

Nombre:.....  
 Padrón:.....  
 Cantidad de hojas:.....  
 Numero de hoja:.....  
 (datos que deben figurar en todas las hojas)

21-06-05

**TEMA ÚNICO - Parcial General**  
**Ejercicio 1)**

$MPa := 10^6 Pa$

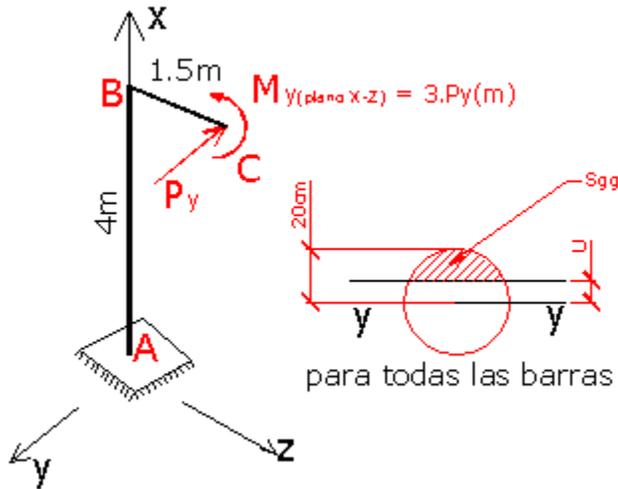
Calcular la carga  **$P_{ymax}$**  admisible que puede soportar la estructura para la condicion:

$\tau_{max} = 100 MPa$

y

$\sigma_{max} = 240 MPa$

- Trazar todos los diagramas de características.
  - Trazar todos los diagramas de tensiones normales y tangenciales en la sección en estudio.  
 (En principio trazar en función de  $P_y$ )
  - Indicar todos los signos en diagramas de  $\sigma$  y para los diagramas de  $\tau$  indicar sentidos de flujo de tensiones. Indicando todos los ejes necesarios y todos los subindices.
- El punto a estudiar dentro de la sección mas desfavorable será el que corresponde a las tensiones  **$\sigma_{max}$**  (en valor absoluto). Para el cálculo de  **$P_{ymax}$**  deberá indicarse en el cubo elemental el estado de tensiones.

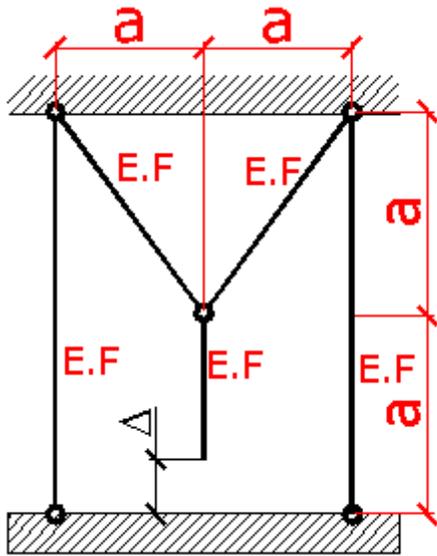


Datos de utilidad:

$$S_{gg} = \frac{2}{3} (R^2 - u^2)^{\frac{3}{2}}$$

momento estático de la sección que resbala.

## Ejercicio 2)



Determinar los esfuerzos en las barras debidos a la diferencia de montaje  $\Delta$ . Resolver algebraicamente.

