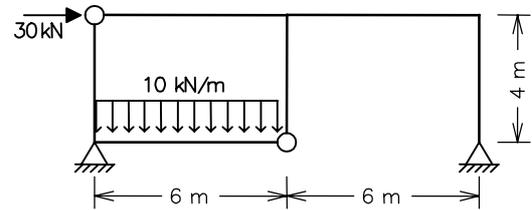


CIV 1127 – ANÁLISE DE ESTRUTURAS II – 1º Semestre – 2003

Primeira Prova – Data: 09/04/2003 – Duração: 2:45 hs – Sem Consulta

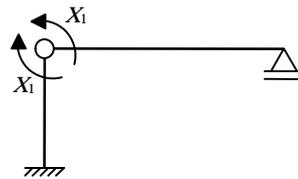
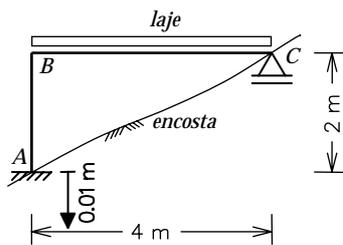
1ª Questão (5,5 pontos)

Determine pelo Método das Forças o diagrama de momentos fletores do quadro hiperestático ao lado. Somente considere deformações por flexão. Todas as barras têm a mesma inércia à flexão $EI = 2,4 \times 10^4$ kNm².



2ª Questão (2,5 pontos) – Provão de Engenharia Civil, 2002

Em uma construção a meia encosta, a laje de piso foi apoiada em estruturas metálicas compostas de perfis I , colocados de modo a oferecer a maior resistência ao momento fletor atuante. Ao inspecionar a obra para recebimento, você verificou a existência de um recalque vertical de 1 cm no engaste A de uma das estruturas metálicas, cujo modelo estrutural é apresentado na figura abaixo (na esquerda). A fim de avaliar os esforços adicionais nessa estrutura, ocasionados pelo recalque, você utilizou o Método das Forças e, para tanto, escolheu o Sistema Principal (no qual foi colocada uma rótula no nó B) e o hiperestático X_1 (carga momento em ambos os lados da rótula inserida em B), mostrados na figura (no centro). A seção transversal do perfil e a orientação dos eixos x e y estão representadas na figura (na direita).



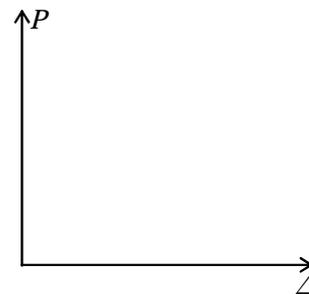
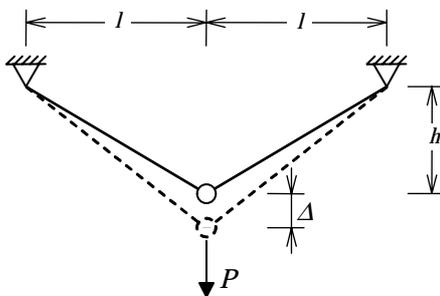
Módulo de elasticidade do material:
 $E = 2,0 \times 10^8$ kN/m²
 Momentos de inércia da seção transversal:
 $J_x = 5,1 \times 10^{-5}$ m⁴
 $J_y = 8,4 \times 10^{-6}$ m⁴

Com base no exposto, pede-se o diagrama de momentos fletores, causado apenas pelo recalque em A . Despreze deformações axiais das barras.

3ª Questão (1,0 ponto)

Considerando que o material da estrutura abaixo tem um comportamento linear (relações lineares entre tensões e deformações), desenha o aspecto do gráfico que relaciona a carga aplicada P e o deslocamento Δ do nó inferior para duas situações:

- (a) Deslocamento Δ pode ser considerado pequeno em relação às dimensões da estrutura.
- (b) Deslocamento Δ não pode ser considerado pequeno em relação às dimensões da estrutura.

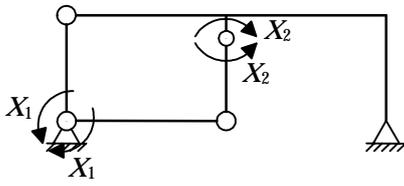


4ª Questão (1,0 ponto) – Grau vindo do primeiro trabalho (nota do trabalho x 0,1).

