

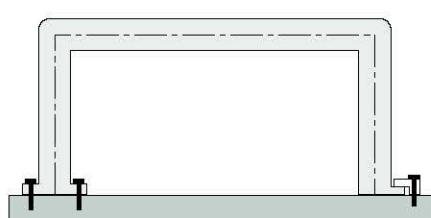
Nome: _____ N^o USP: _____
 (Colocar nome em todas as folhas!)

1^a Prova — 1^o semestre de 2016

1^a Questão (4,0 pontos)

Considere o puxador de plástico cuja seção transversal vazada está indicada na figura. O eixo y da seção é normal ao plano da estrutura e o eixo z está contido neste plano. Para a carga horizontal de 400 N aplicada no ponto C,

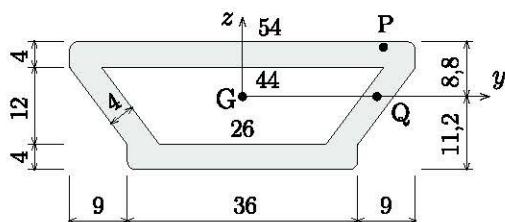
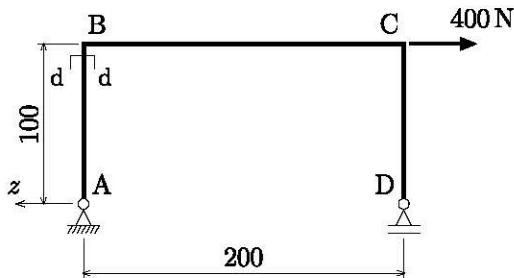
- trace os diagramas de esforços solicitantes da estrutura;
- calcule as tensões normal e tangencial que atuam nos pontos P e Q da seção d-d e indique os sentidos;
- determine graficamente para o ponto Q da seção d-d:
 - as tensões normais e tangenciais extremas indicando-as, juntamente com os respectivos planos de atuação, em prismas de tensão;
 - as tensões normal e tangencial que atuam num plano que faz um ângulo de 45° no sentido horário com o plano da seção transversal.



Medidas em mm

Seção d-d

$$\begin{aligned} A &= 480 \text{ mm}^2 \\ I_y &= 24\,268,8 \text{ mm}^4 \\ I_z &= 117\,100,0 \text{ mm}^4 \end{aligned}$$

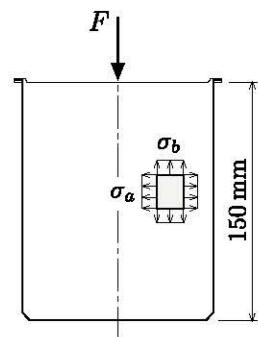


2^a Questão (3,0 pontos)

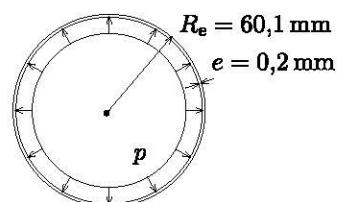
Um fluido sob pressão é armazenado em latas, totalmente vedadas, com raio externo $R_e = 60,1$ mm, altura $h = 150$ mm e espessura da parede lateral $e = 0,2$ mm.

- Deduza as expressões das tensões σ_a e σ_b que atuam num ponto arbitrário da parede lateral considerando uma pressão interna p e uma força axial F distribuída sobre a borda da tampa da lata.
- Represente o estado de tensão na parede lateral e determine a máxima tensão tangencial para a lata submetida a uma pressão interna $p = 0,1$ MPa = $0,1$ N/mm² e uma força axial $F = 300$ N.
- Se latas iguais fossem empilhadas, que altura seria necessária para a tensão tangencial máxima atingir 10 MPa na parede.

Desconsidere a possibilidade de ocorrência de instabilidades na chapa da parede e na pilha de latas. Admita que cada lata pese 17 N.



