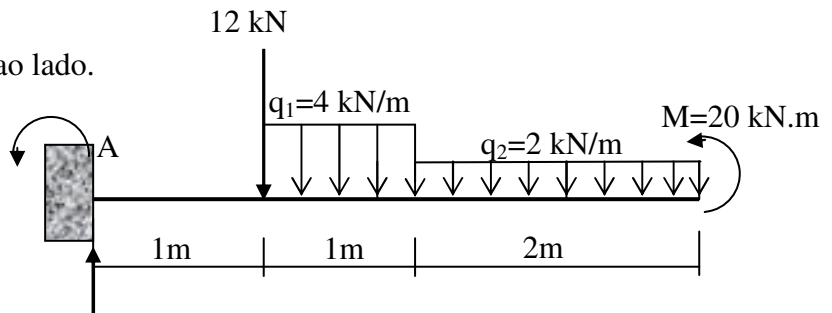


**1ª Questão (2,5 pontos)**

Calcular as reações de apoio da viga ao lado.

$A_y = 20 \text{ kN}$  e  $M_A = 10 \text{ kNm}$ .

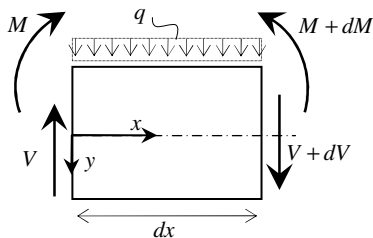


**2ª Questão (2,5 pontos)**

As reações de apoio da viga ao lado são  $A_y = 4 \text{ kN}$  e  $B_y = -2,5 \text{ kN}$  (para baixo). A expressão do carregamento é  $q = 1 - x/3 \text{ kN/m}$ . Determinar as expressões e traçar os diagramas de esforço cortante e momento fletor.

$$\frac{dV(x)}{dx} = -q(x)$$

$$\frac{dM(x)}{dx} = V(x)$$

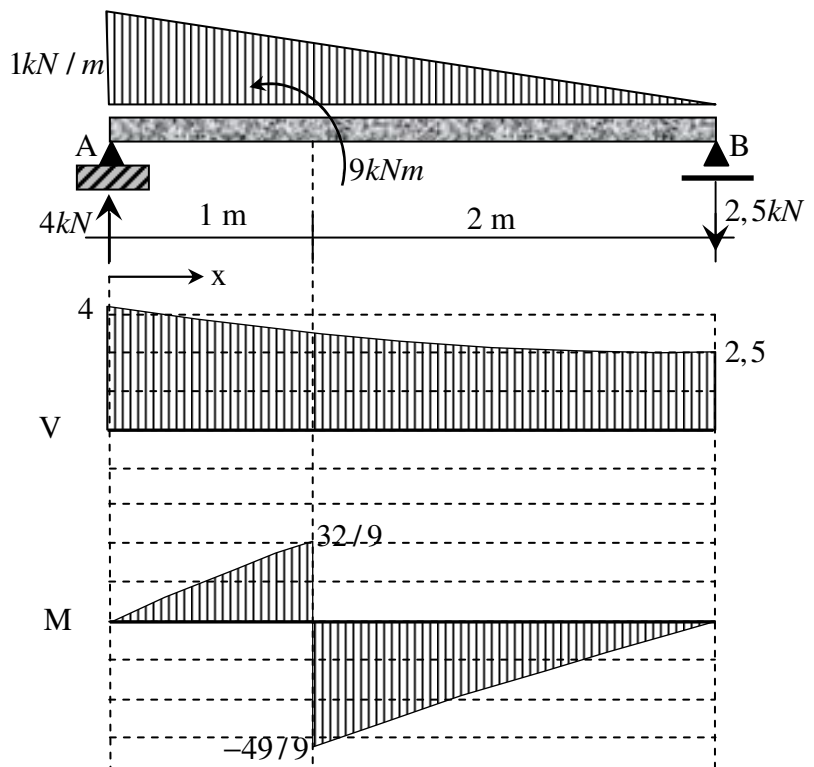


Expressão do carregamento:

$$q = 1 - \frac{x}{3} \text{ kN/m} \quad 0 \leq x \leq 3m$$

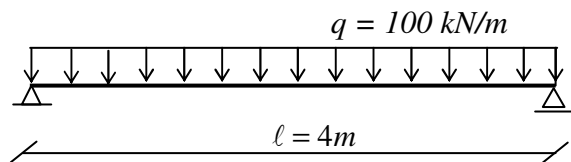
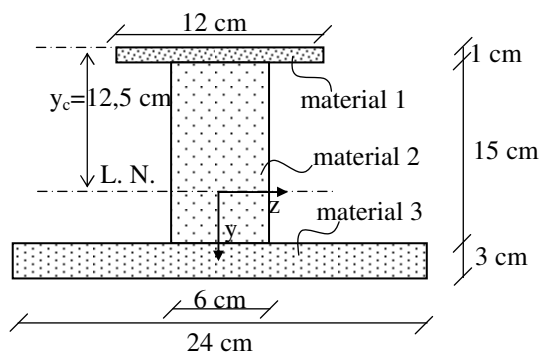
Força cortante:  $V = -x + \frac{x^2}{6} + 4 \text{ kN} \quad 0 < x < 3m$