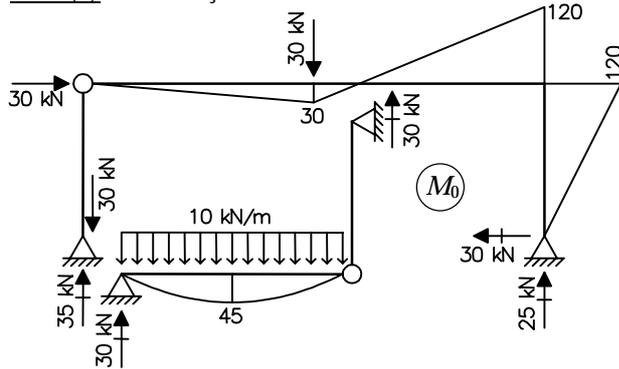
1ª Questão

Sistema Principal e Hiperestáticos

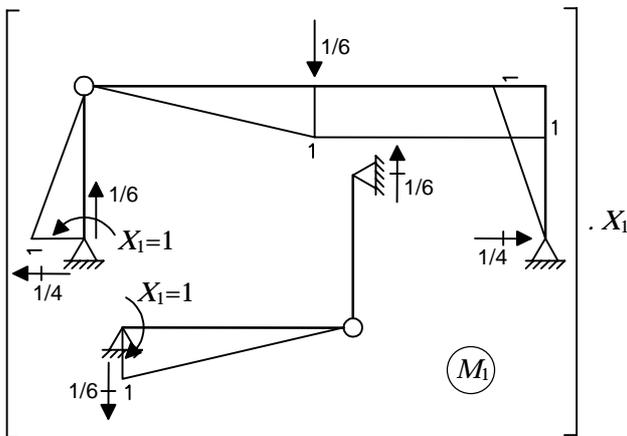
(g=2)



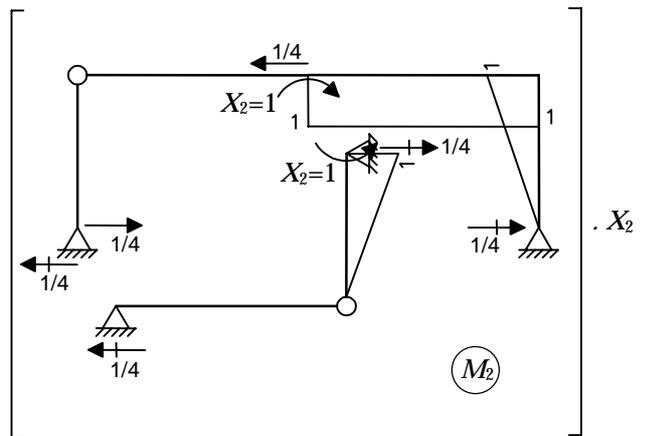
Caso (0) – Solicitação externa isolada no SP



Caso (1) – X1 isolado no SP



Caso (2) – X2 isolado no SP



Equações de Compatibilidade

$$\begin{Bmatrix} \delta_{10} \\ \delta_{20} \end{Bmatrix} + \begin{bmatrix} \delta_{11} & \delta_{12} \\ \delta_{21} & \delta_{22} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} X_1 \\ X_2 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \end{Bmatrix} \Rightarrow \begin{Bmatrix} X_1 = -13,0 \text{ kNm} \\ X_2 = +60,6 \text{ kNm} \end{Bmatrix}$$

$$\delta_{10} = \frac{1}{EI} \cdot \left[\frac{1}{3} \cdot 1 \cdot 30 \cdot 6 + \frac{1}{2} \cdot 1 \cdot 30 \cdot 6 - \frac{1}{2} \cdot 1 \cdot 120 \cdot 6 \right] = -\frac{280}{EI}$$

$$\delta_{20} = \frac{1}{EI} \cdot \left[\frac{1}{2} \cdot 1 \cdot 30 \cdot 6 - \frac{1}{2} \cdot 1 \cdot 120 \cdot 6 - \frac{1}{3} \cdot 1 \cdot 120 \cdot 4 \right] = -\frac{430}{EI}$$

