} \cdot b}$$

στατική ροπή
αδρανείας:

$$S_y = \int_A y \, dA$$

για ορθογωνικές διατομές:
(παραβολική μεταβολή τάσεων)

$$S_y = \frac{b}{2} \cdot \left(\frac{h}{2} - y \right) \cdot \left(\frac{h}{2} + y \right)$$

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_{xy} \gamma_{xy} \, dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{(V_y S_y)^2}{G (I_{zz} b)^2} \, dx \, dy \, dz = \frac{1}{2} \int_0^l \int_0^b \frac{V_y^2 b}{G \left(\frac{bh^3}{12} \right)^2 b^2} \cdot \left(\frac{b}{2} \cdot \left(\frac{h}{2} - y \right) \cdot \left(\frac{h}{2} + y \right) \right)^2 \, dy \, dx$$

$$U = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{V_y^2}{G \frac{b^2 h^6}{144} b} \cdot \left(\frac{b}{2} \cdot \left(\frac{h^2}{4} - y^2 \right) \right)^2 \, dx = \frac{1}{2} \int_0^l \int_0^b \frac{36 V_y^2}{G b^2 h^6} \cdot b \cdot \left(\frac{h^4}{16} - y^2 \frac{h^2}{2} + y^4 \right) \, dy \, dx$$

$$U = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{36 V_y^2}{G b h^6} \cdot \left(\frac{y h^4}{16} - \frac{y^3 h^2}{6} + \frac{y^5}{5} \right)_{-h/2}^{h/2} \, dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{36 V_y^2}{G b h^6} \cdot \left(\frac{h^5}{16} - \frac{h^5}{24} + \frac{h^5}{80} \right) \, dx$$

$$U = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{36 V_y^2}{G b h^6} \cdot \left(\frac{h^5}{30} \right) \, dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{1.2 V_y^2}{G b h} \, dx = \frac{1}{2} \int_L \frac{1.2 V_y^2}{G A} \, dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{V_y^2}{G A_y} \, dx \quad \rightarrow \quad A_y = \frac{b h}{1.2}$$

Ελαστική ενέργεια λόγω ροπών στρέψης M_x

διατμητικές τάσεις:
(λόγω ροπής στρέψης)

$$\tau = \frac{M_x r}{J}$$

γραμμικά ελαστικό υλικό (Hooke's law):

$$\gamma = \frac{\tau}{G}$$

$$U = \frac{1}{2} \iiint_V \tau_r \gamma_r dV = \frac{1}{2} \iiint_V \frac{M_x^2}{G J^2} r^2 dx dy dz = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_x^2}{G J^2} \left(\iint_A r^2 dy dz \right) dx = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_x^2}{G J} dx$$

πολική ροπή αδράνειας:

$$J = \iint_A r^2 dy dz$$

r : απόσταση από το
κέντρο της διατομής

- Ελαστική ενέργεια αν η ροπή στρέψης παραμένει σταθερή κατά την στρεπτική παραμόρφωση από άλλα αίτια:

$$U = \int_0^l \frac{M_x^2}{G \cdot J} dx$$

$$U = \frac{1}{2} \int_0^l \frac{M_x^2}{G \cdot J} dx$$

Συνολική ελαστική ενέργεια (εσωτερικό έργο)

- γενική περίπτωση γραμμικών μελών έχοντας περισσότερες από μια μορφές παραμόρφωσης, εφόσον οι παραμορφώσεις προκαλούνται από τις αντίστοιχες δυνάμεις και ροπές οι οποίες μεταβάλλονται γραμμικά με τις παραμορφώσεις:

$$U = \frac{1}{2} \int_0^L \left(N \left(\frac{N}{AE} \right) + V_y \left(\frac{V_y}{GA_y} \right) + V_z \left(\frac{V_z}{GA_z} \right) + T \left(\frac{T}{GJ} \right) + M_y \left(\frac{M_y}{EI_y} \right) + M_z \left(\frac{M_z}{EI_z} \right) \right) dx$$

- Ελαστική ενέργεια λόγω κάποιου άλλου αιτίου:
(όταν τα εντατικά μεγέθη παραμένουν σταθερά κατά την παραμόρφωση)

$$U = \int_0^L \left(N \left(\frac{N}{AE} \right) + V_y \left(\frac{V_y}{GA_y} \right) + V_z \left(\frac{V_z}{GA_z} \right) + T \left(\frac{T}{GJ} \right) + M_y \left(\frac{M_y}{EI_y} \right) + M_z \left(\frac{M_z}{EI_z} \right) \right) dx$$

