

## UTILIZAÇÃO DE CAS (SISTEMAS DE COMPUTAÇÃO ALGÉBRICA) PARA OTIMIZAÇÃO DE USO DE MATERIAIS NA ENGENHARIA

**IACKS, Jonathan Aires<sup>1</sup>; SOUZA, Thiago Rosa de<sup>1</sup>; VARGAS JR., Vanderlei R. de<sup>2</sup>; SIMCH, Márcia Rosales Ribeiro<sup>3</sup>**

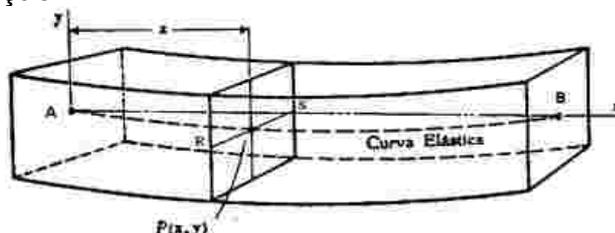
<sup>1</sup>Universidade Federal de Pelotas/Curso de Engenharia Civil; <sup>2</sup>Universidade Federal de Pelotas/Faculdade de Meteorologia; <sup>3</sup>Universidade Federal de Pelotas/Centro das Engenharias.  
jonathan.aires@hotmail.com

### 1 INTRODUÇÃO

Este trabalho realça a importância do processo de visualização na investigação de modelos matemáticos, em um curso introdutório de Equações Diferenciais Ordinárias, com ênfase na abordagem geométrica das soluções. Apresenta-se uma proposta pedagógica de estudo de EDO de segunda ordem utilizando-se CAS. Este estudo foi desenvolvido utilizando-se uma abordagem qualitativa da deformação "versus" menor consumo de concreto em uma viga horizontal bi-apoiada, homogênea, quanto ao material, e uniforme.

### 2 METODOLOGIA (MATERIAL E MÉTODOS)

Considera-se uma seção transversal de uma viga, a uma distância  $x$  de uma extremidade; AB é o segmento de intersecção com a superfície neutra e P é o traço da curva elástica nessa seção.



O momento  $M$ , de todas as forças que agem em qualquer das partes em que a viga foi dividida, é dado por:

$$M = \frac{EI}{R},$$

onde,  $E$  é o módulo de elasticidade do material da viga,  $I$  é o momento de Inércia da seção transversal, em relação a AB,  $R$  o Raio de curvatura da curva elástica, no ponto P. Por conveniência, supõem-se que a viga foi substituída por uma curva elástica e a seção transversal pelo ponto P. Toma-se a origem na extremidade esquerda da viga, o eixo dos  $x$  na horizontal e o ponto P com as coordenadas  $(x, y)$ .

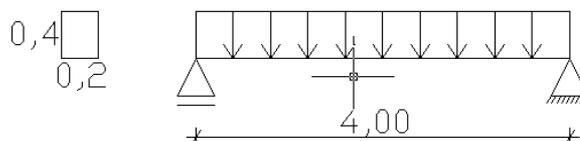
Como a inclinação  $\frac{dy}{dx}$  da curva elástica, em qualquer ponto, é uma quantidade necessariamente pequena, pode-se escrever:

$$R = \frac{\left[1 + \left(\frac{dy}{dx}\right)^2\right]^{3/2}}{\frac{d^2y}{dx^2}} \approx \frac{1}{\frac{d^2y}{dx^2}}.$$

E a equação do momento reduz-se a:

$$EI \frac{d^2 y}{dx^2} = M .$$

Associamos a um exemplo real de aplicação, supondo-se a viga bi-apoiada e com a seção transversal abaixo:



As reações são:

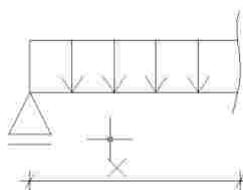
$$\begin{aligned} \sum FV &= 0 & \sum MA &= 0 \\ RA + RB &= 6000 & RB \cdot 4 - 6000 \cdot 2 &= 0 \\ RA &= 300Kgf & RB &= 300Kgf \end{aligned} \quad e$$

O momento de Inércia é dado por:

$$I = \frac{bh^3}{12} = \frac{0,2 \cdot 0,4^3}{12} = 0,0010666666m^4 .$$

$$G = 2 \cdot 10^6$$

A equação do Esforço cortante é:



$$EC = 3000 - 1500x .$$

A equação do Momento Fletor é:

$$\begin{aligned} MF &= \int EC \\ MF &= \int 3000 - 1500x \\ MF &= 3000x - 1500 \frac{x^2}{2} \\ MF &= 3000x - 750x^2 \end{aligned}$$

