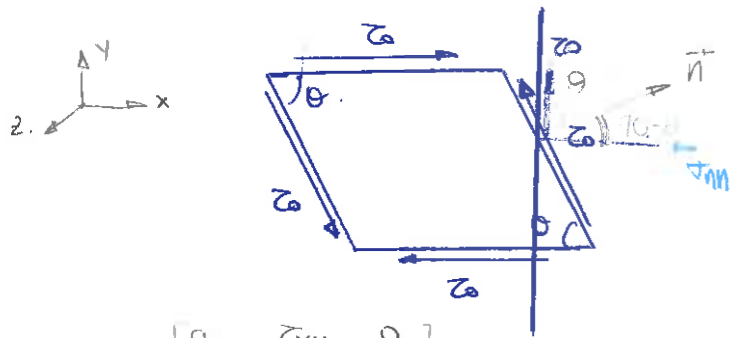


204. Tensión normal y tangencial que actúan sobre el plano vertical.



$$\vec{n}(\cos(90-\theta), \sin(90-\theta)) = (\sin\theta, \cos\theta)$$

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \tau_{xy} & 0 \\ \tau_{xy} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \cdot \vec{n} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \tau_{xy} & 0 \\ \tau_{xy} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \sin\theta \\ \cos\theta \\ 0 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma_{xx}\sin\theta + \tau_{xy}\cos\theta \\ \tau_{xy}\sin\theta \\ 0 \end{pmatrix}$$

$$\tau_{xy} = \tau_0$$

$$\sigma_{nn} = \vec{\sigma}_n \cdot \vec{n} = \begin{pmatrix} \sigma_{xx}\sin\theta + \tau_0\cos\theta \\ \tau_0\sin\theta \\ 0 \end{pmatrix} \cdot (\sin\theta, \cos\theta, 0) = \sigma_{xx}\sin^2\theta + \tau_0\sin\theta\cos\theta + \tau_0\sin\theta\cos\theta$$

$$\sigma_{nn} = \sigma_{xx}\sin^2\theta + 2\tau_0\sin\theta\cos\theta = \sigma_{xx}\sin^2\theta + \tau_0\sin 2\theta$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\vec{\sigma}_n|^2 - \sigma_{nn}^2}$$

$$|\vec{\sigma}_n|^2 = \sigma_{xx}^2\sin^2\theta + \tau_0^2\cos^2\theta + \tau_0^2\sin^2\theta = \sigma_{xx}^2\sin^2\theta + \tau_0^2$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{\sigma_{xx}^2\sin^2\theta + \tau_0^2 - \sigma_{xx}^2\sin^4\theta - 4\tau_0^2\sin^2\theta\cos^2\theta}$$

Del diagrama podemos deducir que en el plano inclinado: $\tau_{nt} = \tau_0$

$$\sigma_{nn} = 0$$

En el plano vertical:

$$\vec{\sigma}_n = \sigma_{xx}$$

$$\sigma_{xx}\sin^2\theta + 2\tau_0\sin\theta\cos\theta = 0$$

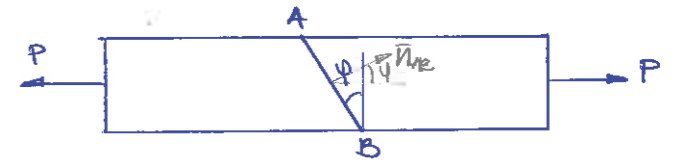
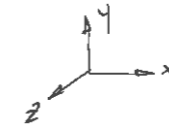
$$\sigma_{xx} = -\frac{2\tau_0\sin\theta\cos\theta}{\sin^2\theta} = -\frac{2\tau_0}{\tan\theta}$$

$$\sigma_{nn} = \frac{-2\tau_0}{\tan\theta}$$

$$\tau_{nt} = \tau_{nt}^{incl} = \tau_0$$

201. Determinar el ángulo de inclinación φ para el que se produce fallo simultáneamente por τ y σ .

$$\text{Adhesivo} \begin{cases} \tau_{\text{máx}} = 4,2 \text{ MPa} \\ \sigma_{\text{máx}} = 7 \text{ MPa} \end{cases}$$



Sea de lado

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}, \quad \sigma_{xx} = \frac{P}{A} = \frac{P(N)}{5 \cdot 5 \cdot 10^{-4} \text{ (m}^2\text{)}}$$

En el plano AB: $\vec{n}_{AB} = (\cos\varphi, \sin\varphi)$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \cdot \vec{n}_{AB} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & 0 \\ 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \cos\varphi \\ \sin\varphi \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma_{xx}\cos\varphi \\ 0 \end{pmatrix}$$

$$\sigma_{nn} = \vec{\sigma}_n \cdot \vec{n}_{AB} = \begin{pmatrix} \sigma_{xx}\cos\varphi \\ 0 \end{pmatrix} \cdot (\cos\varphi, \sin\varphi) = \sigma_{xx}\cos^2\varphi = 7 \text{ MPa}$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\vec{\sigma}_n|^2 - \sigma_{nn}^2}$$

$$|\vec{\sigma}_n|^2 = \sigma_{xx}^2\cos^2\varphi$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{\sigma_{xx}^2\cos^2\varphi - \sigma_{xx}^2\cos^4\varphi} = \sigma_{xx}\cos\varphi\sqrt{1-\cos^2\varphi} = \sigma_{xx}\cos\varphi\sin\varphi = 4,2 \text{ MPa}$$

$$\begin{cases} 1) \sigma_{xx}\cos^2\varphi = 7 \\ 2) \sigma_{xx}\cos\varphi\sin\varphi = 4,2 \end{cases} \quad (2) \div (1) \quad \frac{\sigma_{xx}\cos\varphi\sin\varphi}{\sigma_{xx}\cos^2\varphi} = \frac{4,2}{7}$$

$$\tan\varphi = 0,6 \rightarrow \varphi = 30,96^\circ$$

$$\sigma_{xx} = \frac{7 \text{ MPa}}{\cos^2(30,96)} = 9,52 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{xx} = \frac{P}{5 \cdot 5 \cdot 10^{-4}} \rightarrow P = 9,52 \cdot 10^6 \cdot 5 \cdot 5 \cdot 10^{-4}$$

$$P = 23800 \text{ N} = 23,8 \text{ kN}$$

202. Placa sometida a estado tensional plano. Determinar máximo σ admisible sin que se produzca fallo.

Condición $\left\{ \begin{array}{l} \sigma_m = 100 \text{ MPa} \\ \tau = 75 \text{ MPa} \end{array} \right.$ máximo.

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} \sigma & 0 \\ 0 & 2\sigma \end{bmatrix}$$

• Cara PC: $\vec{n}_1 (\cos 30^\circ, \sin 30^\circ) = (\frac{\sqrt{3}}{2}, \frac{1}{2})$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \cdot \vec{n}_1 = \begin{bmatrix} \sigma & 0 \\ 0 & 2\sigma \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{3}}{2} \\ \frac{1}{2} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{3}\sigma}{2} \\ \sigma \end{pmatrix}$$

$$\sigma_{nn} = \vec{\sigma}_n \cdot \vec{n}_1 = \frac{3\sigma}{4} + \frac{\sigma}{2} = \frac{3\sigma + 2\sigma}{4} = \frac{5\sigma}{4} < 100 \text{ MPa para no fallo (1)}$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\vec{\sigma}_n|^2 - \sigma_{nn}^2}$$

$$|\vec{\sigma}_n|^2 = \frac{3\sigma^2}{4} + \sigma^2 = \frac{7\sigma^2}{4}$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{\frac{7\sigma^2}{4} - \frac{25\sigma^2}{16}} = \sqrt{\frac{3\sigma^2}{16}} = \frac{\sqrt{3}\sigma}{4} < 75 \text{ MPa (2)}$$

(1) $\sigma < \frac{400}{5} \rightarrow \sigma < 80 \text{ MPa}$

(2) $\sigma < \frac{4 \cdot 75}{\sqrt{3}} \rightarrow \sigma < 173,21 \text{ MPa}$

• Cara AR: $\vec{n}_2 (\cos 45^\circ, -\sin 45^\circ) = (\frac{1}{\sqrt{2}}, -\frac{1}{\sqrt{2}})$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \vec{n}_2 = \begin{bmatrix} \sigma & 0 \\ 0 & 2\sigma \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 1/\sqrt{2} \\ -1/\sqrt{2} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma/\sqrt{2} \\ -2\sigma/\sqrt{2} \end{pmatrix}$$

$$\sigma_{nn} = \vec{\sigma}_n \cdot \vec{n}_2 = \frac{\sigma}{2} + \sigma = \frac{3\sigma}{2} < 100 \text{ MPa (3)}$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\vec{\sigma}_n|^2 - \sigma_{nn}^2}$$

$$|\vec{\sigma}_n|^2 = \frac{\sigma^2}{2} + \frac{4\sigma^2}{2} = \frac{5\sigma^2}{2}$$

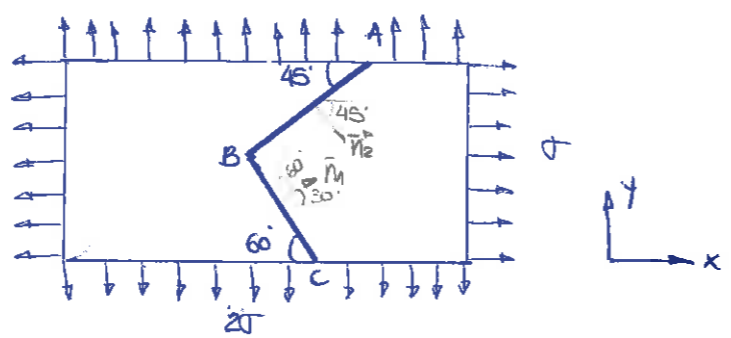
$$\tau_{nt} = \sqrt{\frac{5\sigma^2}{2} - \frac{9\sigma^2}{4}} = \sqrt{\frac{\sigma^2}{4}} = \frac{\sigma}{2} < 75 \text{ MPa (4)}$$

(3) $\sigma < \frac{200}{3} \rightarrow \sigma < 66,67 \text{ MPa}$

(4) $\sigma < 150 \text{ MPa}$

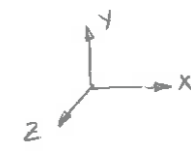
La σ_{adm} máxima será la más restrictiva de las 4 condiciones y la placa fallará por tensión normal en el plano AR

$$\sigma_{adm}^{max} = 66,67 \text{ MPa}$$



203. Estado tensional en un punto respecto a un sistema xyz:

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} 10 & -10 & 5 \\ -10 & -10 & 30 \\ 5 & 30 & 20 \end{bmatrix} \text{ (MPa)}$$



a. Determinar $\vec{\sigma}_n$ y sus componentes intrínsecas en un plano normal al eje x.

Plano yz $\rightarrow \vec{n} (1, 0, 0)$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \vec{n} = \begin{bmatrix} 10 & -10 & 5 \\ -10 & -10 & 30 \\ 5 & 30 & 20 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 10 \\ -10 \\ 5 \end{pmatrix} = \vec{\sigma}_n$$

$$\sigma_{nn} = \vec{\sigma}_n \cdot \vec{n} = \begin{pmatrix} 10 \\ -10 \\ 5 \end{pmatrix} \cdot \begin{pmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} \rightarrow \sigma_{nn} = 10 \text{ MPa}$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\vec{\sigma}_n|^2 - \sigma_{nn}^2}$$

$$|\vec{\sigma}_n|^2 = 10^2 + 10^2 + 5^2 = 225$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{225 - 100} \rightarrow \tau_{nt} = 11,18 \text{ MPa}$$

b. Determinar $\vec{\sigma}_n$ de un plano paralelo al eje z cuya normal forma 45° con x e y, con cosenos directores positivos:

$$\vec{n}_2 (\frac{1}{\sqrt{2}}, \frac{1}{\sqrt{2}}, 0)$$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \vec{n}_2 = \begin{bmatrix} 10 & -10 & 5 \\ -10 & -10 & 30 \\ 5 & 30 & 20 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 1/\sqrt{2} \\ 1/\sqrt{2} \\ 0 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0 \\ -10\sqrt{2} \\ 35\sqrt{2} \end{pmatrix} = \vec{\sigma}_n$$

$$\bar{\epsilon}_{NAB} = \begin{bmatrix} 0 & 10/2 & 10/2 \\ 10^{-3}/2 & 0 & 10^{-3} \\ 10^{-3}/2 & 10^{-3} & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \\ -1 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} -10/2 \\ -10^{-3} \\ 0 \end{pmatrix}$$

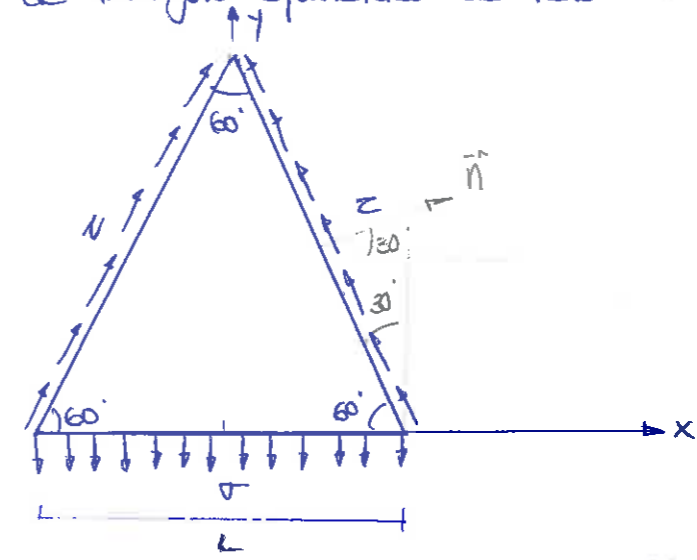
$$\epsilon_{NABBC} = \bar{\epsilon}_{NAB} \cdot \bar{n}_{BC} = \begin{pmatrix} -10/2 \\ -10^{-3} \\ 0 \end{pmatrix} \cdot (0 \ -1 \ 0) = 10^{-3}$$

$$\Delta \alpha = 2 \cdot 10^{-3} \text{ disminuye}$$

2C5. Placa con forma de triángulo equilátero de lado L.

No me sale
X

Estado tensional
plano:



a. Valor de Z en función de σ para que la placa esté en equilibrio.

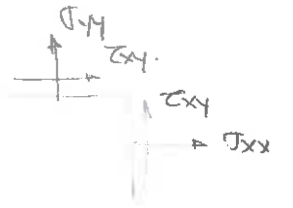
Para el equilibrio: $-\sigma + 2Z \cos 30^\circ = 0$

$$Z = \frac{\sigma}{2 \cos 30^\circ}$$

$$Z = \frac{\sigma}{\sqrt{3}}$$

b. $[\sigma_{ij}]_{xy}$ en la placa en función de σ .

$$[\sigma_{ij}]_{xy} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \sigma_{xy} \\ \sigma_{xy} & \sigma_{yy} \end{bmatrix}$$



$$\bar{n} (\cos 30^\circ, \sin 30^\circ) = \left(\frac{\sqrt{3}}{2}, \frac{1}{2} \right)$$

$\sigma_{xy} = 0$ porque se anula la componente de Z

$$\bar{\sigma}_{ij} = [\sigma_{ij}] \bar{n} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & 0 \\ 0 & \sigma_{yy} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \sqrt{3}/2 \\ 1/2 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{3} \sigma_{xx}}{2} \\ \frac{\sigma_{yy}}{2} \end{pmatrix}$$

$$\sigma_{nn} = \bar{\sigma}_{ij} \bar{n} = \frac{\sigma_{xx}}{4} + \frac{\sigma_{yy}}{4} \quad (1)$$

$$\sigma_{nt} = \sqrt{|\bar{\sigma}_n|^2 + \sigma_{nt}^2}$$

$$|\bar{\sigma}_n|^2 = \frac{\sigma_{xx}^2}{4} + \frac{\sigma_{yy}^2}{4}$$

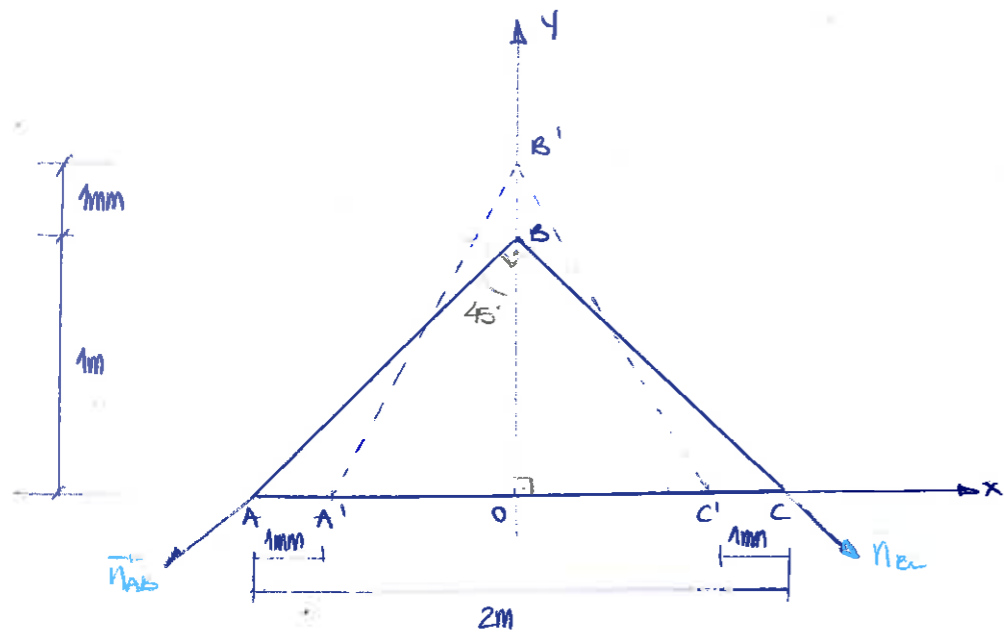
$$\sigma_{nt} = \sqrt{\frac{\sigma_{xx}^2}{4} + \frac{\sigma_{yy}^2}{4} - \frac{9\sigma_{xx}^2}{16} - \frac{\sigma_{yy}^2}{16} - \frac{\sigma_{xx}\sigma_{yy}}{2}} = \sqrt{\frac{\sigma_{xx}^2}{16} + \frac{\sigma_{yy}^2}{16} - \frac{\sigma_{xx}\sigma_{yy}}{2}}$$

$$(1) \quad \frac{\sigma_{xx}}{4} + \frac{\sigma_{yy}}{4} = 0 \rightarrow -\sigma_{xx} = \sigma_{yy}$$

$$(2) \quad \frac{\sigma_{xx}^2}{16} + \frac{\sigma_{yy}^2}{16} = \frac{\sigma_{xx}\sigma_{yy}}{2} = Z^2$$

$$\frac{\sigma_{xx}^2}{8} + \frac{\sigma_{xx}^2}{8} + 9\sigma_{xx}^2 = 2Z^2 \rightarrow \frac{102\sigma_{xx}^2}{8} = 2Z^2 \rightarrow \sigma_{xx} = \sqrt{\frac{16Z^2}{102}}$$

3C1. Estado de deformación plana y uniforme.



a. Matriz de deformaciones.

Al ser la deformación plana solo existe deformación en el plano xy, como arte-más es uniforme es independiente del punto del plano

$$[E_{ij}] = \begin{bmatrix} E_{xx} & E_{xy} \\ E_{xy} & E_{yy} \end{bmatrix}$$

$$E_{xx} = \frac{\Delta L}{L} = \frac{1.999 - 2}{2} = -0.0005 = -10^{-4}$$

$$E_{yy} = \frac{\Delta L}{L} = \frac{1.001 - 1}{1} = 0.001$$

$$E_{xy} = \frac{\Delta \gamma}{\gamma} = 0$$

$$[E_{ij}] = \begin{bmatrix} -10^{-4} & 0 \\ 0 & 10^{-3} \end{bmatrix}$$

b. Calcular variación del ángulo recto de B con $[E_{ij}]$.

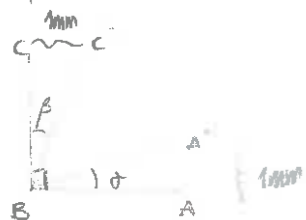
$$\Delta \alpha = 2 \epsilon_{n_B n_{BC}}$$

$$\bar{\epsilon}_{n_B} [E_{ij}] \bar{n}_{n_{BC}} = \begin{bmatrix} -10^{-4} & 0 \\ 0 & 10^{-3} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} -\frac{\sqrt{2}}{2} \\ -\frac{\sqrt{2}}{2} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2} \cdot 10^{-4} \\ -\frac{\sqrt{2}}{2} \cdot 10^{-3} \end{pmatrix}$$

$$\epsilon_{n_B n_{BC}} = \bar{\epsilon}_{n_B} \cdot \bar{n}_{n_{BC}} = \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2} \cdot 10^{-4} \\ -\frac{\sqrt{2}}{2} \cdot 10^{-3} \end{pmatrix} \cdot \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2} \\ -\frac{\sqrt{2}}{2} \end{pmatrix} = -\frac{10^{-4}}{2} + \frac{10^{-3}}{2} = 10^{-4}$$

$$\Delta \alpha = 2 \cdot 10^{-4} \text{ disminuye}$$

* comprobación



$$\gamma = \alpha + \beta = 2\alpha$$

$$\alpha \pm \beta \alpha = \frac{2000}{1} = 10^{-3}$$

$$\delta = 2 \cdot 10^{-4}$$

Los rectos disminuye

3C2. Ley de deformación:

$$u = x' - x = Ay^2$$

$$v = y' - y = Az^2$$

$$w = z' - z = Ax^2$$

$$x' = x + Ay^2$$

$$y' = y + Az^2$$

$$z' = z + Ax^2$$

a. Abreg = unitario de B según la diagonal OB: (5mm)

Calculamos primero la matriz de deformaciones

$$[E_{ij}] = \begin{bmatrix} E_{xx} & E_{xy} & E_{xz} \\ E_{xy} & E_{yy} & E_{yz} \\ E_{xz} & E_{yz} & E_{zz} \end{bmatrix}$$

$$E_{xx} = \frac{\partial u}{\partial x} = 0$$

$$E_{yy} = \frac{\partial v}{\partial y} = 0$$

$$E_{zz} = \frac{\partial w}{\partial z} = 0$$

$$E_{xy} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \right) = \frac{1}{2} Az$$

$$E_{xz} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} \right) = \frac{1}{2} (Ay + 2Ax) = \frac{1}{2} (y + 2x)$$

$$E_{yz} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \right) = \frac{1}{2} (2Az + 0) = Az$$

$$[E_{ij}] = \begin{bmatrix} 0 & \frac{Az}{2} & \frac{1}{2}(y+2x) \\ \frac{Az}{2} & 0 & Az \\ \frac{1}{2}(y+2x) & Az & 0 \end{bmatrix} \xrightarrow{\substack{\text{EN B} \\ \epsilon(0,1,1)}} [E_{ij}]_B = \begin{bmatrix} 0 & A/2 & A/2 \\ A/2 & 0 & A \\ A/2 & A & 0 \end{bmatrix}$$

Según la diagonal de:

$$\bar{\epsilon}_n = [E_{ij}] \cdot \bar{n}$$

$$\bar{n}_{OB} \bar{n}_{OB} = (0, 1, 1) = (0, 1, 1)$$

Normalizo el vector para que sea unitario:

$$\bar{n} = \frac{(0, 1, 1)}{\sqrt{2}} = \left(0, \frac{1}{\sqrt{2}}, \frac{1}{\sqrt{2}} \right)$$

$$\bar{\epsilon}_n = \begin{bmatrix} 0 & A/2 & A/2 \\ A/2 & 0 & A \\ A/2 & A & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 0 \\ \frac{1}{\sqrt{2}} \\ \frac{1}{\sqrt{2}} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{A}{\sqrt{2}} \\ \frac{A}{\sqrt{2}} \\ \frac{A}{\sqrt{2}} \end{pmatrix}$$

$$\epsilon_{nn} = \bar{\epsilon}_n \cdot \bar{n} = \frac{A}{2} + \frac{A}{2} = A = \epsilon_{nn}$$

b. Variación ángulo recto en B si $A = 10^{-3}$.

$$\Delta \alpha = 2 \epsilon_{n_B n_{BC}}$$

$$\bar{\epsilon}_{n_B} = [E_{ij}]_B \bar{n}_{n_{BC}}$$

$$\bar{n}_{n_{BC}} = -z = (0, 0, -1)$$

$$\bar{n}_{n_{BC}} = -y = (0, -1, 0)$$

sustituyo en (1) y (2) y tengo dos ecu con dos incógnitas

$$(1) = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \left[\sigma_{yy}^A - \frac{1}{3} \cdot 60 \cdot 10^6 \right] + 10^{-5} \Delta T = 0 \rightarrow \sigma_{yy}^A = 20 \cdot 10^6 - 2 \cdot 10^6 \Delta T$$

$$(2) = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \left[60 \cdot 10^6 - \frac{1}{3} \sigma_{yy}^A \right] + 10^{-5} \Delta T + \frac{2}{200 \cdot 10^9} \cdot 60 \cdot 10^6 = 0$$

$$\frac{1}{200 \cdot 10^9} \left[60 \cdot 10^6 - \frac{20 \cdot 10^6}{3} + \frac{2 \cdot 10^6}{3} \Delta T \right] + 10^{-5} \Delta T = -6 \cdot 10^{-4}$$

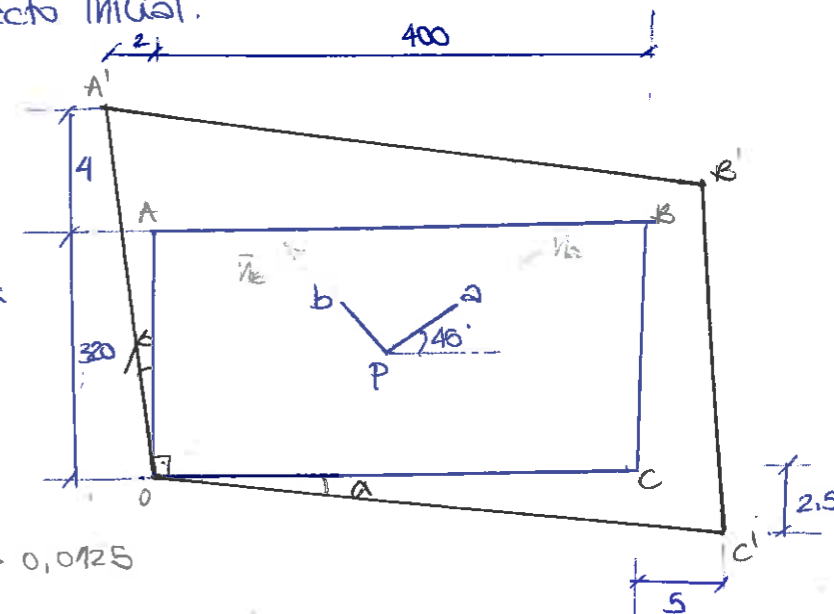
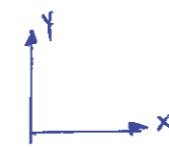
$$\frac{2 \cdot 10^6}{3 \cdot 200 \cdot 10^9} \Delta T + 10^{-5} \Delta T = -6 \cdot 10^{-4} - 3 \cdot 10^{-4} + 3,33 \cdot 10^{-5}$$

$$\frac{1}{75000} \Delta T = -8,667 \cdot 10^{-4} \rightarrow \boxed{\Delta T = -65 \text{ } ^\circ\text{C}}$$

303. Determinar la variación de longitud de cada uno de los segmentos y la variación del ángulo recto inicial.

Deform. plana y uniforme
unidades mm

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_z = 0 \\ \epsilon_x = 0 \\ \epsilon_y = 0 \end{aligned} \right\} \text{Deform. plana.}$$



$$\epsilon = \frac{\delta}{L_0}$$

$$\epsilon_{xx} = \frac{OC' - OC}{OC} = \frac{405 - 400}{400} = 0,0125$$

$$\epsilon_{yy} = \frac{OA' - OA}{OA} = \frac{324 - 320}{320} = 0,0125$$

$$\epsilon_{xy} = \frac{\delta_{xy}}{2}$$

$$\delta_{xy} = \alpha + \beta$$

$$\alpha \approx \text{tg } \alpha = \frac{2,5}{400} = 0,00625$$

$$\beta \approx \text{tg } \beta = \frac{5}{320} = 0,015625$$

Como los ángulos aumentan δ_{xy} tendrá signo negativo porque por definición lo suponemos como disminución

$$\delta_{xy} = 0,00625 - 0,015625 = -0,009375$$

$$\epsilon_{xy} = -0,0046875$$

La matriz de deformaciones será: $[\epsilon_{ij}] = \begin{bmatrix} 0,0125 & -0,0046875 \\ -0,0046875 & 0,0125 \end{bmatrix}$

$$\bar{\epsilon}_{na} = [\epsilon_{ij}] \bar{n}_a = \begin{bmatrix} 0,0125 & -0,0046875 \\ -0,0046875 & 0,0125 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 1/\sqrt{2} \\ 1/\sqrt{2} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0,0044 \\ 0,0044 \end{pmatrix}$$

$$\epsilon_{na} = \bar{\epsilon}_{na} \cdot \bar{n}_a = \frac{0,0044}{\sqrt{2}} + \frac{0,0044}{\sqrt{2}} = 0,00625$$

$$\epsilon_{na} = \frac{\Delta a}{a} \rightarrow \boxed{\Delta a = 0,00625 a}$$

$$\bar{\epsilon}_{nb} = [\epsilon_{ij}] \bar{n}_b = \begin{bmatrix} 0,0125 & -0,0046875 \\ -0,0046875 & 0,0125 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} -1/\sqrt{2} \\ 1/\sqrt{2} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} -0,0133 \\ 0,0132 \end{pmatrix}$$

$$\epsilon_{nb} = \bar{\epsilon}_{nb} \cdot \bar{n}_b = \frac{0,0133}{\sqrt{2}} + \frac{0,0132}{\sqrt{2}} = 0,01875$$

$$\epsilon_{nb} = \frac{\Delta b}{b} \rightarrow \boxed{\Delta b = 0,01875 b}$$

$\delta_{ab} = 0$. Porque el ángulo sigue siendo recto después de la deformación

34. Calcular las componentes de la deformación en $P(x_0, y_0, z_0)$ y representar cómo se deformaría un paralelepípedo elemental con lados paralelos a los ejes coordenados.

$$u = 3y + 6z$$

$$v = 3x + 5z$$

$$w = -6x - 5y$$

$$E_{xx} = \frac{\partial u}{\partial x} = 0$$

$$E_{yy} = \frac{\partial v}{\partial y} = 0$$

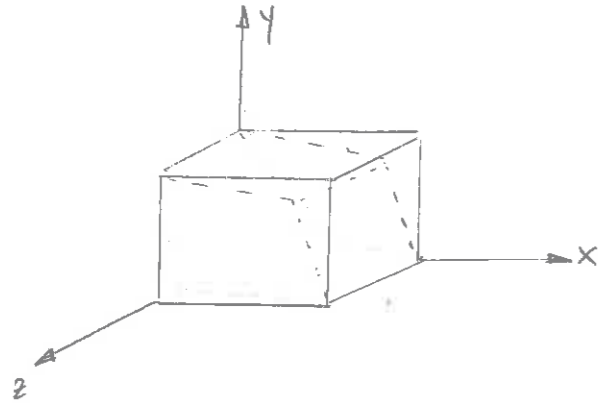
$$E_{zz} = \frac{\partial w}{\partial z} = 0$$

$$E_{xy} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \right) = \frac{1}{2} (3 + 3) = 3$$

$$E_{xz} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} \right) = \frac{1}{2} (6 - 6) = 0$$

$$E_{yz} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \right) = \frac{1}{2} (5 - 5) = 0$$

Un paralelepípedo elemental en el entorno de P no sufriría una variación longitudinal, sólo sufriría una distorsión angular porque los alargamientos unitarios son nulos. Además, como sólo existe una componente angular de la matriz de deformaciones sólo variaría el ángulo que inicialmente tuvieron los lados paralelos a los ejes x e y , los demás seguirían siendo perpendiculares.



