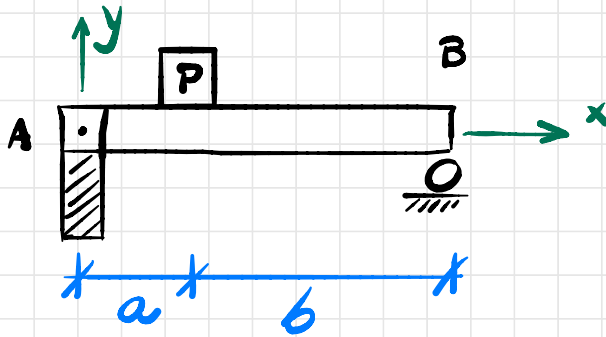


Cálculo de Reações de Apoio

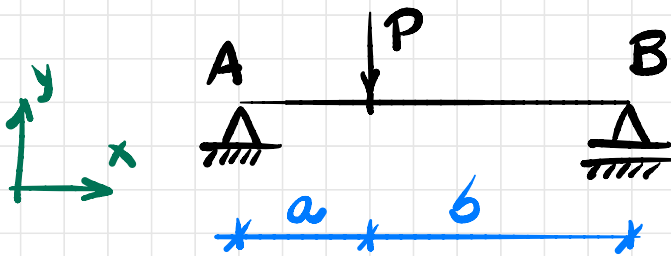
Exemplo 1:

Considere uma viga apoiada - articulada sujeita a um peso concentrado. Calcule as reações de apoio em A e B.

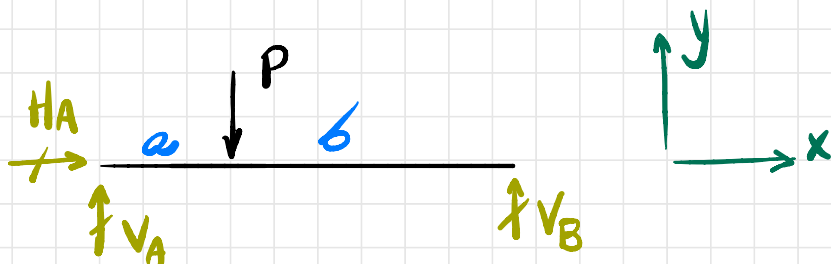
Baseado na descrição acima, tem-se a seguinte estrutura:



Solução: Representar a estrutura através de um esquema estrutural:



O próximo passo é substituir os vínculos por reações vinculares:



Para haver equilíbrio:

$$\sum F_x = 0: \quad H_A = 0$$

$$\sum F_y = 0: \quad V_A - P + V_B = 0 \Rightarrow V_A + V_B = P$$

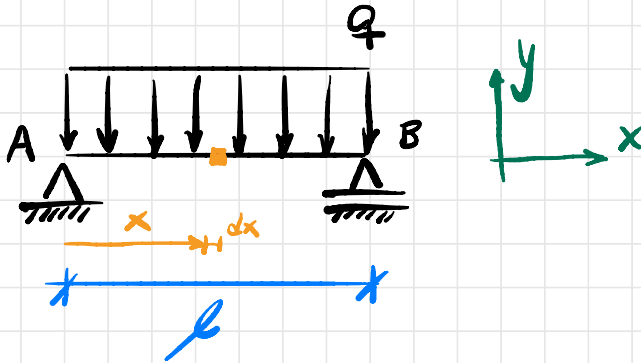
$$\curvearrowright \sum M_A = 0: \quad -P \cdot a + V_B \cdot (a+b) = 0$$

$$\therefore \quad V_B = \frac{P \cdot a}{a+b}$$

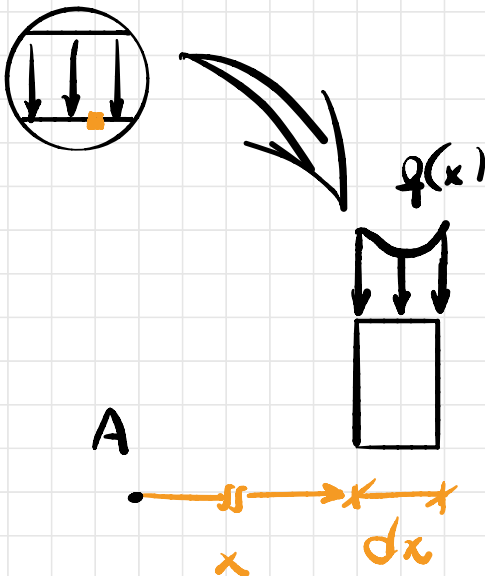
$$V_A = P - V_B = P - \frac{P \cdot a}{a+b} \Rightarrow \quad V_A = \frac{P \cdot b}{a+b}$$

Exemplo 2:

Viga com carregamento distribuído:



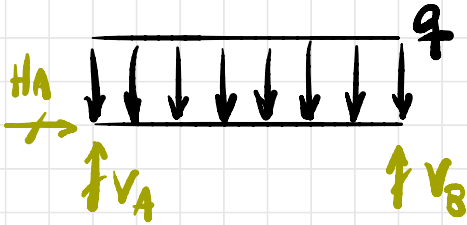
Como calcular as reações? Considere um elemento infinitesimal da viga:



a força que atua no elemento é equivalente a uma força concentrada $dF = q(x)dx$ e gera em A o momento $dM = -q(x)xdx$

Assim, integrando essa força e esse momento ao longo da viga, pode-se obter as reações de apoio.

