

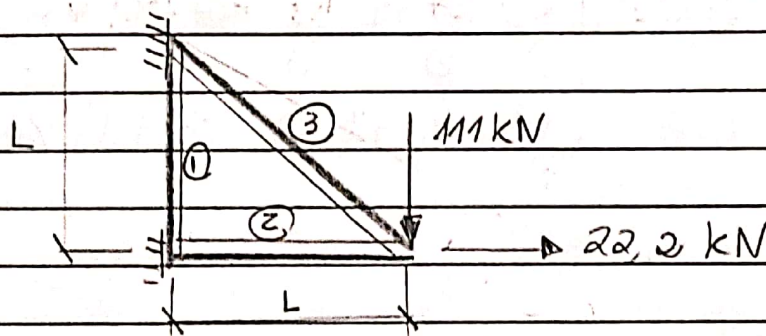
Nome: Cleomendes Melo da Oliveira

Nº USP: 10788662

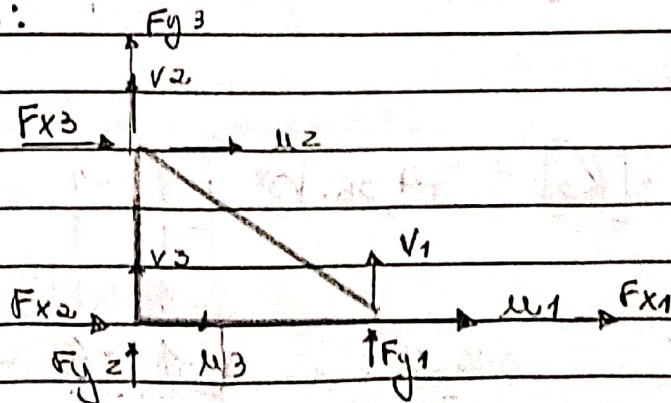
Exercício 13 - SAAO336

Encontre o campo de deslocamentos e tensões para a estrutura em questão.

- a) Não considere o peso da própria estrutura
 b) Considere o peso próprio da estrutura (1 - alumínio, 2 e 3 - aço)



- a) Há um total de 3 nós na estrutura, cada nó com dois graus de liberdade:



Como os nós ② e ③ estão engastados, $u_2 = u_3 = v_2 = v_3 = 0$.

data
fecha

D S T O Q S S
D L M M J V S

Montando a matriz de rotacao, temos:

$$[R] = \begin{bmatrix} C^2 & -CS & -C^2 & -CS \\ CS & S^2 & -CS & -S^2 \\ -C^2 & -CS & C^2 & CS \\ -CS & -S^2 & CS & S^2 \end{bmatrix} \quad \text{onde } C = \cos(\beta) \\ S = \sin(\beta)$$

Montando as matrizes de cada elemento, temos:

① Elemento 1

$$[K]_1 = \frac{E_1 A_1}{L_1} \cdot [R_1] = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 87,74 & 0 & -87,74 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -87,74 & 0 & 87,74 \end{bmatrix} \begin{matrix} u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{matrix}$$

② Elemento 2

$$[K]_2 = \frac{E_2 A_2}{L_2} \cdot [R_2] = 10^6 \cdot \begin{bmatrix} 315,39 & 0 & -315,39 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -315,39 & 0 & 315,39 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{matrix} u_2 \\ v_2 \\ u_1 \\ v_1 \end{matrix}$$

③ Elemento 3

$$[K]_3 = \frac{E_3 A_3}{L_3} \cdot [R_3] = 74,28 \cdot 10^6 \cdot \begin{bmatrix} -1 & -1 & -1 & 1 \\ -1 & 1 & 1 & -1 \\ -1 & -1 & 1 & -1 \\ 1 & -1 & -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{matrix} u_1 \\ v_1 \\ u_3 \\ v_3 \end{matrix}$$

Como temos 3 elementos, cada qual com 2 g.d.o, temos uma matriz resultante 6×6 :

data
fecha

D S T Q Q S S
D L M M J V S

390	-74,38	-315,39	0	-74,38	74,38	u_1	$\begin{pmatrix} 22,2 \\ -111 \\ F_{xz} \end{pmatrix}$
-74,38	74,38	0	0	74,38	-74,38	v_1	$\begin{pmatrix} -111 \\ F_{yz} \end{pmatrix}$
-315,39	0	315,39	0	0	0	u_2	$\begin{pmatrix} F_{xz} \\ F_{yz} \end{pmatrix}$
0	0	0	67,74	0	-67,74	v_2	$\begin{pmatrix} F_{xz} \\ F_{yz} \end{pmatrix}$
-74,38	74,38	0	0	-74,38	-74,38	u_3	$\begin{pmatrix} F_{xz} \\ F_{yz} \end{pmatrix}$
74,38	-74,38	0	-67,74	74,38	162,12	v_3	$\begin{pmatrix} F_{xz} \\ F_{yz} \end{pmatrix}$