41. Máximo ΔT en A sin que se produzca deslizamiento de B y C.

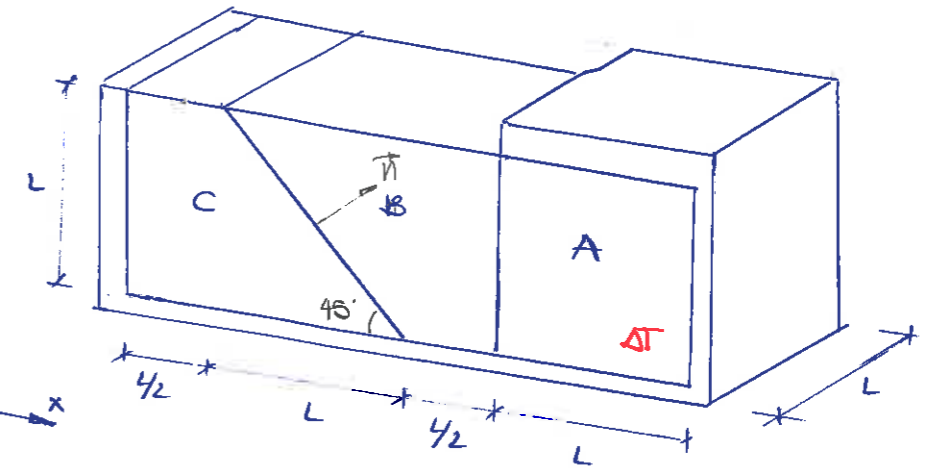
$L = 1 \text{ cm}$

Adhesivo $\left\{ \begin{array}{l} \tau_{\text{máx}} = 30 \text{ MPa} \\ \text{entre B y C.} \end{array} \right.$

$E = 200 \text{ GPa}$

$\alpha = 10^{-5} \cdot \text{C}^{-1}$

$\nu = \frac{1}{3}$



$$[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^A & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^A & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \quad [\sigma_{ij}]^{BC} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^{BC} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

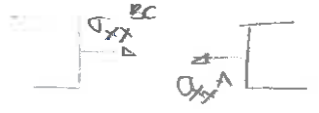
$\sigma_{zz}^A = 0$ por tener deformación libre en esta cara.

$\sigma_{zz}^{BC} = 0$ " " " "

$\sigma_{yy}^{BC} = 0$ por tener deformación libre en esta cara.

• Equilibrio

Por la ley de acción reacción: $\sigma_{xx}^{BC} = \sigma_{xx}^A$



• Ecu. de compatibilidad de deformaciones:

$$E_{xx}^{BC} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^{BC} - \nu (\sigma_{yy}^{BC} + \sigma_{zz}^{BC})] = \frac{1}{E} \sigma_{xx}^{BC}$$

$$E_{xx}^A = \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^A - \nu (\sigma_{yy}^A + \sigma_{zz}^A)] + \alpha \Delta T = \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^A - \nu \sigma_{yy}^A] + \alpha \Delta T$$

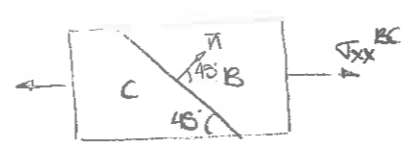
$$E_{yy}^A = 0 = \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu \sigma_{xx}^A] + \alpha \Delta T \quad (1)$$

$$E_{xx} = 0 = \sigma_{xx}^A + \sigma_{xx}^{BC} \rightarrow E_{xx}^A \cdot L + 2L E_{xx}^{BC} = 0$$

$$E_{xx}^A + 2E_{xx}^{BC} = 0$$

$$\frac{1}{E} [\sigma_{xx}^A - \nu \sigma_{yy}^A] + \alpha \Delta T + \frac{2}{E} \sigma_{xx}^{BC} = 0 \quad (2)$$

• Paralelepípedo BC



$$\bar{\sigma}_n = [\sigma_{ij}]^{BC} \cdot \bar{n} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^{BC} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \sqrt{2}/2 \\ \sqrt{2}/2 \\ 0 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{2} \sigma_{xx}^{BC}}{2} \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix}$$

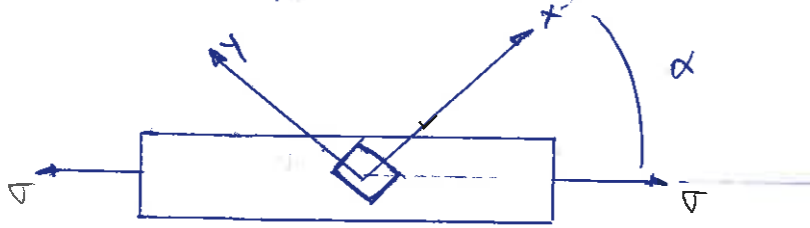
$$\sigma_{nn} = \bar{\sigma}_n \cdot \bar{n} = \frac{\sigma_{xx}^{BC}}{2}$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\bar{n}|^2 \cdot \sigma_{nn}^2} \cdot \sqrt{\frac{\sigma_{xx}^{2BC}}{2} - \frac{\sigma_{nn}^2}{4}} = \frac{\sigma_{xx}^{BC}}{2} = 30 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{xx}^{BC} = \sigma_{xx}^A = 60 \text{ MPa}$$

503. Calcular α para el que se cumple $\sigma_{xx} = 2\sigma_{yy}$.

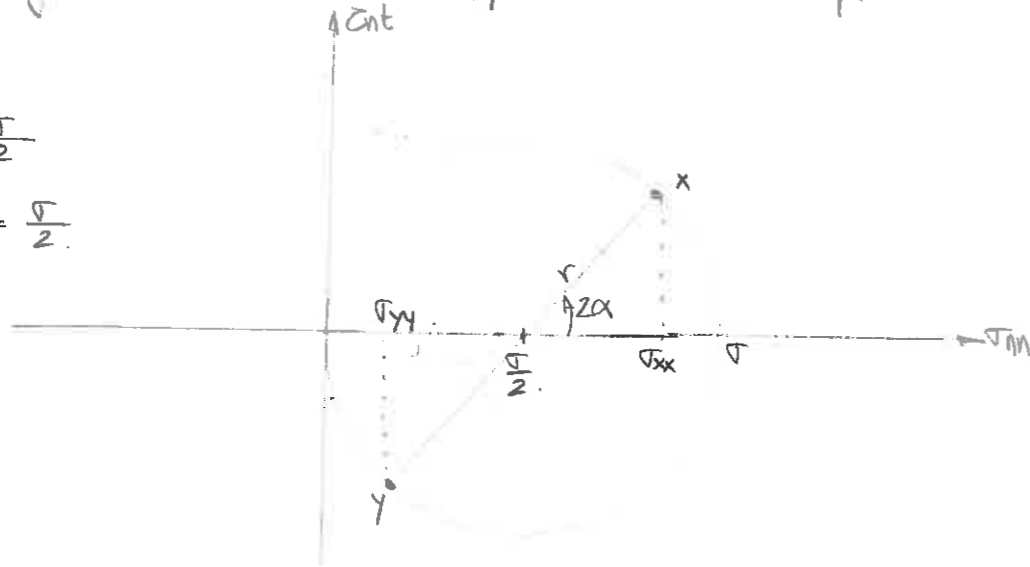
Ensayo de tracción uniaxial.



Dibujamos el diagrama de Mohr del ensayo de tracción simple:

$$c = \frac{\sigma + 0}{2} = \frac{\sigma}{2}$$

$$r = \left| \frac{\sigma - 0}{2} \right| = \frac{\sigma}{2}$$



$$\sigma_{xx} = c + r \cos 2\alpha = \frac{\sigma}{2} + \frac{\sigma}{2} \cos 2\alpha = \frac{\sigma}{2} (1 + \cos 2\alpha)$$

$$\sigma_{yy} = c - r \cos 2\alpha = \frac{\sigma}{2} - \frac{\sigma}{2} \cos 2\alpha = \frac{\sigma}{2} (1 - \cos 2\alpha)$$

Imponemos la condición:

$$\sigma_{xx} = 2\sigma_{yy}$$

$$\frac{\sigma}{2} (1 + \cos 2\alpha) = 2 \frac{\sigma}{2} (1 - \cos 2\alpha)$$

$$1 + \cos 2\alpha = 2 - 2\cos 2\alpha$$

$$3\cos 2\alpha = 1 \longrightarrow \cos 2\alpha = \frac{1}{3}$$

$$\alpha = 35,26^\circ$$

402. Calcular la matriz de deformaciones y la deformación longitudinal en dirección $\vec{n} (0,6, 0, 0,8)$.

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} 60 & 0 & 40 \\ 0 & -20 & 10 \\ 40 & 10 & 0 \end{bmatrix} \text{ MPa} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \tau_{xy} & \tau_{xz} \\ \tau_{xy} & \sigma_{yy} & \tau_{yz} \\ \tau_{xz} & \tau_{yz} & \sigma_{zz} \end{bmatrix}$$

$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$\nu = 0,25$$

Vamos a aplicar la ley de Hooke

$$\epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu(\sigma_{yy} + \sigma_{zz})] = \frac{1}{200 \cdot 10^9} [60 \cdot 10^6 + 0,25 \cdot 20 \cdot 10^6] = 3,25 \cdot 10^{-4}$$

$$\epsilon_{yy} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu(\sigma_{xx} + \sigma_{zz})] = \frac{1}{200 \cdot 10^9} [-20 \cdot 10^6 - 0,25 \cdot 60 \cdot 10^6] = -1,75 \cdot 10^{-4}$$

$$\epsilon_{zz} = \frac{1}{E} [\sigma_{zz} - \nu(\sigma_{xx} + \sigma_{yy})] = \frac{1}{200 \cdot 10^9} [-0,25(60 \cdot 10^6 - 20 \cdot 10^6)] = -5 \cdot 10^{-5}$$

$$\epsilon_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{2G} = 0$$

$$\epsilon_{xz} = \frac{\tau_{xz}}{2G} = \frac{1+\nu}{E} \tau_{xz} = \frac{1+0,25}{200 \cdot 10^9} \cdot 40 \cdot 10^6 = 2,5 \cdot 10^{-4}$$

$$\epsilon_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{2G} = \frac{1+\nu}{200 \cdot 10^9} \cdot 10 \cdot 10^6 = 6,25 \cdot 10^{-5}$$

La matriz de deformaciones será:

$$[\epsilon_{ij}] = \begin{bmatrix} 3,25 & 0 & 2,5 \\ 0 & -1,75 & 0,625 \\ 2,5 & 0,625 & -0,5 \end{bmatrix} \cdot 10^{-4}$$

$$\vec{\epsilon}_n = [\epsilon_{ij}] \cdot \vec{n} = \begin{bmatrix} 3,25 & 0 & 2,5 \\ 0 & -1,75 & 0,625 \\ 2,5 & 0,625 & -0,5 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 0,6 \\ 0 \\ 0,8 \end{pmatrix} \cdot 10^{-4}$$

$$\vec{\epsilon}_n = \begin{pmatrix} 3,95 \cdot 10^{-4} \\ 5 \cdot 10^{-5} \\ 1,1 \cdot 10^{-4} \end{pmatrix}$$

$$\epsilon_{nn} = \vec{\epsilon}_n \cdot \vec{n} = 3,95 \cdot 10^{-4} \cdot 0,6 + 1,1 \cdot 10^{-4} \cdot 0,8$$

$$\epsilon_{nn} = 3,25 \cdot 10^{-4}$$

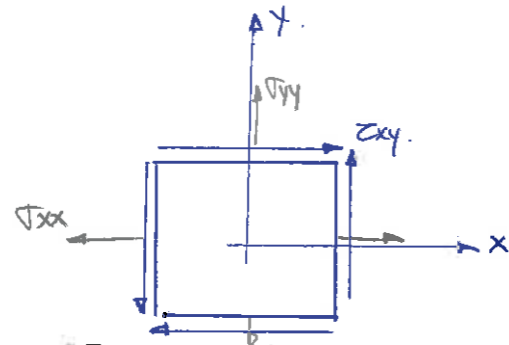
EC1. Calcular y representar σ_x, σ_y .

Estado de tensión plano xy

$$\sigma_1 = 300 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = -700 \text{ MPa}$$

$$\tau_{xy} = 300 \text{ MPa}$$

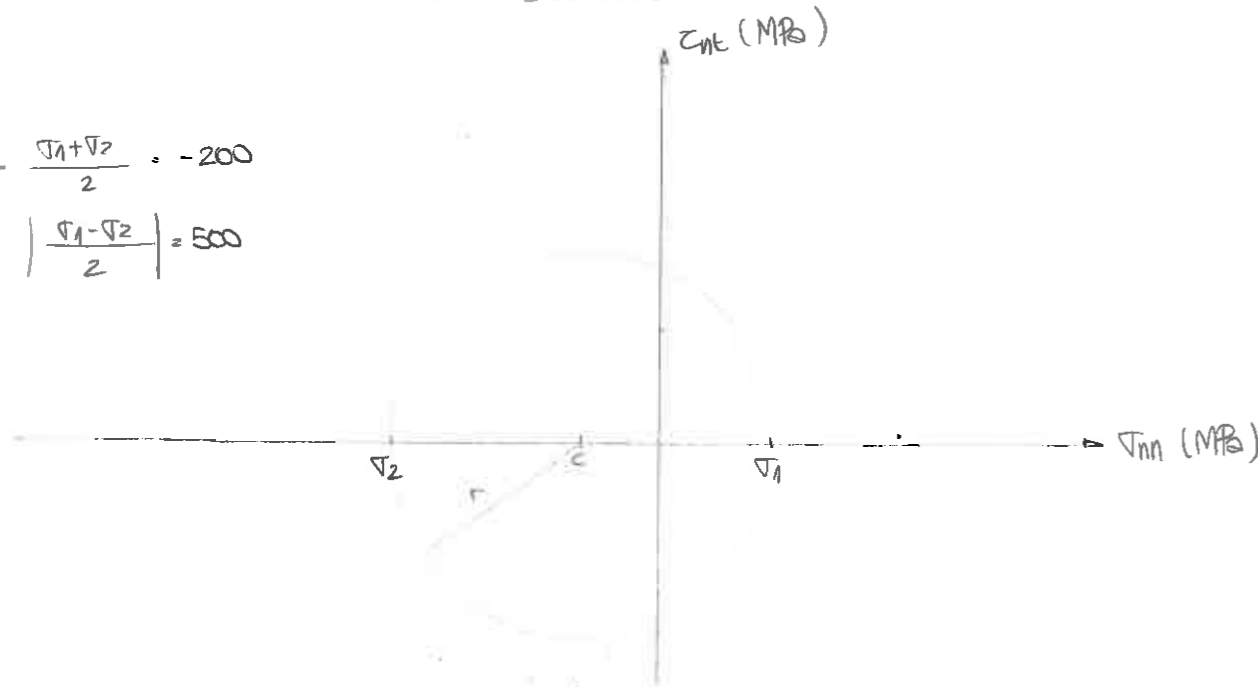


Estado tensional plano: $[\sigma_{ij}]_{xy} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \tau_{xy} \\ \tau_{xy} & \sigma_{yy} \end{bmatrix}$

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} \sigma_1 & 0 \\ 0 & \sigma_2 \end{bmatrix} \rightarrow \sigma_3 = 0$$

$$c = \frac{\sigma_1 + \sigma_2}{2} = -200$$

$$r = \left| \frac{\sigma_1 - \sigma_2}{2} \right| = 500$$



Para un estado de tensión plano sabemos que en Mohr se cumple:

$$\sigma_{1,2} = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

$$\sigma_1 = 300 = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} + \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + 300^2} \quad (1)$$

$$\sigma_2 = -700 = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} - \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + 300^2} \quad (2)$$

$$(1) + (2) = 400 = \sigma_{xx} + \sigma_{yy} \rightarrow \sigma_{xx} = -400 - \sigma_{yy} \quad *$$

$$(1) - (2) \quad 1000 = 2 \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + 300^2} \rightarrow 500^2 = \frac{(\sigma_{xx} - \sigma_{yy})^2}{4} + 300^2$$

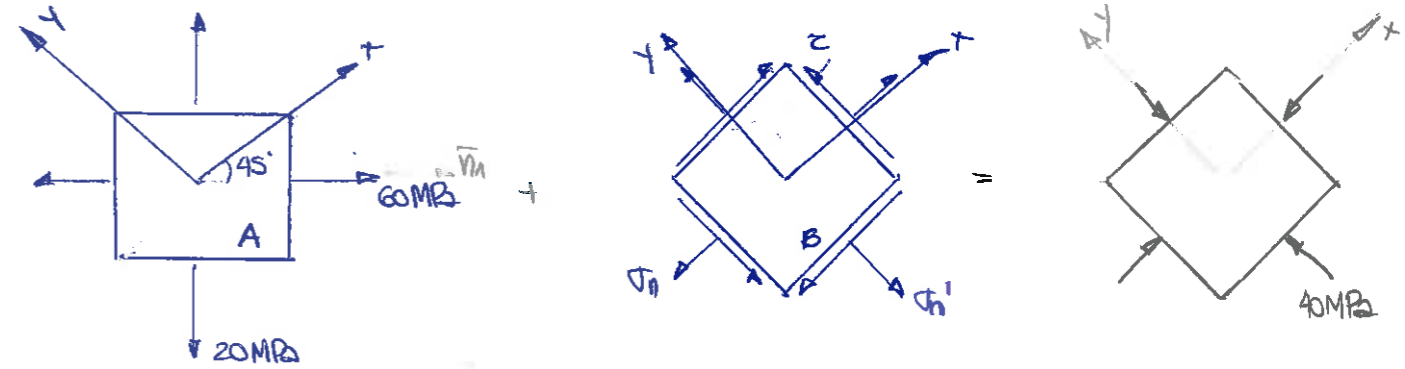
$$(\sigma_{xx} - \sigma_{yy})^2 = 800^2$$

$$\sigma_{xx} - \sigma_{yy} = 800$$

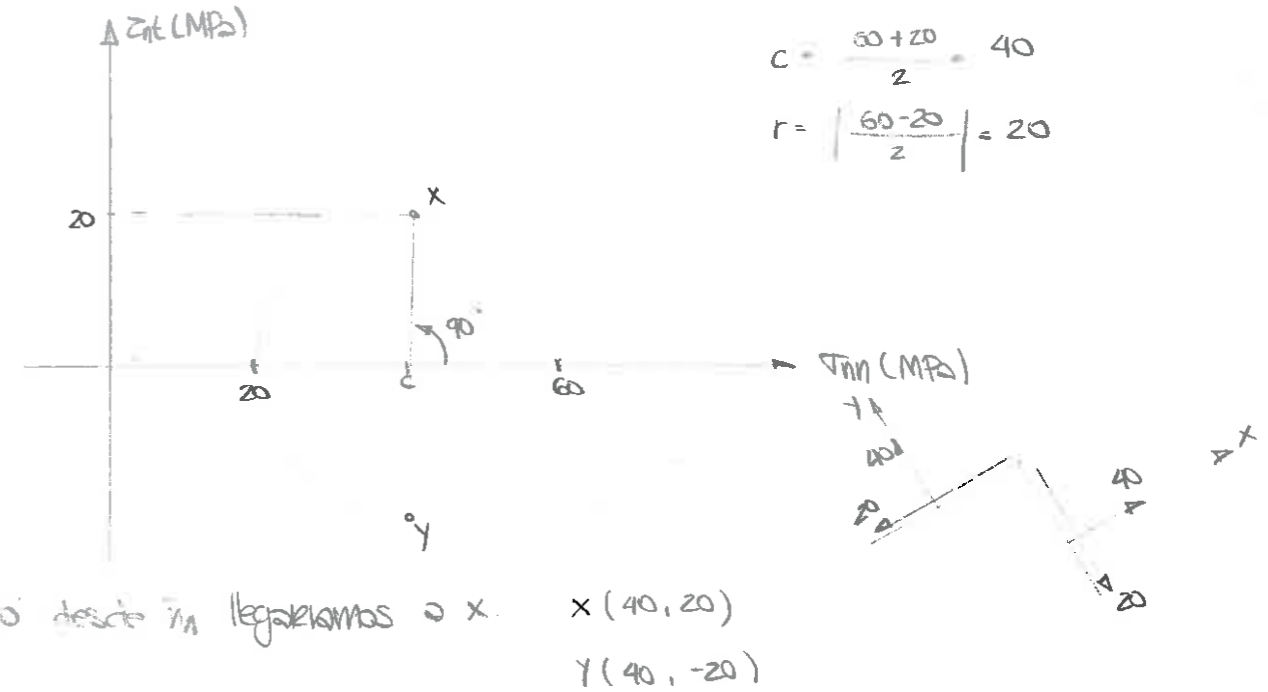
$$* \begin{cases} \sigma_{xx} - \sigma_{yy} = 800 \\ -400 - \sigma_{yy} - \sigma_{yy} = 800 \end{cases}$$

$$\boxed{\begin{matrix} \sigma_{yy} = -600 \text{ MPa} \\ \sigma_{xx} = 200 \text{ MPa} \end{matrix}}$$

EC2. Determinar σ_n, σ_n', z para que la suma de A y B sea una compresión de 40MPa para cualquier plano \perp a xy.



Libramos el diagrama de Mohr de A:



siendo 90 desde \bar{n}_1 llegamos a x. $x(40, 20)$
 $y(40, -20)$

Ahora podemos sumar componente a componente:

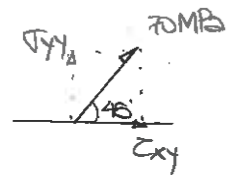
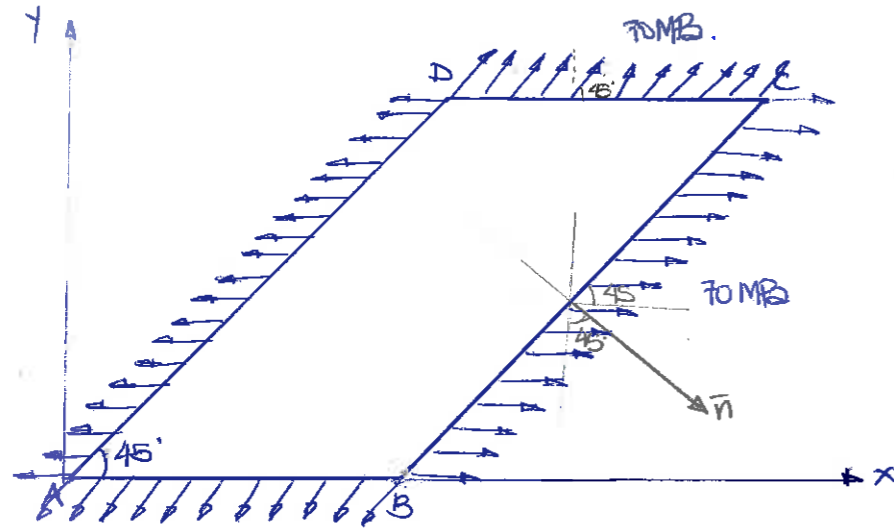
$$40 + \sigma_n' = -40$$

$$40 + \sigma_n = -40$$

$$20 - z = 0$$

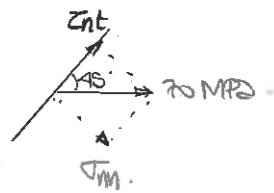
$$\boxed{\begin{matrix} \sigma_n' = -80 \text{ MPa} \\ \sigma_n = -80 \text{ MPa} \\ z = 20 \text{ MPa} \end{matrix}}$$

539. Calcular tensiones principales.
Estado uniforme de tensiones.



$$\sigma_{yy} = 70 \sin 45^\circ = \frac{70\sqrt{2}}{2} = 35\sqrt{2}$$

$$\tau_{xy} = 70 \cos 45^\circ = \frac{70\sqrt{2}}{2} = 35\sqrt{2}$$



$$\sigma_{nn} = 70 \sin 45^\circ = 35\sqrt{2}$$

$$\tau_{nt} = 70 \cos 45^\circ = 35\sqrt{2}$$

$$\vec{n} = \left(\frac{\sqrt{2}}{2}, -\frac{\sqrt{2}}{2} \right)$$

$$\vec{F}_n = [\sigma_{xx} \quad \tau_{xy}] \vec{n} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & 35\sqrt{2} \\ 35\sqrt{2} & 35\sqrt{2} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2} \\ -\frac{\sqrt{2}}{2} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2}\sigma_{xx} - 35 \\ 0 \end{pmatrix}$$

$$\sigma_{nn} = \vec{F}_n \cdot \vec{n} = \frac{\sqrt{2}}{2} \left(\frac{\sqrt{2}}{2}\sigma_{xx} - 35 \right) = \frac{\sigma_{xx}}{2} - \frac{35\sqrt{2}}{2} = 35\sqrt{2}$$

$$2\sigma_{xx} = 35\sqrt{2} + \frac{35\sqrt{2}}{2} \rightarrow \sigma_{xx} = 105\sqrt{2}$$

Las tensiones principales por definicion:

$$\sigma_{1,2} = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2} \right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

$$\sigma_1 = \frac{105\sqrt{2} + 35\sqrt{2}}{2} + \sqrt{\left(\frac{105\sqrt{2} - 35\sqrt{2}}{2} \right)^2 + (35\sqrt{2})^2}$$

$$\sigma_2 = \frac{105\sqrt{2} + 35\sqrt{2}}{2} - \sqrt{\left(\frac{105\sqrt{2} - 35\sqrt{2}}{2} \right)^2 + (35\sqrt{2})^2}$$

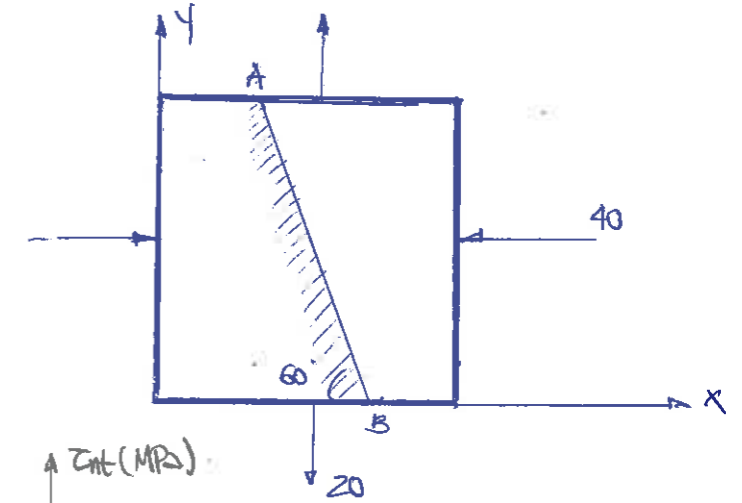
$$\begin{aligned} \sigma_1 &= 169 \text{ MPa} \\ \sigma_2 &= 29 \text{ MPa} \\ \sigma_3 &= 0 \end{aligned}$$

534. Determinar, utilizando Mohr, las componentes intrinsecas correspondientes al plano AB.

Tensiones ppales:

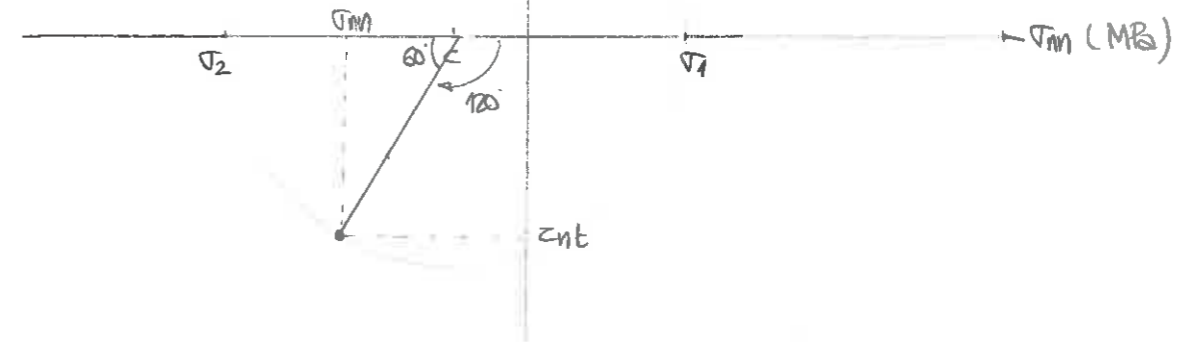
$$\sigma_1 = 20 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = -40 \text{ MPa}$$



$$c = \frac{\sigma_1 + \sigma_2}{2} = -10$$

$$r = \left| \frac{\sigma_1 - \sigma_2}{2} \right| = 30$$



$$\sigma_{nn} = c - r \cos 60^\circ = -10 - 30 \cdot \frac{1}{2} = -25 \text{ MPa} = \sigma_{nn}$$

$$\tau_{nt} = -r \sin 60^\circ = -30 \cdot \frac{\sqrt{3}}{2} = -15\sqrt{3} \text{ MPa} = \tau_{nt}$$

5C5. Determinar las medidas de las galgas B y C.