**DATOS:**

$$a := 100\text{cm}$$

$$\Delta := 0.40\text{cm}$$

$$F := 5\text{cm}^2$$

$$E := 2.1 \cdot 10^6 \frac{\text{kgf}}{\text{cm}^2}$$

# Ejercicio nº1

Geometría

$$D := 40\text{cm}$$

$$A_s := \frac{\pi \cdot D^2}{4}$$

$$A_s = 1.257 \times 10^3 \text{ cm}^2$$

$$H := 4\text{m}$$

$$J_{ng} := \frac{\pi \cdot D^4}{64}$$

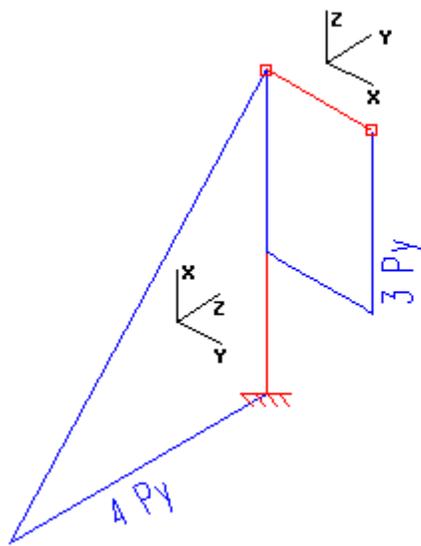
$$J_{ng} = 1.257 \times 10^5 \text{ cm}^4$$

$$L := 1.5\text{m}$$

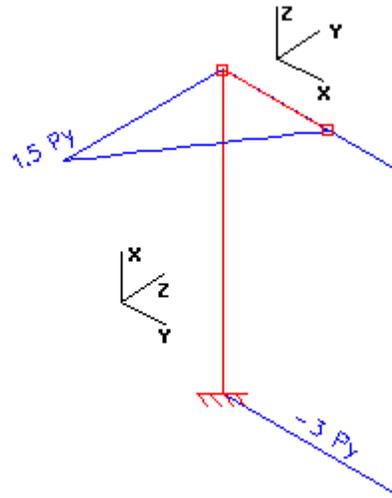
$$u := 0.. \frac{D}{2}$$

$$S(u) := \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - u^2 \right]^{\frac{3}{2}}$$

$$S(0\text{m}) = 5.333 \times 10^3 \text{ cm}^3$$



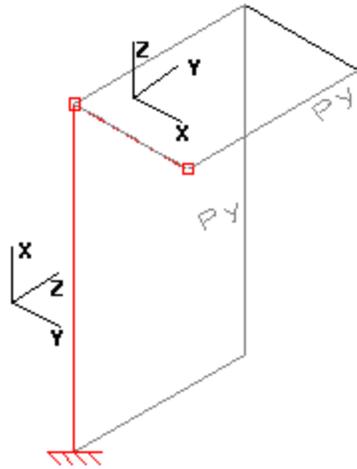
Momentos Y:  $T_n \times m$



Momentos Z:  $T_n \times m$



Torsiones:  $T_n \times m$



Corte : Tn

Solicitaciones en la sección del empotramiento:

**NOTA: LOS EJES FUERON ROTADOS RESPECTO DEL ENUNCIADO**

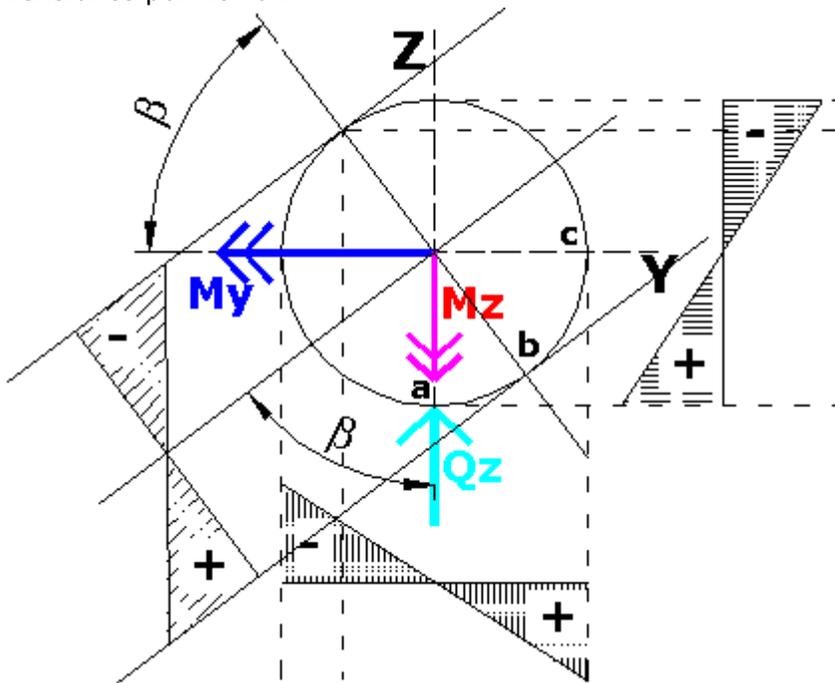
$$M_t = P_y$$

$$Q_z = P_y$$

$$M_y = 4 \cdot P_y$$

$$M_z = 3 \cdot P_y$$

Tensiones por flexión:



$$M_t = P_y$$

$$Q_z = P_y$$

$$M_y = 4 \cdot P_y \cdot m$$

$$M_z = 3 \cdot P_y \cdot m$$

Angulo entre eje Z y LF

$$\beta := \text{atan}\left(\frac{4}{3}\right)$$

$$\beta = 53.13 \text{deg}$$

$$\cos(\beta) = 0.6$$

$$\sigma_{\max \bar{a}} = \frac{4 \cdot P_y \cdot m}{J_{ng}} \cdot \frac{D}{2}$$

$$\sigma_{\max \bar{c}} = \frac{3 \cdot P_y \cdot m}{J_{ng}} \cdot \frac{D}{2}$$

$$\sigma_{\max \bar{b}} = \frac{\frac{3 \cdot P_y \cdot m}{\cos(\beta)}}{J_{ng}} \cdot \frac{D}{2}$$

corresponde al máximo valor de tensión normal, no coincidente con la máxima tensión tangencial que esta ubicada al nivel del eje neutro baricentrico correspondiente a la flexión simple provocada por el momento  $M_y$ .

por lo tanto para obtener el valor de la carga máxima correspondiente a las tensiones normales

$$\sigma_{\max \bar{b}} = \sigma_{\max \bar{a}}$$

$$kN := 1000 \cdot N$$

$$P_{Y_{\max}} := \frac{2}{3} \cdot \sigma_{\max \bar{b}} \cos(\beta) \cdot \frac{J_{ng}}{D \cdot m}$$

$$P_{Y_{\max}} = 301.593 \text{kN}$$

$$P_{Y_{\max}} = 3.075 \times 10^4 \text{kg}$$

### Tensiones máximas por Corte:

Las tensiones máximas  $\tau_{xz}$  se producen en el eje neutro.

$$S(u) = \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - u^2 \right]^{\frac{3}{2}}$$

$$\tau_{xz} = \frac{Q_z \cdot \left[ \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - u^2 \right]^{\frac{3}{2}} \right]}{J_{ng} \cdot 2 \cdot \sqrt{\frac{D^2}{4} - u^2}}$$

Como  $Q_y = P_y$  reemplazando,  
(recordar que el eje Y GLOBAL coincide con el Z LOCAL)  
en el empotramiento, por eso el cambio de subindices  
Buscamos la condición de

$$\tau_{xz \max}$$

esto es para

$$u := 0 \cdot m$$

$$\tau_{xzmax} = \frac{Qz \cdot \frac{2}{3} \cdot \left(\frac{D}{2}\right)^3}{J_{ng} \cdot 2 \cdot \frac{D}{4}}$$

$$\tau_{xzmax} = \frac{1}{6} \cdot Qz \cdot \frac{D^2}{J_{ng}}$$

dato que

$$Qz = Py$$

$$\tau_{xzmax} = \frac{1}{6} \cdot Py \cdot \frac{D^2}{J_{ng}}$$

Las tensiones tangenciales máximas totales serán:

$$\tau_{max} = \frac{24 \cdot Py \cdot m}{\pi \cdot D^3} + \frac{1}{6} \cdot Py \cdot \frac{D^2}{J_{ng}}$$

$$Pymax := 6 \cdot \tau_{max} \cdot \pi \cdot D^3 \cdot \frac{J_{ng}}{(144 \cdot m \cdot J_{ng} + D^5 \cdot \pi)}$$

$$Pymax = 711.304 \text{ kN}$$

### Tensiones por Corte en el punto de máxima tensión normal, punto b:

La tensión normal máxima se produce a una altura

$$u := \frac{D}{2} \cdot \sin(\beta)$$

$$u = 0.16 \text{ m}$$

por lo tanto reemplazando en

$$\tau_{xz} = \frac{Qz \cdot \left[ \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - u^2 \right]^{\frac{3}{2}} \right]}{J_{ng} \cdot 2 \cdot \sqrt{\frac{D^2}{4} - u^2}}$$