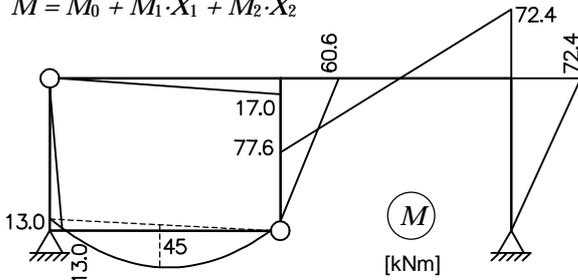
$$\delta_{11} = \frac{1}{EI} \cdot \left[2 \cdot \left(\frac{1}{3} \cdot 1 \cdot 1 \cdot 6 \right) + 1 \cdot 1 \cdot 6 \right] = +\frac{38}{3EI}$$

$$\delta_{12} = \delta_{21} = \frac{1}{EI} \cdot \left[1 \cdot 1 \cdot 6 + \frac{1}{3} \cdot 1 \cdot 1 \cdot 4 \right] = +\frac{22}{3EI}$$

$$\delta_{22} = \frac{1}{EI} \cdot \left[1 \cdot 1 \cdot 6 + 2 \cdot \left(\frac{1}{3} \cdot 1 \cdot 1 \cdot 4 \right) \right] = +\frac{26}{3EI}$$

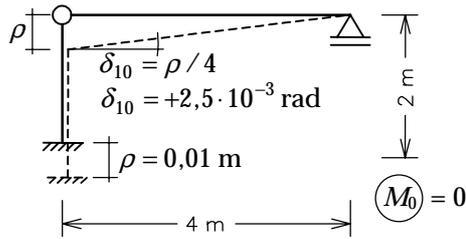
Momentos Fletores Finais

$$M = M_0 + M_1 \cdot X_1 + M_2 \cdot X_2$$

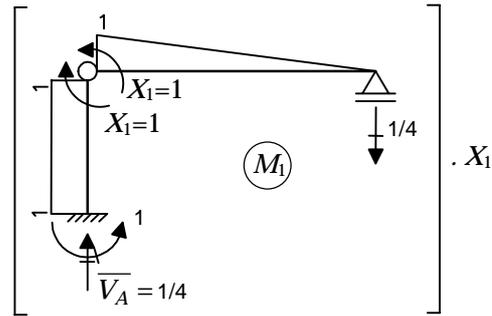


2ª Questão

Caso (0) - Solicitação externa isolada no SP



Caso (1) - X_1 isolado no SP



Equação de compatibilidade

$$\delta_{10} + \delta_{11} \cdot X_1 = 0$$

δ_{10} é a rotação relativa entre as seções adjacentes à rótula do Sistema Principal provocada pelo recalque de apoio no caso (0).

δ_{11} é a rotação relativa entre as seções adjacentes à rótula do Sistema Principal provocada por $X_1 = 1$ no caso (1).

$$\delta_{11} = \frac{1}{EI} \cdot \left[1 \cdot 1 \cdot 2 + \frac{1}{3} \cdot 1 \cdot 1 \cdot 4 \right] = + \frac{10}{3EI}$$

O enunciado diz que os perfis metálicos foram colocados de modo a oferecer a maior resistência ao momento fletor atuante. Portanto, o momento de inércia da seção transversal a ser adotado é o maior momento de inércia da barra: $I = J_x = 5,1 \times 10^{-5} \text{ m}^4$.

$$\delta_{10} + \delta_{11} \cdot X_1 = 0 \rightarrow 2,5 \cdot 10^{-3} + \frac{10}{3 \cdot 2 \cdot 10^8 \cdot 5,1 \cdot 10^{-5}} X_1 \Rightarrow X_1 = -7,65 \text{ kNm.}$$

Cálculo de δ_{10} pelo Princípio das Forças Virtuais (PFV)

Sistema Real

(Estrutura da qual se quer calcular a rotação relativa.)

É o caso (0).

Sistema Virtual

(Estrutura com momentos unitários virtuais na direção da rotação relativa que se quer calcular.)

É o caso (1) com $X_1 = 1$.

$$\text{PFV: } \overline{W}_E = \overline{U}$$

$\overline{W}_E \rightarrow$ Trabalho das forças externas do sistema virtual com os correspondentes deslocamentos externos do sistema real.

