PEF2602
Estruturas na Arquitetura II - Sistemas Reticulados

Estruturas Hiperestáticas
&
Não-Linearidade do Comportamento Estrutural

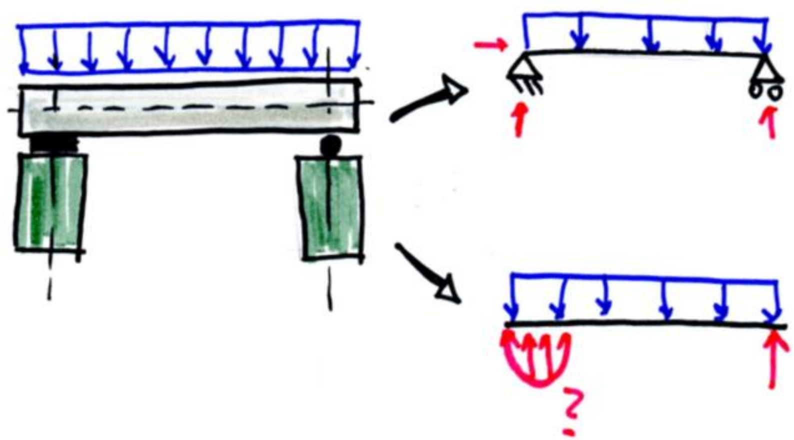
(Aula 8 – 15/10/2018)

Professores
Ruy Marcelo Pauletti, Leila Meneghetti Valverdes, Luís A. G. Bitencourt Jr.

ESTRUTURAS HIPERESTÁTICAS

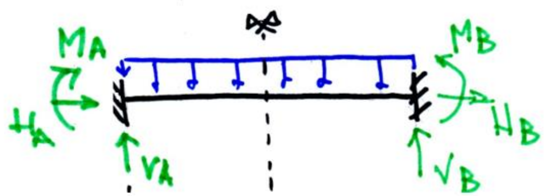
Denominam-se de <u>estruturas hiperestáticas</u> aquelas estruturas que exigem a consideração das deformações, na determinação de suas reações de apoio e de seu estado interno de tensões.

A rigor, todas as estruturas são hiperestáticas! Mesmo uma viga biapoiada, somente é isostática quando os apoios são considerados como pontuais, o que é uma idealização das condições de apoio reais, as quais envolvem uma distribuição de forças cuja determinação requer o estudo das deformações dos materiais.

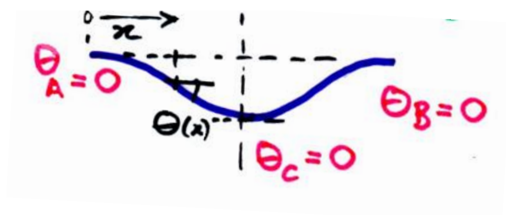


ESTRUTURAS HIPERESTÁTICAS

No próximo semestre (PEF2603) veremos uma método clássico de resolução de vigas hiperestáticas (‘método dos esforços’).



Viga 3 vezes hiperestática!

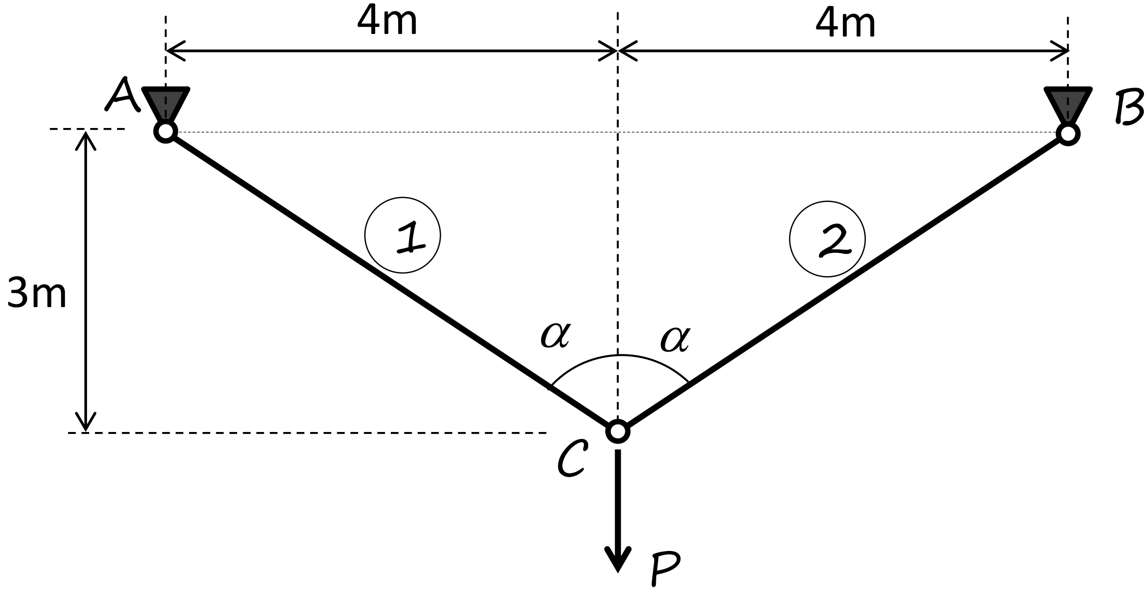


3 equações de compatibilidade!