$$\tau_{xzb} = \frac{Qz \cdot \left[ \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - (0.16 \text{ m})^2 \right]^{\frac{3}{2}} \right]}{J_{ng} \cdot 2 \cdot \sqrt{\frac{D^2}{4} - (0.16 \text{ m})^2}}$$

estas tensiones son verticales,  
debemos por lo tanto conocer las tensiones en  
la dirección tangencial para sumarlas a las tensiones debidas al momento torsor

$$\tau_{tangb} = \tau_{xzb} \frac{1}{\cos(\beta)}$$

$$\tau_{\text{táng b}} = \frac{P_y \cdot \left[ \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - (0.16\text{m})^2 \right]^{\frac{3}{2}} \right]}{J_{\text{ng}} \cdot 2 \cdot \sqrt{\frac{D^2}{4} - (0.16\text{m})^2}} \cdot \frac{1}{\cos(\beta)}$$

$$\cos(\beta) = 0.6$$

**Tensiones máximas por torsión en el punto b:**

$$\tau_{\text{xzMt}} = \frac{16 \cdot M_t}{\pi \cdot D^3}$$

dado que

$$M_t = 1.5 \cdot P_y \cdot m$$

$$\tau_{\text{xzMt}} = \frac{24 \cdot P_y \cdot m}{\pi \cdot D^3}$$

Las tensiones tangenciales máximas totales serán:  
y despejando  $P_y$  obtenemos

$$\tau_{\text{max}} = \frac{24 \cdot P_y \cdot m}{\pi \cdot D^3} + \frac{P_y \cdot \left[ \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - (0.16\text{m})^2 \right]^{\frac{3}{2}} \right]}{J_{\text{ng}} \cdot 2 \cdot \sqrt{\frac{D^2}{4} - (0.16\text{m})^2}} \cdot \frac{1}{\cos(\beta)}$$

$$P_{y\tau} := -23561.9 \tau_{\text{max}} D^3 \cdot J_{\text{ng}} \cdot \frac{\cos(\beta)}{\left( -180000 \cdot m \cdot J_{\text{ng}} \cdot \cos(\beta) - 1963.4 D^5 + 201.0 D^3 \cdot m^2 \right)}$$

$$P_{y\tau} = 795.322 \text{ kN}$$

La carga  $P_y$  máxima es

$$P_{y\text{max}} = 301.593 \text{ kN}$$

Se debe tener en claro que en un caso real deberá hacerse una análisis de rotura más exacto teniendo en cuenta direcciones principales. No es el objeto de este ejercicio, en el cual solo se pidió evaluar para tensiones tangenciales y normales por separado.

**Estado de tensiones en el punto b, referido a una dirección x(paralela al eje "x" y una**

**dirección "t" con la dirección de la tangente en el punto b. Para  $P_y = P_{\text{max}}$**

$$\tau_{\text{xt}} := \left[ \frac{24 \cdot P_{y\text{max}} \cdot m}{\pi \cdot D^3} + \frac{P_{y\text{max}} \cdot \left[ \frac{2}{3} \left[ \left( \frac{D}{2} \right)^2 - (0.16\text{m})^2 \right]^{\frac{3}{2}} \right]}{J_{\text{ng}} \cdot 2 \cdot \sqrt{\frac{D^2}{4} - (0.16\text{m})^2}} \cdot \frac{1}{\cos(\beta)} \right]$$

$$\tau_{\text{xt}} = 37.92 \text{ MPa}$$

$$T_t := \begin{pmatrix} \frac{3 \cdot P y_{\max} \sigma \cdot m}{\cos(\beta)} \cdot \frac{D}{2} & 0 & \tau_{xt} \\ J_{ng} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ \tau_{xt} & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$\text{eigenval}(T_t) = \begin{pmatrix} 0 \\ 245.849 \\ -5.849 \end{pmatrix} \text{ MPa}$$

$$\sigma_{\max a} = \frac{4 \cdot P y_{\max} \sigma \cdot m}{J_{ng}} \cdot \frac{D}{2}$$

$$\sigma_{\max c} = \frac{3 \cdot P y_{\max} \sigma \cdot m}{J_{ng}} \cdot \frac{D}{2}$$

