

Fecha de publicación de la preacta: 8 de Septiembre
Fecha de revisión: 14 de Septiembre

EJERCICIO 1. CUESTIONES (15 puntos)

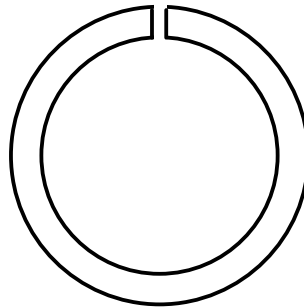
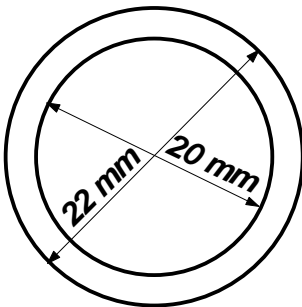
Puntuación de cada cuestión: **1,5 puntos**

1.- Halle, en grados, el giro relativo entre los extremos de un perfil IPE 120 sometido a torsión pura (Momento torsor $M = 300 \text{ N}\cdot\text{m}$; longitud $L = 1 \text{ m}$; $G = 80 \text{ GPa}$).

$$\theta(L) - \theta(0) = \frac{M}{GI_0} L \rightarrow \theta(L) - \theta(0) = \frac{3 \cdot 10^5 (\text{N}\cdot\text{mm})}{0,8 \cdot 10^5 \left(\frac{\text{N}}{\text{mm}^2} \right) \cdot 1,77 \cdot 10^4 (\text{mm}^4)} \cdot 10^3 (\text{mm}) = 0,212 \text{ rad}$$

$$\theta(L) - \theta(0) = 0,212 \text{ rad} \cdot \frac{180^\circ}{\pi \text{ rad}} = 12,1^\circ$$

2.- Calcule la pérdida de rigidez torsional (relativa y en tanto por ciento), que sufre el perfil de la figura de la izquierda ($I_0 = 7290 \text{ mm}^4$) cuando se transforma en perfil abierto, como se indica en la figura de la derecha (ancho del corte despreciable).



$$K_{T1} = G \cdot I_0 \text{ (perfil circular)}$$

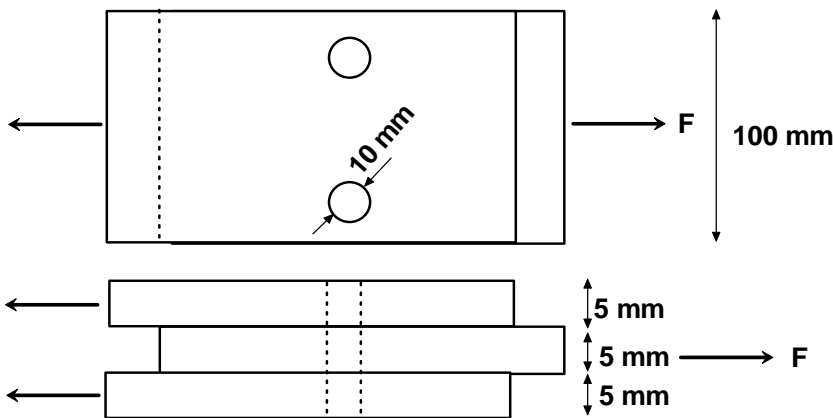
$$K_{T2} = G \cdot I_t \text{ (perfil delgado abierto)}$$

$$\Delta K_T (\%) = \frac{I_t - I_0}{I_0} \cdot 100$$

$$I_t = \frac{se^3}{3} \rightarrow I_t = \frac{\pi \cdot 21(\text{mm}) \cdot 1^3 (\text{mm}^3)}{3} = 22 \text{ mm}^4$$

$$\Delta K_T (\%) = \frac{22 - 7290}{7290} \cdot 100 = -99,7\%$$

3.- Halle la carga máxima F, en kN, que puede soportar la chapa de la unión atornillada de la figura ($\sigma_{adm} = 200 \text{ MPa}$)



Chapa más solicitada: central.

Tracción en la chapa:

$$\sigma = \frac{F}{100 - 2 \cdot 10 (\text{mm}^2)} < 200 \text{ MPa}$$

$$F < 80 \text{ kN}$$

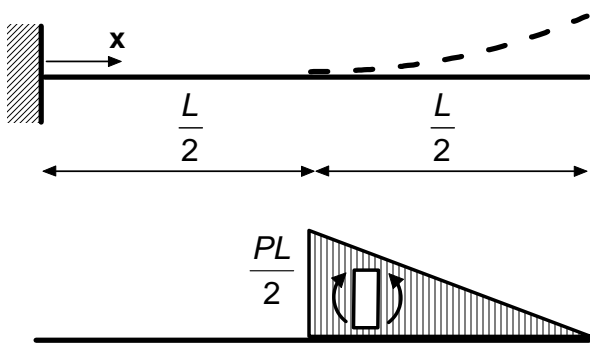
Compresión en las paredes de los taladros:

$$\sigma = \frac{F/2}{5 \cdot 10 (\text{mm}^2)} < 200 \text{ MPa}$$

Carga admisible: La menor de ambas (20 kN)

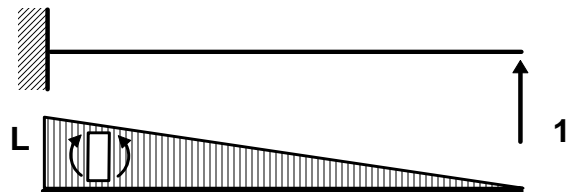
$$F < 20 \text{ kN}$$

4.- Calcule, en función de P, E, L e I_z , la flecha de la viga siguiente, cuyo diagrama de momentos flectores se muestra en la figura, indicando si es un ascenso o un descenso.