- $G = 80 \text{ GPa}$
- $\tau = 120 \text{ MPa}$ cortadura pura
- $\epsilon_a = 0,5 \cdot 10^{-3}$
- ϵ_b desconocido

$$[\epsilon_{ij}]_{xy} = \begin{bmatrix} \epsilon_{xx} & \epsilon_{xy} \\ \epsilon_{xy} & \epsilon_{yy} \end{bmatrix}$$

Para galgas: $\epsilon_{nn} = \epsilon_{xx} \alpha^2 + \epsilon_{xy} 2\alpha\beta + \epsilon_{yy} \beta^2$

Al ser un estado de cortadura pura: $\sigma_{xx} = \sigma_{yy} = 0$

$$\epsilon_{xy} = \frac{1}{2G} \tau_{xy} = \frac{1}{2 \cdot 80 \cdot 10^9} 120 \cdot 10^6 = 0,75 \cdot 10^{-3}$$

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_{xx} &= \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu(\sigma_{yy} + \sigma_{zz})] = \frac{-\nu\sigma_{zz}}{E} \\ \epsilon_{yy} &= \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu(\sigma_{xx} + \sigma_{zz})] = \frac{-\nu\sigma_{zz}}{E} \end{aligned} \right\} \epsilon_{xx} = \epsilon_{yy}$$

Galga A: $\vec{n}_A (1, 0)$

$$\epsilon_a = 0,5 \cdot 10^{-3} = \epsilon_{xx} + 0 \rightarrow \epsilon_{xx} = 0,5 \cdot 10^{-3}$$

Galga C: $\vec{n}_C (0, 1)$

$$\epsilon_c = \epsilon_{yy} = \boxed{0,5 \cdot 10^{-3} = \epsilon_c}$$

Galga B: $\vec{n}_B (\frac{\sqrt{2}}{2}, \frac{\sqrt{2}}{2})$

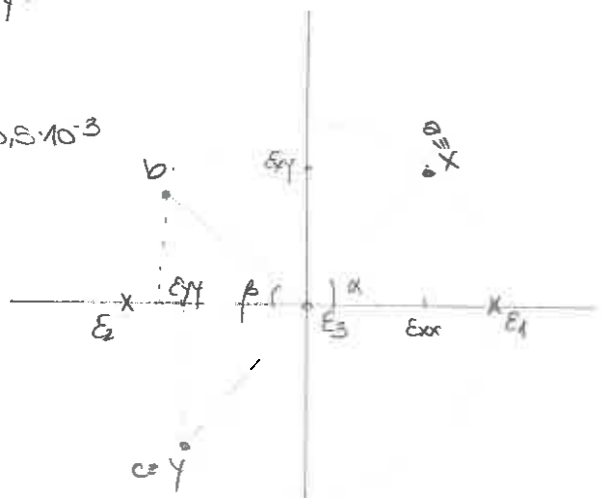
$$\epsilon_b = \epsilon_{xx} \frac{2}{4} + 2 \frac{\sqrt{2}}{2} \frac{\sqrt{2}}{2} \epsilon_{xy} + \frac{2}{4} \epsilon_{yy}$$

$$\epsilon_b = \frac{1}{2} \cdot 0,5 \cdot 10^{-3} + \epsilon_{xy} + \frac{1}{2} \epsilon_{yy} = 1 \cdot 10^{-3} + \frac{1}{2} \epsilon_{yy}$$

Galga C: $\vec{n}_C (0, 1)$

$$\epsilon_c = \epsilon_{yy}$$

$$r = \frac{\epsilon_1 - \epsilon_2}{2} = 0,5 \cdot 10^{-3}$$



En situación de cortadura pura:

$$\epsilon_1 = -\epsilon_2$$

$$\epsilon_3 = 0$$

$$\beta = 180 - (90 + \alpha)$$

$$\tan \alpha = \frac{\epsilon_{xy}}{\epsilon_{xx}} = \frac{0,75 \cdot 10^{-3}}{0,5 \cdot 10^{-3}} \rightarrow \alpha = 56,31^\circ$$

$$\beta = 33,69^\circ$$

$$\epsilon_{bb} = r \cos \beta = 0,5 \cdot 10^{-3} \cos 33,69^\circ$$

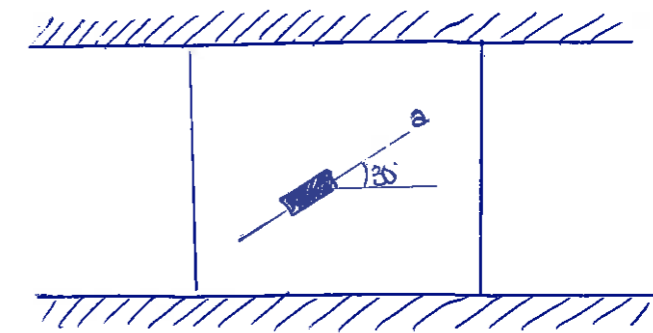
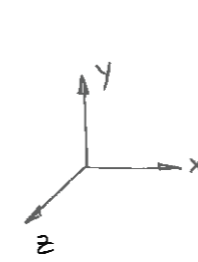
$$\boxed{\epsilon_{bb} = 4,16 \cdot 10^{-4}}$$

$$\epsilon_{cc} = \epsilon_{yy} = -\epsilon_{xx}$$

$$\boxed{\epsilon_{cc} = -0,5 \cdot 10^{-3}}$$

5C6. Determinar el coef. de Poisson.

- $\alpha = 10^{-5} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$
- $\Delta T = 100 \text{ } ^\circ\text{C}$
- $\epsilon_a = 10^{-3}$



Galga: $\epsilon_{nn} = \epsilon_{xx} \alpha^2 + 2\alpha\beta \epsilon_{xy} + \beta^2 \epsilon_{yy}$

$$\vec{n}_a (\cos 30^\circ, \sin 30^\circ) = \left(\frac{\sqrt{3}}{2}, \frac{1}{2} \right)$$

$$\epsilon_a = 10^{-3} = \epsilon_{xx} \frac{3}{4} + \frac{\sqrt{3}}{2} \epsilon_{xy} + \frac{1}{4} \epsilon_{yy} \quad (1)$$

Aplicamos la ley de Hooke con T^2 .

$$\epsilon_{yy} = 0 = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu(\sigma_{xx} + \sigma_{zz})] + \alpha \Delta T \quad (2)$$

$$\epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu(\sigma_{yy} + \sigma_{zz})] + \alpha \Delta T \quad (3)$$

$$\epsilon_{zz} = \frac{1}{E} [\sigma_{zz} - \nu(\sigma_{xx} + \sigma_{yy})] + \alpha \Delta T \quad (4)$$

Como en las caras libres no hay tensiones $\sigma_{xx} = \sigma_{zz} = 0$

$$(2) \quad 0 = \frac{1}{E} \sigma_{yy} + \alpha \Delta T$$

$$\sigma_{yy} = -\alpha \Delta T E = -10^{-5} \cdot 100 \cdot E = -10^{-3} E$$

$$(3): \epsilon_{xx} = \frac{1}{E} (-\nu \sigma_{yy}) + \alpha \Delta T = \nu 10^{-3} + 10^{-3} = 10^{-3} (1 + \nu)$$

Teniendo en cuenta que las tensiones de origen térmico son normales a los planos: $\tau_{xy} = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0 \rightarrow \epsilon_{xy} = \epsilon_{xz} = \epsilon_{yz} = 0$

$$(1): \epsilon_a = 10^{-3} = \epsilon_{xx} \frac{3}{4} + 0$$

$$\epsilon_{xx} = \frac{4}{3} \cdot 10^{-3}$$

$$(3): \epsilon_{xx} = \frac{4}{3} \cdot 10^{-3} = 10^{-3} (1 + \nu)$$

$$\nu = \frac{4}{3} - 1 = \frac{4-3}{3}$$

$$\boxed{\nu = \frac{1}{3}}$$

$$\sigma_1 = r = \sqrt{\sigma^2 + z^2}$$

$$\sigma_2 = -r = -\sqrt{\sigma^2 + z^2}$$

$$\sigma_3 = -\sigma$$

$$\sigma_f = \frac{1}{\sqrt{2}} \sqrt{4\sigma^2 + 4z^2 + \sigma^2 + z^2 + \sigma^2 + z^2 + \sigma^2 + 2\sigma r + \sigma^2 + z^2 + \sigma^2 - 2\sigma r}$$

$$2\sigma_f^2 = 3\sigma^2 + 6z^2 \rightarrow \sigma_f^2 = 4\sigma^2 + 3z^2$$

$$\sigma^2 = \frac{\sigma_f^2 - 3z^2}{4}$$

$$\sigma = 120,67 \text{ MPa}$$

2. Tensiones y direcciones principales.

$$\sigma_1 = \sqrt{\sigma^2 + z^2}$$

$$\sigma_2 = -\sqrt{\sigma^2 + z^2}$$

$$\sigma_3 = -\sigma$$

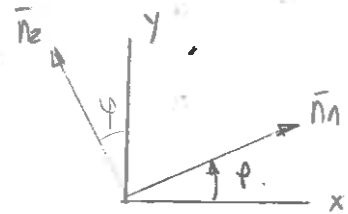
$$\sigma_1 = 132,98 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = -132,98 \text{ MPa}$$

$$\sigma_3 = -120,67 \text{ MPa}$$

Una dirección principal es z: $\vec{n}_3 (0,0,1)$.

Del diagrama de Mohr obtenemos las otras dos:



$$\tan 2\varphi = \frac{z}{\sigma} = \frac{55,85}{120,67} \rightarrow \varphi = 12,42^\circ$$

$$\vec{n}_1 (\cos\varphi, \sin\varphi, 0)$$

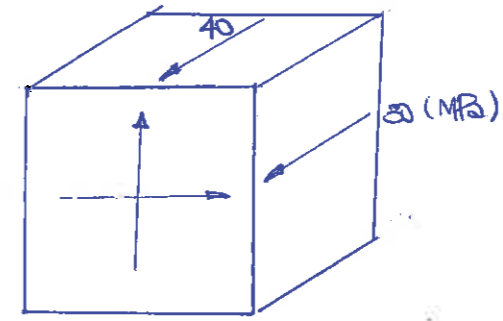
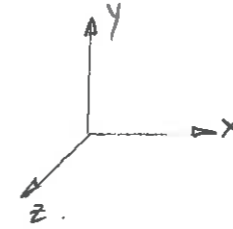
$$\vec{n}_2 (-\sin\varphi, \cos\varphi, 0)$$

$$\vec{n}_1 (0,98; 0,22; 0)$$

$$\vec{n}_2 (-0,22, 0,98; 0)$$

6C1. Calcular coeficiente de seguridad según Tresca y Von Mises.

$$\sigma_f = 240 \text{ MPa}$$



$$\sigma_{xz} = 30 \text{ MPa}$$

$$\tau_{yz} = 40 \text{ MPa}$$

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 30 \\ 0 & 0 & 40 \\ 30 & 40 & 0 \end{bmatrix}$$

Calculamos las tensiones principales con la ec. indicial:

$$|[\sigma_{ij}] - \sigma [I]| = 0$$

$$\begin{vmatrix} -\sigma & 0 & 30 \\ 0 & -\sigma & 40 \\ 30 & 40 & -\sigma \end{vmatrix} = -\sigma^3 + 30^2\sigma + 40^2\sigma = 0$$

$$-\sigma^3 + 900\sigma + 1600\sigma = -\sigma^3 + 2500\sigma = 0$$

$$\sigma(-\sigma^2 + 2500) = 0 \rightarrow \sigma_2 = 0$$

$$\sigma_1 = 50 \text{ MPa}$$

$$\sigma_3 = -50 \text{ MPa}$$

• Tresca:

$$n = \frac{\sigma_f}{\sigma_{eq}}$$

$$\sigma_{eq} = 2\tau_{max} = \sigma_{max} - \sigma_{min} = 50 - (-50) = 100 \text{ MPa}$$

$$n_T = \frac{240}{100} \rightarrow n_T = 2,4$$

• Von Mises

$$n = \frac{\sigma_f}{\sigma_{eq}}$$

$$\sigma_{eq} = \frac{1}{\sqrt{2}} \sqrt{(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_1 - \sigma_3)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2} = \frac{1}{\sqrt{2}} \sqrt{50^2 + 100^2 + 50^2} = 50\sqrt{3}$$

$$n = \frac{240}{50\sqrt{3}}$$

$$n_{VM} = 2,77$$

6C2. Representar el estado tensional para el que se produce fallo según Tresca.

Tresca.

$$\sigma_{eq} = 60 \text{ MPa}$$

z eje principal.

$$\sigma_{xx} = 50 \text{ MPa} = \sigma_{yy}$$

$$\tau_{xy} = 10 \text{ MPa}$$

según Tresca:

$$\sigma_{eq} = \sigma_{max} - \sigma_{min}$$

Eje z principal $\rightarrow \sigma_3 = 0 = \sigma_{zz}$

$$[\sigma_{ij}]_{xy} = \begin{bmatrix} 50 & 10 \\ 10 & 50 \end{bmatrix}$$

$$|[\sigma_{ij}] - \sigma [I]| = 0$$

$$\begin{vmatrix} 50 - \sigma & 10 \\ 10 & 50 - \sigma \end{vmatrix} = (50 - \sigma)^2 - 100 = 2500 + \sigma^2 - 100\sigma - 100 = 0$$

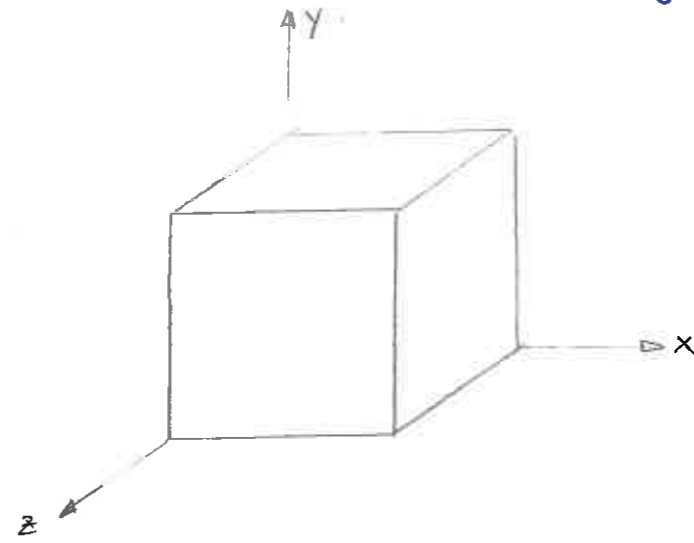
$$\sigma^2 - 100\sigma + 2400 = 0$$

$$\sigma_1 = 60 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = 40 \text{ MPa}$$

$$\sigma_3 = 0 = \sigma_{zz}$$

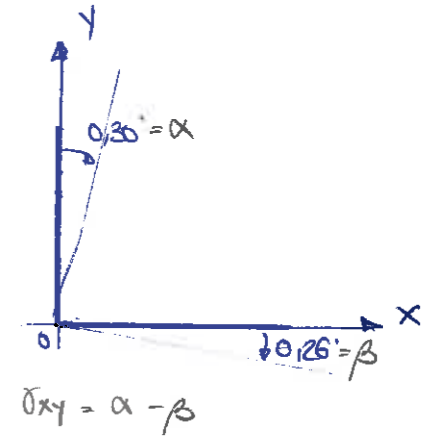
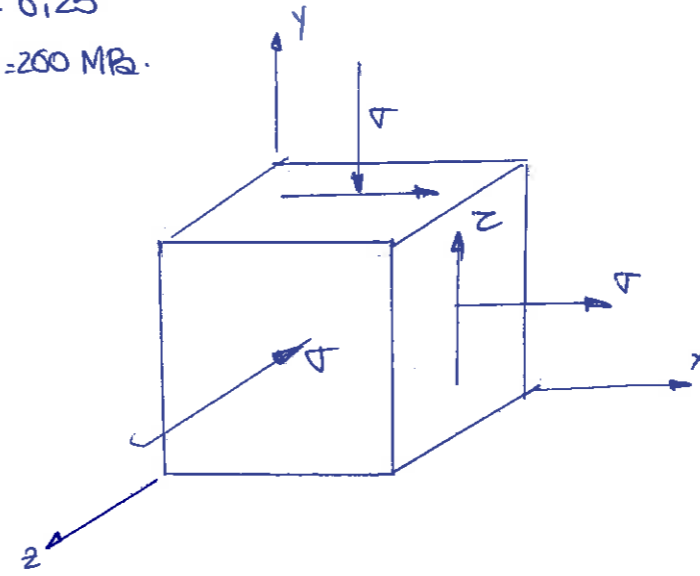
$$\sigma_{eq} = 60 - 0 = 60 \quad \checkmark$$



6C3. $E = 200 \text{ GPa}$

$$\nu = 0,25$$

$$\sigma_f = 200 \text{ MPa}$$



1. Valores de σ, τ para el fallo según Von Mises sabiendo la variación del ángulo recto inicialmente paralelo a x e y .

según Von Mises el fallo se da cuando:

$$\sigma_{eq} = \sigma_f$$

$$\sigma_f = \frac{1}{\sqrt{2}} \sqrt{(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2 + (\sigma_1 - \sigma_3)^2}$$

$$[\tau_{ij}] = \begin{bmatrix} \tau & \tau & 0 \\ \tau & -\tau & 0 \\ 0 & 0 & -\tau \end{bmatrix}$$

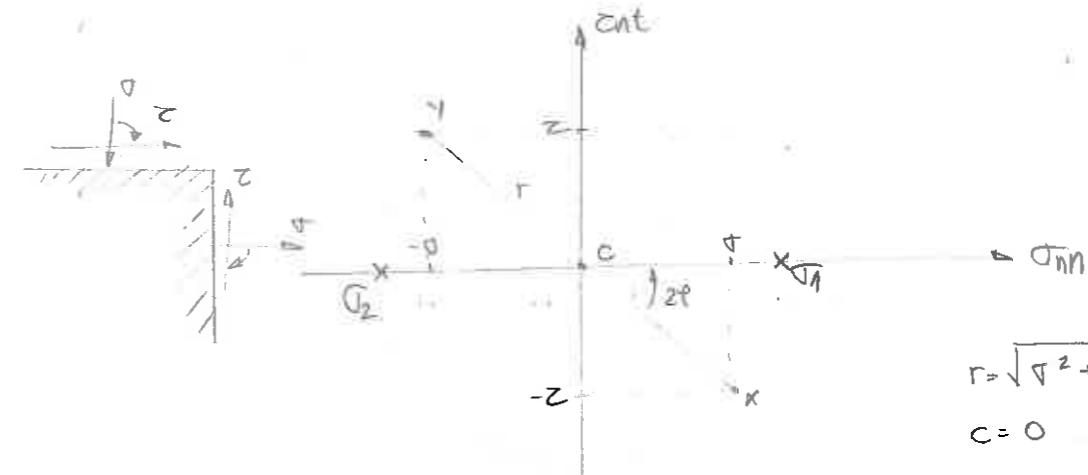
$$\delta_{xy} = \alpha - \beta = 0,30 - 0,25 = 0,04 \quad \frac{\pi \text{ rad}}{180} = 6,98 \cdot 10^{-4}$$

$$\epsilon_{xy} = \frac{\delta_{xy}}{z} = 3,49 \cdot 10^{-4}$$

$$\epsilon_{xy} = \frac{1+\nu}{E} \tau_{xy} \rightarrow 3,49 \cdot 10^{-4} = \frac{1+0,25}{200 \cdot 10^9} \tau_{xy}$$

$$\tau_{xy} = 55,85 \text{ MPa} = \tau$$

La dirección z ya es principal: $\sigma_3 = -\tau$



$$r = \sqrt{\tau^2 + z^2}$$

$$C = 0$$

$$\frac{1}{E} [\sigma_{yy} + \alpha \Delta T E - \nu^2 \sigma_{yy}] + \alpha \Delta T + \frac{1}{E} \sigma_{yy} = 9,5 \cdot 10^{-4}$$

$$\frac{1}{200 \cdot 10^9} [\sigma_{yy} + 30 \cdot 10^6 - \frac{\sigma_{yy}}{9}] + 1,2 \cdot 10^{-3} + \frac{\sigma_{yy}}{200 \cdot 10^9} = 9,5 \cdot 10^{-4}$$

$$\frac{1}{200 \cdot 10^9} \cdot \frac{17}{9} \sigma_{yy} = -8,6 \cdot 10^{-4}$$

$$\sigma_{yy} = -90 \text{ MPa} = \sigma_{yy}^A = \sigma_{yy}^B$$

$$\sigma_{zz}^A = -\alpha \Delta T E + \nu \sigma_{yy}^A = -240 \cdot 10^6 - 30 \cdot 10^6 \rightarrow \sigma_{zz}^A = -270 \text{ MPa}$$

2. Coef. de seguridad de cada cubo según Tresca.

$$n = \frac{\sigma_F}{\sigma_{eq}}$$

según Tresca. $\sigma_{eq} = 2 \sigma_{max} = \sigma_{max} - \sigma_{min}$

A $\sigma_{eq} = 0 - (-270) = 270$

$$n_{TA} = \frac{324 \text{ MPa}}{270 \text{ MPa}} \rightarrow n_{TA} = 1,2$$

B $\sigma_{eq} = 0 - (-90) = 90$

$$n_{TB} = \frac{324}{90}$$

$$n_{TB} = 3,6$$

604. Cubos alojados en una cavidad rígida sin rozamiento ni holguras.

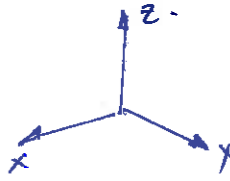
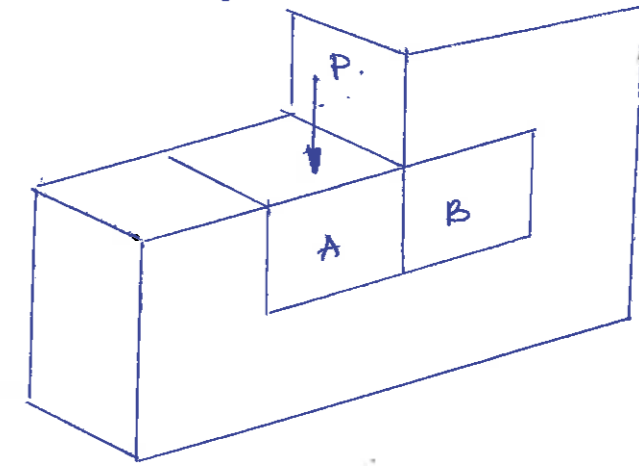
arista 1cm.

$E = 200 \text{ GPa}$

$\nu = \frac{1}{3}$

$\sigma_F = 240 \text{ MPa}$

$P = 17 \text{ kN}$.



1. Matrices de tensiones de los cubos.

$$[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^A & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^A & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^A \end{bmatrix}$$

$$[\sigma_{ij}]^B = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^B & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^B & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^B \end{bmatrix}$$

Como y es la cara de libre deformación para ambos cubos no se generarán tensiones.

$$\sigma_{yy}^A = 0$$

$$\sigma_{yy}^B = 0$$

$$\sigma_{zz}^A = \frac{-P}{A} = \frac{-17 \cdot 10^3 \text{ N}}{1 \times 1 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2} = -170 \text{ MPa} = \sigma_{zz}^A$$

• Equilibrio:

$$\sigma_{xx}^A = \sigma_{xx}^B \text{ por tener mismas dimensiones, mismo material}$$



• Eus compatibilidad de deformaciones
Aplicamos la ley de Hooke.

$$\epsilon_{xx} = 0 = \epsilon_{xx}^A + \epsilon_{xx}^B \rightarrow \epsilon_{xx}^A + \epsilon_{xx}^B = 0$$

$$\epsilon_{xx}^A = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{zz}^A]$$

$$\epsilon_{xx}^B = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{zz}^B]$$

$$\frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{zz}^A] + \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{zz}^B] = 0 \quad (1)$$

$$\epsilon_{zz}^B = 0 = \frac{1}{E} [\sigma_{zz}^B - \nu \sigma_{xx}] \quad (2)$$

$$\rightarrow \sigma_{zz}^B = \nu \sigma_{xx}$$

Vamos a (1):

$$\sigma_{xx} + \frac{1}{3} \cdot 170 \cdot 10^6 + \sigma_{xx} - \frac{1}{9} \sigma_{xx} = 0$$

$$\sigma_{xx} \frac{17}{9} = -\frac{1}{3} \cdot 170 \cdot 10^6 \rightarrow \sigma_{xx} = -30 \text{ MPa} = \sigma_{xx}^A = \sigma_{xx}^B$$

$$\sigma_{zz}^B = -10 \text{ MPa}$$

2. coef. de seguridad de los cubos según tracción:

$$n = \frac{\sigma_f}{\sigma_{eq}}$$

Según tracción $\sigma_{eq} = 2\sigma_{máx} = \sigma_{máx} - \sigma_{mín}$

• cubo A:

$$\sigma_{eq} = 0 - (-170) = 170$$

$$n_{TA} = \frac{240 \text{ MPa}}{170 \text{ MPa}} \rightarrow \boxed{n_{TA} = 1,41}$$

• cubo B:

$$\sigma_{eq} = 0 - (-30) = 30$$

$$n_{TB} = \frac{240 \text{ MPa}}{30 \text{ MPa}}$$

$$\boxed{n_{TB} = 8}$$

665. Dos cubos adyacentes en un cajón indeformable con holgura.

$$L = 10 \text{ cm}$$

$$\Delta = 0,075 \text{ mm}$$

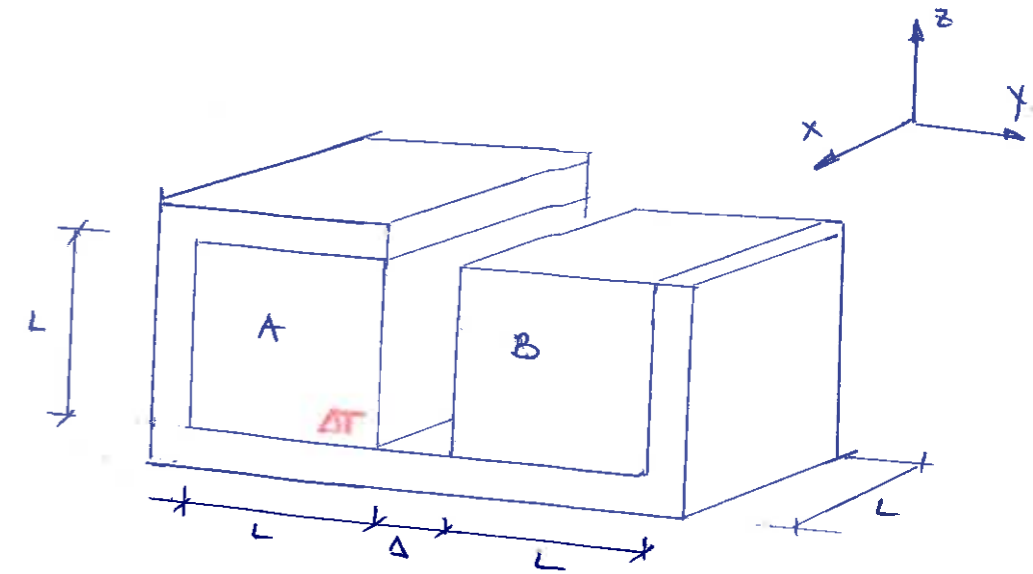
$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$\alpha = 10^{-5} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$$

$$\nu = \frac{1}{3}$$

$$\sigma_f = 324 \text{ MPa}$$

$$\Delta T = 120 \text{ } ^\circ\text{C} \text{ sobre A}$$



1. Matrices de tensión de ambos cubos:

$$[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^A & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^A & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^A \end{bmatrix}$$

$$[\sigma_{ij}]^B = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^B & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^B & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^B \end{bmatrix}$$

En la dirección x la deformación es libre, no hay nada que la restrinja,

luego $\sigma_{xx}^A = 0$
 $\sigma_{xx}^B = 0$

El cubo B también tiene libre la deformación en z $\sigma_{zz}^B = 0$.