Αρχή διατήρησης της ενέργειας (πραγματικό έργο)

- εξωτερικό έργο W_E :
 - έργο λόγω μετακινήσεων των σημείων εφαρμογής των εξωτερικών φορτίων
- εσωτερικό έργο W_I , ή ελαστική ενέργεια U παραμόρφωσης:
 - ελαστική ενέργεια που 'αποθηκεύεται' υπό μορφή τάσεων και παραμορφώσεων

αρχή διατήρησης της ενέργειας:

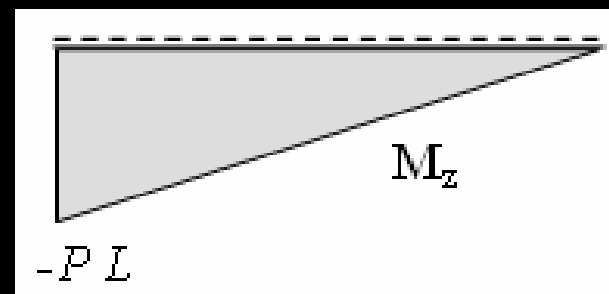
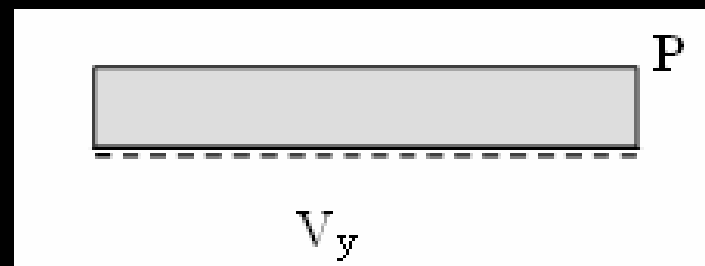
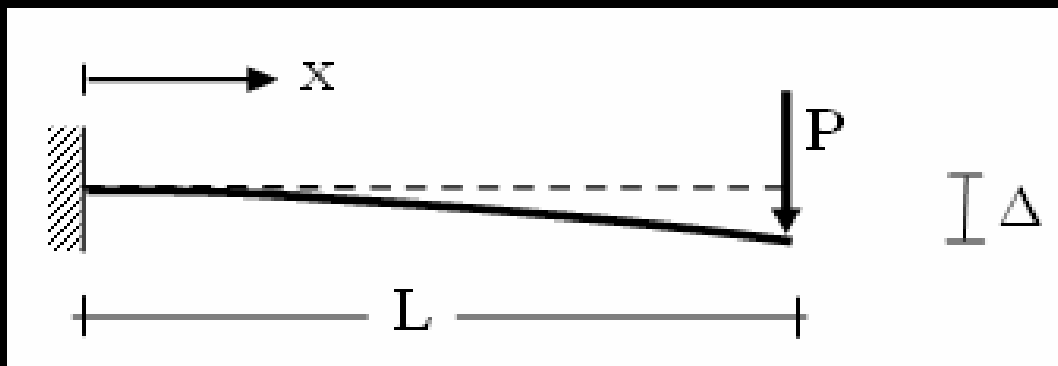
$$W_E = U$$

το εξωτερικό έργο W_E λόγω εξωτερικών φορτίων πρέπει να ισούται με την ελαστική ενέργεια U του φορέα λόγω των προκαλούμενων τάσεων και παραμορφώσεων ώστε να διατηρείται η συνολική ενέργεια του συστήματος:

θεωρώντας ότι:

- τα φορτία ασκούνται τόσο αργά ώστε να μην προκαλείται κινητική ή θερμοκρασιακή ενέργεια
- όλο το έργο το οποίο κάνουν οι εξωτερικές δυνάμεις και ροπές αποθηκεύεται υπό μορφή ελαστικής ενέργειας στα μέλη της κατασκευής τα οποία παραμορφώνονται αντίστοιχα
- δεν υπάρχει τρόπος απορρόφησης της ενέργειας στο σύστημα