De la deformada se observa que la flecha aparece en el extremo libre.

Sistema virtual:



$$v(L) = \int_0^L \frac{M_p M_1}{EI} dx \quad \text{Tomando sentido positivo de momentos el de ambos diagramas:}$$

$$M_p = \frac{L}{2} \leq x \quad P(L-x) \quad M_1 = (L-x) \rightarrow v(L) = \frac{P}{EI} \int_0^{L/2} (L-x)^2 dx = \frac{PL^3}{24EI} \text{ (asciende)}$$

5.- La viga A se fabrica con perfil IPE 400. Determine el menor perfil IPE que debe emplearse para la viga B (cuyo diagrama de momento flector se suministra) si el acero de ambas es el mismo.

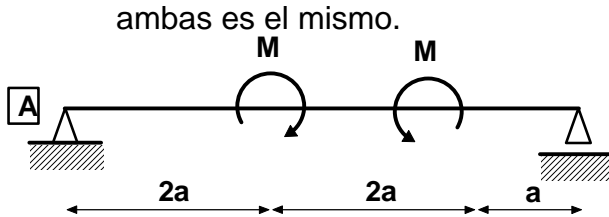
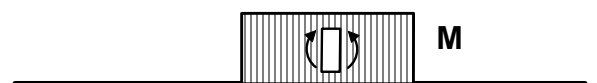


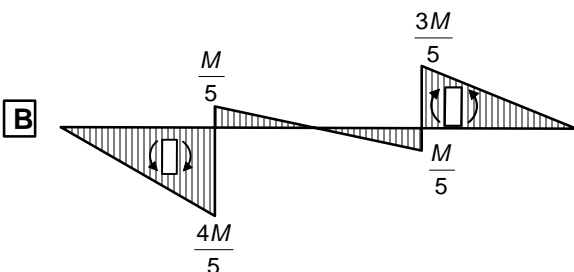
Diagrama M_A :



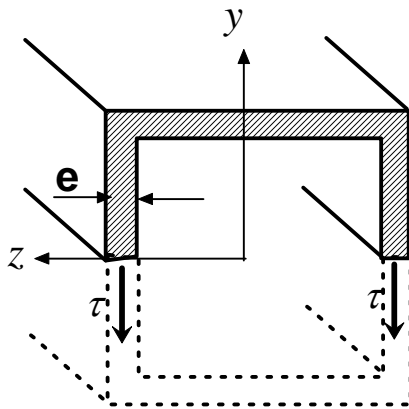
$$\sigma_{\text{máx}A} = \frac{M}{W_A} < \sigma_{adm}$$

$$\sigma_{\text{máx}B} = \frac{4}{5} \frac{M}{W_B} < \sigma_{adm}$$

$$\text{Luego } W_B = \frac{4}{5} W_A \rightarrow W_B = \frac{4}{5} 1160 \text{ cm}^3 \rightarrow \text{IPE 400}$$



6.- Halle, en MPa, la tensión cortante máxima en un perfil #140.8 sometido a un esfuerzo cortante $T = 10 \text{ kN}$ orientado según uno de los ejes principales de inercia.

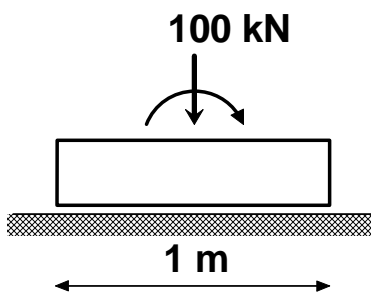


$$2\tau = \frac{T \cdot m_z}{e \cdot I_z} \text{ con } m_z = S_x, \text{ momento estático de media}$$

sección.

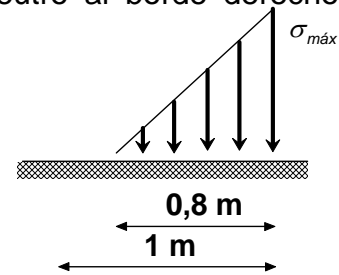
$$\tau = \frac{10^4(\text{N})97,5 \cdot 10^3(\text{mm}^3)}{2 \cdot 8(\text{mm})1130 \cdot 10^4(\text{mm}^4)} = 5,4 \text{ MPa}$$

7.- Determine, en kN/m^2 la tensión de compresión máxima en la base cuadrada de la zapata prismática de la figura (Dato: Distancia del eje neutro al borde derecho de la zapata: $0,8 \text{ m}$).