El cubo A sufrirá una dilatación térmica por lo que se deformará hasta tocar al cubo B. \equiv hipótesis.

$$\delta_{yy}^{A+B} = \frac{\Delta}{L} = \frac{0,075 \cdot 10^{-3} \text{ m}}{0,1 \text{ m}} = 7,5 \cdot 10^{-6}$$

$$\delta_{yy}^{A+B} = \delta_{yy}^A + \delta_{yy}^B = \epsilon_{yy}^A \cdot \frac{1}{L} + \epsilon_{yy}^B \cdot \frac{1}{L} = 7,5 \cdot 10^{-6}$$

$$\epsilon_{yy}^A + \epsilon_{yy}^B = 7,5 \cdot 10^{-6} \cdot 10 = 7,5 \cdot 10^{-4}$$

$$\epsilon_{yy}^A = \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu \sigma_{zz}^A] + \alpha \Delta T$$

$$\epsilon_{yy}^B = \frac{1}{E} \sigma_{yy}^B$$

$$\frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu \sigma_{zz}^A] + \alpha \Delta T + \frac{1}{E} \sigma_{yy}^B = 7,5 \cdot 10^{-4} \quad (1)$$

$$\epsilon_{zz}^A = 0 \rightarrow \frac{1}{E} [\sigma_{zz}^A - \nu \sigma_{yy}^A] + \alpha \Delta T = 0 \quad (2)$$

$$\sigma_{zz}^A = -\alpha \Delta T E + \nu \sigma_{yy}^A$$

Equilibrio:

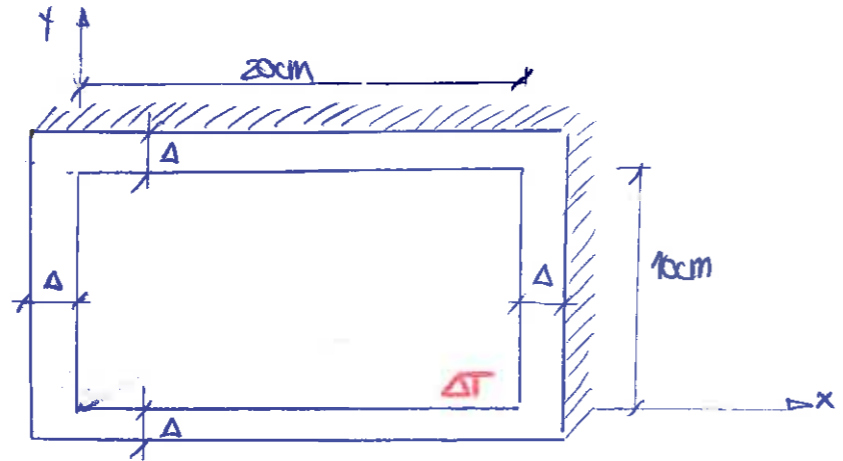
Al ser los dos cubos del mismo material y las mismas dimensiones

$$\sigma_{xy}^A = \sigma_{yy}^B = \sigma_{yy} \quad (3)$$

Sustituimos (3) y (2) en (1)

607. Placa de acero 200cm x 100cm x 1cm

- $\Delta = 0,1 \text{ mm}$
- $E = 200 \text{ GPa}$
- $\nu = \frac{1}{3}$
- $\sigma_f = 240 \text{ MPa}$
- $\alpha = 10^{-5} \cdot \text{C}^{-1}$



1. Máximo ΔT sin que aparezcan tensiones.

Las tensiones aparecerán justo cuando la placa toque el cuerpo rígido. Así que el máximo ΔT se da en el instante anterior. $\rightarrow \sigma_{xx} = 0$

$$\epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu(\sigma_{yy} + \sigma_{zz})] + \alpha \Delta T = \frac{2\Delta}{L_x} = 1 \cdot 10^{-3} \quad \sigma_{yy} = 0$$

$$\epsilon_{yy} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu(\sigma_{xx} + \sigma_{zz})] + \alpha \Delta T = \frac{2\Delta}{L_y} = 2 \cdot 10^{-3} \quad \sigma_{zz} = 0 \text{ cara libre.}$$

(1) $\epsilon_{xx} = \frac{2\Delta}{L} = \alpha \Delta T$ porque llega antes al contacto con x.

$$\Delta T = \frac{2\Delta}{\alpha L} = \frac{2 \cdot 0,1 \text{ mm}}{10^{-5} \cdot 200 \text{ mm}} = 100 \text{ C} = \Delta T_{\text{máx}}$$

2. Tensiones ppales para $\Delta T = 180 \text{ C}$

HIPÓTESIS = Supongo que hay contacto tanto en x como en y $\sigma_{zz} = 0$

$$\epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{yy}] + \alpha \Delta T$$

$$\frac{2\Delta}{L_x} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{yy}] + \alpha \Delta T \quad (1) \rightarrow 1 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{200 \cdot 10^9} [\sigma_{xx} - \frac{1}{3} \sigma_{yy}] + 180 \cdot 10^{-5}$$

$$\epsilon_{yy} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu \sigma_{xx}] + \alpha \Delta T$$

$$\frac{2\Delta}{L_y} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu \sigma_{xx}] + \alpha \Delta T \quad (2) \rightarrow 2 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{200 \cdot 10^9} [\sigma_{yy} - \frac{1}{3} \sigma_{xx}] + 180 \cdot 10^{-5}$$

De (1): $\sigma_{xx} = (1 \cdot 10^{-3} - 180 \cdot 10^{-5}) \cdot 200 \cdot 10^9 + \frac{1}{3} \sigma_{yy} = -160 \cdot 10^6 + \frac{1}{3} \sigma_{yy}$

Sustituyo en (2):

$$2 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \sigma_{yy} + \frac{1}{3} \frac{160 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} - \frac{1}{9} \frac{1}{200 \cdot 10^9} \sigma_{yy} + 180 \cdot 10^{-5}$$

$$2 \cdot 10^{-3} - 1,8 \cdot 10^{-3} - 2,66 \cdot 10^{-4} = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \cdot \frac{8}{9} \sigma_{yy}$$

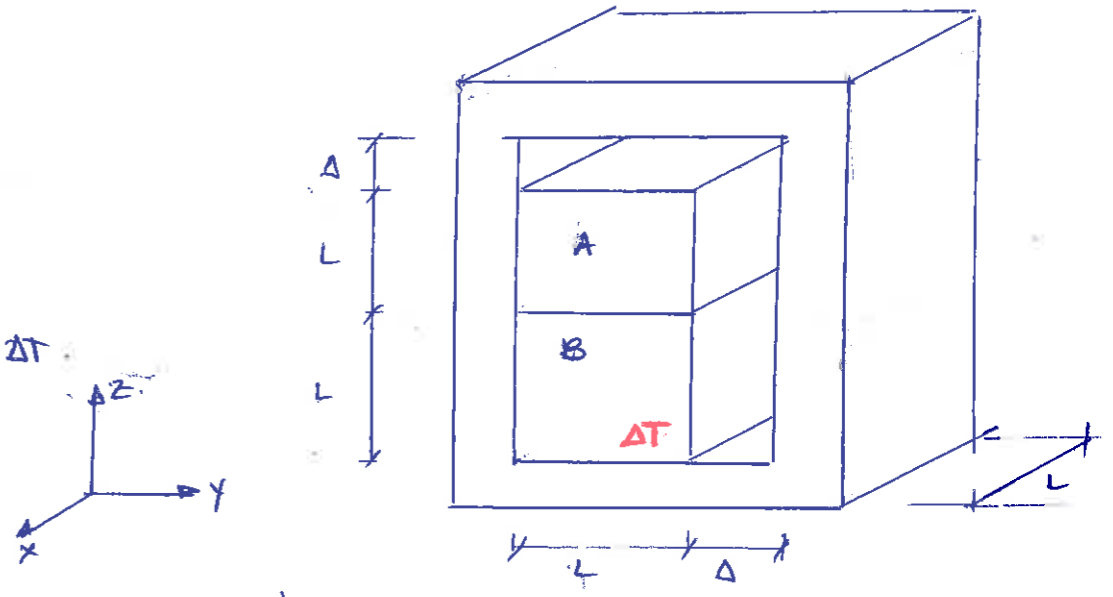
$$\sigma_{yy} = -15 \text{ MB}$$

$$\sigma_{xx} = -165 \text{ MB}$$

Vemos que la hipótesis es correcta porque las dos tensiones nos salen a compresión, luego hay contacto en ambas

606. Cubos alojados en una pieza rígida con orificio pasante.

- $L = 10 \text{ cm}$
- $\Delta = 0,1 \text{ mm}$
- $E = 200 \text{ GPa}$
- $\nu = \frac{1}{3}$
- $\sigma_f = 420 \text{ MPa}$
- $\alpha = 10^{-5} \cdot \text{C}^{-1}$
- B sometido a ΔT



1. Máximo ΔT sin que aparezcan tensiones.

Para que no aparezcan tensiones la deformación tiene que ser justo hasta llegar a la pared de la cavidad.

HIPÓTESIS = Suponemos que brutas arriba y al lado al mismo tiempo. (En B).

si no hay tensiones: $\sigma_{xx}^A = 0$ $\sigma_{xx}^B = 0$ siempre por ser cara libre.

$\sigma_{yy}^A = 0$ $\sigma_{yy}^B = 0$

$\sigma_{zz}^A = 0$ $\sigma_{zz}^B = 0$

$$\epsilon_{yy}^B = \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^B - \nu(\sigma_{xx}^B + \sigma_{zz}^B)] + \alpha \Delta T = \alpha \Delta T \quad (1)$$

$$\epsilon_{yy}^B = \frac{\Delta}{L} \quad (2)$$

De (1) y (2): $\frac{\Delta}{L} = \alpha \Delta T$

$$\Delta T = \frac{1}{10^{-5}} \cdot \frac{0,1 \text{ mm}}{100 \text{ mm}} \rightarrow \Delta T = 100 \text{ C}$$

2. Matrices de tensiones y deformaciones de ambos cubos si $\Delta T = 185 \text{ C}$

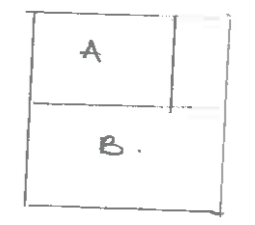
HIPÓTESIS: No hay contacto en A con y. $\sigma_{yy}^A = 0$

$$[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^A & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^A & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^A \end{bmatrix}$$

$$[\sigma_{ij}]^B = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^B & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^B & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^B \end{bmatrix}$$

$$[\epsilon_{ij}]^A = \begin{bmatrix} \epsilon_{xx}^A & 0 & 0 \\ 0 & \epsilon_{yy}^A & 0 \\ 0 & 0 & \epsilon_{zz}^A \end{bmatrix}$$

$$[\epsilon_{ij}]^B = \begin{bmatrix} \epsilon_{xx}^B & 0 & 0 \\ 0 & \epsilon_{yy}^B & 0 \\ 0 & 0 & \epsilon_{zz}^B \end{bmatrix}$$



Cubo A:

Al ser x la cara libre $\rightarrow \sigma_{xx}^A = 0$

$$\epsilon_{xx}^A = \frac{1}{E} (-\nu \sigma_{zz}^A) \quad (1)$$

$$\epsilon_{yy}^A = \frac{1}{E} (-\nu \sigma_{zz}^A) \quad (2)$$

$$\epsilon_{zz}^A = \frac{1}{E} \sigma_{zz}^A \quad (3)$$

≠ cubo B:

Al ser x la cara libre: $\sigma_{xx}^B = 0$

$$\epsilon_{xx}^B = \frac{1}{E} [-\nu(\sigma_{yy}^B + \sigma_{zz}^B)] + \alpha \Delta T \quad (4)$$

$$\epsilon_{yy}^B = \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^B - \nu \sigma_{zz}^B] + \alpha \Delta T = \frac{\Delta}{L} \quad (5)$$

$$\epsilon_{zz}^B = \frac{1}{E} [\sigma_{zz}^B - \nu \sigma_{yy}^B] + \alpha \Delta T \quad (6)$$

Equilibrio:

$$\sigma_{zz}^A = \sigma_{zz}^B = \sigma_{zz}$$

ECUS de compatibilidad de deformaciones:

$$\delta_{zz} = \Delta = \delta_{zz}^A + \delta_{zz}^B = L \epsilon_{zz}^A + L \epsilon_{zz}^B$$

$$\frac{1}{E} \sigma_{zz} + \frac{1}{E} [\sigma_{zz} - \nu \sigma_{yy}^B] + \alpha \Delta T = \frac{\Delta}{L} \quad (7)$$

De (5): $\sigma_{yy}^B = \frac{\Delta E}{L} - \alpha \Delta T E + \nu \sigma_{zz}$

$$\frac{1}{E} \sigma_{zz} + \frac{1}{E} \sigma_{zz} - \frac{\nu \Delta}{L} + \nu \alpha \Delta T - \nu^2 \sigma_{zz} + \alpha \Delta T = \frac{\Delta}{L}$$

$$\frac{1}{200 \cdot 10^9} \cdot \frac{17}{9} \sigma_{zz} = \frac{0,1 \text{ mm}}{100 \text{ mm}} - 185 \cdot 10^{-5} - \frac{1}{3} \cdot 185 \cdot 10^{-5} + \frac{1}{3} \cdot \frac{0,1}{100}$$

$$\sigma_{zz} = -120 \text{ MPa} = \sigma_{zz}^A = \sigma_{zz}^B$$

De (5): $\sigma_{yy}^B = \frac{0,1}{100} \cdot 200 \cdot 10^9 - 185 \cdot 10^{-5} \cdot 200 \cdot 10^9 = \frac{120 \cdot 10^6}{3}$

$$\sigma_{yy}^B = -210 \text{ MPa}$$

$$[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -120 \end{bmatrix} \text{ (MPa)}$$

$$[\sigma_{ij}]^B = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ 0 & -210 & 0 \\ 0 & 0 & -120 \end{bmatrix} \text{ (MPa)}$$

Calculo las deformaciones:

$$(1) \epsilon_{xx}^A = \frac{1}{E} (-\nu \sigma_{zz}^A) = + \frac{120 \cdot 10^6}{3 \cdot 200 \cdot 10^9} = 2 \cdot 10^{-4}$$

$$(2) \epsilon_{yy}^A = \frac{1}{E} (-\nu \sigma_{zz}^A) = \epsilon_{xx}^A$$

$$(3) \epsilon_{zz}^A = \frac{1}{E} \sigma_{zz}^A = - \frac{120 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} = -6 \cdot 10^{-4}$$

$$(4) \epsilon_{xx}^B = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \left[-\frac{1}{3} (-210 \cdot 10^6 - 120 \cdot 10^6) \right] + 185 \cdot 10^{-5} = 2,4 \cdot 10^{-3}$$

$$(5) \epsilon_{yy}^B = \frac{\Delta}{L} = \frac{0,1 \text{ mm}}{100 \text{ mm}} = 10^{-3}$$

$$(6) \epsilon_{zz}^B = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \left[-120 \cdot 10^6 + \frac{210 \cdot 10^6}{3} \right] + 185 \cdot 10^{-5} = 1,6 \cdot 10^{-3}$$

3. Máximo ΔT sin que se produzca fallo en ningún cubo según Tresca:

Para que no se produzca fallo según Tresca: $\sigma_p \geq \sigma_{eq}$. El ΔT_{\max} nos lo da la situación límite: $\sigma_p = \sigma_{eq}$

$$\sigma_p = 420 \text{ MPa} = \sigma_{\max} - \sigma_{\min}$$

sigo con la hipótesis de que en A no llega a tocar la pared. Es supongo que $|\sigma_{yy}^B| > |\sigma_{zz}^B|$.

$$\sigma_p = 0 - (-\sigma_{yy}^B) = \sigma_{yy}^B = 210 \text{ MPa}$$

$$(1): \frac{1}{E} \sigma_{zz} + \frac{1}{E} \sigma_{zz} - \frac{\nu}{E} \sigma_{yy}^B + \alpha \Delta T = \frac{\Delta}{L}$$

$$\frac{2}{E} \sigma_{zz} + \alpha \Delta T = \frac{\Delta}{L} + \frac{\nu}{E} \sigma_{yy}^B = 10^{-3} + \frac{1}{200 \cdot 10^9} \frac{210 \cdot 10^6}{3} = 6 \cdot 10^{-4}$$

$$(5): \frac{\Delta}{L} = \frac{1}{E} \sigma_{yy}^B - \frac{\nu}{E} \sigma_{zz} + \alpha \Delta T$$

$$\alpha \Delta T - \frac{\nu}{E} \sigma_{zz} = \frac{\Delta}{L} - \frac{1}{E} \sigma_{yy}^B = \frac{0,1}{100} + \frac{210 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} = 2,2 \cdot 10^{-3}$$

$$L \rightarrow \sigma_{zz} = (\alpha \Delta T - 2,2 \cdot 10^{-3}) \frac{E}{\nu}$$

Sustituimos en (1):

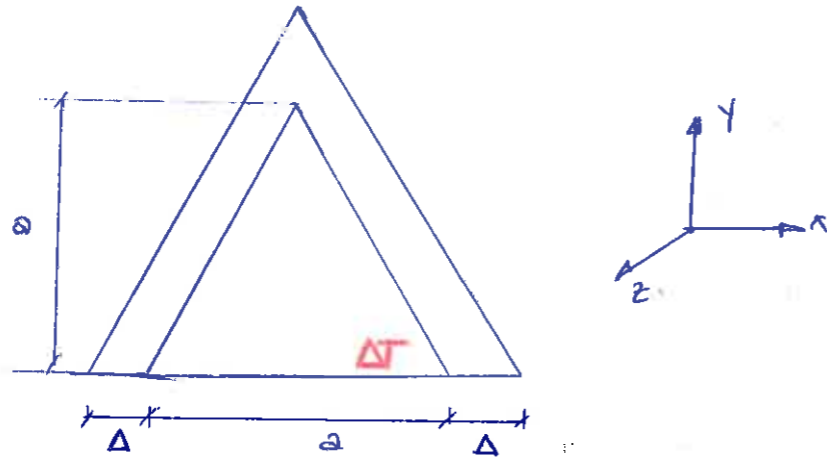
$$\frac{2}{\nu} \alpha \Delta T - \frac{2}{\nu} \cdot 2,2 \cdot 10^{-3} + \alpha \Delta T = 6 \cdot 10^{-4}$$

$$7 \alpha \Delta T = 6 \cdot 10^{-4} + 6 \cdot 2,2 \cdot 10^{-3}$$

$$\Delta T = 102,85$$

6C9. Prisma triangular en un cajón indeformable.

- $L = 25 \text{ cm}$
- $a = 10 \text{ cm}$
- $\Delta = 0,1 \text{ mm}$
- $E = 200 \text{ GPa}$
- $\nu = 1/3$
- $\alpha = 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$
- $\sigma_f = 240 \text{ MPa}$



a. ΔT para la que comienza la fluencia según Tresca.

Según Tresca la fluencia se dará por $\sigma_f = \sigma_{eq}$

$$\sigma_f = \sigma_{eq} = \sigma_{\max} - \sigma_{\min}$$

Como el prisma está sometido únicamente a un incremento de T° , las tensiones serán las mismas: $\sigma_{xx} = \sigma_{yy} = \sigma$

$\sigma_{zz} = 0$ por ser la cara libre.

$$\sigma_f = 0 + \sigma \rightarrow \sigma = 240 \text{ MPa a compresión.}$$

La ley de Hooke con temperaturas:

$$\epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{yy}] + \alpha \Delta T$$

$$\frac{\Delta a}{a} = \frac{1}{E} [\sigma - \nu \sigma] + \alpha \Delta T$$

$$\alpha \Delta T = \frac{\Delta a}{a} - \frac{\sigma}{E} (1 - \nu) = \frac{2 \cdot 0,1 \text{ mm}}{100 \text{ mm}} + \frac{240 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} \left(1 - \frac{1}{3}\right)$$

$$\Delta T = 280 \text{ } ^\circ\text{C}$$

b. Cambio de volumen para el ΔT calculado.

$$e = \frac{\Delta V}{V} = \epsilon_{xx} + \epsilon_{yy} + \epsilon_{zz}$$

$$\Delta V = e V$$

$$V = \frac{a^2 L}{2}$$

$$\epsilon_{xx} = \epsilon_{yy} = \frac{1}{E} [\sigma - \nu \sigma] + \alpha \Delta T = \frac{-240 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} \left(1 - \frac{1}{3}\right) + 10^{-6} \cdot 280 = 2 \cdot 10^{-3}$$

$$\epsilon_{zz} = \frac{1}{E} [0 - \nu(\sigma + \sigma)] + \alpha \Delta T = -\frac{2\nu\sigma}{E} + \alpha \Delta T = -\frac{2 \cdot 240 \cdot 10^6}{3 \cdot 200 \cdot 10^9} + 280 \cdot 10^{-6} = 3,6 \cdot 10^{-3}$$

$$\Delta V = (2 \cdot 10^{-3} + 2 \cdot 10^{-3} + 3,6 \cdot 10^{-3}) \cdot \frac{10 \cdot 10 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2}{2} \cdot 0,25 \text{ m}$$

$$\Delta V = 9,6 \cdot 10^{-6} \text{ m}^3 = 9,5 \text{ cm}^3$$

3. Máximo ΔT en que se produzca fallo según Tresca y tensiones ppales en ese instante.

Según Tresca el fallo se producirá cuando $\sigma_f \leq \sigma_{eq}$. Tenemos que estudiar el caso límite.

$$\sigma_f = \sigma_{eq} = \sigma_{\max} - \sigma_{\min}$$

Como el contacto se produce primero en x suponemos que $|\sigma_{xx}| > |\sigma_{yy}|$

$$\sigma_f = \sigma_{zz} - \sigma_{xx} = 0 - \sigma_{xx}$$

$$\sigma_{xx} = -240 \text{ MPa}$$

con las ecuaciones anteriores de la deformación:

$$(1) \epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{yy}] + \alpha \Delta T = -1 \cdot 10^{-3}$$

$$(2) \epsilon_{yy} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu \sigma_{xx}] + \alpha \Delta T = 2 \cdot 10^{-3}$$

De (1): $\alpha \Delta T = 1 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{E} \sigma_{xx} + \frac{\nu}{E} \sigma_{yy}$

sustituimos en (2):

$$2 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{200 \cdot 10^9} \sigma_{yy} + \frac{1}{3} \cdot \frac{240 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} + 1 \cdot 10^{-3} + \frac{240 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} + \frac{1}{3} \cdot \frac{1}{200 \cdot 10^9} \sigma_{yy}$$

$$\frac{1}{200 \cdot 10^9} \cdot \frac{4}{3} \sigma_{yy} = 2 \cdot 10^{-3} - 1 \cdot 10^{-3} - 1,2 \cdot 10^{-3} - 4 \cdot 10^{-4}$$

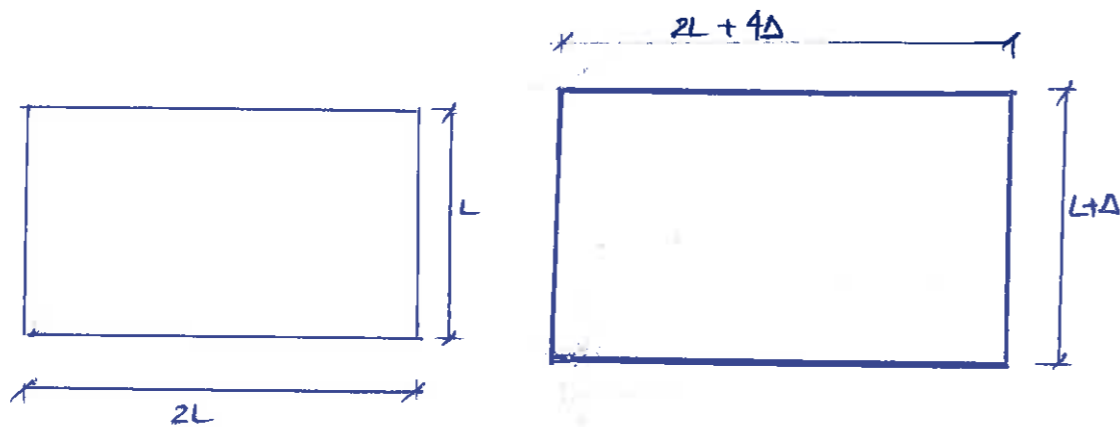
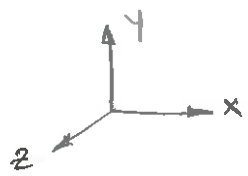
$$\sigma_{yy} = -90 \text{ MPa}$$

$$\alpha \Delta T = 1 \cdot 10^{-3} + \frac{240 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} = \frac{1}{3} \cdot \frac{90 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} \rightarrow \Delta T = 206 \text{ } ^\circ\text{C}$$

608. Se quiere colocar un parró en un marco rígido de manera que quede tensionado.

$$\nu = \frac{1}{3}$$

$$\sigma_f = 55 \text{ MPa}$$



1. Calcular tensiones parró en función de L, E, Δ : círculos de Mohr.

Aplicamos la ley de Hooke para calcular las deformaciones

$$\epsilon_{xx} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu \sigma_{yy}]$$

$$\frac{4\Delta}{2L} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \frac{1}{3} \sigma_{yy}] \rightarrow \sigma_{xx} = \frac{2AE}{L} + \frac{1}{3} \sigma_{yy} \quad (1)$$

$$\epsilon_{yy} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \nu \sigma_{xx}]$$

$$\frac{\Delta}{L} = \frac{1}{E} [\sigma_{yy} - \frac{1}{3} \sigma_{xx}] \quad (2)$$

Sustituimos (1) en (2):

$$\frac{\Delta}{L} = \frac{1}{E} \sigma_{yy} - \frac{1}{3} \frac{2AE}{L} - \frac{1}{9} \frac{1}{E} \sigma_{yy}$$

$$\frac{\Delta}{L} + \frac{2\Delta}{3L} = \frac{1}{E} \cdot \frac{8}{9} \sigma_{yy}$$

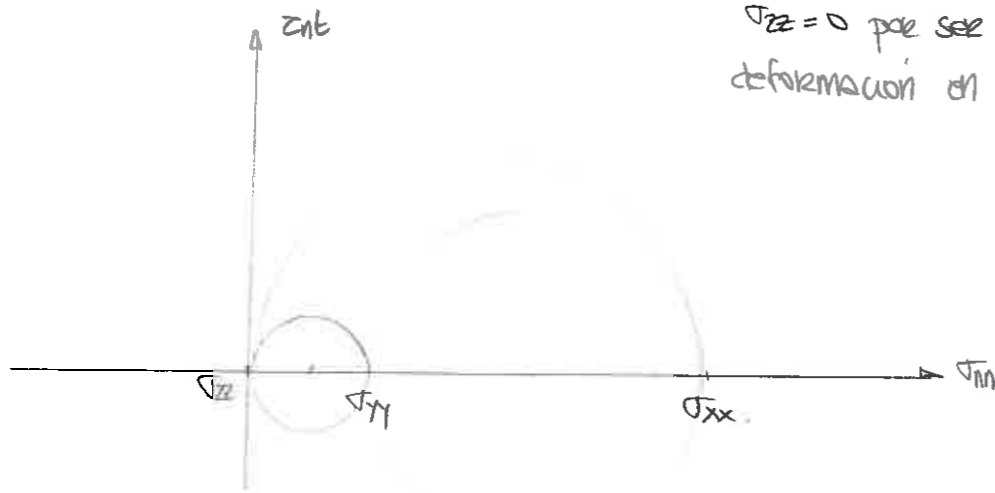
$$\frac{5AE}{3L} = \frac{8}{9} \sigma_{yy} \rightarrow$$

$$\sigma_{yy} = \frac{15}{8} \frac{AE}{L}$$

$$\sigma_{xx} = \frac{21}{8} \frac{AE}{L}$$

son a tracción porque se estira (tensiona) antes de unirlos al marco.

$\sigma_{zz} = 0$ por ser libre la deformación en esa cara:



2. Coef. de seguridad según Tresca y von Mises.

$$\sigma_f = 55 \text{ MPa}$$

$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$L = 1200 \text{ mm}$$

$$\Delta = 8 \text{ mm}$$

$$n = \frac{\sigma_f}{\sigma_{\text{eq}}}$$

Calculamos primero el valor de las tensiones principales:

$$\sigma_{xx} = \frac{21}{8} \cdot 2 \cdot 10^9 \cdot \frac{8 \text{ mm}}{1200 \text{ mm}} = 35 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{yy} = \frac{15}{8} \cdot 2 \cdot 10^9 \cdot \frac{8 \text{ mm}}{1200 \text{ mm}} = 25 \text{ MPa}$$

Tresca:

$$n = \frac{\sigma_f}{\sigma_{\text{eq}}}$$

$$\sigma_{\text{eq}} = 2\sigma_{\text{máx}} = \sigma_{\text{máx}} - \sigma_{\text{mín}} = \sigma_{xx} - \sigma_{zz} = 35 \text{ MPa}$$

$$n = \frac{55}{35} \rightarrow \boxed{n_T = 1.57}$$

von Mises:

$$n = \frac{\sigma_f}{\sigma_{\text{eq}}}$$

$$\sigma_{\text{eq}} = \frac{1}{\sqrt{2}} \sqrt{(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2 + (\sigma_1 - \sigma_3)^2} = \frac{1}{\sqrt{2}} \sqrt{10^2 + 25^2 + 35^2} = 5\sqrt{39}$$

$$n = \frac{55}{5\sqrt{39}}$$

$$\boxed{n_{VM} = 1.76}$$

20.11.09

Plma: Dos cubos iguales apoyados en una cavidad infinitamente rígida.