No exemplo:



$$\sum \bar{F}_x = 0 : H_A = 0$$

$$\sum F_y = 0 : V_A + V_B - \int_0^l q \, dx = 0$$

$$V_A + V_B = q \int_0^l dx \Rightarrow V_A + V_B = ql$$

$$\textcircled{+} \sum M_A = 0 : V_B \cdot l - \int_0^l qx \, dx = 0$$

$$V_B l = q \int_0^l x \, dx \Rightarrow V_B l = q \frac{l^2}{2}$$

Assim:

$$V_B = \frac{qL}{2}$$

Voltando:

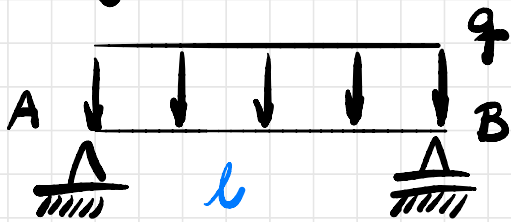
$$V_A = qL - V_B \Rightarrow V_A = qL - \frac{qL}{2}$$

$$V_A = \frac{qL}{2}$$

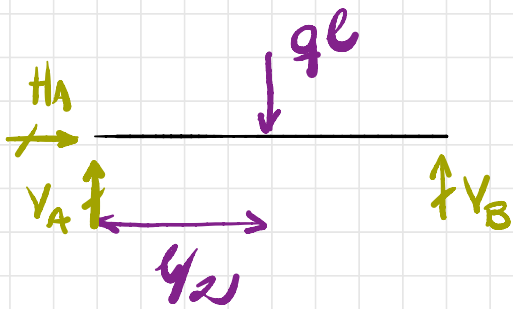
Uma maneira mais simples para efetuar o cálculo das reações de apoio é usar considerador um carregamento **mechanicamente equivalente** a um carregamento concentrado de módulo igual ao valor da área sob a curva $q(x)$ e posicionado no centro de gravidade dessa área.

Um carregamento é dito mecanicamente equivalente a um carregamento distribuído se possui mesmas resultante e mesmo momento para qualquer polo O que o carregamento original.

Resolvendo o problema anterior usando essa abordagem:



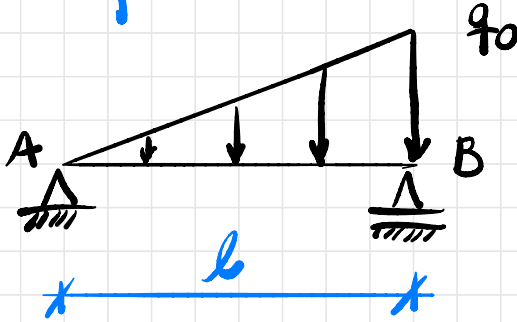
Esse problema é equivalente à:



$$\left\{ \begin{array}{l} \sum F_x = 0: H_A = 0 \\ \sum F_y = 0: V_A + V_B = ql \\ (+) \sum M_A = 0: V_B \cdot l - ql \cdot \frac{l}{2} = 0 \end{array} \right.$$

O que resulta em $V_A = V_B = ql/2$.

Exemplo 3:



$$q(x) = q_0 \left(\frac{x}{l} \right)$$

Fazendo o DCL:



É o equilíbrio:

$$\sum F_x = 0: \quad H_A = 0$$

$$\sum F_y = 0: \quad V_A + V_B - \int_0^l q(x) dx = 0$$

$$V_A + V_B = \int_0^l q_0 \left(\frac{x}{l} \right) dx = \frac{q_0}{l} \int_0^l x dx$$

$$V_A + V_B = \frac{q_0 l}{2}$$

$$\textcircled{+} \sum M_A = 0: - \int_0^l q(x) \cdot x \cdot dx + V_B \cdot l = 0$$

$$V_B l = \int_0^l q_0 \left(\frac{x}{l} \right) x dx = \frac{q_0}{l} \int_0^l x^2 dx = \frac{q_0}{l} \left[\frac{x^3}{3} \right]_0^l$$

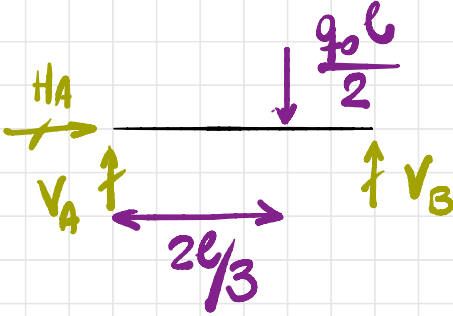
$$V_B l = \frac{q_0 l^2}{3} \Rightarrow V_B = \frac{q_0 l}{3}$$