Παράδειγμα εφαρμογής της αρχής διατήρησης της ενέργειας



- εξωτερικό έργο:

$$W_E = \frac{1}{2} P \Delta$$

- εσωτερικό έργο (ελαστική ενέργεια παραμόρφωσης):

$$U = \frac{1}{2} \int_0^L \left(V_y \left(\frac{V_y}{GA_y} \right) + M_z \left(\frac{M_z}{EI_z} \right) \right) dx = \frac{1}{2} \int_0^L \left(\frac{V_y(x)^2}{GA_y} + \frac{M_z(x)^2}{EI_z} \right) dx = \frac{1}{2} \int_0^L \left(\frac{P^2}{GA_y} + \frac{P^2 (L-x)^2}{EI_z} \right) dx$$

$$U = \frac{1}{2} \left\{ \frac{P^2 x}{GA_y} + \frac{x P^2 L^2}{EI_z} + \frac{x^3 P^2}{3EI_z} - \frac{x^2 P^2 L}{EI_z} \right\}_0^L = \frac{1}{2} \left(\frac{P^2 L}{GA_y} + \frac{P^2 L^3}{EI_z} + \frac{P^2 L^3}{3EI_z} - \frac{P^2 L^3}{EI_z} \right) = \frac{1}{2} \left(\frac{P^2 L}{GA_y} + \frac{P^2 L^3}{3EI_z} \right)$$

- αρχή διατήρησης της ενέργειας:

$$W_E = U$$



$$\frac{1}{2} P \Delta = \frac{1}{2} \left(\frac{P^2 L}{G A_y} + \frac{P^2 L^3}{3 E I_z} \right)$$



$$\Delta = \frac{P L}{G A_y} + \frac{P L^3}{3 E I_z}$$

- Χρησιμοποιώντας κάποιες λογικές τιμές για τα διάφορα μεγέθη και παραμέτρους:

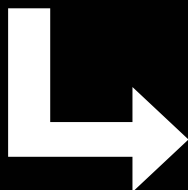
$$b = 0.25 \text{ m}$$
$$h = 0.50 \text{ m}$$

$$L = 5 \text{ m}$$

$$P_l = 10,000 \text{ N} = 10 \text{ KN}$$

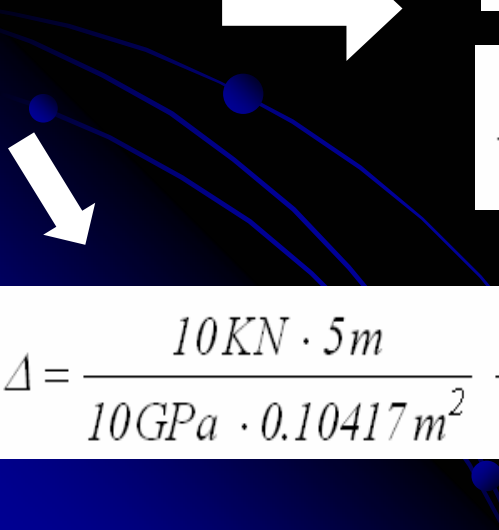
$$E = 25 \cdot 10^9 \frac{\text{N}}{\text{m}^2} = 25 \text{ GPa}$$

$$G = 10 \cdot 10^9 \frac{\text{N}}{\text{m}^2} = 10 \text{ GPa}$$



$$A_y = \frac{b \cdot h}{1.2} = \frac{0.25 \cdot 0.50}{1.2} = 0.10417 \text{ m}^2$$

$$I_z = \frac{b h^3}{12} = \frac{0.25 \cdot 0.50^3}{12} = 0.00260 \text{ m}^4$$


$$\Delta = \frac{10 \text{ KN} \cdot 5 \text{ m}}{10 \text{ GPa} \cdot 0.10417 \text{ m}^2} + \frac{10 \text{ KN} \cdot (5 \text{ m})^3}{3 \cdot 25 \text{ GPa} \cdot 0.00260 \text{ m}^4} = 0.000048 \text{ m} + 0.0064 \text{ m} = 0.006448 \text{ m} = 0.006 \text{ m}$$

Θεωρήματα Castigliano

Το εξωτερικό έργο είναι μια συνάρτηση των εξωτερικών φορτίων και έτσι αν ένα φορτίο μεταβληθεί, τόσο το εξωτερικό W_E όσο και το εσωτερικό W_I έργο, πρέπει να αλλάξουν, ώστε να συνεχίσει να ισχύει η αρχή της διατήρησης της ενέργειας

$$W_E = f(P_i, M_i, w_i)$$



$$W_E + dW_E = W_I + dW_I$$

$$W_E^c + dW_E^c = W_I^c + dW_I^c$$

1^ο θεώρημα Castigliano

μεταβάλλοντας το σημείο εφαρμογής ενός φορτίου P_j κατά $d\Delta_j$:

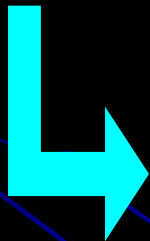
→ το εξωτερικό έργο μεταβάλλεται κατά:

$$dW_E \approx P_j \cdot d\Delta_j$$

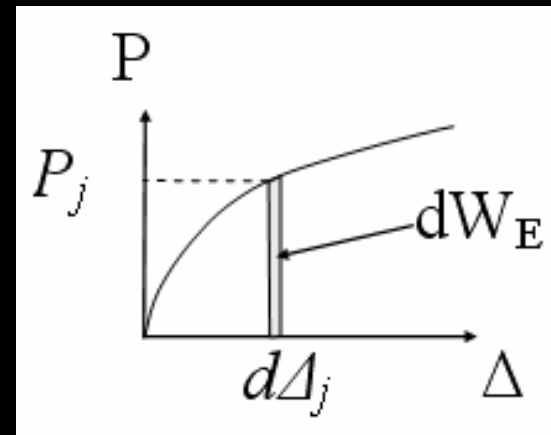
→ η ελαστική ενέργεια αλλάζει κατά:

$$dW_I = dU = \frac{\partial U}{\partial \Delta_j} \cdot d\Delta_j$$

$$W_E + dW_E = W_I + dW_I$$



$$P_j = \frac{\partial U}{\partial \Delta_j}$$



‘Η μερική παράγωγος της ελαστικής ενέργειας ως προς τη μετακίνηση η οποία αντιστοιχεί σε ένα από τα εξωτερικά φορτία (συγκεντρωμένη δύναμη ή ροπή) ισούται με το συγκεκριμένο φορτίο.’

2^ο θεώρημα Castigliano

μεταβάλλοντας ένα φορτίο P_j κατά dP_j :

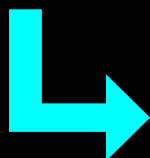
➔ το εξωτερικό συμπληρωματικό έργο μεταβάλλεται κατά:

$$dW_E^c \approx \Delta_j \cdot dP_j$$

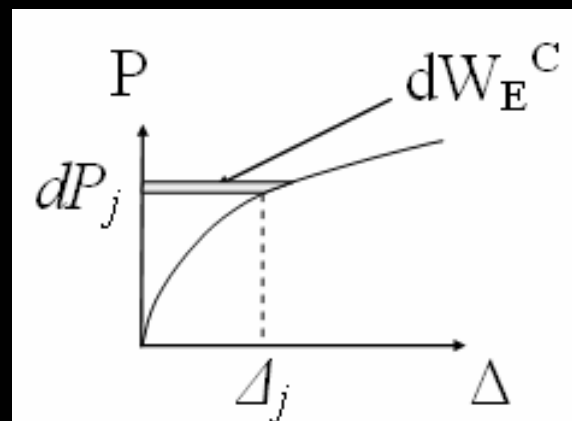
➔ η συμπληρωματική ελαστική ενέργεια αλλάζει κατά:

$$dU^c = \frac{\partial U^c}{\partial P_j} \cdot dP_j$$

$$W_E^c + dW_E^c = W_I^c + dW_I^c$$



$$\Delta_j = \frac{\partial U}{\partial P_j}$$

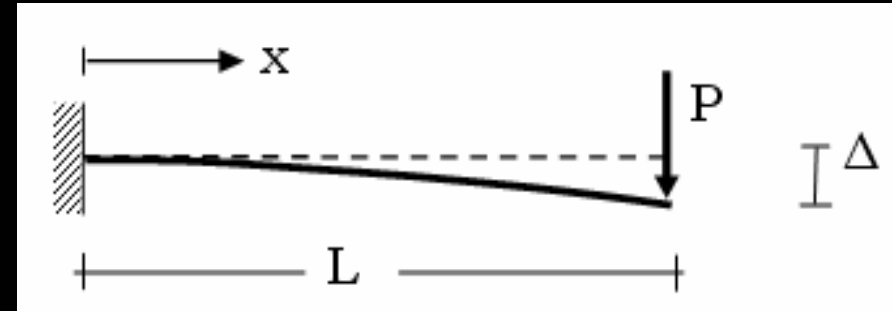


‘Η μερική παράγωγος της συμπληρωματικής ελαστικής ενέργειας ως προς οποιοδήποτε από τα εξωτερικά φορτία (συγκεντρωμένη δύναμη ή ροπή) ισούται με τη μετακίνηση στο σημείο εφαρμογής και στη διεύθυνση του συγκεκριμένου φορτίου.’