$L = 5\text{cm}$

$\Delta = 0,075\text{mm}$

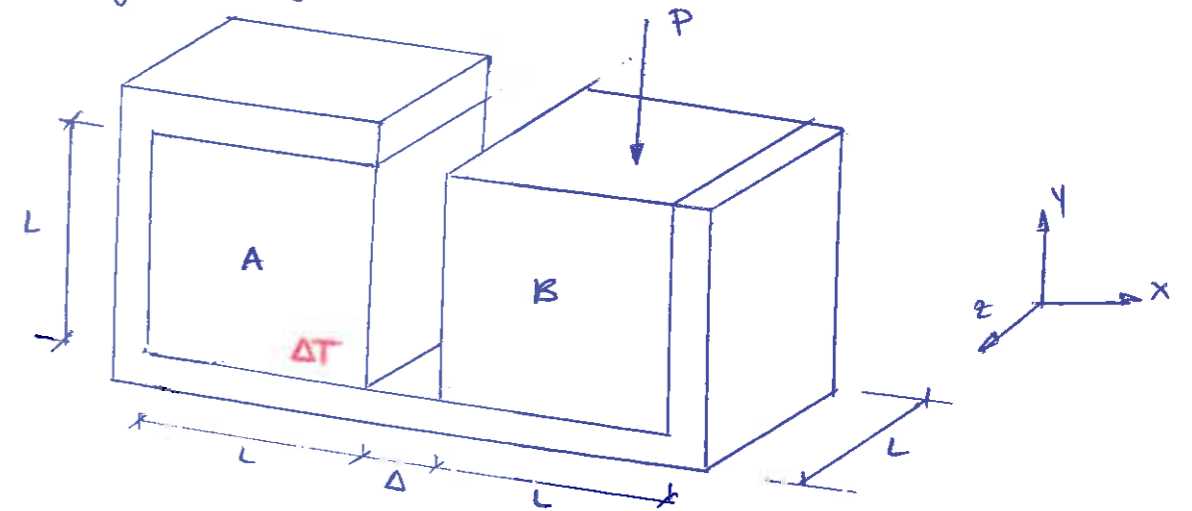
$E = 200\text{GPa}$

$\alpha = 10^{-5}\text{C}^{-1}$

$\nu = \frac{1}{3}$

$\sigma_F = 360\text{MPa}$

$P = 450\text{kN}$



1. ΔT para que B no cambie de longitud en x. $\rightarrow \epsilon_{xx}^B = 0$

$$[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^A & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^A & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^A \end{bmatrix} \quad [\sigma_{ij}]^B = \begin{bmatrix} \sigma_{xx}^B & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_{yy}^B & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_{zz}^B \end{bmatrix}$$

Al ser la deformación libre en la dirección z para ambos cubos $\rightarrow \begin{cases} \sigma_{zz}^A = 0 \\ \sigma_{zz}^B = 0 \end{cases}$

$\sigma_{yy}^B = -\frac{P}{A} = -\frac{450 \cdot 10^3\text{N}}{5 \cdot 5 \cdot 10^{-4}\text{m}^2} = -180\text{MPa}$

• Ecuas de compatibilidad de deformaciones:

$\epsilon_{xx}^{AB} = \Delta = \epsilon_{xx}^A + \epsilon_{xx}^B \rightarrow \epsilon_{xx}^A = \Delta$
 $L\epsilon_{xx}^A = \Delta$

$\epsilon_{xx}^A = \frac{\Delta}{L} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^A - \nu\sigma_{yy}^A] + \alpha\Delta T \quad (1)$

$\epsilon_{xx}^B = 0 = \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^B - \nu\sigma_{yy}^B] \rightarrow \sigma_{xx}^B = \nu\sigma_{yy}^B = -\frac{1}{3} \cdot 180$
 $\sigma_{xx}^B = -60\text{MPa}$

$\epsilon_{yy}^A = 0 = \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu\sigma_{xx}^A] + \alpha\Delta T \quad (2)$

• Equilibrio:

como A varía su longitud en Δ los cubos llegan a rozarse, luego:

$\sigma_{xx}^A = \sigma_{xx}^B = \sigma_{xx} = -60\text{MPa}$

(1): $\frac{\Delta}{L} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx} - \nu\sigma_{yy}^A] + \alpha\Delta T$

(2): $0 = \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu\sigma_{xx}] + \alpha\Delta T \rightarrow \sigma_{yy}^A = -\alpha\Delta T E + \nu\sigma_{xx}$

sustituimos en (1):

$\frac{\Delta}{L} = \frac{\sigma_{xx}}{E} + \nu\alpha\Delta T = \frac{\nu^2\sigma_{xx}}{E} + \alpha\Delta T$

$$(1+\nu)\alpha\Delta T = \frac{\Delta}{L} + \frac{\nu^2}{E}\sigma_{xx} - \frac{\sigma_{xx}}{E}$$

$$(1+\frac{1}{3})10^{-5}\Delta T = \frac{0,075\text{mm}}{50\text{mm}} - \frac{1}{9} \cdot \frac{60 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} + \frac{60 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9}$$

$$\Delta T = 132,5^\circ\text{C} \quad \sigma_{yy}^A = -285\text{MPa}$$

2. Máximo ΔT sin que se produzca fluencia según Tresca. Para ese ΔT expresar las matrices de tensiones de ambos cubos.

La fluencia se producirá por: $\sigma_1 \leq \sigma_{eq}$. tendremos que estudiar la situación límite para obtener ΔT_{\max} .

$$\sigma_1 = \sigma_{eq}$$

$$\sigma_{eq}^T = 2\sigma_{\max} = \sigma_{\max} - \sigma_{\min}$$

$$\sigma_{\max} = 0 = \sigma_{zz}^A$$

$$\sigma_{\min} = \sigma_{yy}^A$$

$$\sigma_1 = 0 - \sigma_{yy}^A \rightarrow \sigma_{yy}^A = -360\text{MPa}$$

Volvemos a utilizar las ecuaciones (1) y (2):

$$(2) \quad \frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu\sigma_{xx}^A] + \alpha\Delta T = 0 \rightarrow \alpha\Delta T = -\frac{1}{E} [\sigma_{yy}^A - \nu\sigma_{xx}^A]$$

$$(1) \quad \frac{\Delta}{L} = \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^A - \nu\sigma_{yy}^A] + \alpha\Delta T$$

Sustituimos en (1):

$$\frac{\Delta}{L} = \frac{\sigma_{xx}^A}{E} - \frac{\nu}{E}\sigma_{yy}^A - \frac{1}{E}\sigma_{yy}^A + \frac{\nu}{E}\sigma_{xx}^A$$

$$\frac{\Delta}{L} + \frac{\sigma_{yy}^A}{E}(1+\nu) = \frac{\sigma_{xx}^A}{E}(1+\nu)$$

$$\sigma_{xx}^A \cdot \frac{1+\frac{1}{3}}{200 \cdot 10^9} = \frac{0,075\text{mm}}{50\text{mm}} - \frac{360 \cdot 10^6}{200 \cdot 10^9} (1+\frac{1}{3}) \rightarrow \sigma_{xx}^A = -135 \cdot 10^6\text{MPa}$$

Volvemos a (2):

$$10^{-5}\Delta T = -\frac{1}{200 \cdot 10^9} \left[-360 \cdot 10^6 + \frac{1}{3} 135 \cdot 10^6 \right]$$

$$\Delta T = 157,5^\circ\text{C}$$

La matriz de tensiones para el cubo A $[\sigma_{ij}]^A = \begin{bmatrix} -135 & 0 & 0 \\ 0 & -360 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$ (MPa)

Para el cubo B:

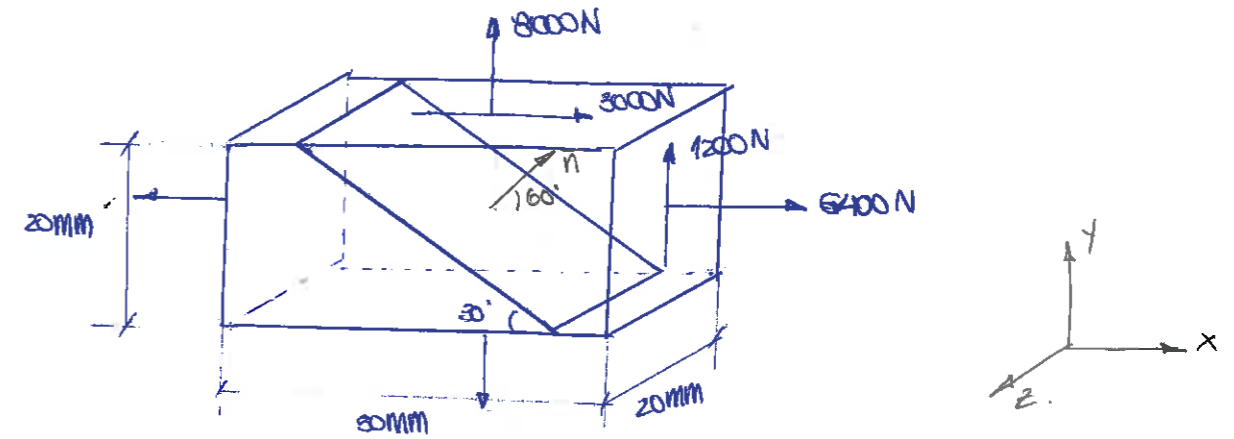
$$\sigma_{xx}^B = \sigma_{xx}^A = -135\text{MPa}$$

$$\sigma_{xx}^B - \frac{1}{E} [\sigma_{xx}^B - \nu\sigma_{yy}^B] = 0$$

$$\sigma_{xx}^B = \nu\sigma_{yy}^B \rightarrow \sigma_{yy}^B = \frac{-135}{3} = -45\text{MPa}$$

1era pregunta: Brazalete pizado formado por dos bisel a 30°

$$\text{Adhesivo } \tau_{\max} = 126\text{MPa}$$



1. τ_{\max} que debería soportar el adhesivo para que se produzca el fallo simultáneamente por tensión normal y cortadura.

Calculamos el estado tensional al que está sometido el prisma pizado.

$$\sigma_{xx} = \frac{P}{A} = \frac{6400\text{N}}{20 \cdot 20 \cdot 10^{-6}\text{m}^2} = 16\text{MPa}$$

$$\sigma_{yy} = \frac{P}{A} = \frac{8000\text{N}}{20 \cdot 20 \cdot 10^{-6}\text{m}^2} = 8\text{MPa}$$

$$\tau_{xy} = \frac{P}{A} = \frac{1200}{20 \cdot 20 \cdot 10^{-6}} = 3\text{MPa}$$

$$\tau_{xy} = \frac{P}{A} = \frac{3000}{20 \cdot 20 \cdot 10^{-6}} = 3\text{MPa}$$

Estado tensional plano:

$$[\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} 16 & 3 & 0 \\ 3 & 8 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \text{ (MPa)}$$

En el plano: $\vec{n}(\cos 60^\circ, \sin 60^\circ, 0) = (\frac{1}{2}, \frac{\sqrt{3}}{2}, 0)$

$$\vec{\sigma}_n = [\sigma_{ij}] \vec{n} = \begin{bmatrix} 16 & 3 \\ 3 & 8 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} 1/2 \\ \sqrt{3}/2 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 10,6 \\ 8,43 \end{pmatrix}$$

$$\sigma_{nn} = \vec{\sigma}_n \cdot \vec{n} = 5,3 + 7,3 = 12,6$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{|\vec{\sigma}_n|^2 - \sigma_{nn}^2}$$

$$|\vec{\sigma}_n|^2 = 10,6^2 + 8,43^2 = 183,42$$

$$\tau_{nt} = \sqrt{183,42 - 158,76} = 4,96$$

2ª CUESTIÓN: Placa hexagonal deformada.

$L = 1\text{m}$

espesor 1cm

$V_{\text{final}} 40\text{cm}^3$ menor que V_{inicial}

$\gamma_c = 3 \cdot 10^{-3} \text{ rad}$

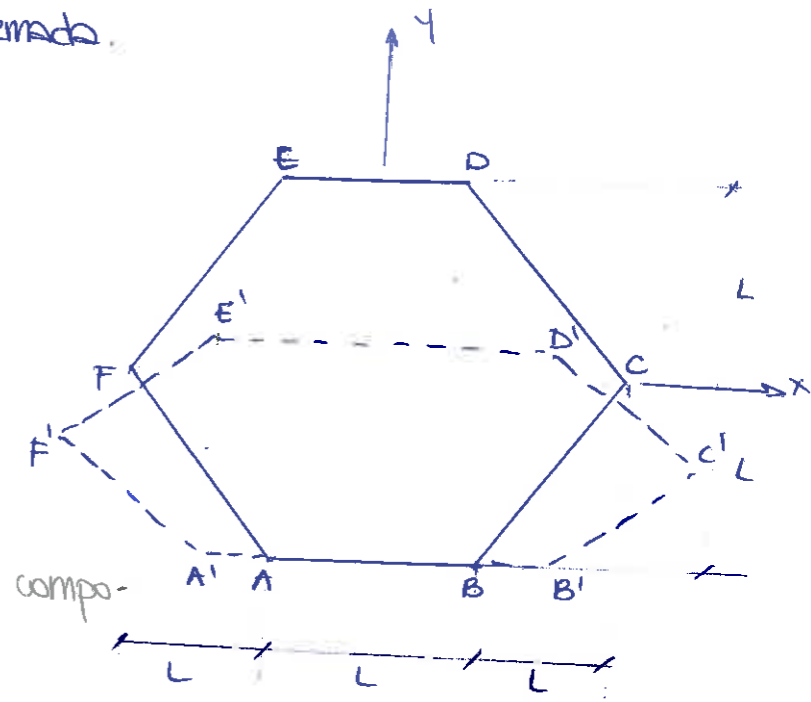
Estado de def. plana y uniforme.

Calcular la matriz de deformaciones.

Al ser la deformación plana no habrá componentes de la deformación en el plano z

$\epsilon_{zz} = 0 = \epsilon_{xz} = \epsilon_{yz}$

Y al ser uniforme la deformación será la misma para todos los puntos del plano xy



$$[\epsilon_{ij}] = \begin{bmatrix} \epsilon_{xx} & \epsilon_{xy} & \epsilon_{xz} \\ \epsilon_{xy} & \epsilon_{yy} & \epsilon_{yz} \\ \epsilon_{xz} & \epsilon_{yz} & \epsilon_{zz} \end{bmatrix}$$

$$[\epsilon_{ij}] = \begin{bmatrix} \epsilon_{xx} & \epsilon_{xy} & 0 \\ \epsilon_{xy} & \epsilon_{yy} & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

$$N_2 = -137,56 \text{ KN}$$

$$N_1 = -476,53 \text{ KN}$$

Lee tensiones sobre:

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{A_1} = \frac{-476,53 \cdot 10^3 \text{ N}}{40 \cdot 10^2 \text{ mm}^2}$$

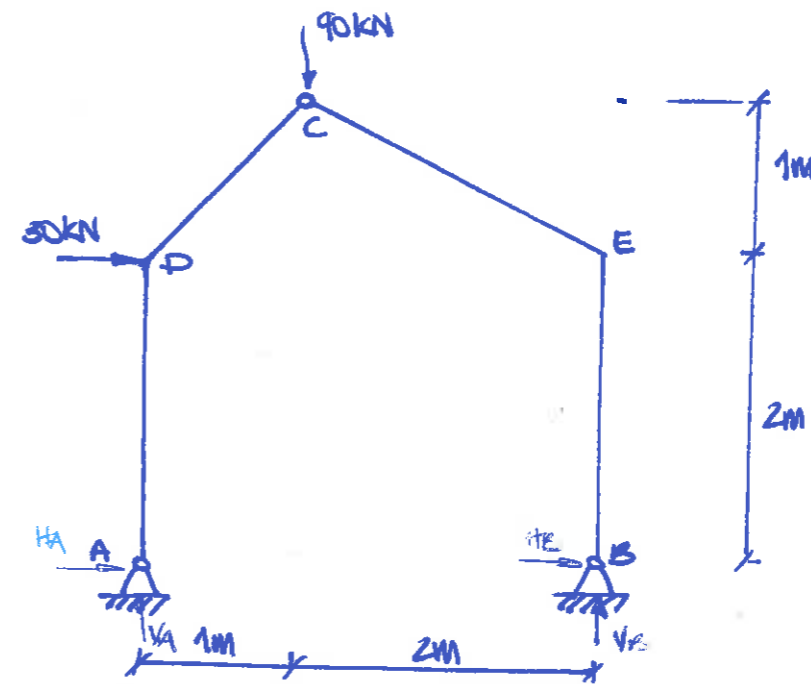
$$\sigma_2 = \frac{N_2}{A_2} = \frac{-137,56 \cdot 10^3 \text{ N}}{160 \cdot 10^2 \text{ mm}^2}$$

$$\sigma_1 = -119,13 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = -8,59 \text{ MPa}$$

Tensiones de compresión

7C2. Representar diagramas



+ Reacciones:

$$\sum F_x = 0: H_A + H_B + 30 = 0$$

$$\sum F_y = 0: V_A + V_B = 90$$

$$\sum M_A = 0: 30 \cdot 2 + 90 \cdot 1 = V_B \cdot 3 \rightarrow V_B = 50 \text{ KN}$$

$$V_A = 40 \text{ KN}$$

De la rótula: $\sum M_C = 0$

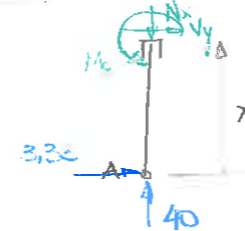
$$V_E \cdot 2 + H_B \cdot 2 = 0$$

$$H_B = -\frac{2}{3} V_B \rightarrow H_B = -33,33 \text{ KN} = -\frac{100}{3}$$

$$H_A = 8,33 \text{ KN} = \frac{10}{3}$$

Diagramas:

[AD] $0 \leq x \leq 2$

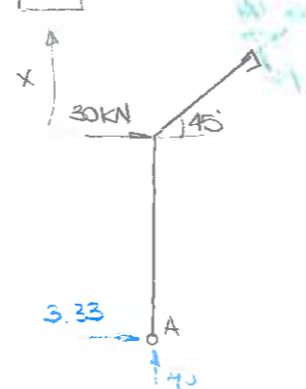


$$\sum F_x = 0: N_x = 40$$

$$\sum F_y = 0: V_y = -3,33$$

$$\sum M_z = 0: M_z = 3,33x \quad \begin{matrix} x=0(A): M_z=0 \\ x=2(D): M_z=6,66 \end{matrix}$$

[DC] $0 \leq x \leq 1$



$$\sum F_x = 0: N_x + \frac{30}{\sqrt{2}} + \frac{40}{\sqrt{2}} + \frac{3,33}{\sqrt{2}} = 0$$

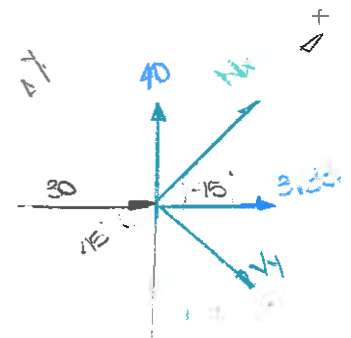
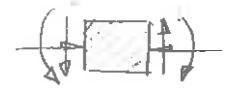
$$N_x = -51,83 \text{ KN}$$

$$\sum F_y = 0: V_y + \frac{30}{\sqrt{2}} + \frac{3,33}{\sqrt{2}} = \frac{40}{\sqrt{2}}$$

$$V_y = 4,72 \text{ KN}$$

$$\sum M_z = 0: M_z + 30x + 3,33(2+x) = 40x$$

$$M_z = 40x - 3,33(2+x) \quad \begin{matrix} x=1(C): M_z=0 \\ x=\frac{1}{2}: M_z=+3,33 \\ x=0: M_z=-6,66 \end{matrix}$$



BE $0 \leq x \leq 2$

$\sum F_x = 0: N_x = 50$

$\sum F_y = 0: V_y = 33,33$

$\sum M_B = 0: M_B = 33,33x$
 $x=0(B): M_B = 0$
 $x=2(E): M_B = 66,66$

EC

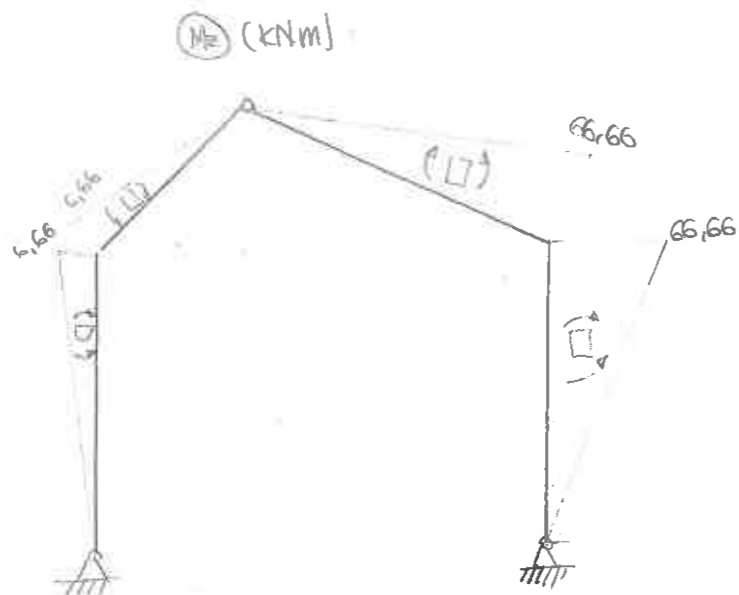
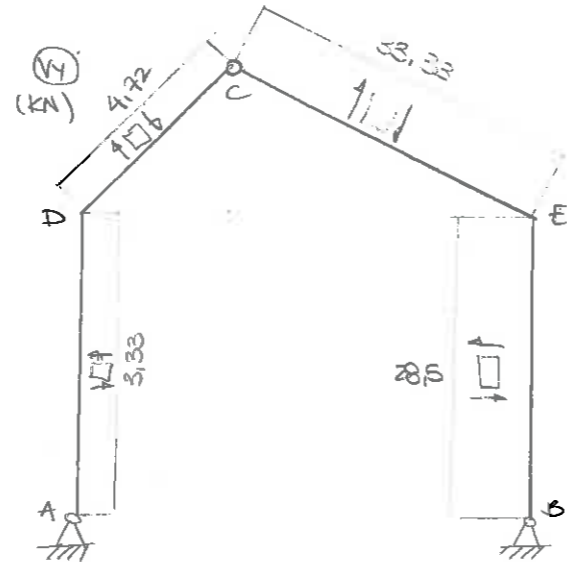
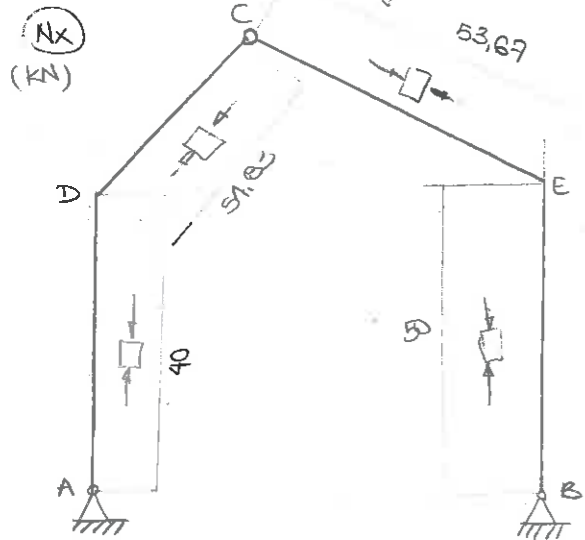
$\tan \alpha = \frac{\sin \alpha}{\cos \alpha} = \frac{1}{2} \rightarrow \alpha = 26,57$

$\sum F_x = 0: N_x + 33,33 \cdot 0,89 + 50 \cdot 0,48 = 0$
 $N_x = -53,67$

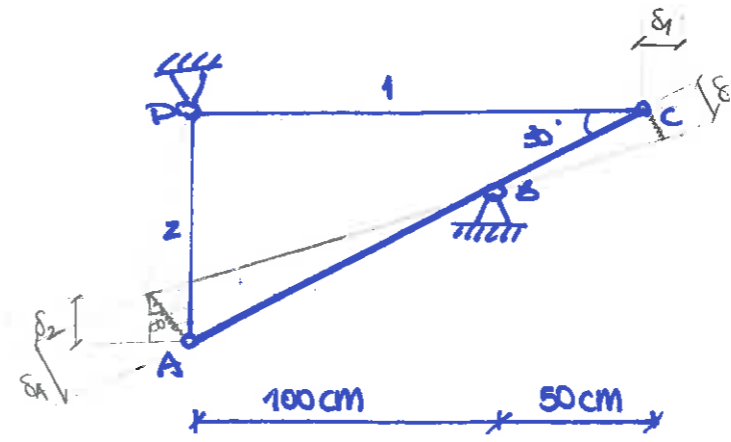
$\sum F_y = 0: V_y + 33,33 \cdot 0,48 = 50 \cdot 0,89$
 $V_y = 28,5$

$\sum M_C = 0: M_C + 50x = 33,33(2+x)$
 $M_C = 33,33(2+x) - 50x$
 $x=0(E): M_C = 66,66$
 $x=1(C): M_C = 0$
 $x=0,5: M_C = 58,33$

Representamos los diagramas



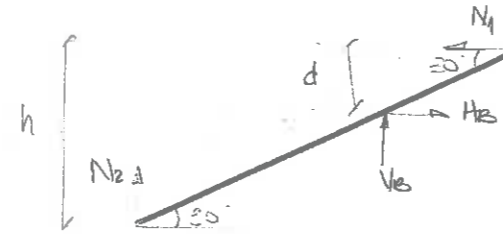
BC1. Calcular tensiones en ambas barras cuando $\Delta T = 40^\circ C$ (incremento).



	Acero (1)	Cobre (2)
E (GPa)	200	100
α ($^\circ C^{-1}$)	$12,5 \cdot 10^{-6}$	$16,5 \cdot 10^{-6}$
A (cm^2)	40	160

Suponemos que ambas barras articuladas trabajan a tracción

1. Equilibrio



$\sum F_x = 0: N_1 = H_B$
 $\sum F_y = 0: N_2 + V_B = 0$
 $\sum M_B = 0: N_1 \frac{h}{3} = N_2 \cdot 100$
 $N_1 = 2\sqrt{3}N_2$ (1)

$\tan 30^\circ = \frac{h}{150} \rightarrow h = 86,6 \text{ cm}$

$\tan 30^\circ = \frac{d}{50} \rightarrow d = \frac{50\sqrt{3}}{3} = 28,87 \text{ cm}$

2. Compatibilidad de deformaciones

- ϵ_1 : alargamiento
- ϵ_2 : acortamiento

Por semejanza de triángulos $\epsilon_A = 2\epsilon_C$

$\epsilon_1 \cos 30^\circ = \epsilon_2$
 $\epsilon_2 \sin 30^\circ = \epsilon_1$

$\frac{\epsilon_2}{\cos 30^\circ} = 2 \frac{\epsilon_1}{\sin 30^\circ} \rightarrow \frac{2\epsilon_2}{\sqrt{3}} = 2 \cdot 2\epsilon_1$

$\epsilon_2 = 2\sqrt{3}\epsilon_1$ (2)

3. Leyes de comportamiento

$\epsilon_1 = \frac{N_1 L_1}{E_1 A_1} + \alpha_1 L_1 \Delta T$

$\epsilon_2 = \frac{-N_2 L_2}{E_2 A_2} + \alpha_2 L_2 \Delta T$

Sustituimos (1), (3), (4) en (2):

$\frac{-N_2 L_2}{E_2 A_2} + \alpha_2 L_2 \Delta T = 2\sqrt{3} \left(\frac{2\sqrt{3}N_2 L_1}{E_1 A_1} + \alpha_1 L_1 \Delta T \right)$

$N_2 \left(\frac{12 L_1}{E_1 A_1} + \frac{L_2}{E_2 A_2} \right) = -\alpha_2 L_2 \Delta T - 2\sqrt{3} \alpha_1 L_1 \Delta T$

$N_2 \left(\frac{12 \cdot 15 \text{ m}}{200 \cdot 10^9 + 40 \cdot 10^9} + \frac{86,6 \cdot 10^{-2}}{100 \cdot 10^9 \times 160 \cdot 10^{-4}} \right) = -40 \cdot 16,5 \cdot 10^{-6} \cdot 86,6 \cdot 10^{-2} - 2\sqrt{3} \cdot 40 \cdot 12,5 \cdot 10^{-6} \cdot 1,5$

$$\sigma_2^T = 240 = 81,633 + \sigma_2^{\Delta} \rightarrow \sigma_2^{\Delta} = 158,367 \text{ MPa}$$

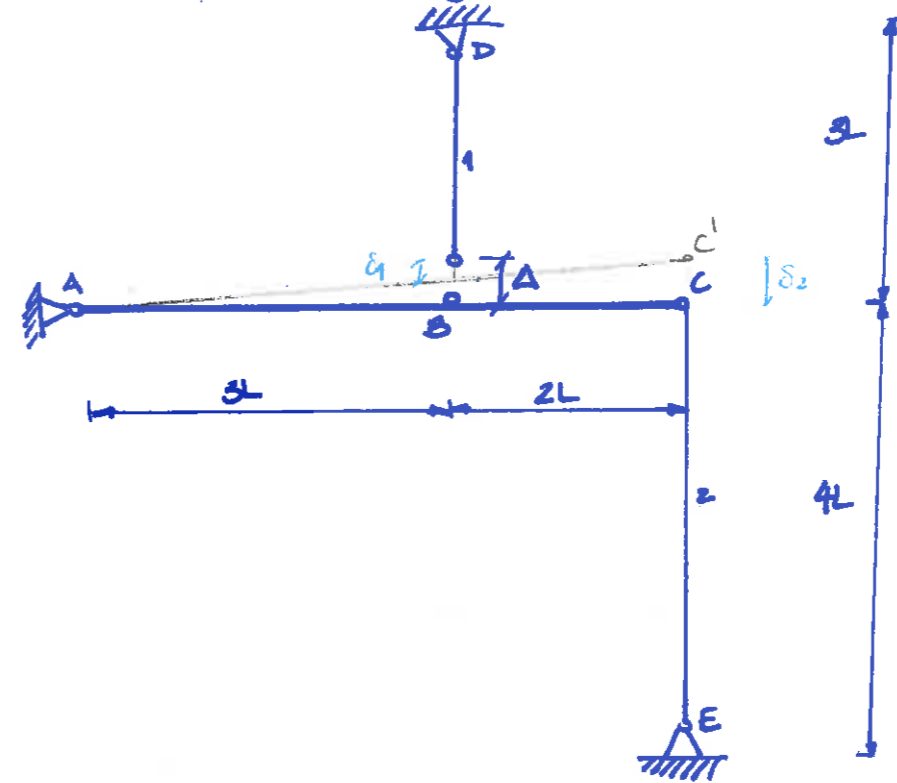
Vamos a la ecu del aprietado anterior:

$$\left(\frac{12}{E} + \frac{25}{2E} \right) \frac{T_2}{A_2} = (13+12) \alpha \Delta T$$

$$\left(\frac{12}{200 \cdot 10^9} + \frac{25}{2 \cdot 200 \cdot 10^9} \right) 158,367 \cdot 10^6 = (13+12) 12 \cdot 10^{-6} \cdot \Delta T_{\min}$$

$$\Delta T_{\min} = 59,88 \text{ } ^\circ\text{C}$$

8C2. Tirante DB con longitud Δ más corta.



ABC barra rígida

$$A_1 = 2A_2$$

$$L = 25 \text{ cm}$$

$$\Delta = 0,5 \text{ mm}$$

$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$\alpha = 12 \cdot 10^{-6} \cdot \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$$

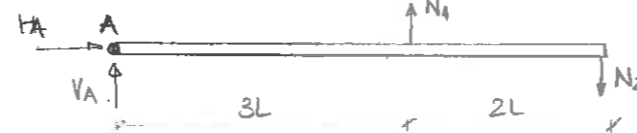
$$\sigma_f = 240 \text{ MPa}$$

1) Tensiones en los tirantes debidas al montaje

Se fuerza el montaje con la barra ① más corta. La barra ① se estirará pero tenderá a recuperar su longitud inicial \rightarrow lo que se opondrá la barra ②. Llegaríamos a una situación intermedia.