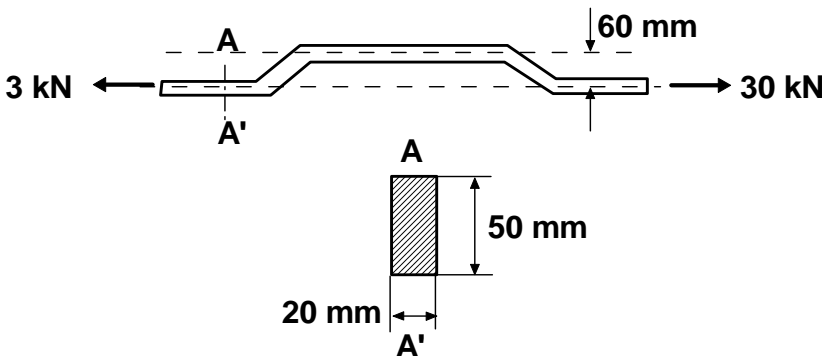
Distribución de tensiones:

Por equilibrio de fuerzas verticales:



$$100(\text{kN}) = \frac{1}{2} \sigma_{\text{máx}} \cdot 0,8(\text{m}) \cdot 1(\text{m}) \rightarrow \sigma_{\text{máx}} = 250 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2}$$

8.- Halle, en MPa, la tensión normal máxima en la biela de la figura.



$$\sigma_{\text{máx}} = \frac{N}{A} + \frac{M}{W}$$

$$M = 30(\text{kN})60(\text{mm}) = 1,8 \cdot 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm}$$

$$W = \frac{1}{6} 20(\text{mm})50^2(\text{mm}^2) = 8,3 \cdot 10^3 \text{ mm}^3$$

$$\sigma_{\text{máx}} = \frac{3 \cdot 10^4(\text{N})}{10^3(\text{mm}^2)} + \frac{1,8 \cdot 10^6(\text{N} \cdot \text{mm})}{8,3 \cdot 10^3(\text{mm}^3)}$$

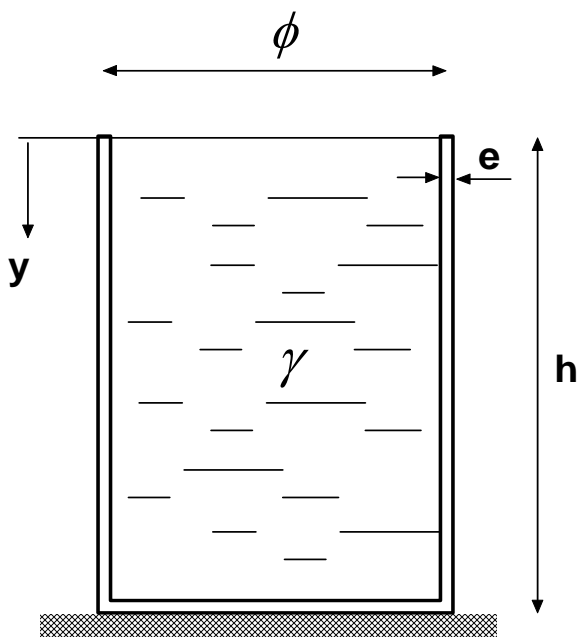
$$\sigma_{\text{máx}} = 246 \text{ MPa}$$

9.- Halle el momento de inercia mínimo que debe tener una varilla circular de aluminio ($E = 70 \text{ GPa}$, $L = 600 \text{ mm}$), empotrada en su base y articulada en su extremo, para soportar una carga de compresión de 500 N , con un factor de seguridad de 5 frente a la fórmula de Euler.

$$P_{\text{aplicada}} = \frac{P_{cr}}{n} \rightarrow P_{cr} = 5 \cdot 500(\text{N}) = 2500 \text{ N} \quad L_p = 0,7L \rightarrow L_p = 420 \text{ mm}$$

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 EI}{L_p^2} \rightarrow I = \frac{L_p^2 \cdot P_{cr}}{\pi^2 E} \quad I = \frac{420^2(\text{mm}^2) \cdot 2500(\text{N})}{\pi^2 \cdot 70 \cdot 10^3 \left(\frac{\text{N}}{\text{mm}^2} \right)} = 639 \text{ mm}^4$$

10.- Halle las tensiones de membrana en las paredes verticales del recipiente cilíndrico de la figura.



Ecuación de Laplace:

$$\frac{\sigma_m}{\rho_m} + \frac{\sigma_t}{\rho_t} = \frac{p}{e}$$

$$\rho_m = \infty \quad \rho_t = \frac{\phi}{2} \rightarrow \sigma_t = \frac{p\phi}{2e} = \frac{\gamma y \phi}{2e}$$

Equilibrio de fuerzas verticales:

$$\sigma_m \cdot \pi \cdot \phi \cdot e - \text{Peso líquido} + \text{Re acción suelo} = 0$$

Como la reacción es igual al peso del líquido, entonces $\sigma_m = 0$