Neste semestre (PEF 2602), limitamo-nos à introdução do conceitos de hiperestaticidade, estabelecendo equações de compatibilidade e resolvendo alguns problemas simples de treliças e sistemas estaiados!

TRELIÇAS

Seja a treliça composta por duas barras:



Valem as relações:

$$\sin\alpha = 4/5 = 0,8$$

$$\cos\alpha = 3/5 = 0,6$$

São dados:

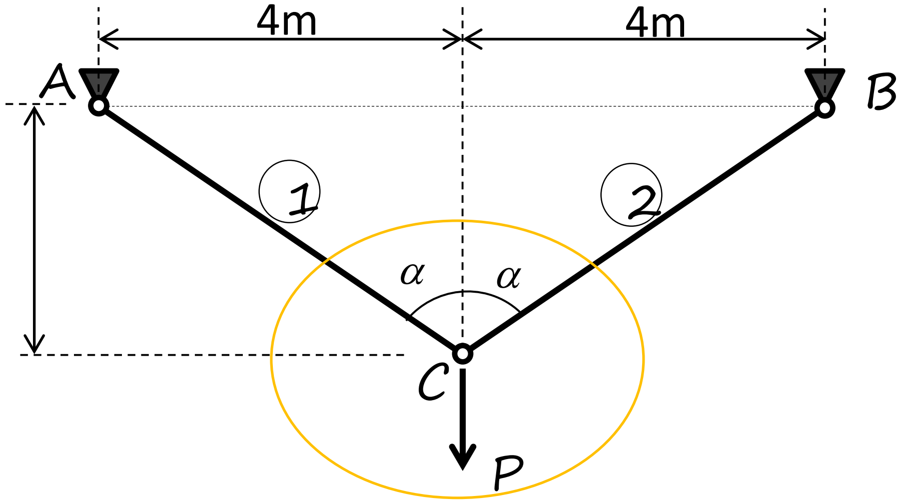
$$P = 100kN$$

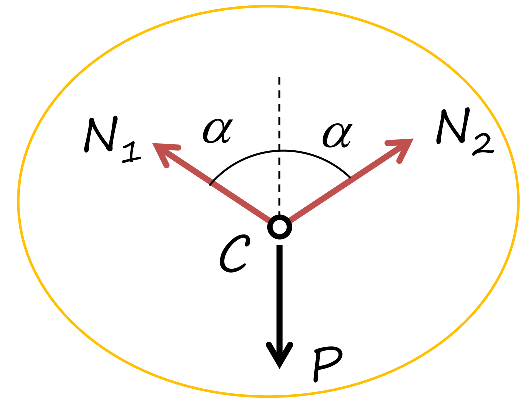
$$E = 210GPa$$

$$s = 2$$

$$\sigma_e = 600MPa$$

<u>* Pede-se determinar os esforços nas barras e o deslocamento do ponto C, sob ação da carga P!</u>





$$\sum F_X = 0 \quad \therefore \quad (N_2 - N_1)\sin\alpha = 0 \quad \therefore \quad N_1 = N_2 = N$$

$$\sum F_Y = 0 \quad \therefore \quad 2N\cos\alpha - P = 0 \quad \therefore \quad N = \frac{P}{2\cos\alpha} = \frac{100}{2\cdot(3/5)} \qquad \boxed{N = 83,33kN}$$

Note que, por ser um problema isostático, a resolução não depende do material, ou do dimensionamento, ou das deformações da estrutura, apenas das forças!

Note também que o equilíbrio foi determinado considerando a geometria inicial da estrutura, ou seja, desprezando as deformações que o sistema experimenta!