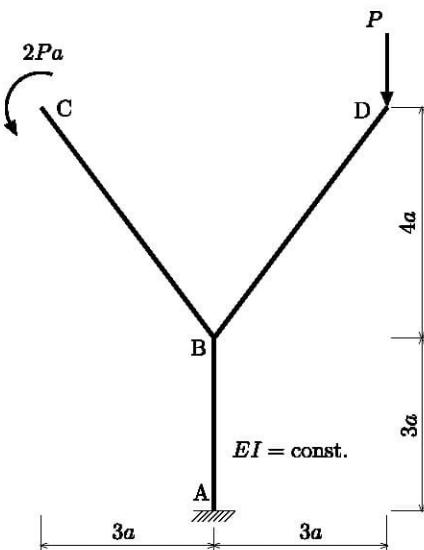
Seção transversal:

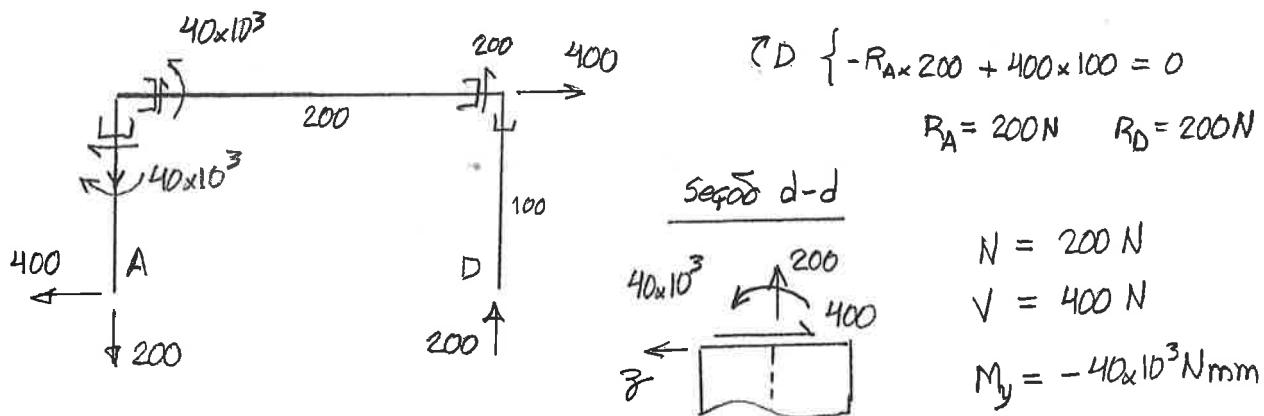
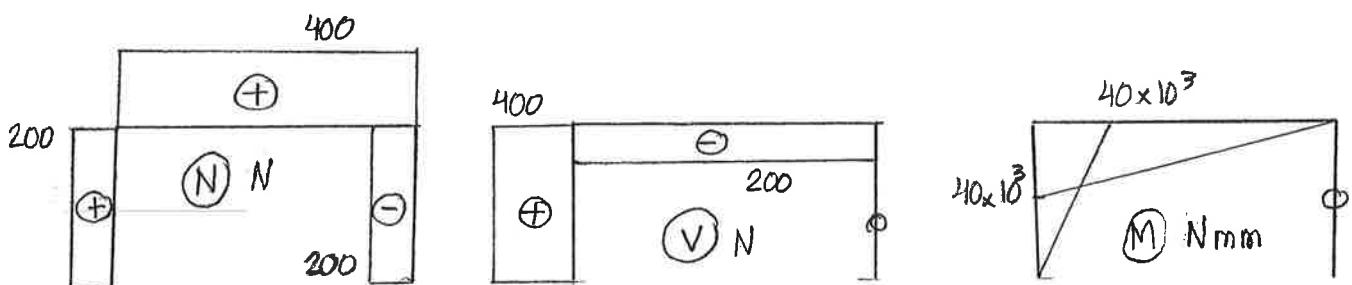
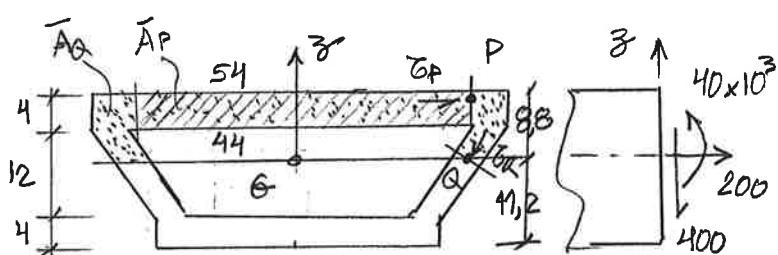