Neste caso, o trabalho externo virtual é igual ao produto de $X_1 = 1$ por δ_{10} mais o produto da reação vertical no apoio esquerdo do caso (1) - força de 1/4 para cima - pelo recalque de apoio:

$$\overline{W}_E = 1 \cdot \delta_{10} + \overline{V}_A \cdot \rho$$

$$\overline{W}_E = 1 \cdot \delta_{10} + (+1/4) \cdot (-0,01)$$

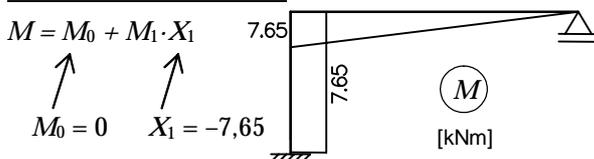
$\overline{U} \rightarrow$ Energia de deformação interna virtual. O recalque de apoio não provoca deformações internas (só provoca movimentos de corpo rígido das barras). Portanto:

$$\overline{U} = 0$$

$$\overline{W}_E = \overline{U} \Rightarrow \delta_{10} + (+1/4) \cdot (-0,01) = 0$$

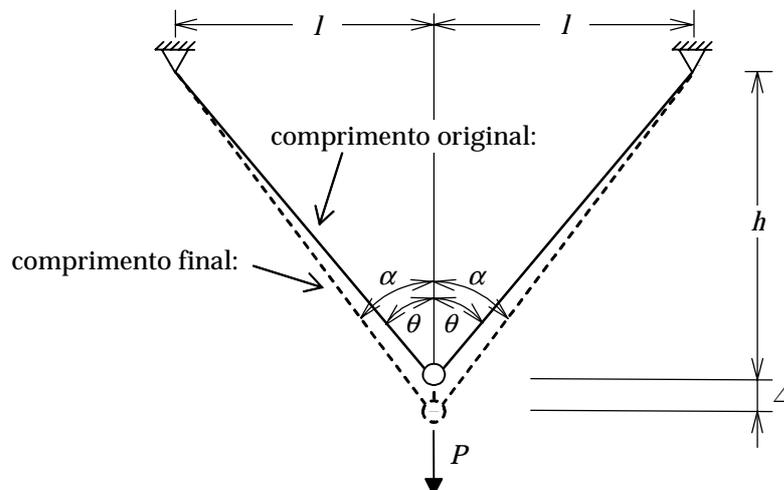
$$\therefore \delta_{10} = 0,01/4 = +2,5 \cdot 10^{-3} \text{ rad}$$

Momentos Fletores Finais



3ª Questão

Na configuração indeformada o ângulo entre as barras e o eixo vertical é θ , e na configuração deformada o ângulo é α , tal como indicado na figura abaixo:

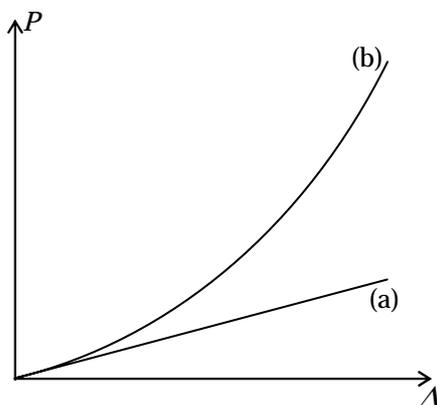


Item (a)

Considerando que o deslocamento Δ é pequeno em relação às dimensões da estrutura, as equações de equilíbrio podem ser escritas para a geometria da estrutura na configuração indeformada. Nesse caso, o ângulo α é aproximado por θ . Portanto, como o material tem um comportamento linear, a relação entre a força P e o deslocamento Δ é linear.

Item (b)

Considerando que o deslocamento Δ não é pequeno em relação às dimensões da estrutura, as equações de equilíbrio têm que ser escritas na configuração final (deformada) da estrutura. Isso acarreta em um comportamento não-linear para a relação entre P e Δ .



Observa-se na figura que o coeficiente angular da resposta linear do item (a) é igual à inclinação da curva carga-deslocamento não-linear para $\Delta = 0$. Isso mostra que a resposta linear é uma aproximação da resposta não-linear para pequenos deslocamentos.