E substituindo:

$$V_A = \frac{q_0 l}{2} - V_B = \frac{q_0 l}{2} - \frac{q_0 l}{3}$$

$$\therefore V_A = \frac{q_0 l}{6}$$

Usando a abordagem mecanicamente equivalente:



$$\sum F_x = 0: \boxed{H_A = 0}$$

$$\sum F_y = 0: V_A + V_B = \frac{q_0 l}{2}$$

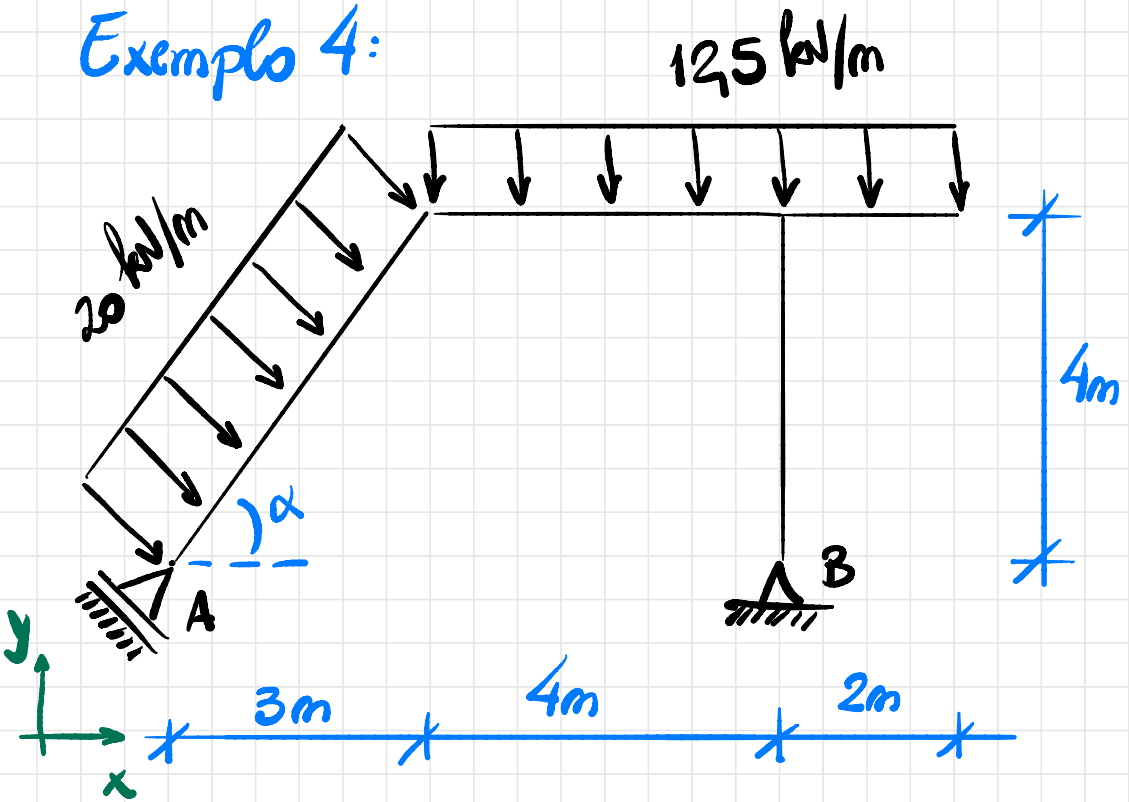
$$\text{rt) } \sum M_A = 0: -\frac{q_0 l}{2} \cdot \frac{2l}{3} + V_B \cdot l = 0$$