3^a Questão (3,0 pontos)

A estrutura da figura é formada por barras com rigidez à flexão EI . Ela está sujeita à ação de um momento $2Pa$ aplicado no ponto C e de uma força P aplicada no ponto D. Considerando apenas a deformação por momento fletor, pedem-se:

- a) a expressão da energia de deformação U da estrutura em função de P ;
- b) por meio do segundo teorema de Castigliano,
 - a rotação da extremidade C;
 - o deslocamento vertical da extremidade D.



a) Diagramasb) σ e τ nos pontos P e Q da seção d-d

$$\sigma_P = \frac{200}{480} - \frac{40 \cdot 10^3}{24268,8} \cdot 8,8 \\ = 0,417 - 14,504 = -14,09 \text{ MPa}$$

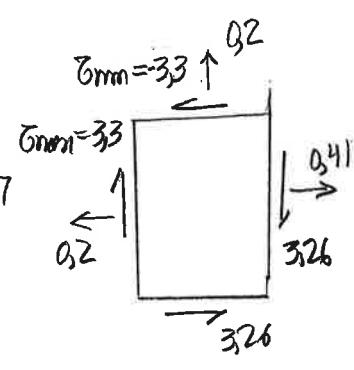
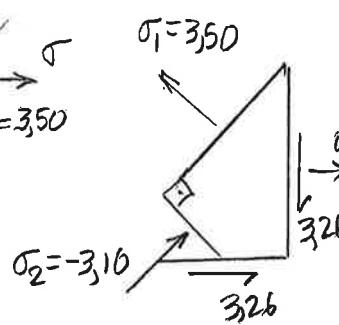
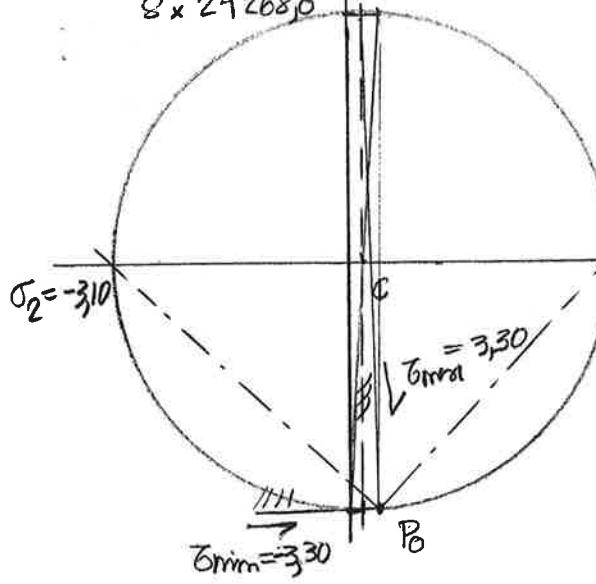
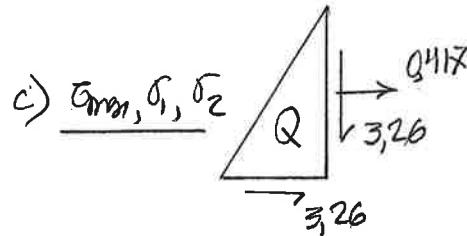
$$\bar{\sigma}_y = (44 \cdot 4) \times 6,8 = 1196,8 \text{ mm}^3$$

$$\bar{\tau}_Q = \frac{400 \cdot 1196,8}{8 \cdot 24268,8} = 3,47 \text{ MPa} \quad (\rightarrow)$$

