



Esercizio 6-1

Data una struttura costituita da una trave in acciaio ($E = 200000 \text{ MPa}$), di sezione rettangolare cava 30×40 , spessore 3 mm , incastrata ad una estremità e libera all'altra estremità, di lunghezza $L = 2 \text{ m}$, calcolare il carico critico e la tensione di compressione in corrispondenza di tale carico.

Soluzione

Date le condizioni di vincolo, la lunghezza libera di inflessione vale $l_0 = 2*L = 4000 \text{ mm}$
Il momento di inerzia (minimo) della sezione e l'area della sezione valgono:

$$J_{\min} = \frac{40 \cdot 30^3}{12} - \frac{34 \cdot 24^3}{12} = 50832 \text{ mm}^4 \quad A = 40 \cdot 30 - 34 \cdot 24 = 384 \text{ mm}^2$$

per cui il carico critico risulta:

$$P_{\text{cr}} = \frac{\pi^2 E J}{l_0^2} = 6271 \text{ N}$$

La tensione (di compressione) in corrispondenza di tale carico vale:

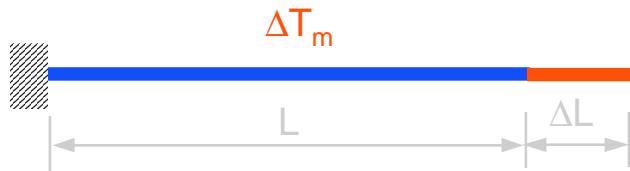
$$\sigma = \frac{P_{\text{cr}}}{A} \approx 16 \text{ MPa}$$

Esercizio 6-2

Si consideri un'asta in acciaio ($E=200.000 \text{ MPa}$, $\alpha = 12 \cdot 10^{-6} \text{ 1/}^{\circ}\text{C}$) di sezione quadrata con $A=100 \text{ mm}^2$ e lunghezza 1000 mm (a 20°) incastrata fra due pareti indeformabili. Si calcolino le tensioni nella barra se questa viene portata alla temperatura uniforme di 100° .

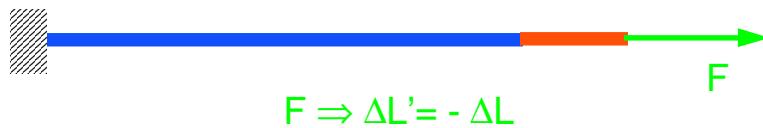


La differenza di temperatura fra il montaggio e il funzionamento è $\Delta T_m = 100^{\circ} - 20^{\circ} = +80^{\circ}$
Si consideri l'asta libera di dilatarsi (togliendo uno degli incastri):



L'allungamento della barra è $\Delta L = \alpha L \Delta T_m = 12 \cdot 10^{-6} \cdot 1000 \cdot 80 = 0.96 \text{ mm}$

Tale allungamento è in realtà impedito da una forza F tale da provocare un allungamento $\Delta L' = -\Delta L$ dal quale si ricava facilmente il valore della forza:



Soluzione degli esercizi proposti

$$\Delta L' = -\Delta L = \frac{FL}{EA} \Rightarrow F = -\frac{EA\Delta L}{L}$$

Calcolata la forza si ottengono le tensioni con le usuali formule:

$$F = -\frac{EA\Delta L}{L} = -19200 \text{ N} \quad \sigma = \frac{F}{A} = -192 \text{ MPa}$$

Allo stesso risultato si giunge utilizzando la legge di Hooke, ricordando che i vincoli impediscono gli spostamenti e quindi le deformazioni:

$$E\epsilon_{zz} = s_{zz} + \alpha E \Delta T_m; \quad \epsilon_{zz} = 0 \quad \sigma_{zz} = -\alpha E \Delta T_m = -192 \text{ MPa}$$