Dimensionamento

Recordando: $E = 210GPa$

$\sigma_e = 600MPa$

$s = 2$

$$\bar{\sigma} = \frac{\sigma_e}{s} = \frac{600}{2} = 300MPa$$

Critério de Dimensionamento: $\sigma_{\max} \leq \bar{\sigma}$

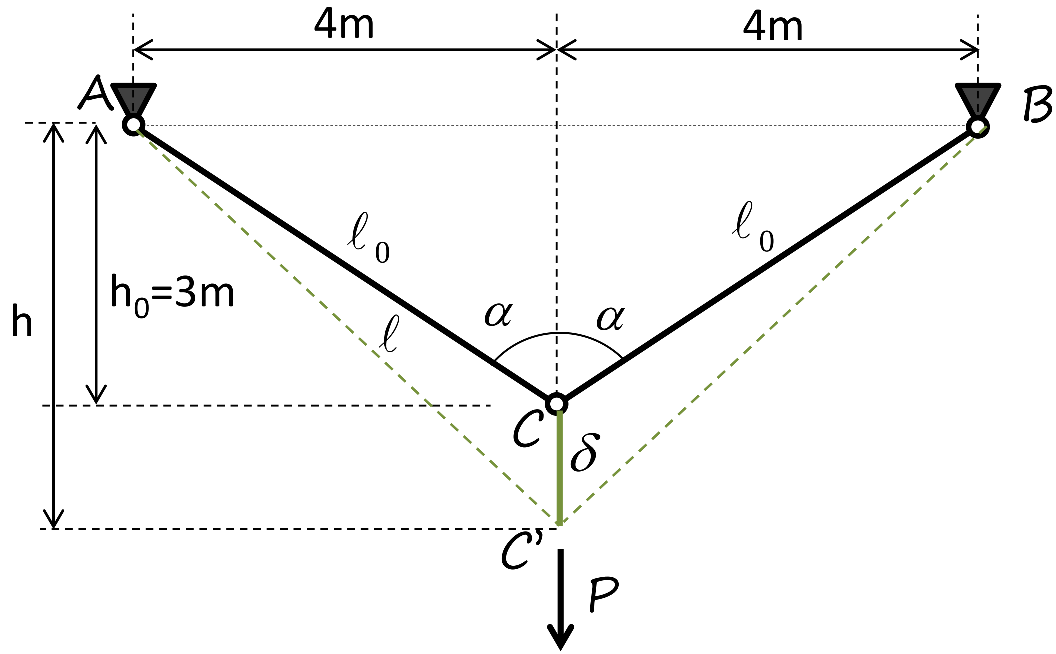
$$\frac{N_{\max}}{A} = \frac{N}{\left(\frac{\pi\phi^2}{4}\right)} \leq \bar{\sigma}$$

$$\phi \geq \sqrt{\frac{4 \cdot N}{\pi\bar{\sigma}}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 83{,}33 \times 10^3}{\pi \cdot 300 \times 10^6}} = 0{,}0188m$$

$$\boxed{\phi_{\min} = 18{,}8mm}$$

Deformações

Problema: determinar o deslocamento do ponto C:



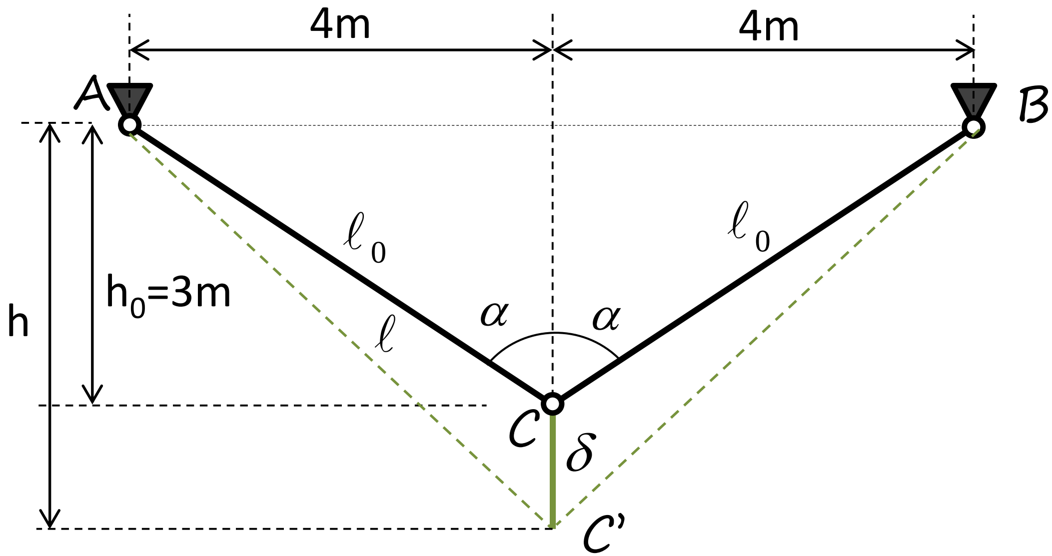
1) deformações das barras, admitindo que as mesmas sejam dimensionadas com $\phi_{\min}$:

Por definição: $\varepsilon = \dfrac{\ell - \ell_0}{\ell_0}$ $\quad\therefore\quad \ell = (1+\varepsilon)\ell_0$

Lei de Hooke: $\varepsilon = \dfrac{\sigma}{E} = \dfrac{300\times10^6}{210\times10^9} = 1{,}43\times10^{-3}$ $\quad\therefore\quad \ell = \left(1+1{,}43\times10^{-3}\right)\cdot 5 = 5{,}0071m$

Deformações

Problema: determinar o deslocamento do ponto C:



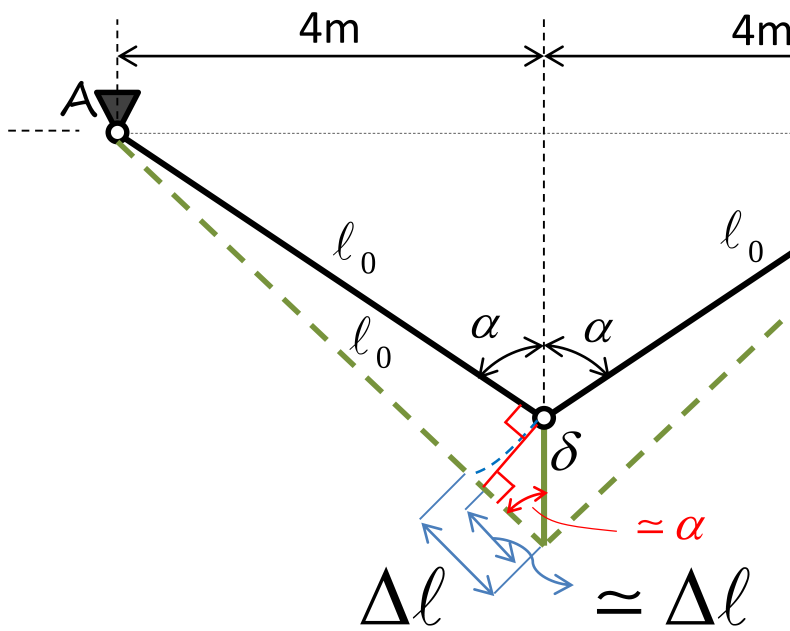
<u>Deslocamento do ponto C:</u>

$$\delta = h - h_0 = \sqrt{\ell^2 - a^2} - h_0$$

$$\delta = \sqrt{5,0071^2 - 4^2} - 3 = 0,0118m = 1,18cm$$

Note que no cálculo acima considerou-se que as forças normais não são afetadas pelas variações geométricas, o que parece razoável, já que os deslocamentos são pequemos em relação às dimensões da estrutura!

Cálculo aproximado ('Diagrama de Williot')



Ângulos finais:
- "aproximadamente retos"
- "aproximadamente α

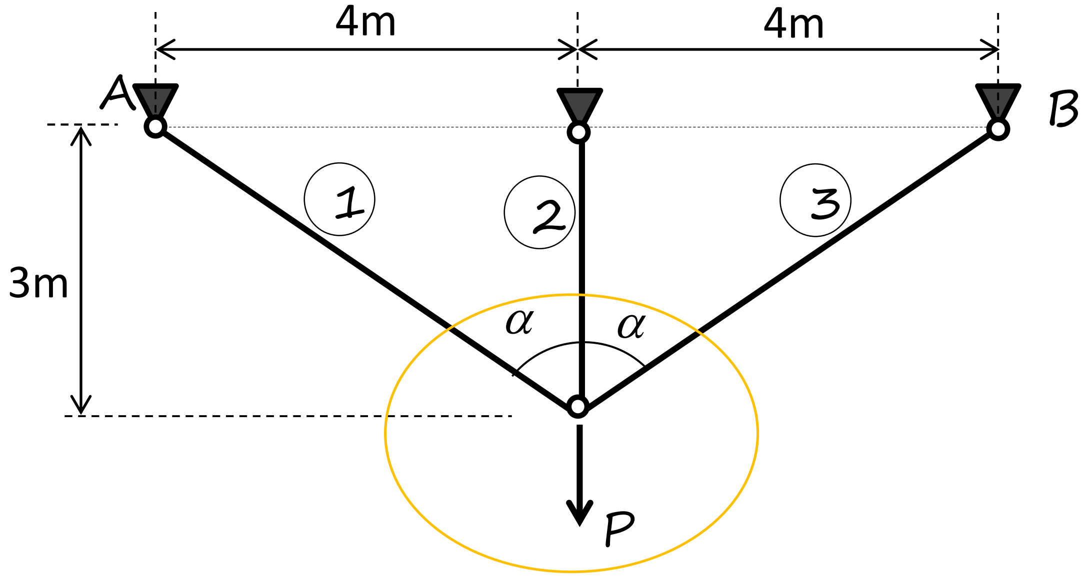
$$\Delta\ell \simeq \delta \cos\alpha \qquad \delta = \frac{\Delta\ell}{\cos\alpha} = \frac{0,0071}{3/5} = 0,0118m = 1,18cm$$

Ok!

O Diagrama de Williot é válido para pequenos deslocamentos e rotações!!

TRELIÇAS HIPERESTÁTICAS

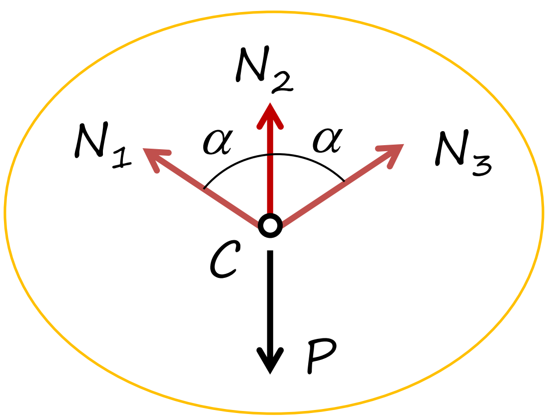
Acrescentando mais uma barra ao exemplo anterior:



$$2n-b\begin{cases}<\mathrm{r} & \therefore\ \text{hiperestática}\\ =\mathrm{r} & \therefore\ \text{isostática}\\ >\mathrm{r} & \therefore\ \text{hipostática}\end{cases}$$

$$2\cdot 4-3=5<6 \quad 1\times\text{hiperestática}$$

Equilíbrio do nó C:



$$\sum F_X=0 \quad \therefore \quad (N_3-N_1)\sin\alpha=0 \quad \therefore \quad N_3=N_1$$