1. Equilibrio:

Asomamos la barra rígida



Hipótesis: ambas barras tracción

$$\sum M_A = 0: 3LN_1 = 5LN_2$$

$$3N_1 = 5N_2 \quad (1)$$

2. Leyes de comportamiento

suponemos que las dos barras se alargan

$$\delta_1 = \frac{N_1 \cdot 3L}{EA_1} \quad (2)$$

$$\delta_2 = \frac{N_2 \cdot 4L}{EA_2} \quad (3)$$

3. Compatibilidad de deformaciones

Por semejanza de triángulos tenemos que

$$\frac{\delta_2}{5L} = \frac{\Delta - \delta_1}{3L} \rightarrow 3\delta_2 = 5(\Delta - \delta_1) \quad (4)$$

Sustituimos (2), (3) en (4)

$$3 \frac{N_2 \cdot 4L}{EA_2} = 5\Delta - 5 \frac{N_1 \cdot 3L}{EA_1}$$

$$\text{como } A_1 = 2A_2$$

$$N_1 = \frac{E}{3} \cdot N_2$$

$$3 \frac{N_2 4L}{EA_2} = 5\Delta - 5 \frac{2N_2 3L}{EA_2}$$

$$\left(\frac{12L}{E} + \frac{25L}{2E} \right) \frac{N_2}{A_2} = 5\Delta$$

$$\left(\frac{12 \cdot 0,25}{200 \cdot 10^9} + \frac{25 \cdot 0,25}{2 \cdot 200 \cdot 10^9} \right) \frac{N_2}{A_2} = 5 \cdot 0,5 \cdot 10^{-3} \rightarrow \frac{N_2}{A_2} = 81,633 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{A_2} = 81,633 \text{ MPa}$$

$$N_2 = 81,633 \cdot 10^6 \text{ A}_2$$

$$3N_1 = 5N_2 = 5 \times 81,633 \cdot 10^6 \text{ A}_2$$

$$A_2 = \frac{A_1}{2}$$

$$3N_1 = 5 \times 81,633 \cdot 10^6 \frac{A_1}{2} \rightarrow \frac{N_1}{A_1} = \frac{5 \times 81,633 \cdot 10^6}{2 \times 3} = \sigma_1$$

$$\sigma_1 = 68,027 \text{ MPa}$$

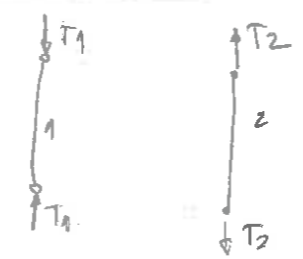
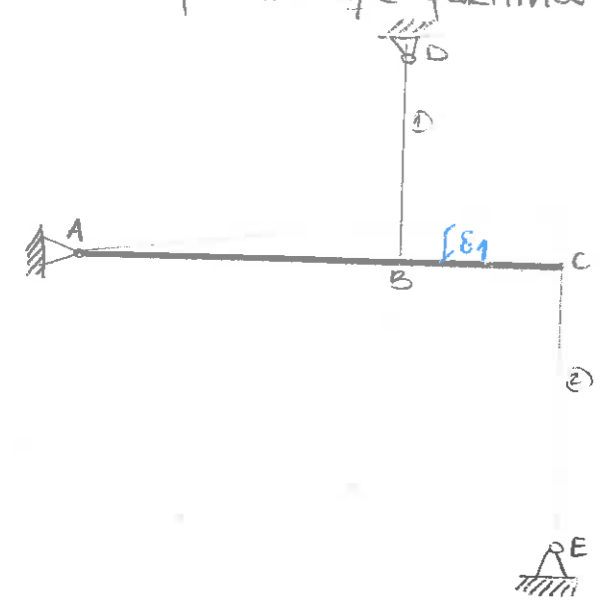
Las dos tensiones nos han salido positivas luego la hipótesis de que trabajan a tracción es correcta.

2) Tensiones finales en los tirantes si se les somete a un enfriamiento de $\Delta T = 30^\circ\text{C} (-)$.

Las tensiones finales serán una suma de las debidas al montaje y las debidas al enfriamiento. Como las primeras ya las hemos calculado vamos a aplicar superposición, es decir, vamos a calcular las debidas a ΔT únicamente suponiendo que partimos ya del montaje hecho.

Al enfriarse ambas barras se van a comprimir.

Hipótesis: ① compresión
② tracción



1. Equilibrio



$$\sum M_A = 0 \Rightarrow 3LT_1 + 5LT_2 = 0$$

$$3T_1 = -5T_2 \quad (1)$$

2. Leyes de comportamiento.
 $\delta = \pm \delta^N \pm \delta^{\Delta T}$

suponemos δ_1 acortamiento
 δ_2 alargamiento

① T_1 compresión
 ΔT compresión
② T_2 tracción
 ΔT compresión

$$\delta_1 = \frac{T_1 3L}{EA_1} + \alpha 3L \Delta T \quad (2)$$

$$\delta_2 = \frac{T_2 4L}{EA_2} - \alpha 4L \Delta T \quad (3)$$

3. Compatibilidad de deformaciones.

$$\frac{\delta_2}{5L} = \frac{\delta_1}{3L} \rightarrow 3\delta_2 = 5\delta_1 \quad (4)$$

substituímos (2), (3) en (4)

$$3 \frac{T_2 4L}{EA_2} - 3 \alpha 4L \Delta T = 5 \frac{T_1 3L}{EA_1} + 5 \alpha 3L \Delta T$$

$$\text{como } A_1 = 2A_2 \text{ y } T_1 = -\frac{5}{3} T_2$$

$$\frac{12T_2}{EA_2} - 12\alpha \Delta T = -\frac{25T_2}{E 2A_2} + 15\alpha \Delta T$$

$$\left(\frac{12}{E} + \frac{25}{2E} \right) \frac{T_2}{A_2} = 15\alpha \Delta T + 12\alpha \Delta T$$

$$\left(\frac{12}{200 \cdot 10^9} + \frac{25}{2 \cdot 200 \cdot 10^9} \right) \sigma_2 = (15+12) 12 \cdot 10^{-6} \cdot 30 \rightarrow \sigma_2 = 79,347 \text{ MPa (+)}$$

volvemos a la ecu (1)

$$3T_1 = -5T_2 = -5 \cdot 79,347 \cdot 10^6 \text{ A}_2$$

$$A_2 = \frac{A_1}{2}$$

$$\frac{T_1}{A_1} = \frac{-5 \cdot 79,347 \cdot 10^6}{2 \times 3} \rightarrow \sigma_1 = -66,123 \text{ MPa}$$

Como nos sale negativa la hipótesis es errónea, ① trabaja a tracción por lo que σ_1 es (+).

Las tensiones finales, por superposición, serán

$$\sigma^T = \sigma^M + \sigma^{\Delta T}$$

$$\sigma_1^T = 68,027 + 66,123 \rightarrow \sigma_1^T = 134,15 \text{ MPa (+)}$$

$$\sigma_2^T = 81,633 + 79,347 \rightarrow \sigma_2^T = 160,98 \text{ MPa (+)}$$

3) ΔT_{\min} sin que ningún tirante sobrepase el límite de fluencia

Vamos que la barra ②, tiene mayor tensión, luego sería la primera en fallar en el caso límite en el que se alcance el límite de fluencia:

$$\sigma_2^T = \sigma_f$$

Al ser $N_1 = 2N_2$ las tensiones serán

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{A}$$

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{A} = \frac{2N_1}{A} = 2\sigma_1$$

Volvemos a la ecuación

$$2\Delta = \left(\frac{L_1}{E} + \frac{4L_2}{E} \right) \sigma_1$$

$$2 \cdot 1\text{mm} = \left(\frac{-1000\text{mm}}{200 \cdot 10^3 \text{MPa}} + \frac{4 \cdot 1000\text{mm}}{200 \cdot 10^3 \text{MPa}} \right) \sigma_1$$

$$\sigma_1 = 80 \text{MPa (+)}$$

$$\sigma_2 = 160 \text{MPa (+)}$$

salen positivas \rightarrow hipótesis ok!
Ambas a tracción

El coef. de seguridad será:

$$n = \frac{\sigma_F}{\sigma_{\text{máx}}} = \frac{\sigma_F}{\sigma_2} = \frac{240}{160}$$

$$n = 1,5$$

2. Máximo valor de Δ para que ningún tirante alcance la fluencia.

En la barra ② hay más tensión, luego será la que llegue antes a fluencia cuando llegamos a esa situación $\sigma_2 = \sigma_F = 240 \text{MPa}$

$$\sigma_1 = \frac{\sigma_2}{2} = 120 \text{MPa}$$

Vamos a la ecu del apartado anterior

$$2\Delta = \left(\frac{L_1}{E} + \frac{4L_2}{E} \right) \sigma_1$$

$$2\Delta = \left(\frac{1000\text{mm}}{200 \cdot 10^3 \text{MPa}} + \frac{4 \cdot 1000\text{mm}}{200 \cdot 10^3 \text{MPa}} \right) 120 \text{MPa}$$

$$\Delta = 1,5 \text{mm}$$

BC4. Calcular el máximo valor admisible Δ en que se alcance la fluencia al realizar el montaje.

ABC indeformable

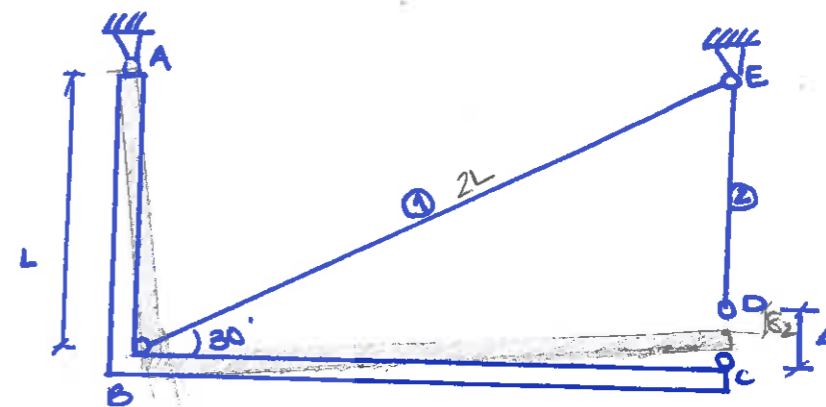
$$L = 1\text{m}$$

$$E = 200 \text{GPa}$$

$$A_1 = A_2 = A$$

$$\sigma_F = 240 \text{MPa}$$

$$\overline{BC} = \sqrt{3}L$$



Se fuerza el montaje estirando la barra ② pero tenderá a recuperar su posición inicial por lo que llegará a una posición intermedia. Por esto razón hacemos la hipótesis de que ① trabaja a compresión y ② a tracción.

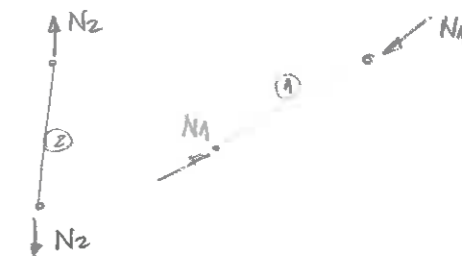
1. Equilibrio

Aislo el nudo E

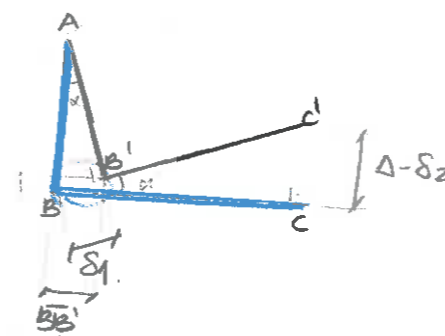
$$\sum F_y = 0 \quad N_2 = N_1 \cos 60^\circ$$

$$N_1 = 2N_2 \quad (6)$$

Al tener la misma A $\sigma_1 = 2\sigma_2$



2. compatibilidad de deformaciones



$$\overline{EB'} = \delta_1 \cos 30^\circ + x$$

$$x = y \tan 30^\circ$$

$$\delta_1 \sin 30^\circ = y \cos 30^\circ$$

$$x = \delta_1 \tan 30^\circ \cos 30^\circ = \frac{\sqrt{3}}{3} \delta_1$$

$$\overline{EB'} = \frac{2\sqrt{3}}{3} \delta_1 \quad (1)$$

δ_2 : alargamiento
 δ_1 : acortamiento

$$\frac{\Delta - \delta_2}{BC} = \frac{\overline{EB'}}{AB}$$

$$\frac{\Delta - \delta_2}{\sqrt{3}L} = \frac{\overline{EB'}}{L}$$

$$\Delta - \delta_2 = \sqrt{3} \overline{EB'} \quad (1)$$

$$\Delta - \delta_2 = \frac{2(\sqrt{3})^2}{3} \delta_1$$

$$\Delta - \delta_2 = 2\delta_1 \quad (2)$$

3. Leyes de comportamiento

$$\delta_1 = \frac{N_1 L_1}{EA} \quad (4)$$

$$\delta_2 = \frac{N_2 L_2}{EA} \quad (5)$$

Llevamos (4), (5), (6) a (2)

$$\Delta = \frac{N_2 L_2}{EA} \cdot 2 = \frac{2N_2 L_1}{EA}$$

$$\Delta = \left(\frac{4L_1}{E} + \frac{L_2}{E} \right) \frac{N_2}{A}$$

En la situación de fluencia σ_2 fallaría antes pero $\sigma_1 = 2\sigma_2$ así que σ_2 no puede alcanzar σ_f porque σ_1 no aguantaría, como mucho $\sigma_2 = \frac{\sigma_f}{2}$ para que σ_1 no sobrepase σ_f

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{A}$$

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{A} > \frac{N_2}{A}$$

Vamos a la ecuación

$$\Delta = \left(\frac{4L_1}{E} + \frac{L_2}{E} \right) \sigma_2$$

$$\sigma_2 = \frac{\sigma_f}{2} = 120 \text{ MPa}$$

$$L_2 = L$$

$$L_1 = 2L$$

$$\Delta = \left(\frac{4 \times 2 \times 1000 \text{ mm} + 1000 \text{ mm}}{200 \cdot 10^3 \text{ MPa}} \right) 120 \text{ MPa}$$

$$\Delta = 5,4 \text{ mm}$$

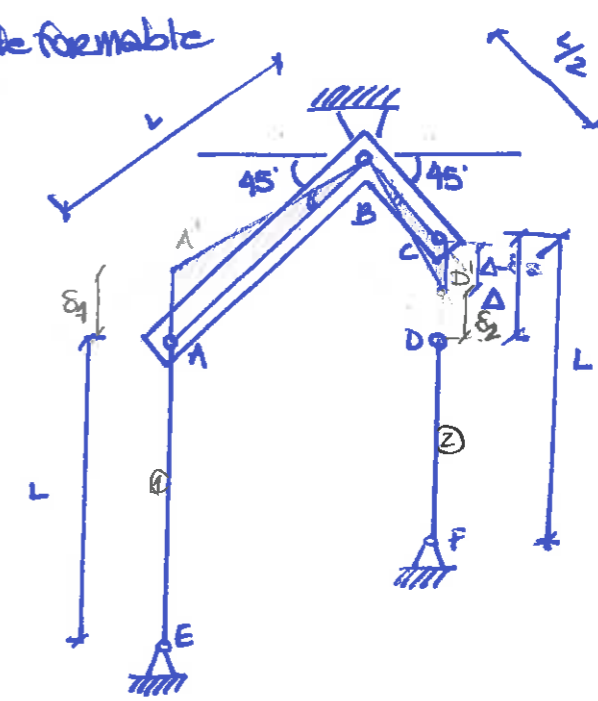
805. Escuadra ABC indeformable

$$\Delta = 1 \text{ mm}$$

$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$\sigma_f = 240 \text{ MPa}$$

$$L = 100 \text{ cm}$$

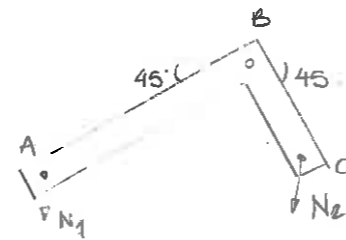


1. Tensiones en los tirantes debidas al montaje y coef. de seguridad:

Forzariamos el montaje y para eso alargariamos ② pero tenderia a recuperar su longitud inicial por lo que llegariamos a una situación intermedia

Hipótesis: ① tracción
② tracción

1. Equilibrio



$$\sum M_B = 0: N_1 \cos 45^\circ = N_2 \frac{1}{2} \cos 45^\circ$$

$$N_2 = 2N_1 \quad (1)$$

2. Compatibilidad de deformaciones.

Por semejanza de triángulos.

$$\frac{\delta_1}{A'B} = \frac{\Delta - \delta_2}{C'B}$$

$$A'B \cong AB = L$$

$$C'B \cong CB = \frac{L}{2}$$

$$\delta_1 = 2(\Delta - \delta_2) \quad (2)$$

3. Leyes de comportamiento

δ_1, δ_2 alargamientos

$$\delta_1 = \frac{N_1 L}{EA} \quad (3)$$

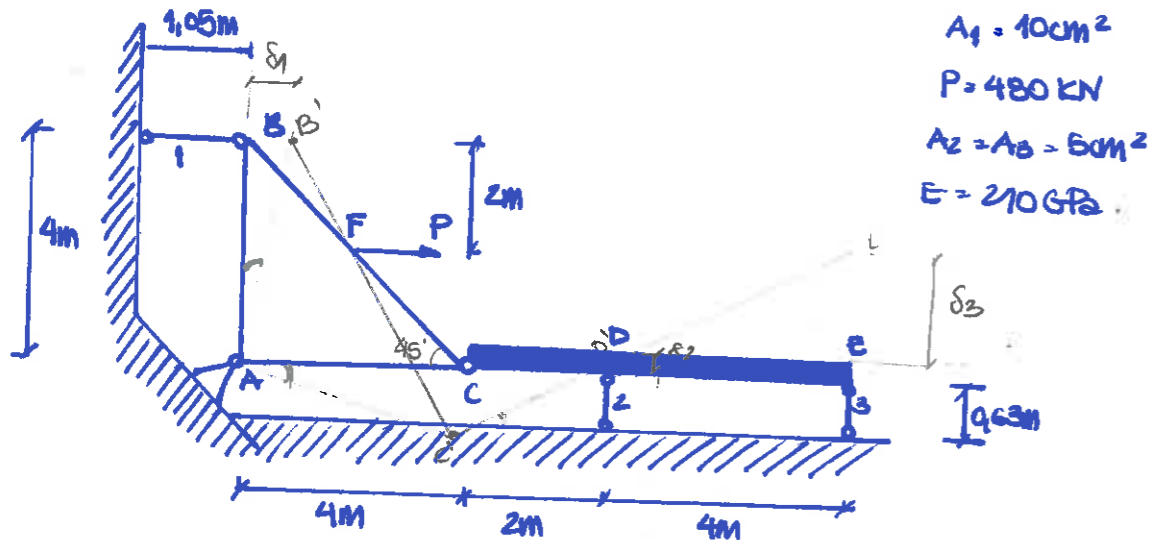
$$\delta_2 = \frac{N_2 L_2}{EA} \quad (4)$$

Sustituimos (1), (3), (4) en (2)

$$\frac{N_1 L}{EA} = 2\Delta - 2 \frac{2N_1 L_2}{EA}$$

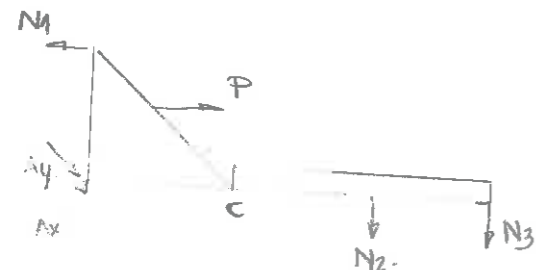
$$2\Delta = \left(\frac{L}{E} + \frac{4L_2}{E} \right) \frac{N_1}{A}$$

807. Triángulo y barras infinitamente rígidas.



1. Esfuerzos en los tirantes.

La fuerza P generará unos esfuerzos que suponemos: ① tracción, ②, ③ tracción.
 1. Equilibrio
 Aislo el conjunto triángulo - barra.



$$\sum M_A = 0: N_1 \cdot 4 = 2P + 6N_2 + 10N_3$$

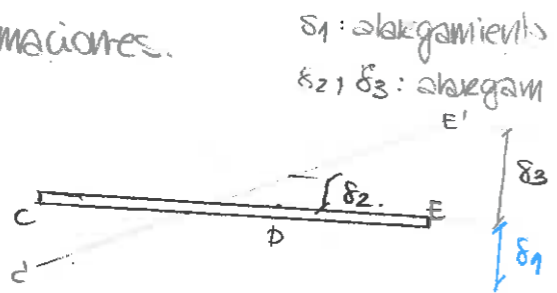
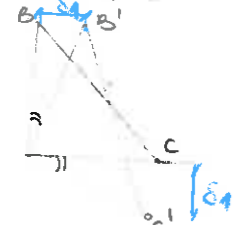
$$2N_1 - 3N_2 - 5N_3 = P \quad (1)$$

$$\sum M_C = 0: 2N_2 + 6N_3 = 0$$

$$N_2 = -3N_3 \quad (2)$$

2. Compatibilidad de deformaciones.

Como $AB = AC$:



Por semejanza de triángulos:

$$\frac{\delta_3 + \delta_1}{CE} = \frac{\delta_2 + \delta_1}{CD}$$

$$\frac{\delta_3 + \delta_1}{6} = \frac{\delta_2 + \delta_1}{2} \rightarrow \delta_3 + \delta_1 = 3(\delta_2 + \delta_1)$$

$$\delta_3 = 3\delta_2 + 2\delta_1 \quad (3)$$

3. Leyes de comportamiento

$$\delta_1 = \frac{N_1 L_1}{EA_1} \quad (4)$$

$$\delta_2 = \frac{N_2 L_2}{EA_2} \quad (5)$$

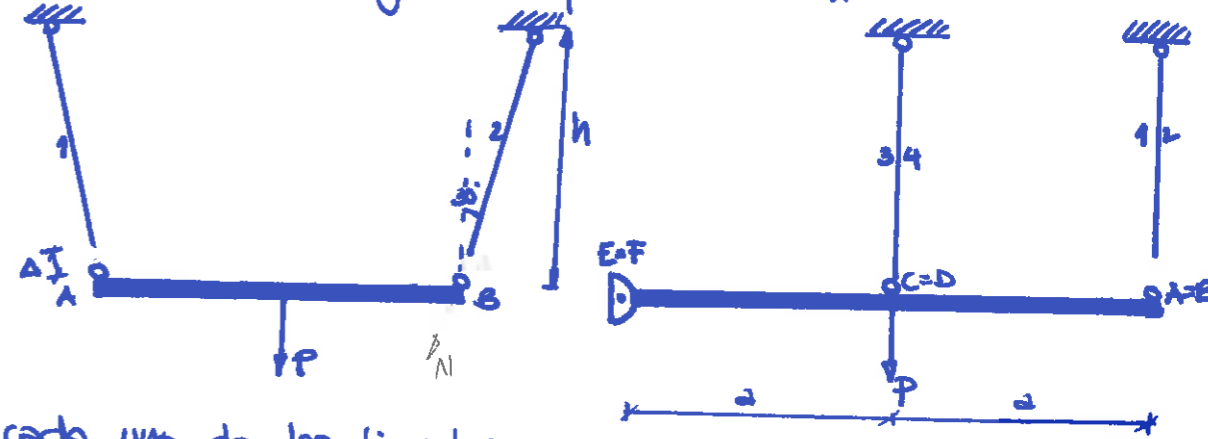
$$\delta_3 = \frac{N_3 L_3}{EA_3} \quad (6)$$

Sustituimos (4), (5) y (6) en (3)

$$\frac{N_3 L_3}{EA_3} = 3 \frac{N_2 L_2}{EA_2} + 2 \frac{N_1 L_1}{EA_1}$$

808. Plataforma infinitamente rígida de peso P = 100 kN.

$\Delta = 2 \text{ cm}$
 $P = 100 \text{ kN}$
 $E = 210 \text{ GPa}$
 $A = 10 \text{ cm}^2$
 $P = 100 \text{ kN}$
 $h = 3 \text{ m}$



1. Tensiones en cada uno de los tirantes.

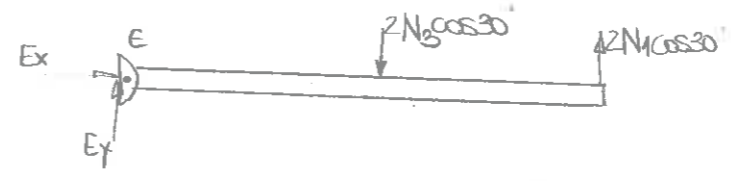
Resuelva el problema por superposición. Las tensiones finales serán las debidas al montaje (M) + las debidas a la carga (P)

* MONTAJE (M)

Las barras ① y ② se fuerzan para el montaje, se estiran para tenderse a recuperar su longitud inicial, a lo que se oponen ③ y ④. Llegaremos a una situación de equilibrio donde suponemos que: ①, ② tracción, ③, ④ compresión.

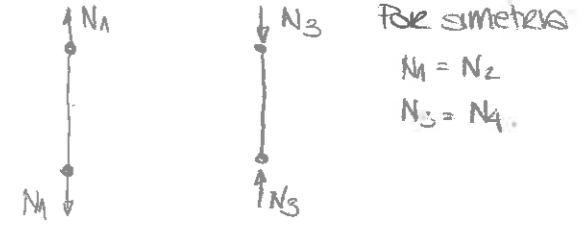
1. Equilibrio

Aisla la plataforma:



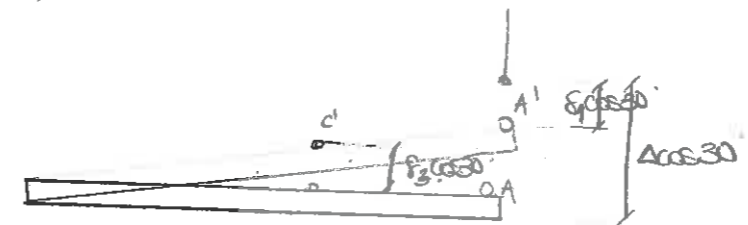
$$\sum M_E = 0: 2N_3 \cos 30^\circ \cdot a = 2N_4 \cos 30^\circ \cdot 2a$$

$$N_3 = 2N_4 \quad (1)$$



Por simetría:
 $N_1 = N_2$
 $N_3 = N_4$

2. Compatibilidad de deformaciones



$$\delta_1: \text{alargamiento}$$

$$\delta_3: \text{acortamiento}$$

$$\frac{\delta_3 \cos 30^\circ}{a} = \frac{\Delta \cos 30^\circ - \delta_1 \cos 30^\circ}{2a}$$

$$2\delta_3 = \Delta - \delta_1 \quad (2)$$

3. Leyes de comportamiento

$$\delta_1 = \frac{N_1 L_1}{EA} \quad (3)$$

$$\delta_3 = \frac{N_3 L_3}{EA} \quad (4)$$

Sustituimos (3), (4), (1) en (2)

$$2 \cdot \frac{2N_4 L_3}{EA} = \Delta - \frac{N_1 L_1}{EA}$$

$$(4L_3 + L_1) \frac{N_1}{EA} = \Delta$$

$$\left(4 \cdot \frac{3}{\cos 30^\circ} + \frac{3}{\cos 30^\circ}\right) \frac{N_1}{210 \cdot 10^9 \cdot 10 \cdot 10^{-4}} = 0,02 \rightarrow N_1 = 242,48 \text{ MPa}$$

$$N_3 = 484,97 \text{ MPa}$$

Las tensiones serán

$$\sigma_1^M = \frac{N_1}{A_1} = \frac{242,48 \cdot 10^3 \text{ N}}{10 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 242,48 \text{ MPa (+)}$$

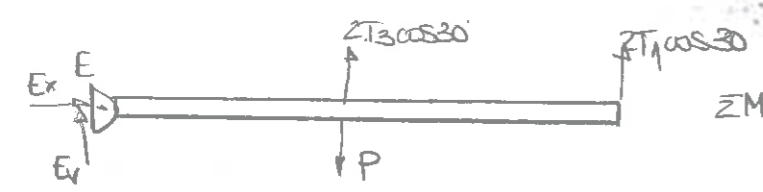
$$\sigma_3^M = \frac{N_3}{A_3} = \frac{484,97 \cdot 10^3 \text{ N}}{10 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 484,97 \text{ MPa (-)}$$

* CARGA (TP)

Revolvimos ya del montaje hecho (sin cables). Al aplicar la carga los

4 tirantes trabajan a tracción

1. Equilibrio



$$\sum M_E = 0: 2T_3 \cos 30^\circ \cdot \frac{L}{2} + 2T_1 \cos 30^\circ \cdot L = P \cdot \frac{L}{2}$$

$$T_3 + 2T_1 = \frac{P}{2 \cos 30^\circ}$$

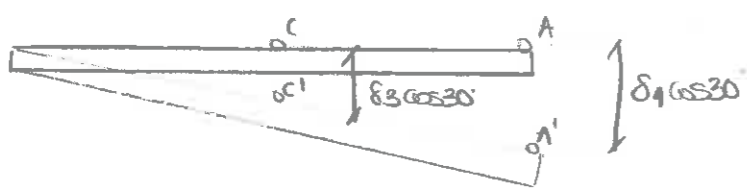
ϵ_1 : alargamiento

ϵ_3 : alargamiento

$$\frac{\epsilon_3 \cos 30^\circ}{2} = \frac{\epsilon_1 \cos 30^\circ}{2L}$$

$$\epsilon_1 = 2\epsilon_3 \quad (2)$$

2. Compatibilidad de deformaciones



3. Leyes de comportamiento

$$\epsilon_1 = \frac{T_1 L_1}{EA} \quad (3)$$

$$\epsilon_3 = \frac{T_3 L_3}{EA} \quad (4)$$

Sustituimos (3), (4) en (2)

$$\frac{T_1 L_1}{EA} = 2 \frac{T_3 L_3}{EA} \rightarrow T_1 = 2T_3$$

Lo llevamos a (1)

$$T_3 + 4T_3 = \frac{P}{2 \cos 30^\circ} = \frac{100 \cdot 10^3}{2 \cdot \cos 30^\circ} \rightarrow T_3 = 11,55 \text{ kN}$$

$$T_1 = 23,1 \text{ kN}$$

Las tensiones debidas a la carga

$$\sigma_1^P = \frac{T_1}{A_1} = \frac{23,1 \cdot 10^3 \text{ N}}{10 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 23,1 \text{ MPa (+)}$$

$$\sigma_3^P = \frac{T_3}{A_3} = \frac{11,55 \cdot 10^3 \text{ N}}{10 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 11,55 \text{ MPa (+)}$$

Las tensiones totales serán

$$\sigma^T = \sigma^M + \sigma^P$$

$$\sigma_1^T = 242,48 + 11,55$$

$$\sigma_3^T = -484,97 + 23,1$$

$$\sigma_1 = 254,03 \text{ MPa}$$

$$\sigma_3 = -461,87 \text{ MPa}$$

2. Desplazamiento extremo de la plataforma respecto a la horizontal:

Las tensiones debidas al montaje son mucho mayores que las debidas a la carga por lo que la plataforma ascendera

$$\delta_1^T = \frac{N_1^T L_1}{EA} = \sigma_1^T \frac{L_1}{E}$$

$$\delta_1^T = \frac{254,03 \cdot 10^6 \cdot \cos 30^\circ}{210 \cdot 10^9} \rightarrow \delta_1^T = 0,419 \text{ cm}$$

El desplazamiento total (ϵ_{AB}) será

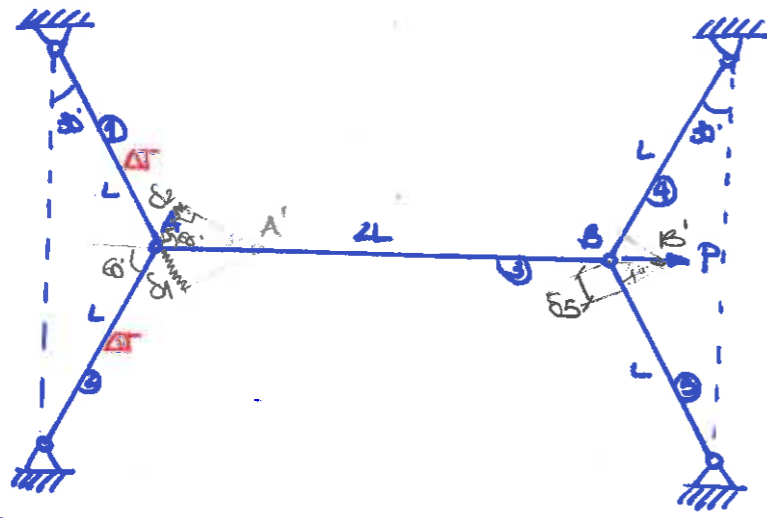
$$\epsilon_{AB} = L \cos 30^\circ - \delta_1^T \cos 30^\circ$$

$$= 2 \cos 30^\circ - 0,419 \cos 30^\circ$$

$$\epsilon_{AB} = 1,36 \text{ cm}$$

BC9. Estructura de 5 barras de misma sección.