$$\boxed{V_B = \frac{q_0 l}{3}}$$

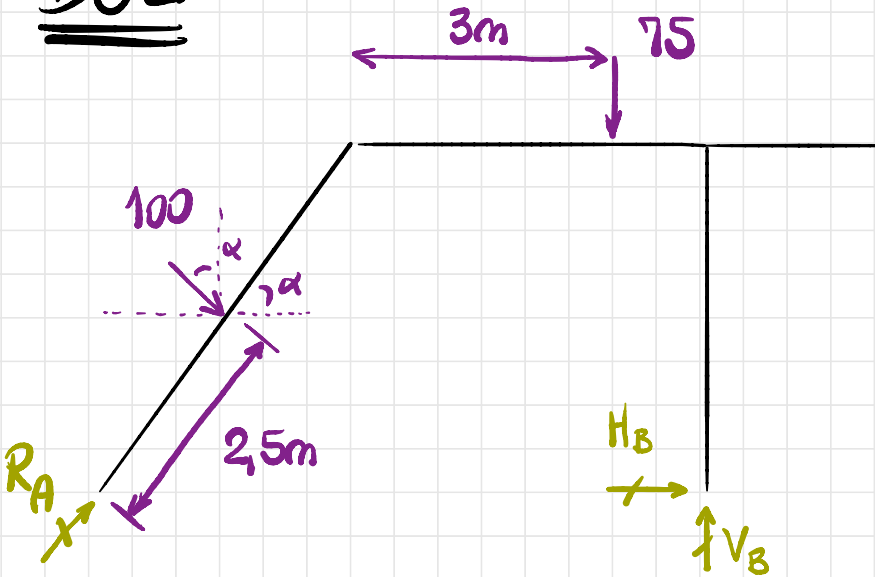
\Rightarrow

$$\boxed{V_A = \frac{q_0 l}{6}}$$

Exemplo 4:



DCL:



$$\sin \alpha = \frac{4}{5}$$

$$\cos \alpha = \frac{3}{5}$$

Fazendo o equilíbrio:

$$\sum F_x = 0: R_A \cdot \cos \alpha + 100 \sin \alpha + H_B = 0$$

$$\therefore \frac{3}{5} R_A + H_B = -80$$

$$\sum F_y = 0: R_A \cdot \sin \alpha - 100 \cdot \cos \alpha - 75 + V_B = 0$$

$$\therefore \frac{4}{5} R_A + V_B = 135$$

$$\curvearrow \sum M_A = 0: -100 \cdot 25 - 75 \cdot 6 + V_B \cdot 7 = 0$$

$$7V_B = 250 + 450 = 700$$

$$\therefore V_B = 100 \text{ kN}$$

$$\frac{4}{5} R_A = 135 - V_B = 35 \Rightarrow R_A = 43,75 \text{ kN}$$

$$H_B = -80 - \frac{3}{5}R_A = -80 - 26,25$$

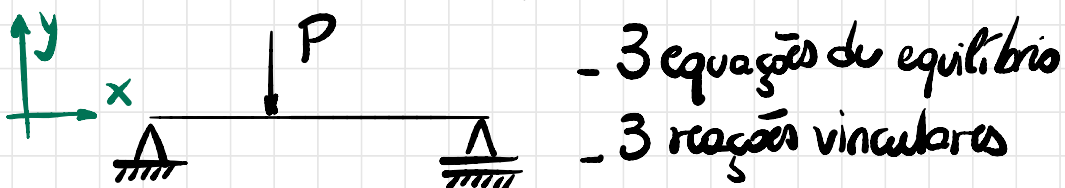
$$\therefore H_B = -106,25 \text{ kN}$$

Atividade extra: usar B como pólo.

Grav de Estaticidade

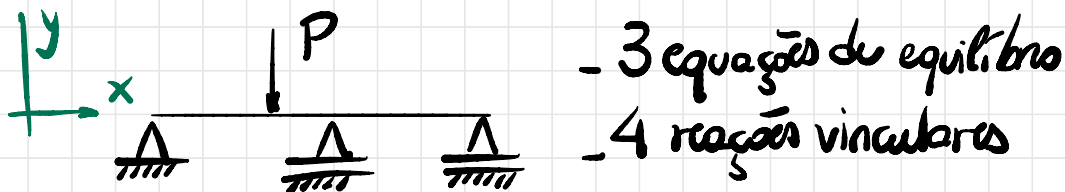
O grau de estaticidade é a relação entre o número de incógnitas e o número de equações disponíveis.

Para o problema a seguir, tem-se:



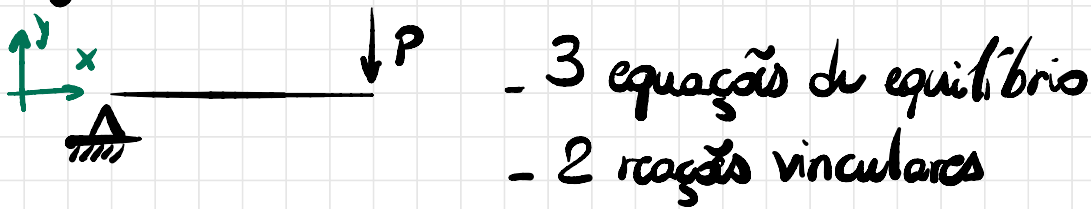
Essa estrutura é denominada **isostática**, pois possui o número de equações de equilíbrio e incógnitas vinculares.

Agora, considere a seguinte estrutura:



Nesse caso, a estrutura é dita **hiperestática**, uma vez que existem mais incógnitas vinculadas do que equações de equilíbrio. Para esse tipo de estrutura usa-se uma medida denominada **graus de hiperestaticidade (G)**, que é a diferença entre o número de incógnitas e o número de equações de equilíbrio. No exemplo $G = 4 - 3 = 1$ (diz-se que a estrutura é uma vez hiperestática).