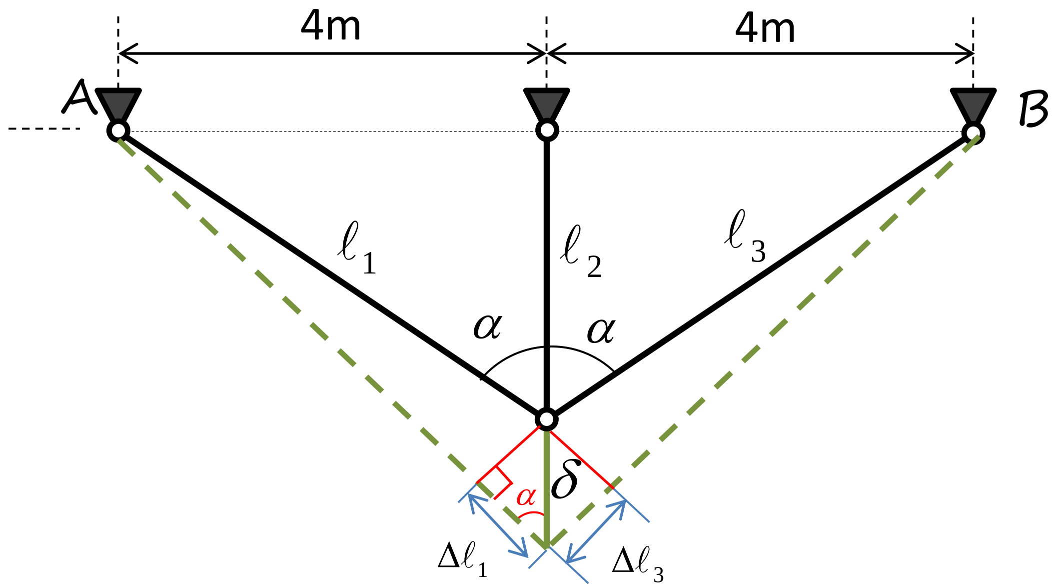
$$\sum F_Y=0 \quad \therefore \quad 2N_1\cos\alpha+N_2-P=0 \quad \text{(Eq. 1)}$$

A resolução desta treliça requer uma equação adicional às equações do equilíbrio!

TRELIÇAS HIPERESTÁTICAS

Esta equação adicional é dada pela necessária compatibilidade entre as deformações das barras!

Diagrama de Williot:



$$\boxed{\Delta\ell_2 = \delta}$$

$$\boxed{\Delta\ell_1 = \Delta\ell_3 \cong \delta\cos\alpha}$$

(Eqs. 2)

(2 equações de compatibilidade de deslocamentos, sendo que uma reflete a simetria do problema)

TRELIÇAS HIPERESTÁTICAS

Sabendo que: $\Delta\ell_i = \dfrac{N_i \ell_i}{E_i A_i} \quad \therefore \quad N_i = \dfrac{E_i A_i}{\ell_i} \Delta\ell_i$ (Eqs. 3) (Incorporam a Equação Constitutiva – Lei de Hooke)

Admitindo: $E_i A_i = EA$, constante (barras de mesmo material e mesma seção transversal!)

Combinando (Eqs. 3) e (Eqs. 2):

$$\left.\begin{aligned} \Delta\ell_1 &= \frac{N_1 \ell_1}{EA} = (\delta \cos\alpha) \\[2ex] \Delta\ell_2 &= \frac{N_2 \ell_2}{EA} = \delta \end{aligned}\right\} \quad \delta = \frac{N_1 \ell_1}{EA\cos\alpha} = \frac{N_2 \ell_2}{EA}$$

$$\boxed{N_1 = \frac{N_2 \ell_2 \cos\alpha}{\ell_1}} \qquad \text{(Eq. 4)}$$

TRELIÇAS HIPERESTÁTICAS

Substituindo (4) em (1), temos:

$$2 \cdot \frac{N_2 \ell_2}{\ell_1} \cos^2 \alpha + N_2 = P \qquad \therefore \qquad \boxed{N_2 = \left(\frac{\ell_1}{\ell_1 + 2\ell_2 \cos^2 \alpha} \right) P} \qquad (5)$$

Substituindo (5) em (4):

$$\boxed{N_1 = \left(\frac{\ell_2 \cos \alpha}{\ell_1 + 2\ell_2 \cos^2 \alpha} \right) P}$$

Para os dados do problema :

$$\left\{ \ell_1 = \ell_3 = 5m \,;\, \ell_2 = 3m \,;\, \cos \alpha = \frac{3}{5} \right\}$$

$$\boxed{N_2 = \left(\frac{5}{5 + 2 \times 3 \times (3/5)^2} \right) P = \frac{125}{179} P \simeq 0,7P}$$

$$\boxed{N_1 = \left(\frac{3 \times (3/5)}{5 + 2 \times 3 \times (3/5)^2} \right) P = \frac{45}{179} P \simeq 0,2514P}$$

Verificando com (1):

$$2 \times \left(\frac{45}{179} P \right) \times \frac{3}{5} + \left(\frac{125}{179} P \right) = P \qquad \text{OK!}$$

TRELIÇAS HIPERESTÁTICAS

Outra verificação interessante, consiste em considerar o caso particular de três barras iguais atuando em paralelo