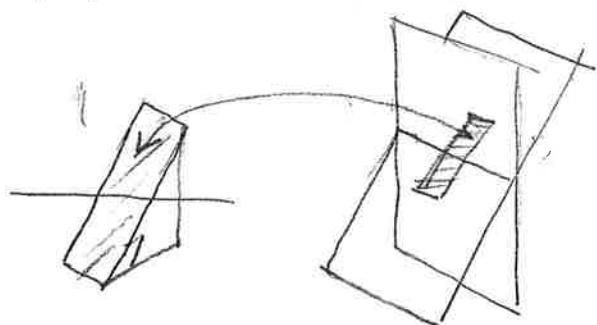
$$\sigma_Q = \frac{200}{480} = 0,417 \text{ MPa}$$

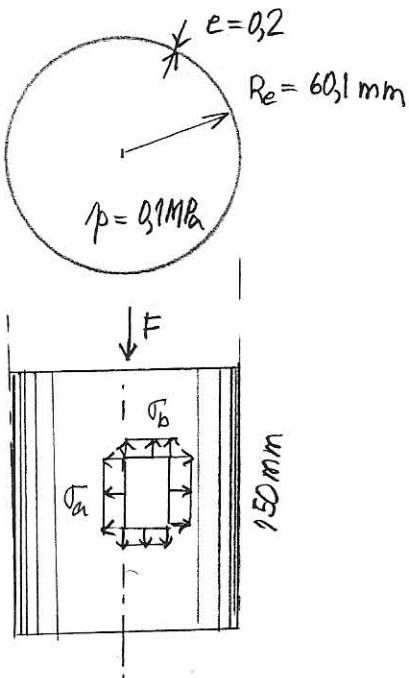
$$\bar{\sigma}_y = (54 \cdot 4) \times 6,8 + 2(4,8 \times 5) \times 2,4 = 1584 \text{ mm}^3$$

$$\bar{\tau}_Q = \frac{400 \cdot 1584}{8 \cdot 24268,8} = 3,26 \text{ MPa} \quad (\checkmark)$$



- 6 planos a 45° e obliquos ao referencial do estudo duplo e os tempos pedidos devem ser obtidos empregando o estudo triplo.



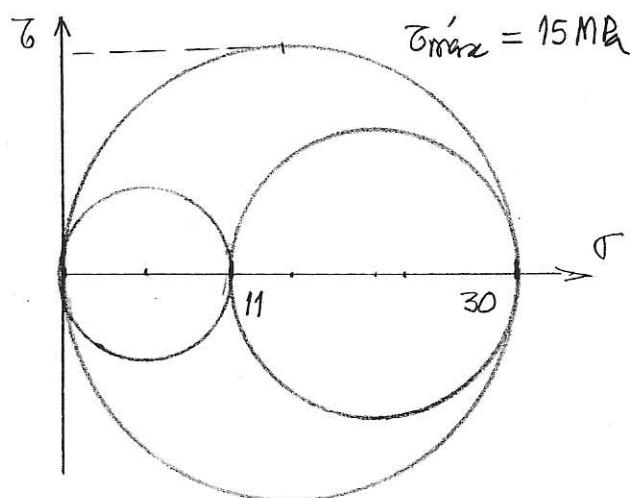


$$R_m = 60,1 - \frac{0,2}{2} = 60 \text{ mm}$$

$$W = 17 \text{ N} \rightarrow q = \frac{W}{h} = \frac{17}{150} = 0,113 \frac{\text{N}}{\text{mm}}$$

$$\text{a)} \quad \sigma_a = \frac{p R}{e} = \frac{0,1 \times 60}{0,2} = 30 \text{ MPa}$$

$$\begin{aligned} \sigma_b &= \frac{N}{A} + \frac{pR}{2e} = \frac{-300}{2\pi 60 \times 0,2} + 15 = \\ &= -3,98 + 15 = 11,02 \text{ MPa} \end{aligned}$$