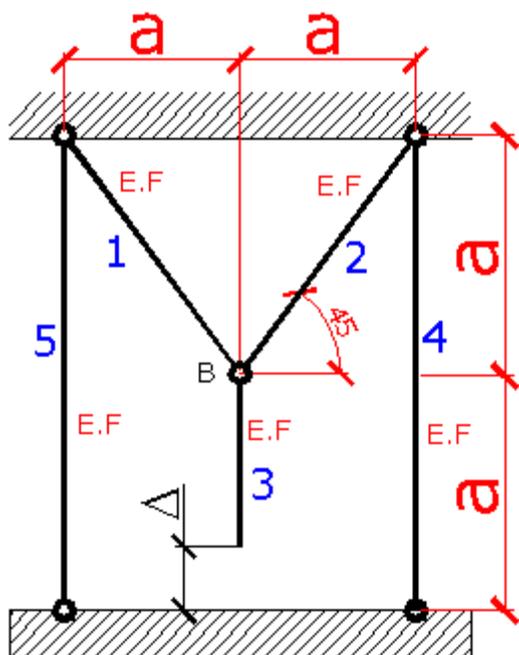
$$\sigma_{\max b} = \frac{\frac{3 \cdot P y_{\max} \sigma \cdot m}{\cos(\beta)}}{J_{ng}} \cdot \frac{D}{2}$$

$$\sigma_{\max a} = 192 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{\max c} = 144 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{\max b} = 240 \text{ MPa}$$

## Ejercicio n°2



### DATOS:

$$a := 100 \text{ cm}$$

$$\Delta := 0.40 \text{ cm}$$

$$F := 5\text{cm}^2$$

$$E := 2.1 \cdot 10^6 \frac{\text{kgf}}{\text{cm}^2}$$

$$\Delta = \Delta L3 + u_B + \Delta L4$$

$$u_B = \frac{\Delta L1}{\cos(45)}$$

$$\Delta L3 = \frac{N3 \cdot a}{E \cdot F}$$

$$\Delta L1 = \frac{N1 \cdot a \cdot \sqrt{2}}{E \cdot F}$$

$$\Delta L4 = \frac{N4 \cdot 2 \cdot a}{E \cdot F}$$

$$\Delta = \frac{N3 \cdot a}{E \cdot F} + \frac{\frac{N1 \cdot a \cdot \sqrt{2}}{E \cdot F}}{\cos(45)} + \frac{N4 \cdot 2 \cdot a}{E \cdot F}$$

**Eq A)**

$$N4 = N5$$

$$N3 = N4 + N5$$

$$N3 = 2 \cdot N4$$

$$N4 = \frac{N3}{2}$$

$$N1 = N2$$

$$N3 = 2 \cdot N1 \cdot \cos(45)$$

$$N1 = \frac{N3}{2 \cdot \cos(45)}$$

Reemplazando en A)

$$\Delta = \left( \frac{N3 \cdot a}{E \cdot F} + \frac{\frac{N3}{2 \cdot \cos(45)} \cdot a \cdot \sqrt{2}}{E \cdot F} \right) + \frac{\frac{N3}{2} \cdot 2 \cdot a}{E \cdot F}$$

$$N3 := 2 \cdot \Delta \cdot \cos(45\text{deg})^2 \cdot E \cdot \frac{F}{a \cdot (4 \cdot \cos(45\text{deg})^2 + \sqrt{2})}$$

$$N3 = 120.637\text{kN}$$

$$N4 := \frac{N3}{2}$$

$$N4 = 60.318\text{kN}$$

$$N5 := N4$$

$$N5 = 60.318\text{kN}$$

$$N1 := \frac{N3}{2 \cdot \cos(45\text{deg})}$$

$$N1 = 85.303\text{kN}$$

$$N2 := N1$$

$$N2 = 85.303\text{kN}$$