Υπολογισμός μετακινήσεων με το 2^ο θεώρημα Castigliano

- υπολογισμός βύθισης του άκρου προβόλου λόγω δύναμης P_1 :

➔ πρέπει να πάρουμε τη μερική παράγωγο του εσωτερικού έργου ως προς τη δύναμη P_1



$$\frac{\partial U}{\partial P_1} = \frac{\partial}{\partial P_1} \left(\frac{1}{2} \int_0^L \left(V_y \left(\frac{V_y}{G A_y} \right) + M_z \left(\frac{M_z}{E I_z} \right) \right) dx \right) = \int_0^L \left(\frac{\partial V_y}{\partial P_1} \left(\frac{V_y}{G A_y} \right) + \frac{\partial M_z}{\partial P_1} \left(\frac{M_z}{E I_z} \right) \right) dx$$

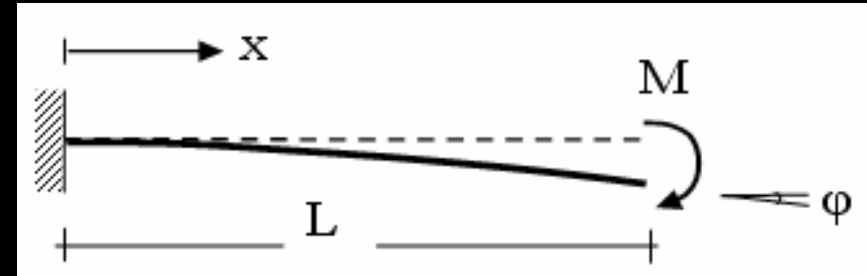
$$V_y = P_1 \quad \rightarrow \quad \frac{\partial V_y}{\partial P_1} = 1$$

$$M_z = -P_1 \cdot (L - x) \quad \rightarrow \quad \frac{\partial M_z}{\partial P_1} = -(L - x)$$

$$\Delta = \frac{\partial U}{\partial P_1} = \int_0^L \left(\left(\frac{V_y}{G \cdot A_y} \right) + (L - x) \cdot \left(\frac{M_z}{E \cdot I_z} \right) \right) dx = \int_0^L \left(\frac{P}{G \cdot A_y} + \frac{P \cdot (L - x)^2}{E \cdot I_z} \right) dx = \frac{P \cdot L}{G \cdot A_y} + \frac{P \cdot L^3}{3 \cdot E \cdot I_z}$$

Υπολογισμός μετακινήσεων με το 2^ο θεώρημα Castigliano

- υπολογισμός στροφής του άκρου προβόλου λόγω δύναμης P_1 :



➔ πρέπει να πάρουμε τη μερική παράγωγο του εσωτερικού έργου ως προς τη ροπή M_1

$$M_z = -P_1 \cdot (L - x) - M_1$$



$$\frac{\partial M_z}{\partial M_1} = -1$$

(εφαρμογή μηδενικής ροπής M_1 , για να είναι δυνατή η χρήση του 2^{ου} θεωρήματος του Castigliano)

$$\frac{\partial U}{\partial M_1} = \frac{\partial}{\partial M_1} \left(\frac{1}{2} \int_0^L \left(M_z \frac{M_z}{EI_z} \right) dx \right) = \int_0^L \left(\frac{\partial M_z}{\partial M_1} \frac{M_z}{EI_z} \right) dx$$

$$\frac{\partial U}{\partial M_1} = \int_0^L \frac{P_1 \cdot (L - x) + M_1}{EI_z} dx = \left\{ \frac{P_1 \cdot (L - x)^2}{2 \cdot EI_z} + \frac{x \cdot M_1}{EI_z} \right\}_0^L$$

$$\frac{\partial U}{\partial M_1} = \frac{L \cdot M_1}{EI_z} - \frac{P_1 \cdot L^2}{2 \cdot EI_z}$$