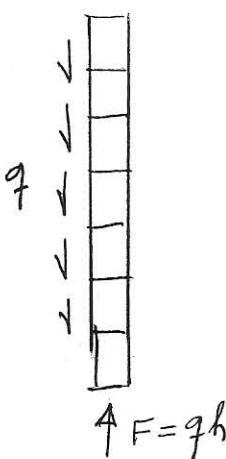


$$\text{b)} \quad \bar{\sigma} = 10 \text{ MPa}$$

Como $\sigma_a = \frac{pR}{e} = 30 \text{ MPa}$ e $\sigma_{\max} = 15 \text{ MPa} > \bar{\sigma}$
 a própria lata não suporta a pressão $p = 0,1 \text{ MPa}$

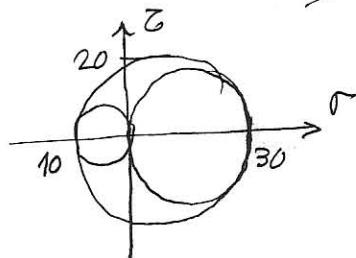
Obs: para $\bar{\sigma} = 20 \text{ MPa}$ $\Rightarrow \sigma_{\max} = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2} = \frac{30 - \sigma_3}{2} = 20$

$$\therefore \sigma_3 = -10 \text{ MPa}$$



$$\sigma_3 = \sigma_b = \frac{-q h}{2\pi 60 \times 0,2} + 15 = -10$$

$$h = \frac{25 \times 24\pi}{0,113} = 16681 \text{ mm} = 16,7 \text{ m}$$

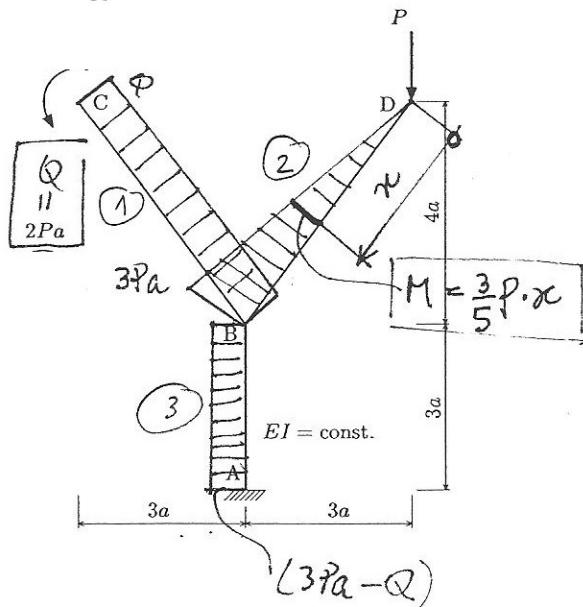


$$U(P, Q) = \sum_{b=1}^3 \int_0^{4a} \frac{M^2}{2EI} dx = \frac{1}{2EI} \left(Q^2 \cdot 5a + \int_0^{5a} \left(\frac{3Pa}{5}x \right)^2 dx + (3Pa - Q)^2 \cdot 3a \right)$$

$$U(P, Q) = \frac{1}{2EI} \left[5Q^2 a + 15P^2 a^3 + (3Pa - Q)^2 \cdot 3a \right]$$

a) Para $Q = 2Pa$

$$\boxed{U(P) = \frac{19P^2 a^3}{EI}}$$



b) Rotação de extremo da C:

$$\varphi_C = \frac{\partial U(Q, P)}{\partial Q} \Big|_{Q=2Pa} = \frac{1}{2EI} (10Qa + 2 \cdot (3Pa - Q) \cdot (-1) \cdot 3a) \Big|_{Q=2Pa}$$

$$\bullet \quad \boxed{\varphi_C = \frac{7Pa^2}{EI}} \quad (\textcircled{Q})$$

Deslocamento vertical em D:

$$N_C = \frac{\partial U(Q, P)}{\partial P} \Big|_{Q=2Pa} = \frac{1}{2EI} (30Pa^3 + 2 \cdot (3Pa - Q) \cdot 3a \cdot 3a) \Big|_{Q=2Pa}$$

$$\bullet \quad \boxed{N_C = \frac{24Pa^3}{EI}} \quad (\downarrow)$$