Nesse caso $\begin{cases} \alpha = 0 \quad \therefore \quad \cos\alpha = 1 \\ \ell_1 = \ell_2 = \ell_3 = \ell \\ EA = cte \end{cases}$

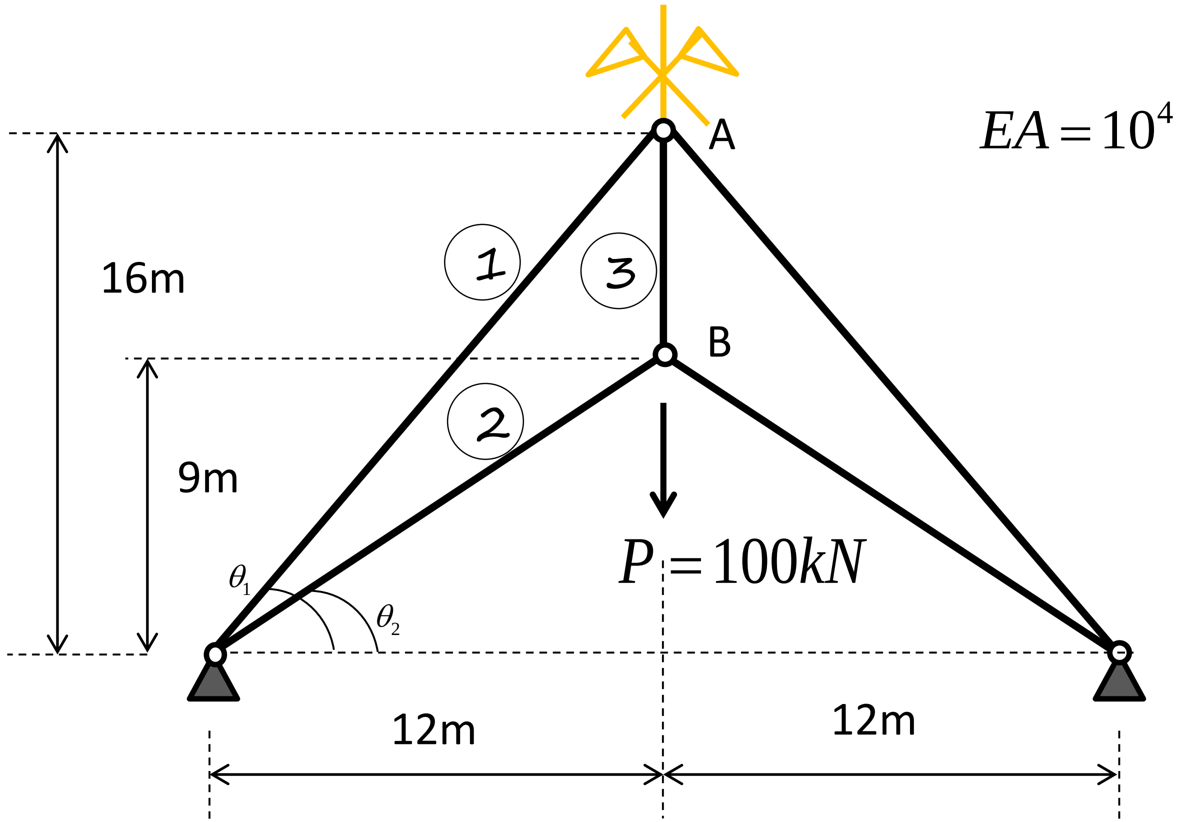
E por simetria, $N_1 = N_2 = N_3 = \dfrac{P}{3}$

De fato, considerando as expressões obtidas anteriormente,

$$N_1 = N_3 = \left(\frac{\ell \times 1}{\ell + 2 \times \ell \times (1)^2} \right) P = \frac{P}{3} \qquad N_2 = \left(\frac{\ell}{\ell + 2 \times \ell \times (1)^2} \right) P = \frac{P}{3}$$

OK!

Exercício: Determinar os esforços nas barras da treliça:



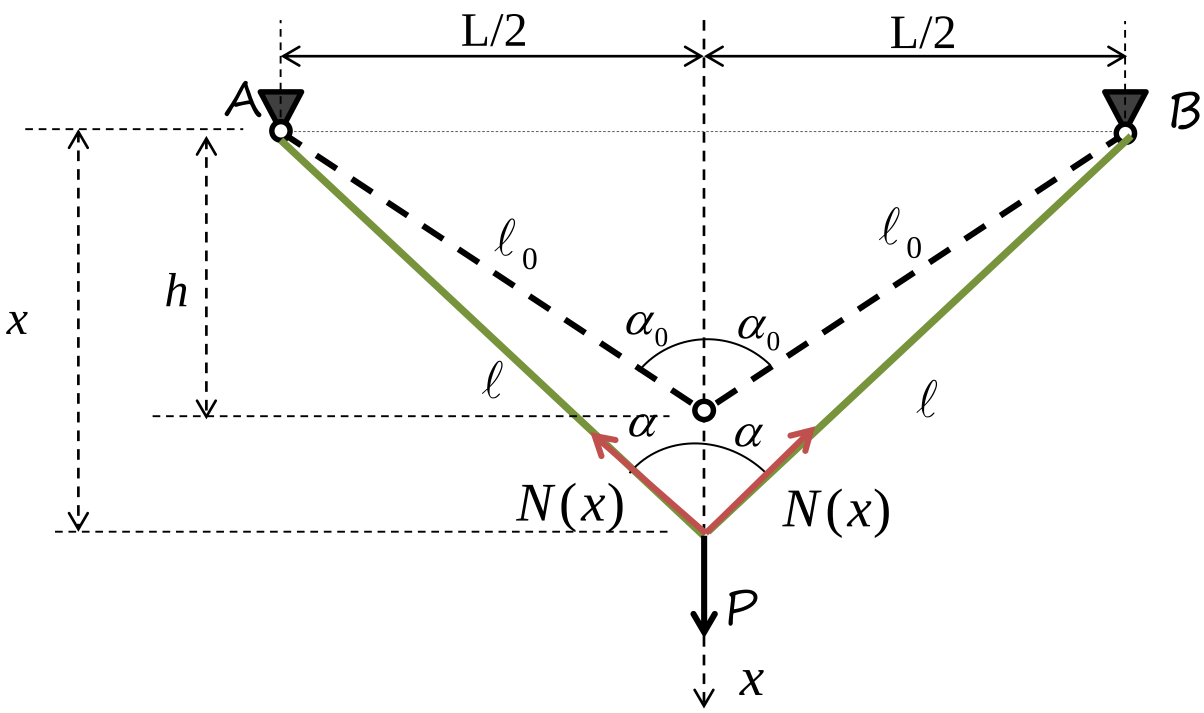
$$2n - b \quad < \mathrm{r} \quad \therefore \text{hiperestática}$$
$$= \mathrm{r} \quad \therefore \text{isostática}$$
$$> \mathrm{r} \quad \therefore \text{hipostática}$$

$$2 \cdot 4 - 5 = 3 < 4 \quad 1 \times \text{hiper}$$

Não Linearidade Geométrica

Quando os deslocamentos não puderem ser desprezados, o problema se torna não-linear!

Nota: Esta seção é incluída apenas como ilustração -- não cai em prova!



$$\ell(x) = \frac{1}{2}\sqrt{L^2 + 4x^2}$$

$$\ell_0 = \frac{1}{2}\sqrt{L^2 + 4h^2}$$

$$\cos\alpha(x) = \frac{x}{\ell(x)}$$

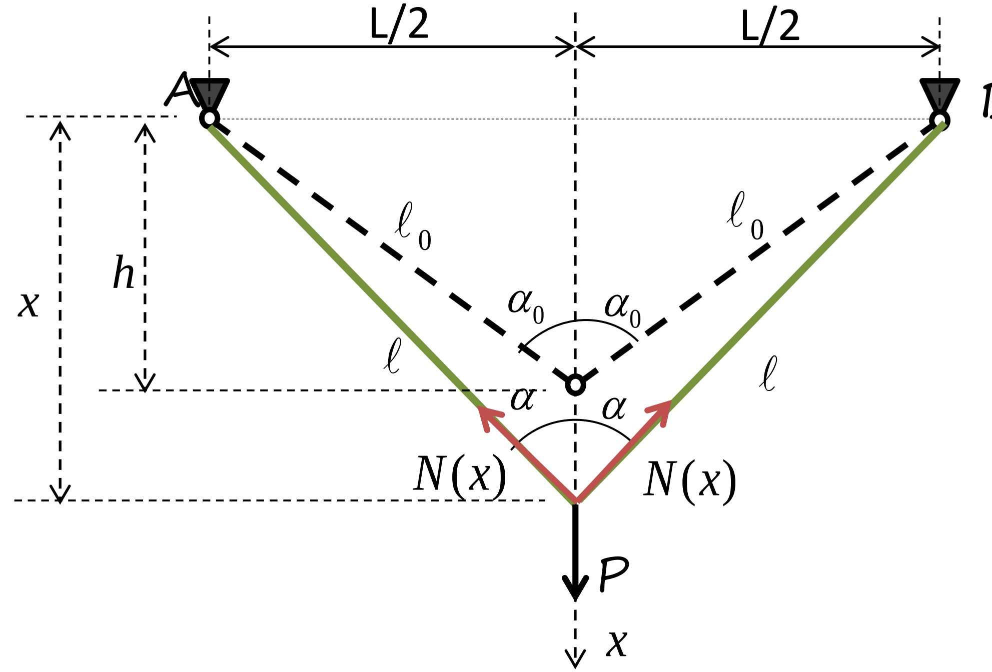
Não Linearidade Geométrica

(1) As forças normais nas barras variam com a geometria:

$$N(x) = EA\frac{\Delta\ell(x)}{\ell_0} = \frac{EA}{\ell_0}\left(\ell(x) - \ell_0\right)$$