Momento fletor: 
$$\begin{cases} M = -\frac{x^2}{2} + \frac{x^3}{18} + 4x \text{ kNm} & 0 \leq x < 1m \\ M = -\frac{x^2}{2} + \frac{x^3}{18} + 4x - 9 \text{ kNm} & 1 < x \leq 3m \end{cases}$$



### 3ª Questão (2,5 pontos)

A viga da figura abaixo está biapoiada e submetida a um carregamento uniformemente distribuído. Conforme esquematizado à direita, a viga é construída com três materiais distintos. A relação entre os módulos de elasticidade dos materiais 1 e 2 é  $n_1 = E_1/E_2 = 10$  e entre os materiais 3 e 2 é  $n_3 = E_3/E_2 = 5$ .



A linha neutra da seção transversal está a 12,5 cm do topo. A rigidez da seção à flexão foi calculada como  $\int_A E y^2 dA = 29.687,5 \text{ cm}^4 E_2$ .

Calcular os valores das tensões máximas de flexão e de cisalhamento que atuam na viga. Atenção: calcular apenas as tensões máximas!

A linha neutra da seção transversal está a 12,5 cm do topo. A rigidez da seção à flexão foi calculada como  $\int_A E y^2 dA = 29.687,5 \text{ cm}^4 E_2$ .

Calcular os valores das tensões máximas de flexão e de cisalhamento que atuam na viga.

#### Resposta:

$$V_{máx} = \frac{q\ell}{2} = \frac{100 \times 4}{2} = 200 \text{ kN nos apoios.}$$

$$M_{máx} = \frac{q\ell^2}{8} = \frac{100 \times 4^2}{8} = 200 \text{ kNm no meio do vão.}$$

A tensão normal é máxima para  $|y_{máx}| = 12,5 \text{ cm}$ , quando também o módulo de elasticidade é máximo:

$$\sigma_{máx} = \frac{200 \times E_1 \times 12,5 \times 10^{-2}}{E_2 \times 29687,5 \times 10^{-8}} = 842,1 \text{ MPa}$$

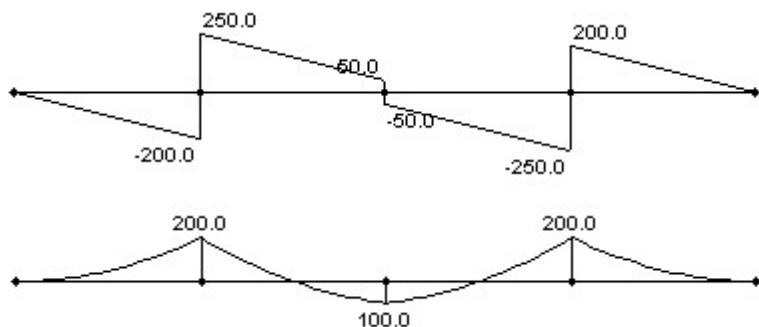
A tensão de cisalhamento é máxima na linha neutra.

$$\int_{y=0}^{y_{máx}=12,5} E y dA = E_2 \left( 6 \times 11,5 \times \frac{11,5}{2} + 10 \times 12 \times 1 \times 12 \right) = 1836,75 \text{ cm}^3 E_2$$

$$\tau_{máx} = \frac{200 \times E_2 \times 1836,75 \times 10^{-6}}{0,06 \times E_2 \times 29687,5 \times 10^{-8}} = 20,623 \text{ MPa}$$

#### 4ª Questão (2,5 pontos)

Seja o diagrama de esforço cortante (**KN**) e momento fletor (**KNm**), como mostrado abaixo, de uma viga de seção retangular de base **b = 10cm**. Calcule a altura mínima que a viga pode ter, considerando uma tensão máxima normal de **100MPa** e máxima de cisalhamento **25MPa**.



#### Resposta:

$$V_{máx} = 250kN, \quad M_{máx} = 200kNm$$

$$\sigma_x^{máx} = \frac{M}{bh^2/6} \leq 100MPa \Rightarrow \frac{200kNm}{0,1h^2/6} \leq 100MPa \Rightarrow h \geq \sqrt{0,12}m = 0,346m$$

$$\tau_x^{máx} = \frac{3V}{2bh} \leq 25MPa \Rightarrow \frac{3 \times 250kN}{3 \times 0,1 \times h} \leq 25MPa \Rightarrow h \geq 0,15m$$

Portanto,  $h_{mín} = 0,346m$