- $A = 100 \text{ mm}^2$
- $E = 200 \text{ GPa}$
- $\alpha = 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$
- $\Delta T = 30 \text{ } ^\circ\text{C}$
- $P = 10 \text{ kN}$
- $L = 1 \text{ m}$

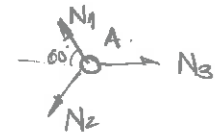


1. Desplazamiento de B, δ_B .

Al calentar las barras ① y ② se dilatarán pero las otras barras se van a oponer a su libre dilatación de forma que no se dilatarán del todo y llegará a una situación intermedia.

1. Equilibrio

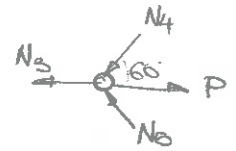
Aislamos los nudos



$$\sum F_x = 0: N_3 = N_1 \cos 60^\circ + N_2 \cos 60^\circ$$

$$\sum F_y = 0: N_1 \sin 60^\circ = N_2 \sin 60^\circ \rightarrow N_1 = N_2 \quad (\epsilon_1 = \epsilon_2)$$

$$N_3 = 2N_1 \cos 60^\circ = 2N_1 \cdot \frac{1}{2} \rightarrow N_1 = N_2 = N_3 \quad (1)$$



$$\sum F_y = 0: N_4 \sin 60^\circ = N_5 \sin 60^\circ \rightarrow N_4 = N_5 \quad (\epsilon_4 = \epsilon_5)$$

$$\sum F_x = 0: P = N_3 + 2N_4 \cos 60^\circ$$

$$P = N_3 + N_4 \quad (2)$$

Hipótesis: ①, ②, ③ tracción
④, ⑤ compresión

2. Compatibilidad de deformaciones.

$$\delta_3 = \overline{BB'} - \overline{AA'}$$

$$\overline{AA'} = \frac{\delta_2}{\cos 60^\circ} = 2\delta_2$$

$$\overline{BB'} = \frac{\delta_5}{\cos 60^\circ} = 2\delta_5$$

$$\delta_3 = 2\delta_5 - 2\delta_2 \quad (3)$$

$\epsilon_1, \epsilon_2, \delta_3$ alargam.

δ_4, δ_5 acortam.

3. Leyes de comportamiento

$$\epsilon_1 = \frac{N_1 L}{EA} + \alpha \Delta T = \delta_2 \quad (4)$$

$$\delta_3 = \frac{N_3 L}{EA} \quad (5)$$

$$\delta_4 = \frac{N_4 L}{EA} = \delta_5 \quad (6)$$

Llevamos (4), (5), (6) a (3):

$$\frac{2N_3 L}{EA} = 2 \frac{N_4 L}{EA} - 2 \frac{N_1 L}{EA} - 2L\alpha\Delta T$$

$$(2) = N_2 = -3N_3$$

$$(1) \quad 2N_1 = P + 3N_2 + 5N_3 = P + 3(-3N_3) + 5N_3 = P - 9N_3 + 5N_3 = P - 4N_3$$

$$\frac{N_3 L_3}{A_3} = 3 \frac{(-3N_3) L_2}{A_2} + \frac{(P - 4N_3) L_1}{A_1}$$

$$\left(\frac{L_3}{A_3} + \frac{9L_2}{A_2} + \frac{4L_1}{A_1} \right) N_3 = \frac{PL_1}{A_1}$$

$$\left(\frac{0,63\text{m}}{5 \cdot 10^{-4}} + \frac{9 \cdot 0,63}{5 \cdot 10^{-4}} + \frac{4 \cdot 1,05}{10 \cdot 10^{-4}} \right) N_3 = \frac{480 \cdot 10^3 \cdot 1,05}{10 \cdot 10^{-4}}$$

$$N_3 = 30 \text{ kN}$$

$N_2 = -90 \text{ kN}$: sentido contrario al supuesto, es a compresión

$$N_1 = 180 \text{ kN}$$

2. Desplazamientos de B, C, D, E.

$$\epsilon_B = \delta_1 = \frac{N_1 L_1}{EA_1} = \frac{180 \cdot 10^3 \cdot 1,05}{210 \cdot 10^9 \cdot 10 \cdot 10^{-4}}$$

$$\delta_B = 0,0009 \text{ m} = 0,09 \text{ cm} = \delta_C$$

$$\epsilon_E = \delta_3 = \frac{N_3 L_3}{EA_3} = \frac{30 \cdot 10^3 \cdot 0,63}{210 \cdot 10^9 \cdot 5 \cdot 10^{-4}}$$

$$\delta_E = 0,018 \text{ cm}$$

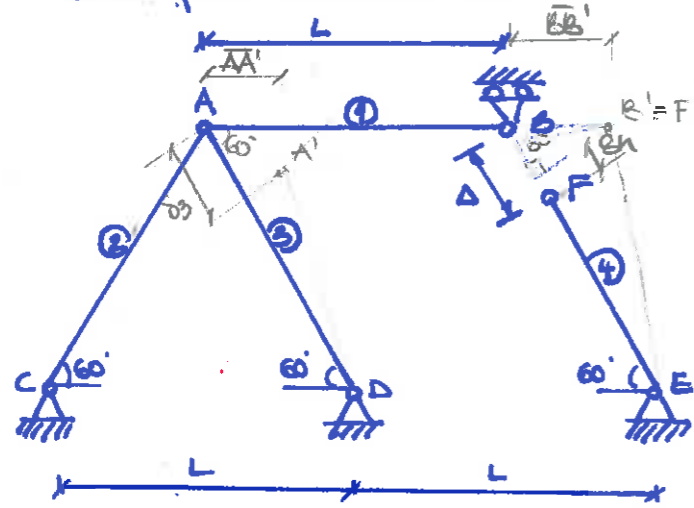
Como N_2 es una compresión, δ_2 definido como acortamiento será

$$\delta_D = \delta_2 = \frac{N_2 L_2}{EA_2} = \frac{90 \cdot 10^3 \cdot 0,63}{210 \cdot 10^9 \cdot 5 \cdot 10^{-4}}$$

$$\delta_D = 0,054 \text{ cm}$$

808. Estructura formada por tirantes de la misma sección.

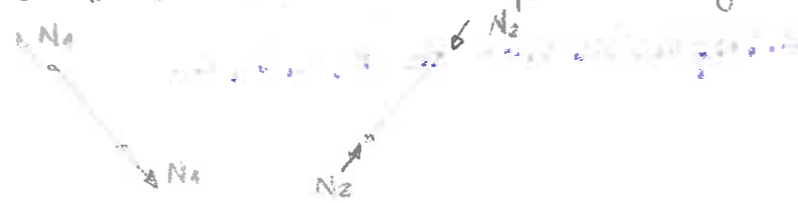
$L = 100 \text{ cm}$
 $\Delta = 1,4 \text{ mm}$
 $E = 200 \text{ GPa}$
 Se monta



1. Tensiones en las barras.

Forzamos el montaje y para eso estiramos (4) para tenderla a recuperar su longitud inicial, a lo que se oponen los otros tirantes. En el equilibrio llega a una situación intermedia.

Hipótesis: (1), (2) tracción
(3), (4) compresión



1. Equilibrio

Aislamos los nudos

$\sum F_x = 0: N_1 = N_2 \cos 60^\circ$
 $N_2 = 2N_1 \quad (1)$

$\sum F_x = 0: N_1 + N_2 \cos 60^\circ = N_3 \cos 60^\circ \rightarrow 2N_1 + N_2 = N_3$

$\sum F_y = 0: N_2 \sin 60^\circ + N_3 \sin 60^\circ = 0 \rightarrow N_2 = -N_3$

$2N_1 = N_3 - N_2 = 2N_3 \rightarrow N_1 = N_3 \quad (2)$

2. Compatibilidad de deformaciones.

$\delta_1 = \overline{BB'} - \overline{AA'}$

$\overline{BB'} \cos 60^\circ = \Delta - \delta_4$

$\overline{BB'} = 2(\Delta - \delta_4)$

Por la simetría de la figura $\overline{AA'}$ también será horizontal.

$\overline{AA'} \cos 60^\circ = \delta_3 \rightarrow \overline{AA'} = 2\delta_3$

$\delta_1 = 2(\Delta - \delta_4) - 2\delta_3 \quad (3)$

δ_4, δ_1 : alarg

δ_2, δ_3 : acortam



Llevamos (1), (2), (3) a (3)

$\frac{N_1 L}{EA} = 2\Delta - 2 \cdot \frac{N_1 L}{EA} - 2 \cdot \frac{N_3 L}{EA}$

(1) $N_2 = 2N_1$

(2) $N_1 = N_3$

$\frac{N_1 L}{EA} = 2\Delta - \frac{4N_1 L}{EA} - \frac{2N_1 L}{EA}$

$\frac{3N_1 L}{EA} = 2\Delta \rightarrow \frac{3 \times 100 \text{ mm}}{200 \times 10^9} N_1 = 2 \times 1,4 \times 10^{-3}$

$\sigma_1 = 80 \text{ MPa}$

Las tensiones serán

$\sigma_1 = \frac{N_1}{A_1} \quad (+)$

$\sigma_2 = \frac{N_2}{A_2} = -\sigma_1$

$\sigma_3 = \frac{N_3}{A_3} = \sigma_1$

$\sigma_4 = \frac{N_4}{A_4} = 2\sigma_1$

$\sigma_2 = 80 \text{ MPa}$	(tracción)
$\sigma_3 = 80 \text{ MPa}$	(compresión)
$\sigma_4 = 160 \text{ MPa}$	(+)

2. Desplazamiento del extremo B.

$\delta_B = 2(\Delta - \delta_4)$

$\delta_4 = \frac{N_4 L}{EA} = \sigma_4 \frac{L}{E} = 160 \cdot 10^6 \frac{1}{200 \cdot 10^9} = 0,8 \cdot 10^{-3} \text{ m} = 0,8 \text{ mm}$

$\delta_B = 2(1,4 - 0,8)$

$\delta_B = 1,2 \text{ mm}$

3. Leyes de comportamiento.

$\epsilon_1 = \frac{N_1 L}{EA} \quad (4)$

$\epsilon_2 = \frac{N_2 L}{EA} \quad (5)$

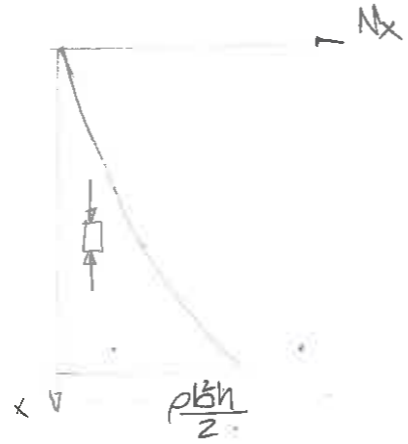
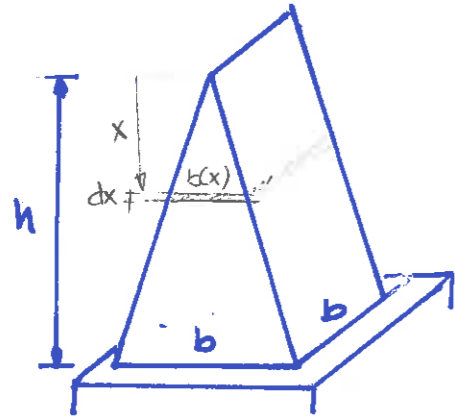
$\epsilon_3 = \frac{N_3 L}{EA} \quad (6)$

$\epsilon_4 = \frac{N_4 L}{EA} \quad (7)$

8CM. Dibujar diagrama de esfuerzos axiales y calcular acortamiento.

columna triangular sometida a su propio peso.

E, p.



Hacemos un corte:



$$N_x = p \cdot vol = p \cdot \frac{A \cdot x}{2}$$

$$A = b(x) \cdot b$$

$$\frac{b(x)}{x} = \frac{b}{h} \rightarrow b(x) = \frac{bx}{h}$$

$$N_x = p \cdot \frac{b^2 x}{2h} \cdot x = \frac{pb^2 x^2}{2h}$$

Para el diagrama $x=0 \rightarrow N_x=0$

$$x=h \rightarrow N_x = \frac{pb^2 h}{2}$$

La deformación sería

$$\epsilon_{xx} = \frac{\sigma}{E} = \frac{N}{EA} = \frac{d\delta}{dx}$$

El acortamiento sería:

$$d\delta = \frac{N}{EA} dx = \frac{pb^2 x^2}{2h EA} dx$$

$$A(x) = dx \cdot b = \frac{b^2 x}{h}$$

$$d\delta = \frac{pb^2 x^2}{2hE \cdot \frac{b^2 x}{h}} dx = \frac{px}{2E} dx$$

El acortamiento total:

$$d\delta = \int_0^h \frac{px}{2E} dx = \frac{p}{2E} \left[\frac{x^2}{2} \right]_0^h$$

$$\delta = \frac{ph^2}{4E}$$

$$N_1 = N_3$$

$$N_4 = P - N_3$$

$$\frac{2N_3}{EA} = \frac{2P}{EA} = \frac{2N_3}{EA} - \frac{2N_3}{EA} = 2\alpha \Delta T$$

$$\frac{6 N_3}{200 \cdot 10^9 \times 100 \cdot 10^{-6}} = \frac{2 \times 10 \cdot 10^3}{200 \cdot 10^9 \times 100 \cdot 10^{-6}} = 2 \times 50 \cdot 10^{-5} \rightarrow N_3 = 0 = N_1 = N_2$$

$$N_4 = N_3 = P = 10 \text{ kN}$$

El desplazamiento de B será:

$$\delta_B = 2 \delta_3 = \frac{2 N_3}{EA} = 2 \times \frac{10 \cdot 10^3}{200 \cdot 10^9 \times 100 \cdot 10^{-6}}$$

$$\delta_B = 0,001 \text{ m} = 1 \text{ mm}$$

2. Valor de P que haría fallar la estructura manteniendo AT

$$\sigma_{adm} = 300 \text{ MPa}$$

En el instante de fallo de la estructura, las barras que fallen serán

(4) y (5):

$$\sigma_4 = \sigma_5 = \sigma_{adm} = \frac{N_4'}{A} \rightarrow N_4' = 300 \cdot 10^6 \times 100 \cdot 10^{-6} = 30 \text{ kN (comp)}$$

$$(2) \cdot P' = N_3' + N_4' \rightarrow N_3' = P' - N_4'$$

$$N_1' = N_3'$$

Vamos a (3)

$$\frac{2N_3'}{EA} = 2 \frac{N_4'}{EA} = 2 \frac{N_1'}{EA} = 2\alpha \Delta T$$

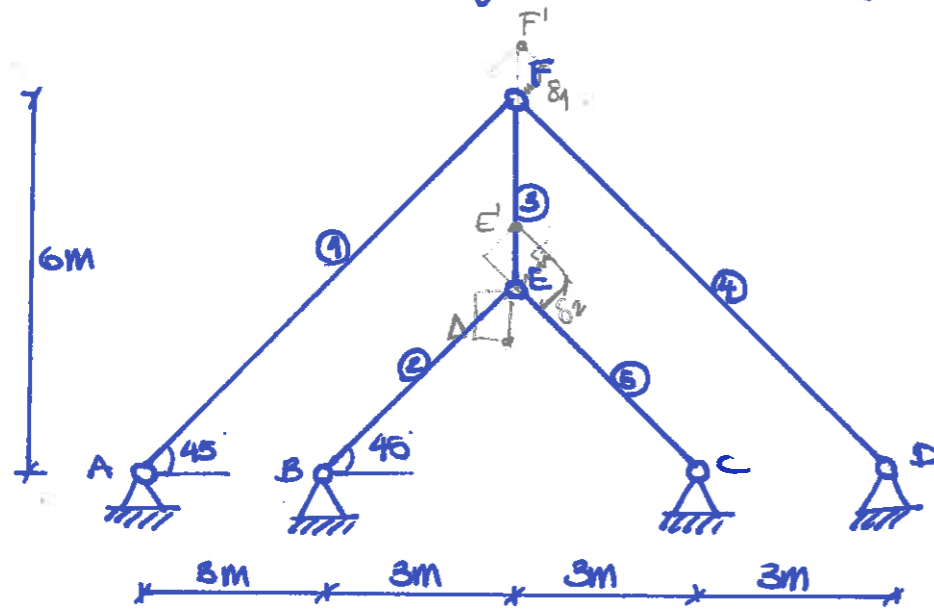
$$\frac{2P'}{EA} - \frac{2N_4'}{EA} = \frac{2N_4'}{EA} - \frac{2P'}{EA} + \frac{2N_4'}{EA} = 2\alpha \Delta T$$

$$\frac{4 \times P'}{200 \cdot 10^9 \times 100 \cdot 10^{-6}} = \frac{6 \times 30 \cdot 10^3}{200 \cdot 10^9 \times 100 \cdot 10^{-6}} = 2 \times 50 \cdot 10^{-5}$$

$$P' = 40 \text{ kN}$$

8C10. Calcular las tensiones que se originan en el montaje.

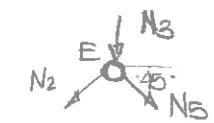
- $E = 200 \text{ GPa}$
- $A_1 = A_4 = 5 \text{ cm}^2$
- $A_2 = A_5 = 3 \text{ cm}^2$
- $A_3 = 2 \text{ cm}^2$
- $\Delta = 10 \text{ mm (EP)}$
- $L_2 = \frac{3}{\cos 45} = 3\sqrt{2}$
- $L_1 = \frac{6}{\cos 45} = 6\sqrt{2}$
- $L_3 = 3 + 4 \approx 3$



La barra (3) es más larga de lo debido para ser fuerza el montaje. Las otras barras tienden a recuperar su longitud inicial porque han tenido que ser estiradas para montarlo.

Hipótesis: (3) compresión
(2, 5, 1, 4) tracción

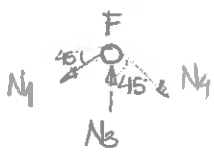
1. Equilibrio
Aislo los nudos



$$\sum F_x = 0: N_2 \cos 45 = N_5 \cos 45 \rightarrow N_2 = N_5$$

$$\sum F_y = 0: N_3 + 2N_2 \sin 45 = 0$$

$$N_3 = -2 \frac{\sqrt{2}}{2} N_2 = -\sqrt{2} N_2 \quad (1)$$



$$\sum F_x = 0: N_1 \cos 45 = N_4 \cos 45 \rightarrow N_1 = N_4$$

$$\sum F_y = 0: N_3 = 2N_1 \sin 45$$

$$N_3 = \sqrt{2} N_1 \quad (2)$$

2. Compatibilidad de deformaciones.

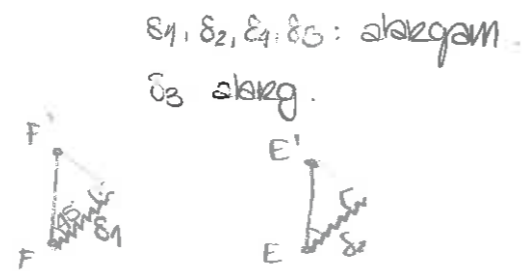
$$\delta_3 = \overline{FF'} - \overline{EE'} - \Delta$$

$$\overline{FF'} \cos 45 = \delta_1$$

$$\overline{FF'} \frac{\sqrt{2}}{2} = \delta_1 \rightarrow \overline{FF'} = \frac{2\delta_1}{\sqrt{2}} = \sqrt{2}\delta_1$$

$$\overline{EE'} \cos 45 = \delta_2$$

$$\delta_2 = \frac{\sqrt{2}}{2} \overline{EE'} \rightarrow \overline{EE'} = \sqrt{2}\delta_2$$



$$\delta_3 = \sqrt{2}\delta_1 - \sqrt{2}\delta_2 - \Delta \quad (3)$$

3. Leyes de comportamiento

$$\delta_1 = \frac{N_1 L_1}{EA_1} = \epsilon_1 \quad (4)$$

$$\delta_2 = \frac{N_2 L_2}{EA_2} = \epsilon_5 \quad (5)$$

$$\delta_3 = \frac{-N_3 L_3}{EA_3} \quad (6)$$

Sustituimos (4), (5), (6) en (3).

$$\frac{-N_3 L_3}{EA_3} - \sqrt{2} \frac{N_1 L_1}{EA_1} - \sqrt{2} \frac{N_2 L_2}{EA_2} = \Delta$$

$$(1) \quad N_3 = -\sqrt{2} N_2$$

$$(2) \quad N_3 = \sqrt{2} N_1$$

$$\frac{-N_3 L_3}{EA_3} = \sqrt{2} \frac{N_2 L_1}{\sqrt{2} EA_1} + \sqrt{2} \frac{N_3 L_2}{\sqrt{2} EA_2} = \Delta$$

$$\left(-\frac{L_3}{EA_3} - \frac{L_1}{EA_1} - \frac{L_2}{EA_2} \right) N_3 = -\Delta$$

$$\left(\frac{3}{200 \cdot 10^9 \times 2 \cdot 10^{-4}} + \frac{6\sqrt{2}}{200 \cdot 10^9 \times 5 \cdot 10^{-4}} + \frac{3\sqrt{2}}{200 \cdot 10^9 \times 3 \cdot 10^{-4}} \right) N_3 = 10 \cdot 10^{-3}$$

$$N_3 = 43,372 \text{ kN (-)} \rightarrow \sigma_3 = \frac{N_3}{A_3} = \frac{43,372 \cdot 10^3 \text{ N}}{2 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2} = -216,86 \text{ MPa} = \sigma_3$$

$$\sigma_1 = \sigma_4 = \frac{N_1}{A_1} = \frac{N_3 / \sqrt{2}}{A_1}$$

$$\sigma_1 = \frac{43,372 \cdot 10^3 / \sqrt{2}}{5 \cdot 10^{-2} \text{ mm}^2} \rightarrow \sigma_1 = \sigma_4 = 61,34 \text{ MPa}$$

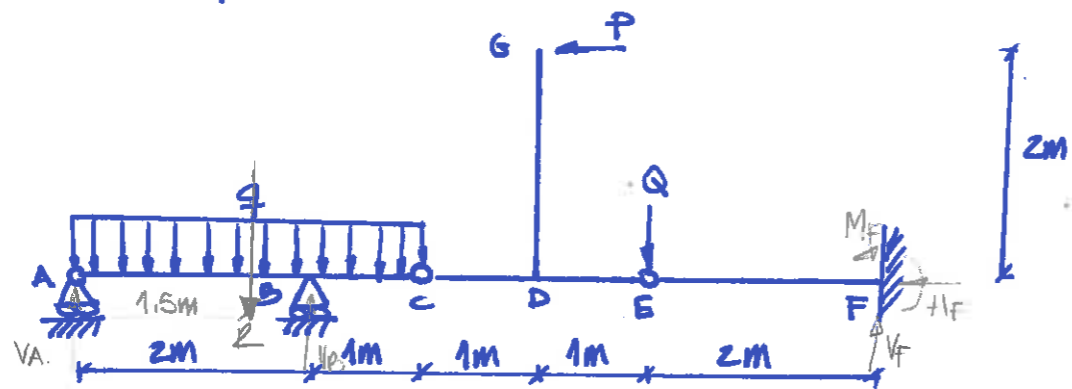
$$\sigma_2 = \sigma_5 = \frac{N_2}{A_2} = \frac{-N_3 / \sqrt{2}}{A_2} = \frac{-43,372 \cdot 10^3 \text{ N} / \sqrt{2}}{3 \cdot 10^{-2} \text{ mm}^2}$$

$$\sigma_2 = -102,24 \text{ MPa}$$

En nuestra hipótesis hemos supuesto que N_2 y N_5 eran tracción pero vemos que son a compresión.

10C2. Viga con bobinas C y E.

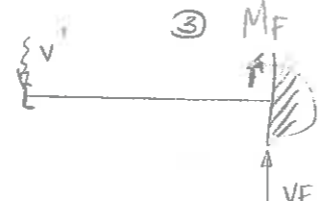
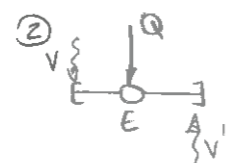
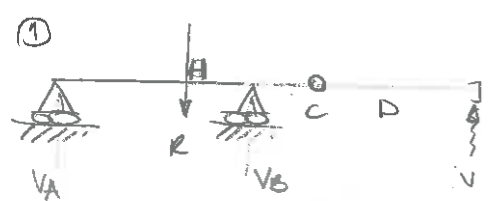
$q = 180 \text{ KN/M}$
 $Q = 20 \text{ KN}$
 $\tau_{adm}^T = 4 \text{ MPa}$
 $\tau_{adm}^C = 20 \text{ MPa}$



1. cuando $P=0$, dibujar diagramas V_y , M_z .

$R = q \cdot L = 180 \text{ KN/M} \cdot 2 \text{ M} = 360 \text{ KN}$

separa la estructura mediante la bobina E



(2) $\sum F_y = 0: Q = V' - V \quad (1)$

(1) $\sum F_y = 0: V_A + V_B + V = R \quad (2)$

$\sum M_E = 0: R \cdot 2.5 = V_A \cdot 4 + V_B \cdot 2$

$2V_A + V_B = 1.25R \quad (3)$

(3) $\sum F_y = 0: V' = V_F \quad (4)$

$\sum M_F = 0: M_F = -2V' \quad (5)$

(2) $V_A + V_B = R \rightarrow V_B = R - V_A$

(3) $2V_A + V_B = 1.25R$

$2V_A + R - V_A = 1.25R \rightarrow V_A = 0.25R$

$V_A = 135 \text{ KN}$

$V_B = 405 \text{ KN}$

para calcular los diagramas utilizo la division

EF $0 \leq x \leq 2$



$\sum F_y = 0: V_y = Q = 20 \text{ KN}$

$\sum M_G = 0: M_z = 20x$

$x=0 \text{ (E)}: M_z = 0$

$x=2 \text{ (F)}: M_z = 40 \text{ KNm}$



AB $0 \leq x \leq 2$



$\sum F_y = 0: V_y = 180x - 135$

$\sum M_G = 0: \frac{180x^2}{2} - V_A x$

$x=0 \text{ (A)}: V_y = -135 \text{ KN}$

$x=2 \text{ (B)}: V_y = 225 \text{ KN}$

$x=0.75: V_y = 0$

$x=0 \text{ (A)}: M_z = 0$

$x=2 \text{ (B)}: M_z = 90 \text{ KNm}$

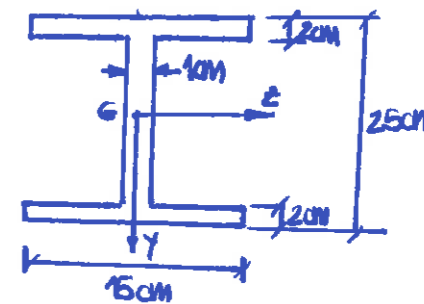
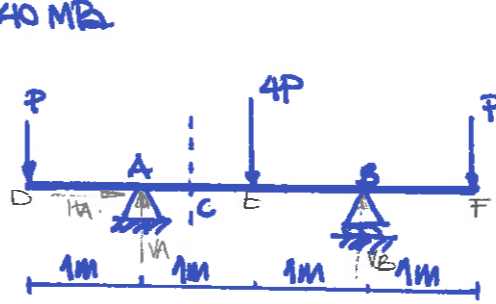
$x=0.75: M_z = -50.625 \text{ KNm}$

$x=1.5: M_z = 0$



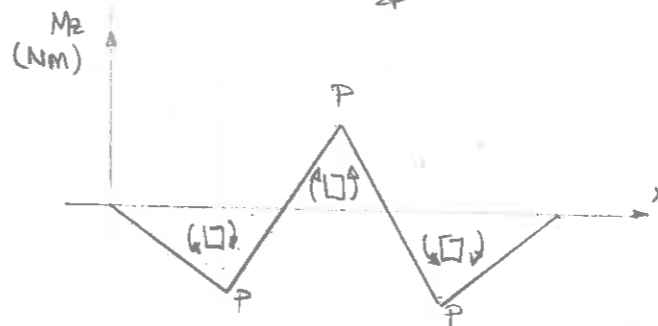
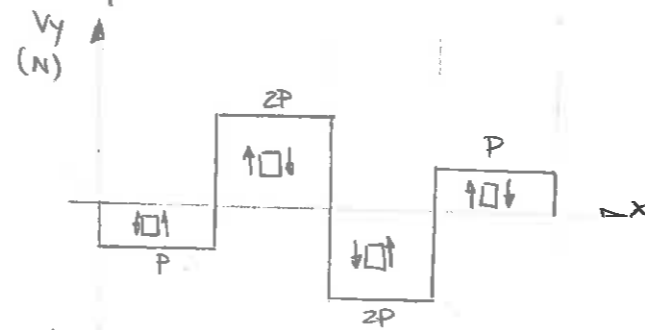
10C1. Viga de acero

$\tau_f = 240 \text{ MPa}$



1. Valor máximo de P aplicando Von-Mises y utilizando $n=1.6$.

como tenemos que aplicar Von-Mises damos por hecho que el estado tensional es biaxial y que tenemos que tener en cuenta tanto M_z como V_y lo primero que vamos a hacer es calcular los diagramas.