$$\boxed{N(x) = k\left(\ell(x) - \ell_0\right)}$$

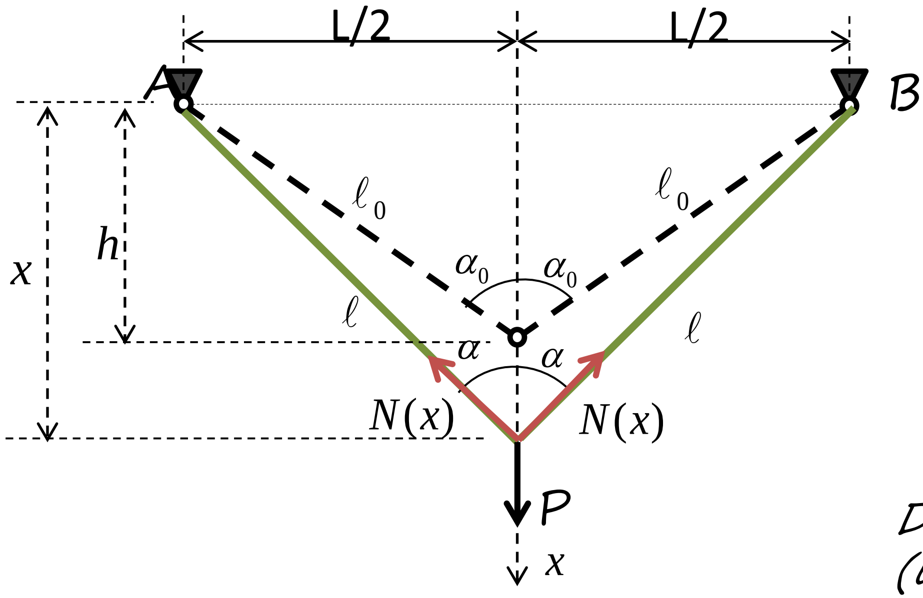
onde $k = \dfrac{EA}{\ell_0}$



(2) O equilíbrio vertical do nó C depende do ângulo $\alpha(x)$

$$2N(x)\cos\alpha(x) - P = 0 \quad \therefore \quad \boxed{2k\left(\ell(x) - \ell_0\right)\frac{x}{\ell(x)} - P = 0}$$

Não Linearidade Geométrica



Substituindo valores:

$$2k\left(\ell-\ell_0\right)\frac{x}{\ell}-P=0$$

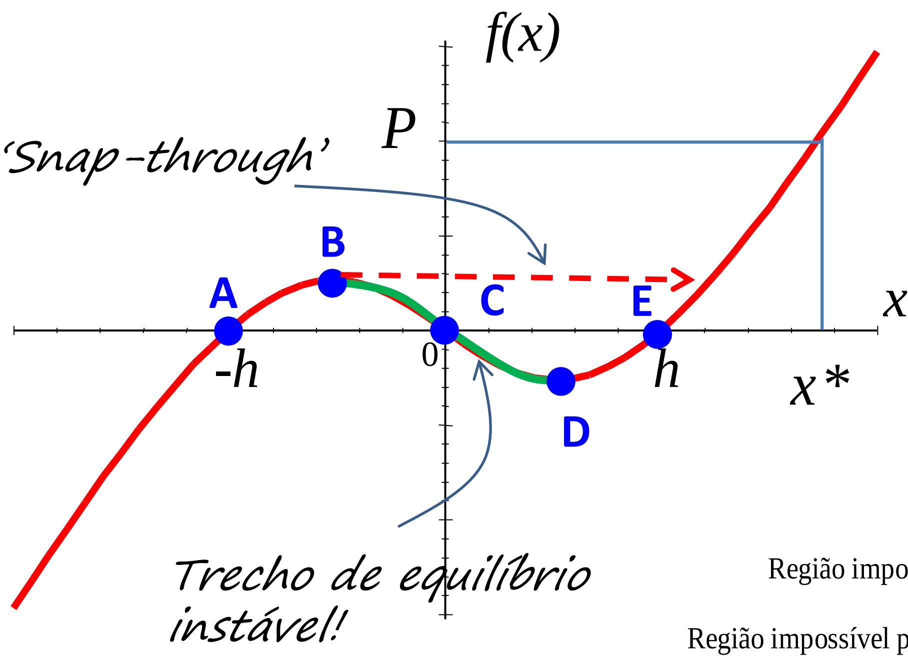
$$2k\left(1-\frac{2\ell_0}{\sqrt{L^2+4x^2}}\right)x-P=0$$

Definindo a resultante das forças internas (uma força vertical, para cima se N>0):

$$f\left(x\right)=2k\left(1-\frac{2\ell_0}{\sqrt{L^2+4x^2}}\right)x$$

O equilíbrio é expresso por: $\boxed{f\left(x\right)-P=0}$

Para cada valor de P, encontra-se numericamente a configuração de equilíbrio x!*



Para os dados do problema:

$P=100kN \rightarrow x^*=+3{,}115m$

$x_B=-1{,}602m \rightarrow P(x_B)=599\ kN=P_{crit}$

$x_D=1{,}602m \rightarrow P(x_D)=-599\ kN$

*O '**snap-through**' é um tipo de instabilidade característica de arcos e cascas abatidas esbeltas, matematicamente conhecido como '**ponto limite**'.*

*Por outro lado, a **flambagem**, vista anteriormente, é um caso de instabilidade conhecido como '**ponto de bifurcação**'.*