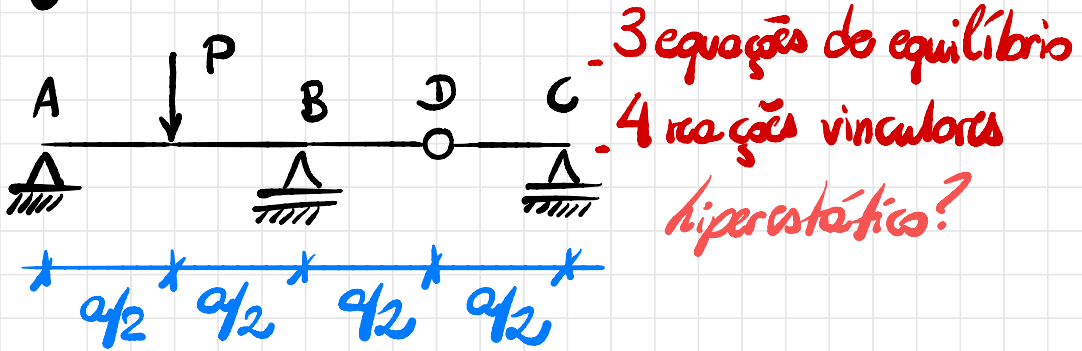
Agora considere essa última estrutura:



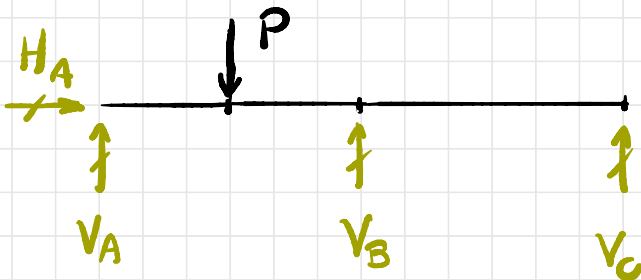
Essa estrutura é denominada **hipostática**, já que o número de incógnitas é menor que o número de equações de equilíbrio. Nesse tipo de estrutura ocorrem movimentos do corpo rígido.

Exemplo 5:

[Viga Gerber]



Observe que em D há uma articulação interna. Esse vínculo não transmite rotações entre os trechos. Isso implica que o momento é nulo na articulação. Para resolver o problema inicia-se fazendo o diagrama de corpo livre da estrutura ignorando a articulação interna.



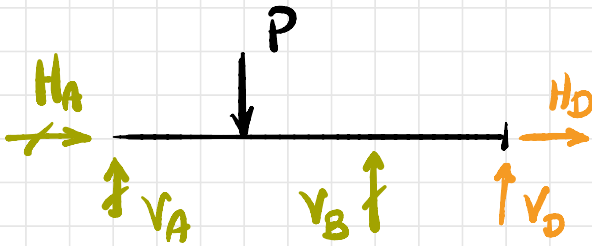
$$\sum F_x = 0: H_A = 0$$

$$\sum F_y = 0: V_A - P + V_B + V_C = 0 \quad (\text{I})$$

$$\textcircled{+} \sum M_A = 0: -P \cdot (a/2) + V_B \cdot a + V_C \cdot 2a = 0$$

$$\therefore -P + 2V_B + 4V_C = 0 \quad (\text{II})$$

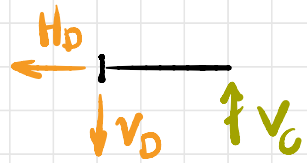
Agora, fazendo um corte na articulação e substituindo pelos esforços adequados:



$$\sum F_H = 0: H_A + H_D = 0$$

$$\sum F_V = 0: V_A - P + V_B + V_D = 0$$

$$\textcircled{+} \sum M_A = 0: -P \cdot (a/2) + V_B \cdot a + V_D \cdot (3a/2) = 0$$



$$\sum F_x = 0: H_D = 0$$

$$\sum F_y = 0: V_D - V_C = 0$$

$$\textcircled{+} \sum M_A = 0: V_C = 0$$

Qualquer um dos corques pode ser usado.

Usando o corque CD: $V_C = 0$. Assim, na estrutura completa:

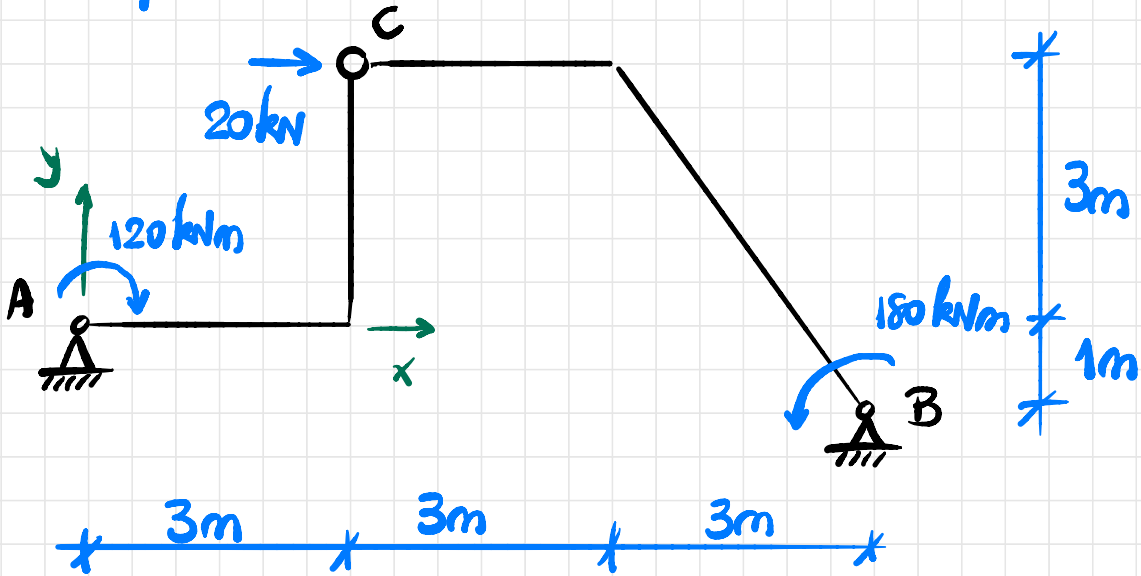
$$\begin{cases} V_A + V_B = P \\ -P + 2V_B = 0 \end{cases}$$

$$\therefore V_B = \frac{P}{2}$$

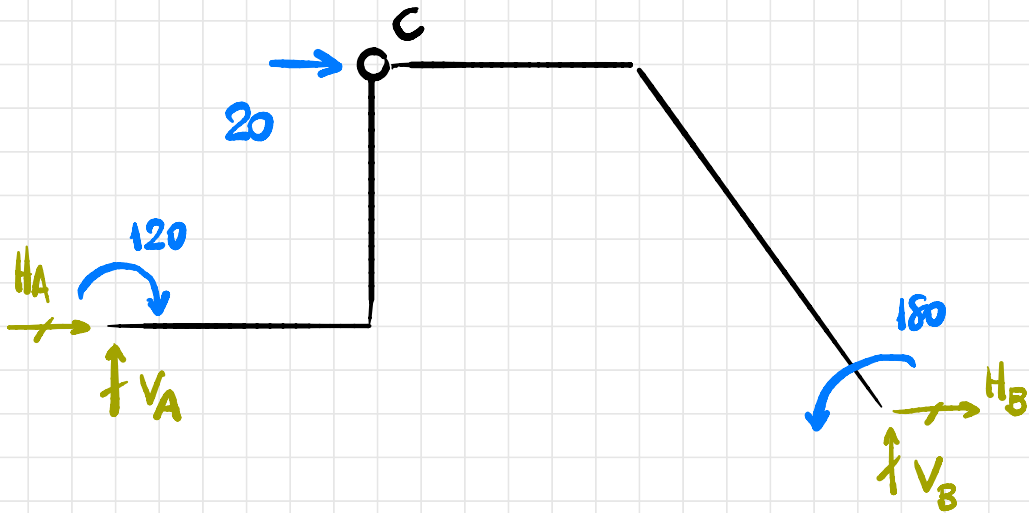
$$\text{e } V_A = \frac{P}{2}$$

$$V_C = 0$$

Exemplo 6:



DCL:



$$\sum F_x = 0: H_A + 20 + H_B = 0 \quad \text{I}$$

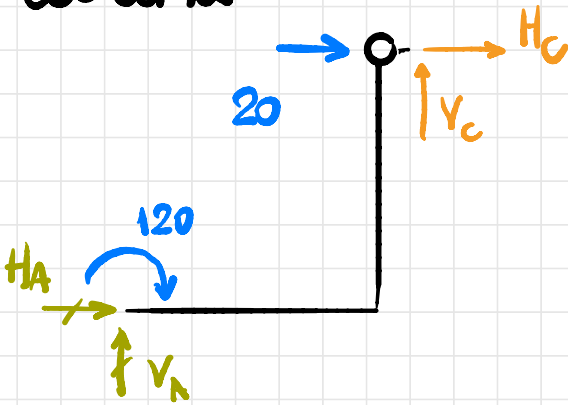
$$\sum F_y = 0: V_A + V_B = 0 \quad \text{II}$$

$$\odot \sum M_A = 0: -120 - 20 \cdot 3 + 180 + V_B \cdot 9 + H_B \cdot 1 = 0$$

$$H_B + 9V_B = 0 \quad \text{III}$$

Fazendo um corte na articulação e escolhendo um

dos cortes:



$$\sum F_H = 0: H_A + 20 + H_C = 0 \quad \text{IV}$$

$$\sum F_V = 0: V_A + V_C = 0 \quad \text{V}$$

$$\odot \sum M_C = 0: -120 + H_A \cdot 3 - V_A \cdot 3 = 0$$

$$\therefore H_A - V_A = 40 \quad \text{VI}$$

Usando I, II, III e VI:

$$\begin{cases} H_A + H_B = -20 \Rightarrow H_A = -20 - H_B \\ V_A + V_B = 0 \Rightarrow V_A = -V_B \\ H_B + 9V_B = 0 \\ H_A - V_A = 40 \end{cases}$$

$$\therefore (-20 - H_B) - (-V_B) = 40$$

$$\begin{cases} V_B - H_B = 60 \\ 9V_B + H_B = 0 \end{cases}$$

$$10V_B = 60 \Rightarrow V_B = 6 \text{ kN}$$

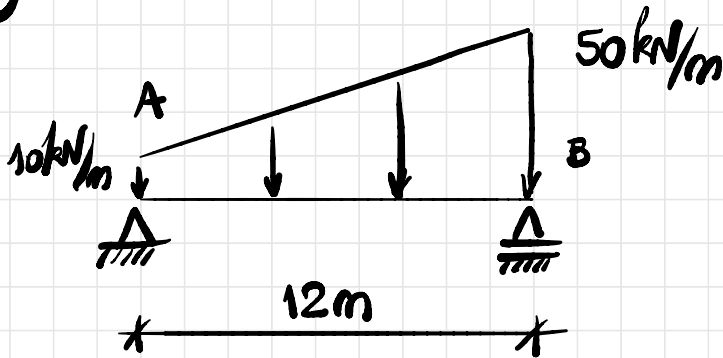
$$H_B = -9V_B \Rightarrow H_B = -54 \text{ kN}$$

$$V_A = -V_B \Rightarrow V_A = -6 \text{ kN}$$

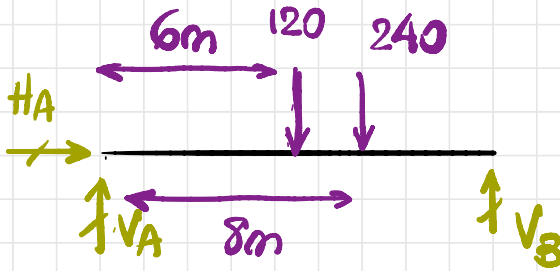
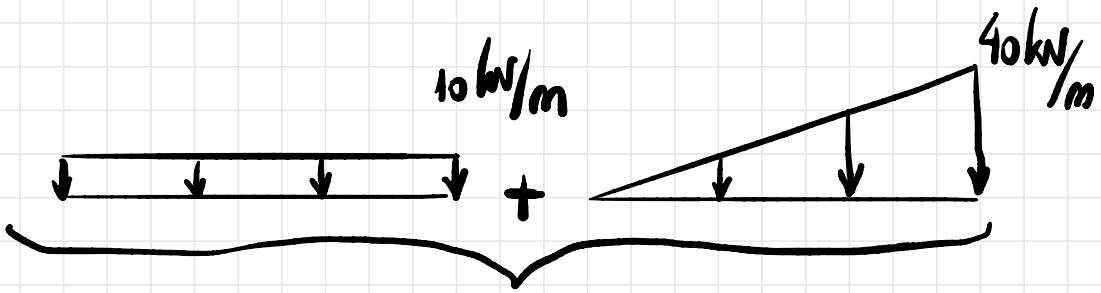
$$H_A = -20 - H_B \Rightarrow H_A = 34 \text{ kN}$$

Superposiçõs de Efeitos

Como calcular as reações de apoio da seguinte estrutura?



Se o problema em questão está dentro da hipótese de linearidade (geométrica e do material) com pequenos deslocamentos e deformações, o carregamento pode ser visto como a soma de um carregamento linear com um carregamento uniforme:



$$\sum F_x = 0: H_A = 0$$

$$\sum F_y = 0: V_A + V_B = 360$$

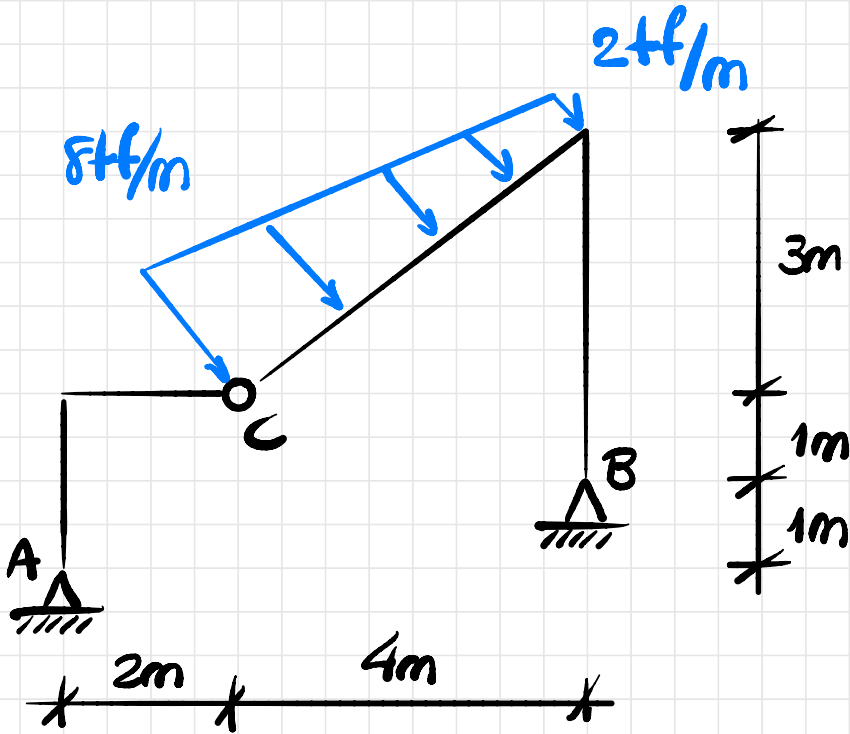
$$\curvearrow \sum M_A = 0: -120 \cdot 6 - 240 \cdot 8 + V_B \cdot 12 = 0$$

