Problema 2.2

En la barra esquematizada en la figura adjunta los extremos A y D están empotrados. Determinar las tensiones en ambas secciones, cuyas superficies son: $A_a=40 \text{ cm}^2$ y $A_b=80 \text{ cm}^2$. Hallar también el diagrama de esfuerzos axiales.

Datos: $E=2 \cdot 10^5 \text{ MPa}$.

Resolución:

$$\sum F_V = 0$$

$$R_A + R_D = 15 \text{ T} = 150000 \text{ N}$$

Ecuación de deformación

El tramo AC está comprimido, por tanto R_A es un esfuerzo de compresión, y el tramo CD está traccionado, por lo que R_D es un esfuerzo de tracción.

Al estar los dos extremos, A y D, empotrados la variación total de longitud es 0; y el acortamiento del tramo superior es igual al alargamiento del tramo inferior:

$$\Delta L_{AB} + \Delta L_{BC} = \Delta L_{CD}$$

Aplicando la ley de Hooke:

$$\Delta L = \frac{F \cdot L}{A \cdot E}$$

$$\frac{R_A \cdot L_{AB}}{E \cdot A_a} + \frac{R_A \cdot L_{BC}}{E \cdot A_b} = \frac{R_D \cdot L_{CD}}{E \cdot A_b}$$

$$\frac{R_A \cdot 1000}{2 \cdot 10^5 \cdot 40 \cdot 10^2} + \frac{R_A \cdot 3000}{2 \cdot 10^5 \cdot 80 \cdot 10^2} = \frac{R_D \cdot 1000}{2 \cdot 10^5 \cdot 80 \cdot 10^2}$$

$$R_A \cdot 2000 + R_A \cdot 3000 = R_D \cdot 1000$$

Resolviendo las ecuaciones, tenemos

$$R_A = 25000 \text{ N} = 2.5 \text{ T}$$

$$R_B = 125000 \text{ N} = 12.5 \text{ T}$$

Cálculo de las tensiones.

$$\text{Tramo AB: } \sigma_{AB} = \frac{25000 \text{ N}}{40 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 6.25 \text{ MPa (COMP.)}$$

$$\text{Tramo BC: } \sigma_{BC} = \frac{25000 \text{ N}}{80 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 3.125 \text{ MPa (COMP.)}$$

$$\text{Tramo CD: } \sigma_{CD} = \frac{125000 \text{ N}}{80 \cdot 10^2 \text{ mm}^2} = 15.625 \text{ MPa (TRAC.)}$$

Diagrama de esfuerzos normales:

Pregunta 2

(2)

$F = 10^4 \text{ N}$
 $R = 2 \text{ m}$ $E = 450 \text{ MPa}$
 $S = 8 \text{ m}$

(20)

$q(t) = \frac{Q}{S}t \Rightarrow q(0)=0 \text{ y } q(t=S)=Q$

Fuerza noce

$$\pi D \int_0^S \frac{Q}{S} t dt = \frac{Q}{2} S \pi D$$

$F_R = \frac{Q}{2} S \pi D$

área del manto del cilindro 'sumergido'

(5)

$\sum F_y = 0 \Rightarrow F = \frac{Q}{2} S \pi D \Rightarrow Q = \frac{2F}{\pi S D}$

$\Rightarrow Q = 2652.58 \text{ N/m}^2$

El eje y va desde arriba hasta $y = R + S$

→ Corte $y = R$

$\sigma = \frac{F}{A_{\text{area}}} = \frac{F}{(\frac{\pi D^2}{4})} \Rightarrow \epsilon = \frac{\Delta R}{R} = \frac{\sigma}{E} = \frac{F}{E} \frac{1}{(\frac{\pi D^2}{4})}$

$\Rightarrow \Delta R = \frac{F}{(\frac{\pi D^2}{4})} \frac{R}{E} = 6.2876 \times 10^{-4} \text{ m}$
 $= 0.62876 \text{ mm}$
 ↑ acortamiento

(5)