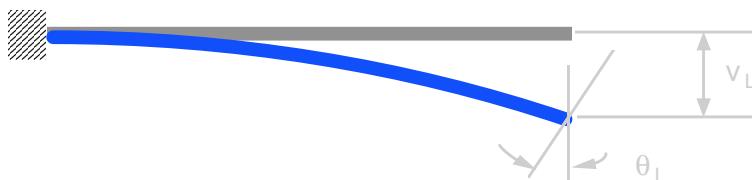
Si noti che le tensioni calcolate sono piuttosto elevate e aste particolarmente snelle potrebbero essere soggette, a causa delle variazioni di temperatura, a instabilità di tipo elastico: nel campo delle tubazioni, ad esempio, tali instabilità, pur non portando a collasso, ma solo ad una incurvatura dei tubi (i vincoli sono fissi) possono provocare molti problemi; per tale motivo vengono previsti dei giunti di dilatazione che permettono l'allungamento del tubo senza generare reazioni vincolari lungo l'asse del tubo.

Esercizio 6-3

Si consideri una trave in acciaio ($E = 200000 \text{ MPa}$, $\alpha = 12 \cdot 10^{-6} \text{ 1/K}$) di sezione rettangolare $h \times b = 30 \times 10 \text{ mm}$, di lunghezza $L = 200 \text{ mm}$, incastrata da un lato e vincolata con una coppia prismatica dall'altro soggetta ad una variazione di temperatura fra intradosso ed estradosso $2\Delta T = 50^\circ$. Calcolare il momento applicato dal vincolo alla trave e le tensioni all'estradosso e all'intradosso



Se viene eliminata la coppia prismatica la trave si inflette.



e la sezione terminale subisce una rotazione che è facilmente calcolabile integrando la linea elastica:

$$k_x = \alpha \frac{2\Delta T}{h} = \text{cost.}$$

$$\theta_x = \int k_x dz = \alpha \frac{2\Delta T}{h} z + C_1$$



Soluzione degli esercizi proposti

la costante di integrazione si calcola imponendo la condizione al contorno $z=0 \Rightarrow \theta_x=0 \Rightarrow C_1=0$

Si ha dunque:

$$\theta_L = \alpha \frac{2\Delta T}{h} L$$

La coppia prismatica impone una reazione vincolare che annulla tale rotazione, cioè il suo valore è tale per cui $\theta_x' = -\theta_x$, e vale quindi:

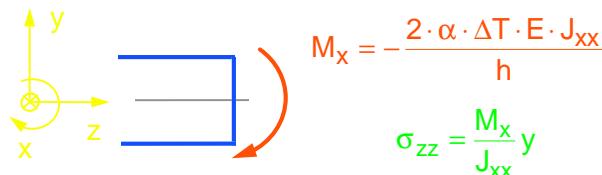
$$\theta'_L = \frac{M_x}{EJ_{xx}} L \Rightarrow M_x = \frac{\theta'_L E J_{xx}}{L} = -\frac{\theta_L E J_{xx}}{L}$$

Essendo J_{xx} il momento di inerzia della sezione è possibile calcolare il momento che il vincolo applica alla trave: (vedi anche figura)

$$J_{xx} = \frac{bh^3}{12} = 22500 \text{ mm}^4 \quad M_x = -\frac{2 \cdot \alpha \cdot \Delta T \cdot E \cdot J_{xx}}{h} = -90000 \text{ Nmm}$$

Calcolato tale momento è facile calcolare le tensioni di origine termica con le usuali formule:

$$\sigma_{zz} = \frac{M_x}{J_{xx}} y \quad \sigma_{zz} \left(y = \frac{h}{2} \right) = -60 \text{ MPa} \quad \sigma_{zz} \left(y = -\frac{h}{2} \right) = +60 \text{ MPa}$$



Alla stessa conclusione si può arrivare con la legge di Hooke, considerando che le fibre esterne sono soggette ad una variazione di temperatura ΔT (25°) ; si ha quindi

$$\sigma_{zz} \left(y = +\frac{h}{2} \right) = -\alpha \cdot \Delta T \cdot E = -60 \text{ MPa} \quad \sigma_{zz} \left(y = -\frac{h}{2} \right) = +\alpha \cdot \Delta T \cdot E = +60 \text{ MPa}$$