$$12V_B = 2640$$

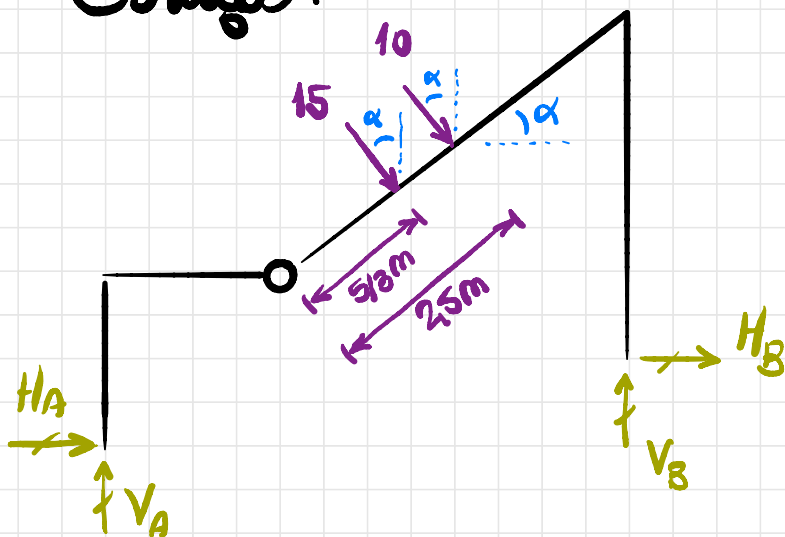
$$\therefore V_B = 220 \text{ kN} \Rightarrow V_A = 140 \text{ kN}$$

Exercício

Determinar as reações de apoio em A e B.



Soluçao:



$$\begin{aligned}\sin\alpha &= \frac{3}{5} \\ \cos\alpha &= \frac{4}{5}\end{aligned}$$

$$\sum F_x = 0: H_A + H_B + 15\sin\alpha + 10\sin\alpha = 0$$

$$H_A + H_B = -15 \quad \text{I}$$

$$\sum F_y = 0: V_A + V_B - 15\cos\alpha - 10\cos\alpha = 0$$

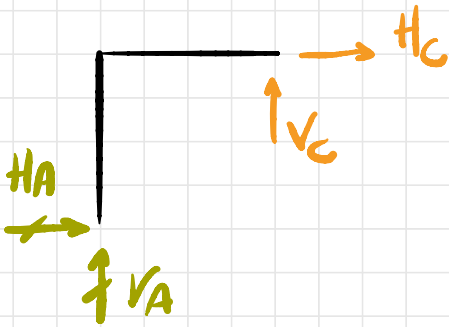
$$V_A + V_B = 20 \quad \text{II}$$

$$\odot \sum M_A = 0: -15 \cdot \sin\alpha \cdot 3 - 15 \cdot \cos\alpha \cdot (2 + \frac{4}{3})$$

$$-10 \sin\alpha \cdot 3,5 - 10 \cos\alpha \cdot 3 - H_B \cdot 1 + V_B \cdot 6 = 0$$

$$6V_B - H_B = 120 \quad \text{III}$$

Fazendo o corte na articulação:



$$\curvearrowright \sum M_C = 0: H_A \cdot 2 - V_A \cdot 2 = 0 \Rightarrow \underline{H_A = V_A}$$

$$De I: H_A = -15 - H_B$$

$$De II: V_A = 20 - V_B$$

$$20 - V_B = -15 - H_B$$

$$\begin{cases} H_B - V_B = -35 \\ -H_B + 6V_B = 120 \end{cases}$$

$$\underline{5V_B = 85}$$

$$\begin{cases} \underline{V_B = 17 \text{ tf}} \\ \underline{V_A = 3 \text{ tf}} \\ \underline{H_A = 3 \text{ tf}} \\ \underline{H_B = -18 \text{ tf}} \end{cases}$$