→ Corte $S > y > R$

$\text{Fuerza noce} = \pi D \int_0^L \frac{Q}{S} t dt = \frac{\pi D Q L^2}{2S}$

$\sum F_y = 0 \Rightarrow F_i + \frac{\pi D Q L^2}{2S} = F$

$\Rightarrow F_i = F - \frac{\pi D Q}{2S} L^2$

Para $0 \leq L < S$

$F_i(L=S) = 0 \checkmark$

(5)

analizando un elemento pequeño

(6)

$$\epsilon = \frac{\Delta(dL)}{dL} = \frac{F_i}{\left(\frac{\pi D^2}{4}\right)} \frac{1}{E}$$

$$\Rightarrow \int_0^S \Delta(dL) = \frac{1}{\left(\frac{\pi D^2}{4} E\right)} \int_0^S \left(F - \frac{\pi D Q}{2S} L^2\right) dL$$

(5)

$$\Delta S \underset{\text{acota}}{\uparrow} = \frac{1}{\left(\frac{\pi D^2}{4} E\right)} \left(FS - \frac{\pi D Q}{6S} S^{\frac{3}{2}}\right)$$

$$= 1.6766^9 \times 10^{-3} \text{ m}$$

$$= 1.6766 \text{ mm}$$

total $\Delta S + \Delta R = 2.30536 \text{ mm}$

P31

$$\rho_{\text{concreto}} = 2320 \text{ kgf/m}^3$$

$$\rho_{\text{agua}} = 1000 \text{ kgf/m}^3$$

$$\delta = \rho g$$

$$w = 40 \text{ m}$$

a) Fuerza equivalente que ejerce la presión del agua

$$F_{\text{eq}} = \frac{\rho h^2 w}{2} = 1000 \text{ kgf/m}^3 \cdot (1.2 \text{ m})^2 \cdot 40 \text{ m} = 28.800 \text{ kgf}$$

$R_f = 0,4$: distancia donde se aplica F_{eq} , medida desde abajo.

$$P = \rho \cdot V = 2320 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^3} \cdot 1.2 \text{ m} \cdot 0,3 \text{ m} \cdot 40 \text{ m} = 33408 \text{ kgf}$$

$$\sigma_w = \frac{P}{0,3 \cdot 40} = 2784 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} \quad (-) \text{ compresión}$$

$$M = F_{\text{eq}} \cdot R_f = 11520 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} \cdot \text{m}$$

En el punto A es el mínimo porque hay compresión (σ_w) y tracción (σ_f)

$$-\sigma_f = \frac{M y}{I} = \frac{11520 \text{ kgf} \cdot \text{m} \cdot 0,15 \text{ m}}{\frac{40 \cdot 0,3^3}{12} \text{ m}^4}$$

En el punto B se produce el máximo porque hay compresión (σ_w) y compresión (σ_f).

$$= 19200 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2}$$

En el punto A
" " " B

A es tracción (+)
B es compresión (-)

Sumando los esfuerzos en cada punto.

Punto A
$$\sigma = -2784 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} + 19200 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} = 16416 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} \quad (\text{Tracción})$$

Punto B
$$\sigma = -2784 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} - 19200 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} = -21984 \frac{\text{kgf}}{\text{m}^2} \quad (\text{Compresión})$$

b) Hay que calcular σ_f en A e igualmente a la compresión que produce el peso. Porque en este punto la tracción es máxima, ~~si~~ si no hay tracción aquí no habrá en toda la sección.

$$\sigma_f = \rho \frac{d^2}{2} w = \frac{1000 \cdot 40}{2} d^2 \Rightarrow \sigma_f = \frac{1000 \cdot 40 h^2 \frac{h}{3} \cdot 0,15}{40 \cdot \frac{0,3^3}{12}}$$

$$R_f = 0,3d$$

$$\sigma_f = \sigma_n = 2784$$

$$\Rightarrow \boxed{d = 0,63 \text{ m}}$$

P6) imponiendo igualdad de desplazamientos, para que la barra rígida quede horizontal, tenemos

$$\Delta_{AC} = \Delta_{AL} \Rightarrow \frac{R_{AC} h}{A E_{AC}} = \frac{R_{AL} h}{A E_{AL}} \Rightarrow \frac{R_{AC}}{E_{AC}} = \frac{R_{AL}}{E_{AL}}$$

$$R_{AC} = R_{AL} \left(\frac{E_{AC}}{E_{AL}} \right)$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow R_{AC} + 2R_{AL} = W$$

$$\Rightarrow R_{AL} \left(\frac{E_{AC}}{E_{AL}} + 2 \right) = W$$

$$\Rightarrow R_{AL} = \frac{W E_{AL}}{E_{AC} + 2E_{AL}}$$

$$R_{AC} = \frac{2W E_{AL}}{E_{AC} + 2E_{AL}}$$