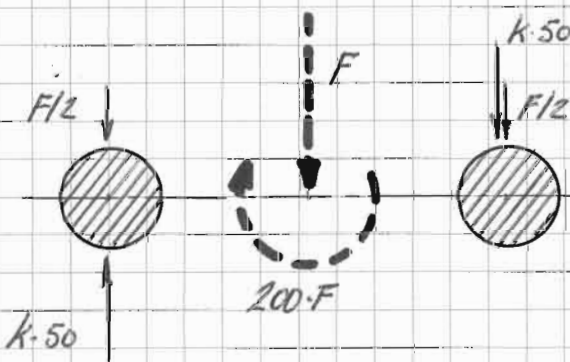
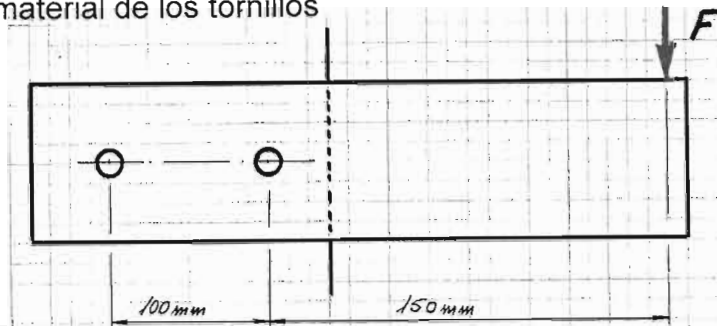


CUESTIONES

Cuestión 1. (2,5 puntos)

La chapa rectangular de la figura está unida mediante dos tornillos iguales de 25mm de diámetro, tal como se indica en la figura. Hallar el máximo valor de F compatible con la resistencia a cortadura de la unión.

DATO: $\tau_{adm} = 100\text{MPa}$ para el material de los tornillos



$$200 \cdot F = \sum k \cdot \xi_i \cdot \xi_i = k \cdot 2 \cdot 50^2$$

$$k = \frac{F \cdot 200}{2 \cdot 50^2} = \frac{2F}{50}$$

Es fuerza cortante sobre el tornillo más cargado:

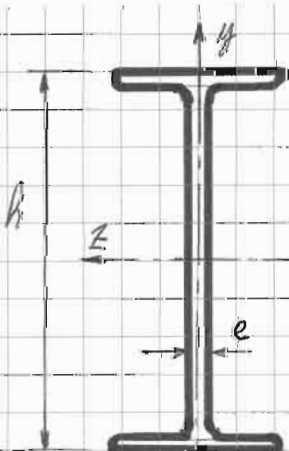
$$T = \frac{F}{2} + k \cdot 50 = \frac{F}{2} + 2F = \frac{5F}{2}$$

$$\text{Luego: } T_{max} = \frac{5 F_{max}}{2} = \tau_{adm} \cdot \frac{\pi \phi^2}{4}$$

$$F_{max} = \frac{2}{5} \tau_{adm} \frac{\pi \phi^2}{4} = \frac{2}{5} \frac{100 \text{ N}}{\text{mm}^2} \frac{\pi \cdot 25^2 \text{ mm}^2}{4} = \boxed{19,635 \text{ kN}}$$

Cuestión 2. (2,5 puntos)

La viga de la figura está constituida por un perfil IPN-200. Hallar en cm la longitud l para la cual son iguales la tensión normal máxima y la tensión tangencial máxima



IPN-200:

$$h = 200 \text{ mm}$$

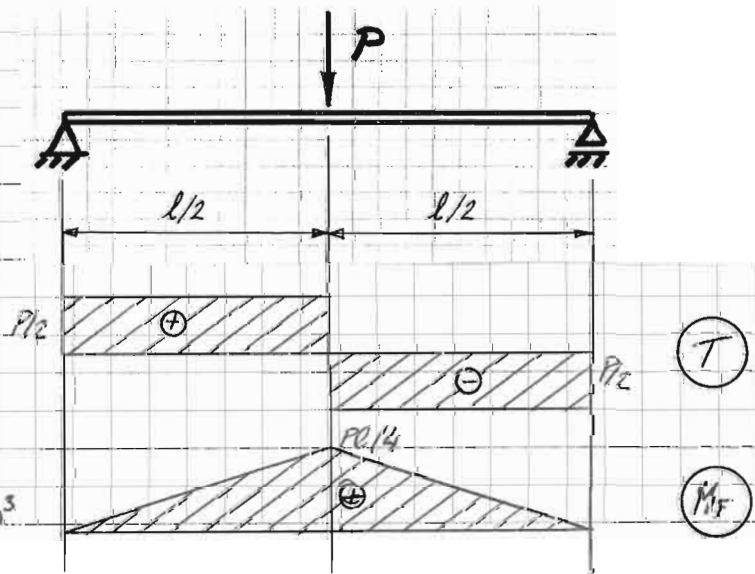
$$e = 7,5 \text{ mm}$$

$$I_z = 2140 \text{ cm}^4$$

$$y_{max} = 10 \text{ cm}$$

$$W_z = \frac{I_z}{y_{max}} = 214 \text{ cm}^3$$

Momento estático de media sección respecto a Z: $S_z = 175 \text{ cm}^3$



Tensión normal máxima: $\tau_{max} = \frac{M_{max}}{I_z} y_{max} = \frac{Pl/4}{W_z}$

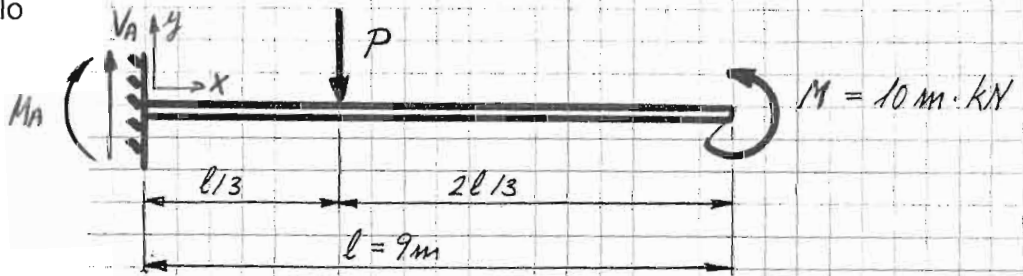
Tensión tangencial máxima: $\tau(y=0) = \frac{T_{max} \cdot M_z(0)}{I_z \cdot b(0)} = \frac{Pl/2 \cdot S_z}{I_z \cdot e}$

De la condición de igualdad se despeja:

$$l = 2 \frac{W_z \cdot S_z}{I_z \cdot e} = 2 \cdot \frac{214 \text{ cm}^3 \cdot 125 \text{ cm}^3}{2140 \text{ cm}^4 \cdot 0.75 \text{ cm}} = \boxed{33,33 \text{ cm}}$$

Cuestión 3. (2,5 puntos)

En la viga de la figura, hallar el valor de la carga P para el cual el desplazamiento del extremo libre es nulo



Equilibrio:

$$V_A = P$$

$$M_A = M - Pl/3$$

Ecuación universal: $EIy = EIy_0 + EI\theta_0 x + \frac{V_A}{6} x^3 + \frac{M_A}{2} x^2 - \frac{P}{6} \left(x - \frac{l}{3}\right)^3$

Condiciones de contorno: $y_0 = 0$; $\theta_0 = 0$; $EIy(l) = \frac{V_A}{6} l^3 + \frac{M_A}{2} l^2 - \frac{P}{6} \left(\frac{2l}{3}\right)^3 = 0$

De las ecuaciones se despeja: $P = \frac{81}{8} \frac{M}{l}$

Y, para $l = 9\text{m}$, $M = 10 \text{ kN}\cdot\text{m}$: $P = \frac{81}{8} \frac{10 \text{ kN}\cdot\text{m}}{9\text{m}} = \boxed{11,25 \text{ kN}}$

Cuestión 4. (2,5 puntos)

Un perfil hueco # 70.2 laminado en caliente, de longitud $l=3\text{m}$, de acero S355 ($E=210.000\text{MPa}$), quiere emplearse como soporte biempotrado. Hallar la máxima carga admisible para que, según el método de los coeficientes χ , no haya pandeo.

DATO: $\sigma_{adm} = 400\text{MPa}$

Tablas perfil # 70.2: área $A=5,30\text{cm}^2$, Espesor $e=2\text{mm}$, Radio de giro $i=2,76\text{cm}$

Acero S-355 con $e < 16 \rightarrow \sqrt{e} = 355\text{MPa}$; Soporte biempotrado $\rightarrow l_p = l/2$

Esbeltez reducida: $\bar{\lambda} = \frac{\lambda}{\sqrt{E/\sigma_e}} = \frac{l_p/i}{\sqrt{E/\sigma_e}} = \frac{300/2 \cdot 2,76}{\sqrt{210000/355}} = 0,711$

Coefficiente χ : interpolando en la tabla de la curva de pandeo a $\rightarrow \chi = 0,8062$

luego: $N_{max} = \sigma_{adm} \chi A = 400\text{MPa} \cdot 0,8062 \cdot 5,30\text{cm}^2 = \boxed{170,9 \text{ kN}}$