Reacciones:

$\sum F_x = 0: H_A = 0$

$\sum F_y = 0: V_A + V_B = 6P$

$\sum M_B = 0: 4P + 3P = P + 2V_A$

$V_A = 2P$

$V_B = 3P$

Diagramas:

DA $0 \leq x \leq 1$
 $\sum F_y = 0: V_y = P$
 $\sum M_G = 0: M_z = Px$
 $x=0 \text{ (D)}: M_z = 0$
 $x=1 \text{ (A)}: M_z = P$

DE $0 \leq x \leq 2$
 $\sum F_y = 0: V_y = 3P - P = 2P$
 $\sum M_G = 0: M_z = 3P(x-1) - Px$
 $x=1 \text{ (A)}: M_z = -P$
 $x=2 \text{ (E)}: M_z = P$

EB $0 \leq x \leq 3$
 $\sum F_y = 0: V_y = 5P - 3P = 2P$
 $\sum M_G = 0: M_z = 4P(x-2) + Px - 3P(x-1)$
 $x=2 \text{ (E)}: M_z = -P$
 $x=3 \text{ (B)}: M_z = P$

La τ_{adm} sera:

$n = \frac{\tau_f}{\tau_{adm}} \rightarrow \tau_{adm} = \frac{\tau_f}{n} = \frac{240 \text{ MPa}}{1.6}$

$\tau_{adm} = 150 \text{ MPa}$

segun el criterio de Von-Mises:

$\tau_{eq} = \tau_{adm}$

$\sqrt{\sigma_{xx}^2 + 3\tau_{xy}^2} = 150 \text{ MPa} \quad (1)$

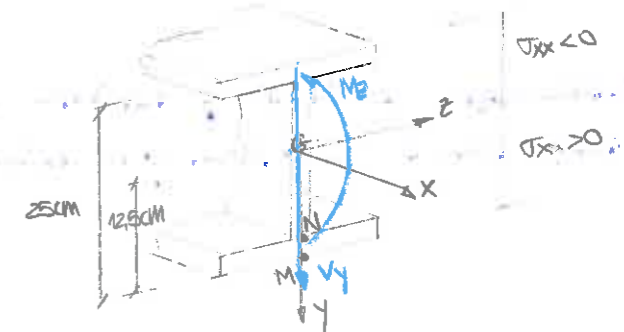
Tengo que calcular las tensiones, para ello estudio la seccion mas desfavorable y en ella los puntos mas comprimidos.

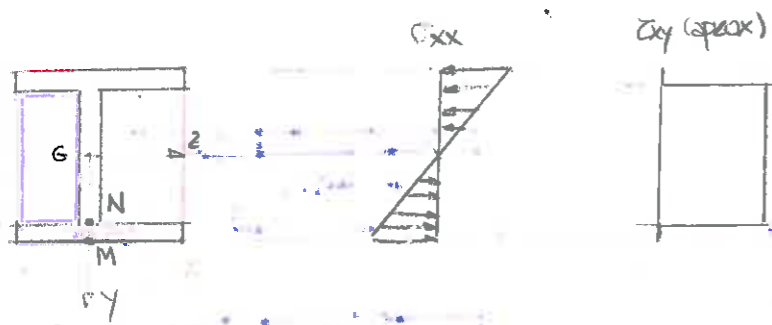
En la seccion mas desfavorable (E)

$M_z = P \quad (1)$

$V_y = 2P \quad (2)$

como el material es equirresistente da igual que lo calcule a traccion que a compresion





tengo que ver en cual de los dos posibles puntos la tensión equivalente es mayor

$$(M) \sigma_{xx} = \frac{Mz \cdot y}{I_z}$$

$$I_z = I_1 - 2I_2$$

$$I_1 = \frac{1}{12} b h^3 = \frac{15 \times 25^3}{12} = 19521,25 \text{ cm}^4$$

$$I_2 = \frac{1}{12} b h^3 = \frac{(15-0,5) \cdot (25-4)^3}{12} = 5402,25 \text{ cm}^4$$

$$I_z = 8726,75 \text{ cm}^4$$

$$\sigma_{xx}^M = \frac{P \times \frac{25}{2} \cdot 10^{-2}}{8726,75 (10^{-2})^4} = 1432,38 P \text{ (Pa)}$$

$$\tau_{xy}^M = 0$$

Lo sustituimos en (1)

$$\sigma_{xx} \leq 150 \text{ MPa}$$

$$1432,38 P \leq 150 \cdot 10^6 \rightarrow P \leq 104,721 \text{ KN}$$

$$(N) \sigma_{xx} = \frac{Mz \cdot y}{I_z}$$

$$\sigma_{xx}^N = \frac{P \times 10,5 \cdot 10^{-2}}{8726,75 \cdot 10^{-8}} = 1203,2 P \text{ (Pa)}$$

$$\tau_{xy}^N = \frac{V_y \cdot Q_z}{b_1 I_z}$$

$$\tau_{xy}^N = \frac{2P (2 \times 15) \cdot 10^{-4} \times 11,5 \times 10^{-2}}{1 \times 10^{-2} \times 8726,75 \cdot 10^{-8}} = 790,67 P \text{ (Pa)}$$

Lo sustituimos en (1)

$$\sqrt{\sigma_{xx}^2 + 3\tau_{xy}^2} \leq 150 \text{ MPa}$$

$$\sqrt{1203,2P^2 + 3 \times (790,67P)^2} = 1822,96 P \leq 150 \cdot 10^6 \rightarrow P \leq 82,284 \text{ KN}$$

La P máxima admisible será la más restrictiva, luego:

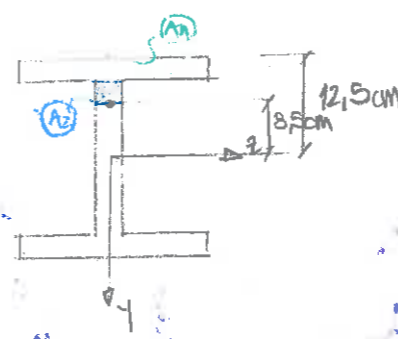
$$P = 82,284 \text{ KN}$$

2. Diagrama de Mohr y tensiones propias para un punto de la sección c del alma situado a 8,5cm por encima del eje neutro:

En la sección c

$$V_y = 2P = 164,568 \text{ KN (↑)}$$

$$M_z = 2P(x-1) - Px \Big|_{x=1,5} = 1,5P - 1,5P = 0$$



$$\sigma_{xx} = \frac{Mz \cdot y}{I_z} = 0$$

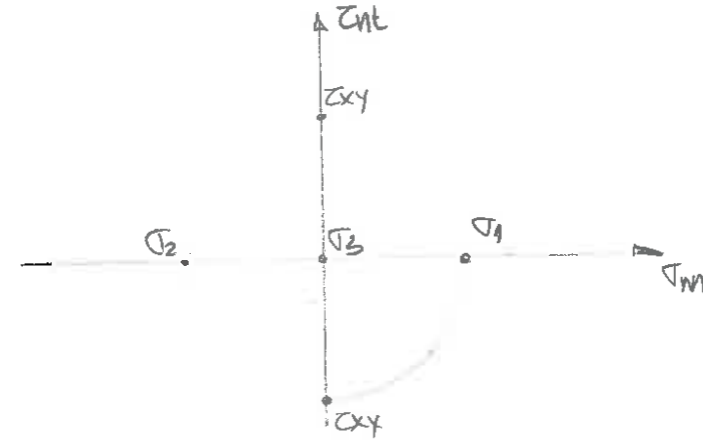
$$\tau_{xy} = \frac{V_y \cdot Q_z}{b \cdot I_z}$$

$$Q_z = y_c \cdot A_1 = y_{G1} A_1 + y_{G2} A_2$$

$$= (15 \times 2) \cdot 11,5 + (2 \times 1) \cdot 9,5 = 364 \text{ cm}^3$$

$$\tau_{xy} = \frac{164,568 \cdot 10^3 \text{ N} \times 364 \cdot 10^{-6} \text{ m}^3}{1 \cdot 10^{-2} \text{ m} \times 8726,75 \cdot 10^{-8} \text{ m}^4} = 68,643 \text{ MPa}$$

El diagrama de Mohr será:



$$\sigma_1 = 68,643 \text{ MPa}$$

$$\sigma_2 = -68,643 \text{ MPa}$$

$$\sigma_3 = 0$$

2. Calcular P admisible, despreciar tensiones debidas a V_y .

$L = 1m$

$\sigma_{adm}^T = 90 MPa$

$\sigma_{adm}^C = 200 MPa$

En el diagrama vemos que la seccion que trabaja en condiciones mas desfavorables es (D) $M_D = ZPL/6$

$\sigma_{xx} = \frac{M_z \cdot y}{I_z}$

Necesito calcular I_z y para eso previamente tengo que calcular y_G

$M_{cm, est. T} = M_{cm, est. 1} + M_{cm, est. 2}$

$y_G \cdot A_T = y_{G1} \cdot A_1 + y_{G2} \cdot A_2$

$y_G = \frac{6 \cdot (4 \cdot 12) + 14 \cdot (12 \cdot 4)}{(4 \cdot 12) + (12 \cdot 4)} = 10 cm$

$I_z = I_{z1} + I_{z2} - 2I_{z3} = \frac{1}{3}(4 \cdot 10^3) + \frac{1}{3}(12 \cdot 6^3) - 2 \cdot \frac{1}{3}(4 \cdot 2^3)$

$I_z = 2176 cm^4$

Trescc: $\sigma_{xx} = \frac{ZP \cdot 1 \cdot 0,06}{2176 \cdot 10^{-8}} = 5514,71 P \leq 90 \cdot 10^6$

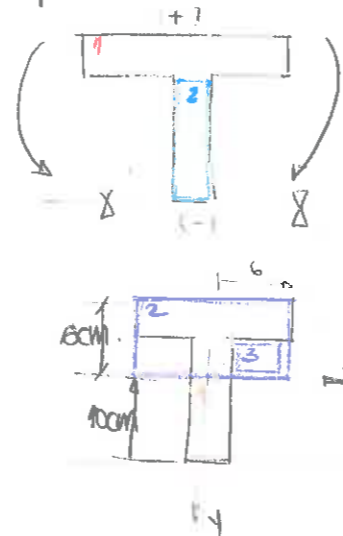
$P \leq 16,32 kN$

Comp: $\sigma_{xx} = \frac{ZP \cdot 1 \cdot 0,1}{2176 \cdot 10^{-8}} = 9191,18 P \leq 200 \cdot 10^6$

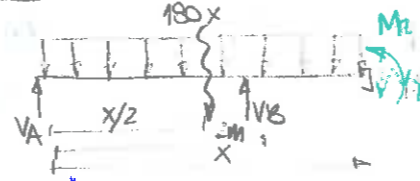
$P \leq 21,76 kN$

La P_{max} sera la mas restrictiva de ambas, luego

$P = 16,32 kN$



$AC \quad 0 \leq x \leq 3$



$\sum F_x = 0: V_y = V_A + V_B - 180x$

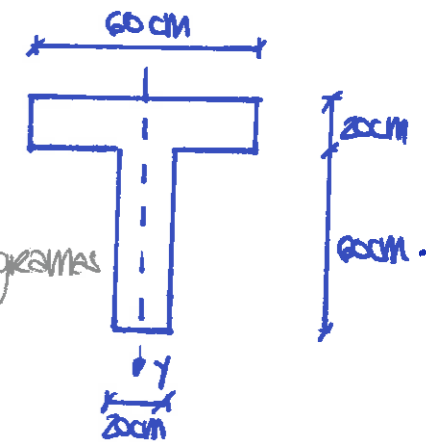
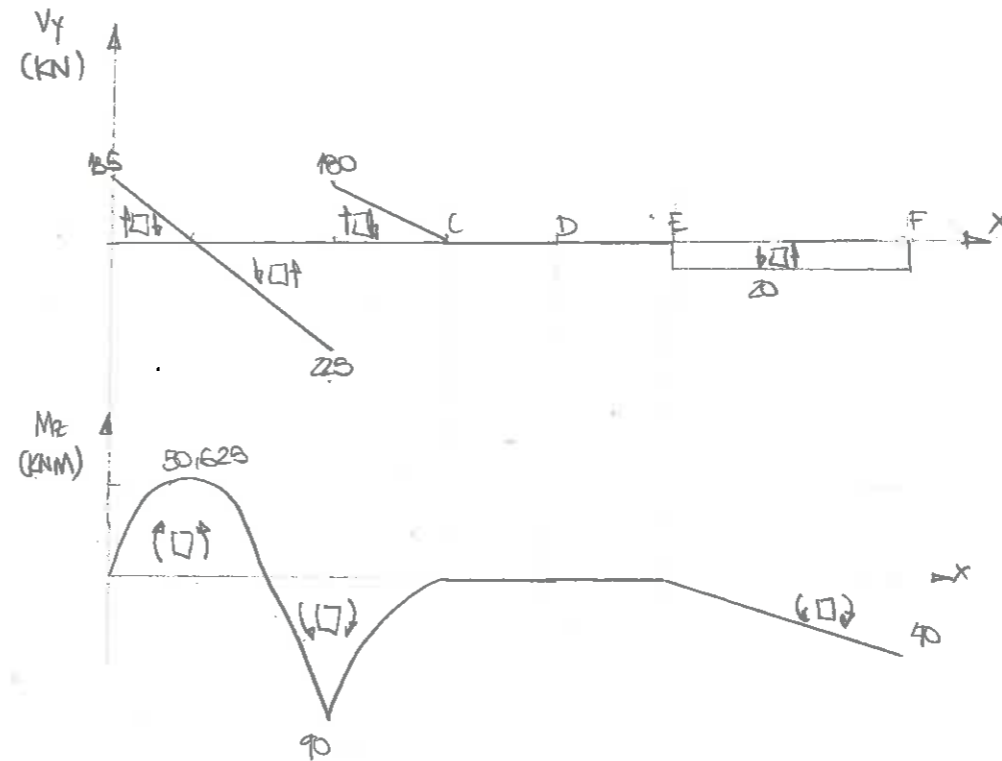
$V_y = 540 - 180x$

$x = 2(B) \quad V_y = 180$
 $x = 3(C) \quad V_y = 0$

$\sum M_C = 0: M_z = V_A x + V_B(x-2) - \frac{180x^2}{2}$

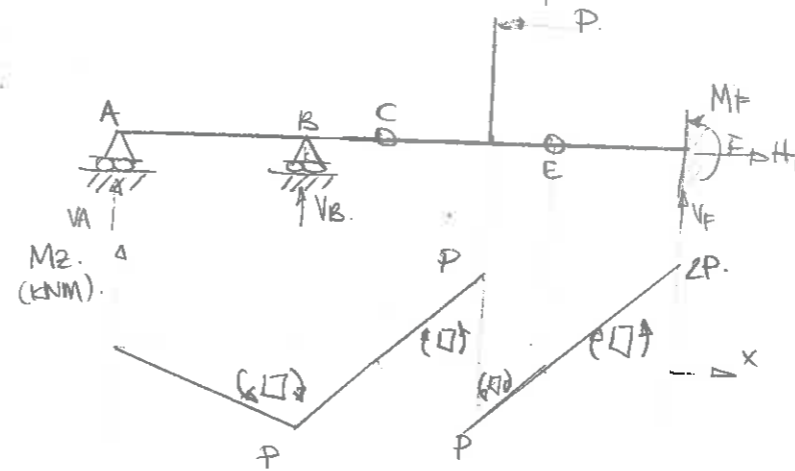
$M_z = 135x + 405(x-2) - 90x^2$

$x = 2(B) \quad M_z = -90 kNm$
 $x = 3(C) \quad M_z = 0$



2. Maximo valor admisible de P (despreciar N_x, V_y).

Por el principio de superposicion podemos calcular los diagramas debidos unicamente a P y despues sumarla a la anterior



$\sum F_x = 0: H_F = P$
 $\sum F_y = 0: V_F + V_A + V_B = 0 \quad (1)$
 $\sum M_E^{EF} = 0: M_F = -V_F \cdot 2 \quad (2)$
 $\sum M_C^{AC} = 0: V_A \cdot 3 + V_B = 0 \rightarrow V_B = -3V_A \quad (3)$
 $\sum M_C^{CE} = 0: M_F + P \cdot 2 + V_F \cdot 4 = 0$
 $ZP = -M_F - 4V_F \quad (4)$

$(4) \text{ y } (2): ZP = 2F_y - 4V_F = -2V_F$

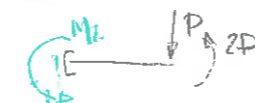
$V_F = -P \quad M_F = ZP$

$V_A + V_B = -V_F = P$

$V_A - 3V_A = -2V_A = P$

$V_A = -\frac{P}{2} \quad V_B = \frac{3P}{2}$

$EF \quad 0 \leq x \leq 2$



$\sum F_y = 0: V_y = P$

$\sum M_C = 0: M_z = P \cdot x - 2P$

$x = 0(F): M_z = -2P$
 $x = 2(E): M_z = 0$

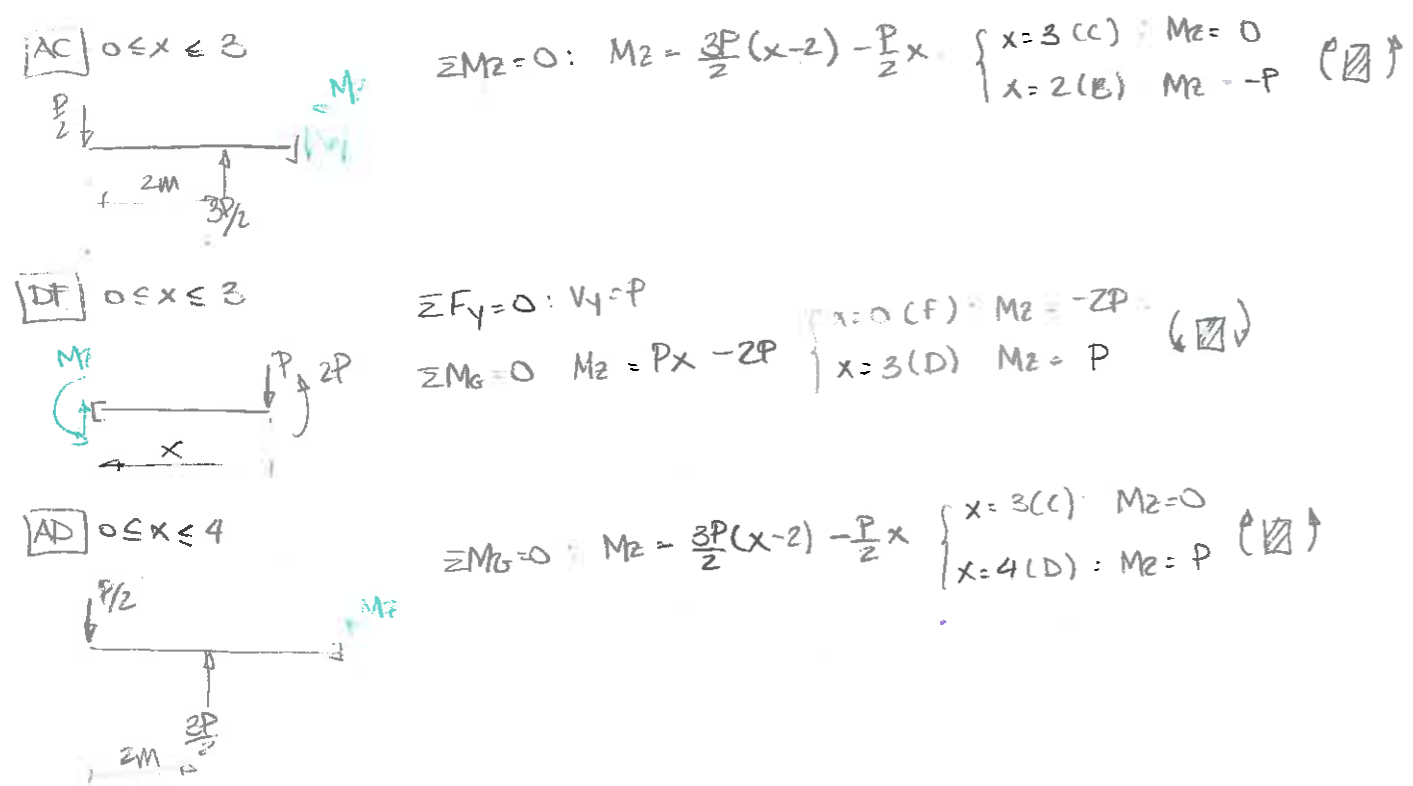
$AB \quad 0 \leq x \leq 2$



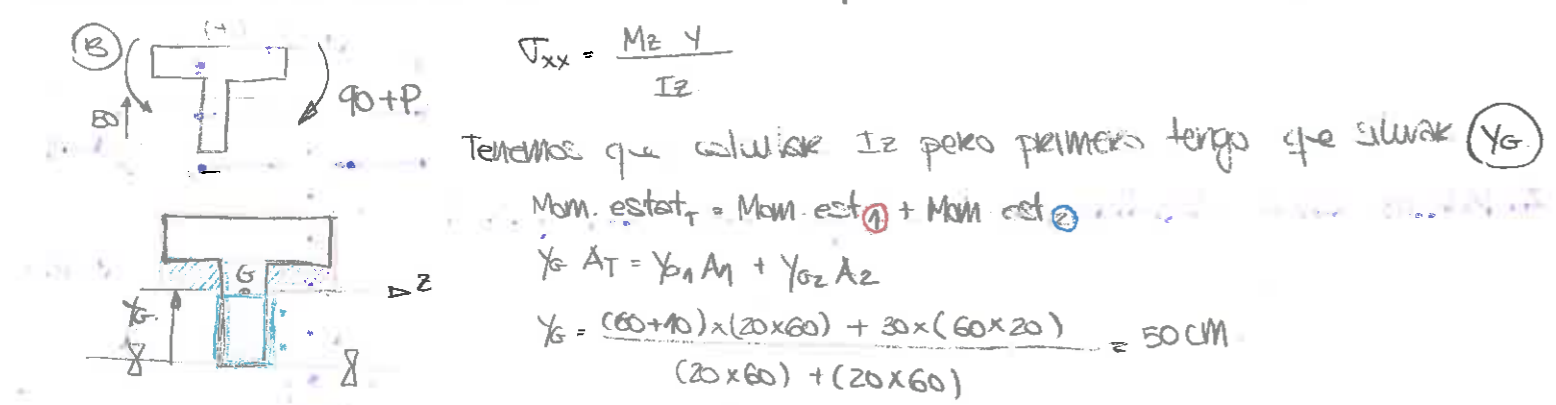
$\sum F_y = 0: V_y = P/2$

$\sum M_B = 0: \frac{P}{2}x = M_z$

$x = 0(A): M_z = 0$
 $x = 2(B): M_z = P$



Estudiando ambos diagramas vemos que las secciones que trabajan en condiciones más desfavorables son B y F



$I_z = I_1 + I_2 - 2I_3 = \frac{1}{3}(20 \times 50^3) + \frac{1}{3}(60 \times 30^3) - 2 \times \frac{1}{3}(20 \times 10^3)$

$I_z = 1,36 \cdot 10^6 \text{ cm}^4 = 1,36 \cdot 10^6 \cdot 10^{-8} = 0,0136 \text{ m}^4$

Vamos ahora a la sección B.

Tensión: $\sigma_{xx} = \frac{(90+P) \text{ kNm} \times 0,3 \text{ m}}{0,0136 \text{ m}^4} = 22,06 (90+P) \text{ kPa} \leq 4 \cdot 10^3 \text{ kPa}$

$P \leq 91,33 \text{ kN}$

Comp: $\sigma_{xx} = \frac{(90+P) \text{ kNm} \times 0,15}{0,0136} = 36,76 (90+P) \text{ kPa} \leq 30 \cdot 10^3 \text{ kPa}$

$P \leq 726 \text{ kN}$

F

Tensión: $\sigma_{xx} = \frac{(2P-40) \times 0,3}{0,0136} = 36,76 (2P-40) \leq 4 \cdot 10^3$

$P \leq 74,41 \text{ kN}$

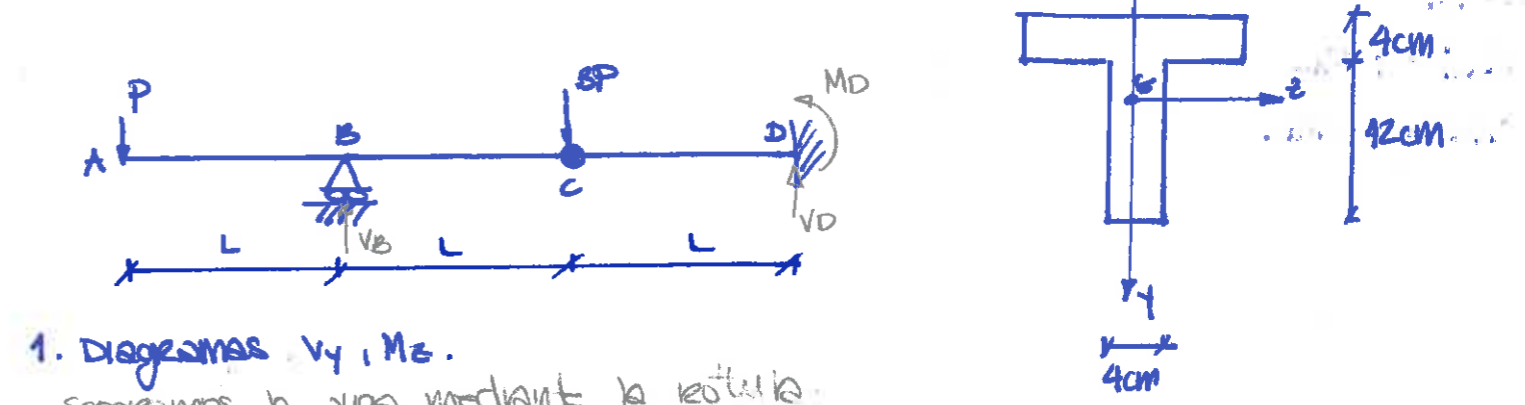
Comp: $\sigma_{xx} = \frac{(2P-40) \times 0,15}{0,0136} = 22,06 (2P-40) \leq 30 \cdot 10^3$

$P \leq 699,96 \text{ kN}$

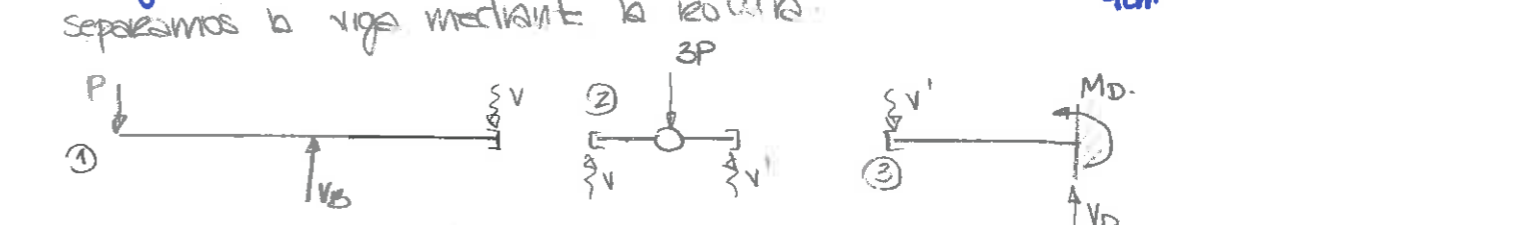
La $P_{\text{máx}}$ será la más restrictiva

$P_{\text{máx}} = 74,41 \text{ kN}$

10C3. Viga con rótula en C.



1. Diagramas V_y, M_z .



① $\sum F_y = 0: V_B = P + V$

$\sum M_C = 0: V_B \cdot L = P \cdot 2L \rightarrow V_B = 2P \xrightarrow{1)} V = 2P - P = P$

② $\sum F_y = 0: 3P = V + V'$

$V' = 3P - P = 2P$

③ $\sum F_y = 0: V' = V_D = 2P$

$\sum M_C = 0: M_D + V_D \cdot L = 0 \rightarrow M_D = -V_D L = -2PL$

Aplicamos el método del corte a los puntos seleccionados