Como os nós (2) e (3) estão engastados:

$u_2 = v_2 = u_3 = v_3 = 0$, e portanto podemos zerar nossas linhas e colunas do matry de rigidez. Resolvendo, temos:

$$\begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} -0,261 \\ -1,173 \end{Bmatrix} \text{ mm} \quad \begin{Bmatrix} F_{xz} \\ F_{yz} \\ F_{xz} \\ F_{yz} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 88,6 \\ 0 \\ -111 \\ 111 \end{Bmatrix} \text{ kN}$$

Tendo a solução, podemos encontrar o campo de deslocamentos:

• Elemento 2

$$\tilde{u}(xz) = u_1 \phi_1 + u_2 \phi_2$$

$$\tilde{u}(xz) = u_1 \phi_1$$

$$\text{Como } \phi_1 = \frac{x - x_2}{x_1 - x_2} \Rightarrow \phi_1 = 0,3937x$$

$$\therefore \tilde{u}(xz) = -0,261 \cdot 0,3937x$$

$$\tilde{u}(xz) = -0,111x \text{ mm}$$

$$\tilde{v}(xz) = 0$$

data
fecha

D S T Q O S S
D L M M J Y S

• Elemento 3

$$\tilde{u}(x_3) = \phi_1 u_1 + \phi_3 u_3 ; \quad \phi_1 = \frac{x - x_3}{x_1 - x_3} = 0,3937x$$
$$\tilde{u}(x_3) = \phi_1 u_1$$

$$\therefore \tilde{u}(x_3) = -0,2815 \cdot 0,3937x$$

$$\boxed{\tilde{u}(x_3) = -0,111x \text{ mm}}$$

Cargas por el elemento vertical:

$$\tilde{v}(x_3) = v_1 \phi_1 + v_3 \phi_3 ; \quad \phi_1 = \frac{y - y_3}{y_1 - y_3} \Rightarrow \phi_1 = -0,3937y + 1$$
$$v(x_3) = v_1 \phi_1$$

$$\tilde{v}(x_3) = -1,793(-0,3937y + 1)$$

$$\therefore \tilde{v}(x_3) = 0,6982y - 1,7935 \text{ mm}$$

• Elemento 1

Como el elemento está totalmente empotrado:

$$\therefore \tilde{u}(x_1) = v(x_1) \approx 0 \text{ mm}$$

Tendo o campo de deslocamentos, podemos encontrar o campo de deformação:

$$\epsilon_{x1} = \epsilon_{x2} = 0 \quad \text{pois} \quad \tilde{u}(x_1) = \tilde{v}(x_1) = 0$$

$$\epsilon_{x2} = (-0,111x) = -0,111 \text{ mm}$$

$$\epsilon_{yz} = 0$$

$$\epsilon_{x3} = (-0,111x) \Rightarrow \epsilon_{x3} = -0,111 \text{ mm}$$

$$\epsilon_{y3} = (0,6982y - 1,7735) \Rightarrow \epsilon_{y3} = 0,6982 \text{ mm}$$

Usando a Lei de Hooke, podemos encontrar o campo de tensões:

$\sigma = E \epsilon$. Usando os módulos da enunciado, temos:

$$\sigma_{x1} = \sigma_{y1} = 0$$

$$\sigma_{x2} = 207 \cdot 10^9 \cdot (-0,111 \cdot 10^{-3}) \Rightarrow \sigma_{x2} = -22,97 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{yz} = 0$$

$$\sigma_{x3} = 207 \cdot 10^9 \cdot (-0,111 \cdot 10^{-3}) \Rightarrow \sigma_{x3} = -22,97 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{y3} = 207 \cdot 10^9 \cdot (0,698 \cdot 10^{-3}) \Rightarrow \sigma_{y3} = 144,527 \text{ MPa}$$

b) Neste caso, vamos considerar o peso de cada bono em
-nessa análise:

Usando o dado do Mil-Handbook, temos:

$$\rho_{\text{alumínio}} \approx 2863,35 \text{ kg/m}^3$$

$$\rho_{\text{aço}} \approx 8051,40 \text{ kg/m}^3$$

Logo, o peso de cada bono é dado como:

$$W_1 = 32,3 \cdot 10^{-4} \cdot 2,54 \cdot 2863,35 \cdot 9,81 = 230,46 \text{ N}$$

$$W_2 = 36,7 \cdot 10^{-4} \cdot 2,54 \cdot 8051,4 \cdot 9,81 = 746,40 \text{ N}$$

$$W_3 = 25,6 \cdot 10^{-4} \cdot 3,59 \cdot 8051,4 \cdot 9,81 = 731,57 \text{ N}$$

Tendo os valores do peso de cada bono, podemos
dividir o peso em cada nó, de modo que um nó
possa a ter contribuição de metade do peso dos bonos
concomitantes nesse nó.

$$F_R = F + W = \begin{pmatrix} 22200 \\ -111000 - 731,57/2 - 746,40/2 \\ F_{u2} \\ F_{v2} - 746,40/2 - 230,46/2 \\ F_{u3} \\ F_{v3} - 230,46/2 - 731,57/2 \end{pmatrix} = 10^6 \begin{pmatrix} 22200 \\ -111755 \\ F_{u2} \\ F_{v2} - 273 \\ F_{u3} \\ F_{v3} - 250 \end{pmatrix}$$

Com isso, temos um sistema similar ao resolvido no
questão a), apenas com o vetor de forças diferente:

$$[K] \begin{pmatrix} u_1 \\ r_1 \end{pmatrix} = [F_R]$$

Resolvendo no MATLAB, temos:

$$\begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} -0,2639 \\ -1,7850 \end{Bmatrix} \text{ mm}$$

$$\begin{Bmatrix} F_{u2} \\ F_{v2} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 88,6 \\ -110,75 \end{Bmatrix} \text{ kN}$$

Repetindo os passos do item a) para encontrar os campos de deslocamentos, deformação e tensão:

→ Elemento 1

$$| \tilde{u}(x_1) = \tilde{v}(x_1) = 0_{||} \text{ (completamente engastado)} |$$

→ Elemento 2

$$\tilde{u}(x_2) = u_1 \phi_1 + \cancel{x_2 \phi_2}$$

$$| \tilde{u}(x_2) = -0,111 \times \text{mm} |$$

$$| \tilde{v}(y_2) = 0_{||} |$$

→ Elemento 3

$$\tilde{u}_3(x_3) = u_1 \phi_1 + \cancel{u_3 \phi_3}$$

$$| \tilde{u}_3(x_3) = 0,111 \times \text{mm} |$$

$$\tilde{v}_3(y_3) = v_1 \phi_1 + \cancel{v_3 \phi_3}$$

$$| \circ \cdot \tilde{v}_3(y_3) = -0,7021y - 1,7856 \text{ mm} = 0,7021 \text{ mm} |$$

data
fecha

D S T Q Q S S
D L M M J V S

Encontramos os campos de deformações:

$$\epsilon_{x1} = \epsilon_{y1} = 0$$

$$\epsilon_{x2} = (-0,111x) \Rightarrow \epsilon_{x2} = -0,111 \text{ mm}$$

$$\epsilon_{y2} = 0$$

$$\epsilon_{x3} = (-0,111x) \Rightarrow \epsilon_{x3} = -0,111 \text{ mm}$$

$$\epsilon_{y3} = (0,7021y + 1,786) \Rightarrow \epsilon_{y3} = 0,7021 \text{ mm}$$

Novamente pela Lei de Hooke:

$$\sigma_{x1} = \sigma_{y1} = 0$$

$$\sigma_{x2} = 20,7 \cdot 10^{10} \cdot (-0,111 \cdot 10^{-3}) \Rightarrow \sigma_{x2} = -22,97 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{y2} = 0$$

$$\sigma_{x3} = 20,7 \cdot 10^{10} \cdot (-0,111 \cdot 10^{-3}) \Rightarrow \sigma_{x3} = -22,97 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{y3} = 20,7 \cdot 10^{10} \cdot (0,7021 \cdot 10^{-3}) \Rightarrow \sigma_{y3} = 145,34 \text{ MPa}$$