$$\varphi = \left. \frac{\partial U}{\partial M_1} \right|_{M_1=0}$$

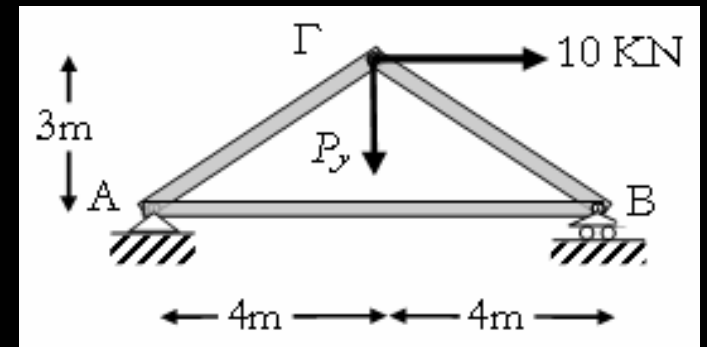
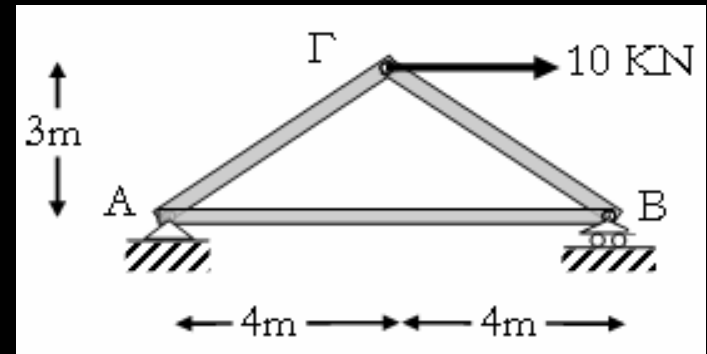
$$\varphi = \left. \frac{\partial U}{\partial M_1} \right|_{M_1=0} = \left. \frac{L \cdot M_1}{EI_z} - \frac{P_1 \cdot L^2}{2 \cdot EI_z} \right|_{M_1=0} = -\frac{P_1 \cdot L^2}{2 \cdot E \cdot I_z}$$

Παράδειγμα υπολογισμού μετακινήσεων δικτύωματος

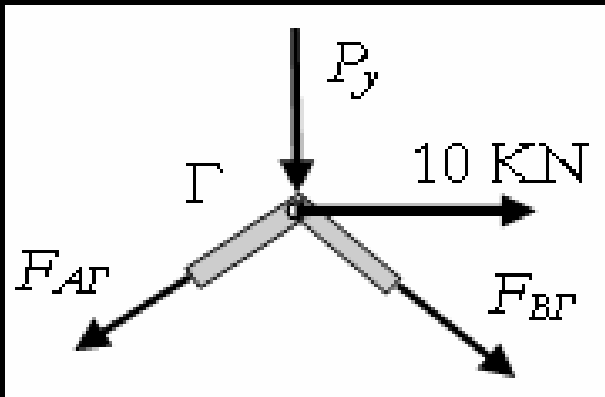
- υπολογισμός βύθισης κόμβου Γ χρησιμοποιώντας το 2ο θεώρημα του Castigliano:

➔ εφαρμογή δύναμης P_y στη διεύθυνση της ζητούμενης βύθισης ώστε να είναι δυνατή η μερική παραγωγή ως προς τη δύναμη αυτή για να υπολογισθεί η ζητούμενη βύθιση:

$$\Delta_y^\Gamma = \left. \frac{\partial U}{\partial P_y} \right|_{P_y=0}$$



- εφαρμόζοντας τις εξισώσεις ισορροπίας στον κόμβο Γ:



$$\sum F_y = 0 \Rightarrow \frac{3}{5} \cdot F_{AG} + \frac{3}{5} \cdot F_{BG} = -P_y$$

$$\sum F_x = 0 \Rightarrow \frac{4}{5} \cdot F_{AG} = 10,000 + \frac{4}{5} \cdot F_{BG}$$

$$\Rightarrow F_{AG} = 12,500 + F_{BG}$$

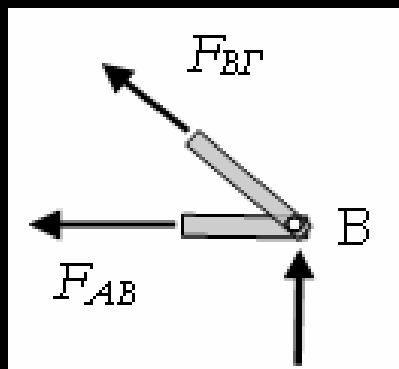
$$\Rightarrow \frac{3}{5} \cdot (12,500 + F_{BG}) + \frac{3}{5} \cdot F_{BG} = -P_y$$

$$\Rightarrow \frac{6}{5} \cdot F_{BG} = -P_y - 7,500$$

$$F_{AG} = 6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y$$

$$F_{BG} = -6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y$$

- εφαρμόζοντας τις εξισώσεις ισορροπίας στον κόμβο B:



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow F_{AB} = -\frac{4}{5} \cdot F_{BG} = -\frac{4}{5} \cdot \left(-6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y \right)$$

$$\Rightarrow F_{AB} = 5,000 + \frac{2}{3} \cdot P_y$$

- για να βρούμε τη βύθιση στον κόμβο Γ πρέπει να υπολογίσουμε τη μερική παράγωγο:

$$\frac{\partial U}{\partial P_y} = F_{A\Gamma} \cdot \frac{\partial F_{A\Gamma}}{\partial P_y} \cdot \frac{L_{A\Gamma}}{A_{A\Gamma} \cdot E_{A\Gamma}} + F_{B\Gamma} \cdot \frac{\partial F_{B\Gamma}}{\partial P_y} \cdot \frac{L_{B\Gamma}}{A_{B\Gamma} \cdot E_{B\Gamma}} + F_{AB} \cdot \frac{\partial F_{AB}}{\partial P_y} \cdot \frac{L_{AB}}{A_{AB} \cdot E_{AB}}$$

$$F_{A\Gamma} = 6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y \quad \Rightarrow \quad \frac{\partial F_{A\Gamma}}{\partial P_y} = -\frac{5}{6}$$

$$F_{B\Gamma} = -6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y \quad \Rightarrow \quad \frac{\partial F_{B\Gamma}}{\partial P_y} = -\frac{5}{6}$$

$$F_{AB} = 5,000 + \frac{2}{3} \cdot P_y \quad \Rightarrow \quad \frac{\partial F_{AB}}{\partial P_y} = \frac{2}{3}$$

- γεωμετρικά και μηχανικά χαρακτηριστικά ράβδων:

$$L_{A\Gamma} = 5m, \quad A_{A\Gamma} = 500 \text{ mm}^2, \quad E_{A\Gamma} = E = 200 \text{ GPA}$$

$$L_{B\Gamma} = 5m, \quad A_{B\Gamma} = 500 \text{ mm}^2, \quad E_{B\Gamma} = E = 200 \text{ GPA}$$

$$L_{AB} = 8m, \quad A_{AB} = 400 \text{ mm}^2, \quad E_{AB} = E = 200 \text{ GPA}$$

$$\Rightarrow \frac{\partial U}{\partial P_y} = \left(6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y\right) \cdot \left(-\frac{5}{6}\right) \cdot \frac{5}{(500 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)}$$

$$+ \left(-6,250 - \frac{5}{6} \cdot P_y\right) \cdot \left(-\frac{5}{6}\right) \cdot \frac{5}{(500 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)} + \left(5,000 + \frac{2}{3} \cdot P_y\right) \cdot \left(\frac{2}{3}\right) \cdot \frac{5}{(400 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)}$$

$$\Rightarrow \Delta_y^C = \left. \frac{\partial U}{\partial P_y} \right|_{P_y=0} = (6,250) \cdot \left(-\frac{5}{6}\right) \cdot \frac{5}{(500 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)}$$

$$+ (-6,250) \cdot \left(-\frac{5}{6}\right) \cdot \frac{5}{(500 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)} + (5,000) \cdot \left(\frac{2}{3}\right) \cdot \frac{8}{(400 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)}$$

$$\Rightarrow \Delta_y^C = \frac{\partial U}{\partial P_y} \Big|_{P_y=0} = (6,250) \cdot \left(-\frac{5}{6}\right) \cdot \frac{5}{(500 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)}$$

$$+ (-6,250) \cdot \left(-\frac{5}{6}\right) \cdot \frac{5}{(500 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)} + (5,000) \cdot \left(\frac{2}{3}\right) \cdot \frac{8}{(400 \cdot 10^{-3}) \cdot (200 \cdot 10^9)}$$



$$\Delta_y^{\Gamma} = \frac{\partial U}{\partial P_y} \Big|_{P_y=0} = 3.33 \cdot 10^{-4} \text{ m} = 0.333 \text{ mm}$$