Para obter-se a deformação vertical da viga, a chamada “Flecha”, calcula-se a derivada segunda de  $(-MF)$ , ou seja:

$$\frac{d^2 y}{dx^2} = \frac{-MF(x)}{EI}$$

$$EI \cdot \frac{d^2 y}{dx^2} = -3000x + 750x^2$$

$$EI \cdot \frac{dy}{dx} = -1500x^2 + 250x^3 + c_1$$

$$EI \cdot y = -500x^3 + 250 \frac{x^4}{4} + c_1x + c_2$$

As condições de contorno são:

1ª Condição,  $x = 0$  e  $y = 0$ , o que resulta em  $c_2=0$ ;

2ª Condição:,  $x = 4$  e  $y = 0$ , obtendo-se

$$0 = -500 \cdot (4)^3 + \frac{250}{4} \cdot (4)^4 + 4c_1$$

$$0 = -32000 + 16000 + 4c_1$$

$$c_1 = 4000$$

Assim, conclui-se que a flecha máxima desta viga é dada por:

$$y_{\max} = \frac{-500x^3 + \frac{250}{4}x^4 + 4000x}{EI},$$

após a substituição dos valores de E, I, x e y.

### 3 RESULTADOS E DISCUSSÃO

Avaliamos também outra forma de solução, isto é, fazendo-se uma análise qualitativa, através do uso de um Sistema de Computação Algébrica:

$$m_1 := 0.001066666667$$

$$m_2 := 0.0002666666667$$

$$m_3 := 0.0001333333333$$

$$m_4 := 0.002133333333$$

$$m_5 := 0.0009261000000$$

$$m_6 := 0.0009938375000$$

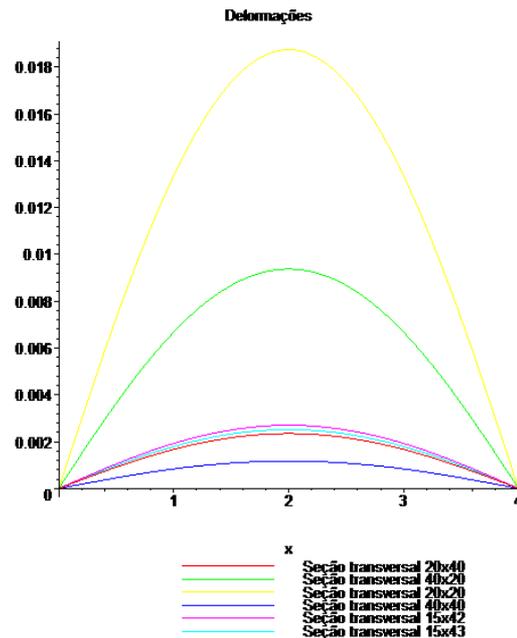
$$edo := \left( \frac{d^2}{dx^2} y(x) \right) E M = -3000 x + 750 x^2$$

$$ics := y(0) = 0, y(4) = 0$$

$$y(x) = \frac{125 x^4}{2 E M} - \frac{500 x^3}{E M} + \frac{4000 x}{E M}$$

```

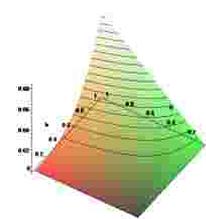
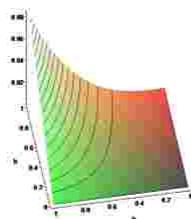
> for i from 1 to 6 do y[i]:=subs(E=2*10^9,M=m[i],125/2/E/M*x^4-500/E/M*x^3+4000/E/M*x) end do:
> #for i from 1 to 6 do p[i]:=
plot([y[1],y[2],y[3],y[4],y[5],y[6]],x=0..4,title=`Deformações`,legend=[ "Seção transversal
20x40", "Seção transversal 40x20", "Seção transversal 20x20", "Seção transversal 40x40", "Seção
transversal 15x42", "Seção transversal 15x43"]);
#end do:
    
```



Pela representação gráfica acima se verifica que quanto maior  $h$ , menor a deformação; além disso, observa-se que para as seções transversais de 15x43cm e 20x40cm são obtidas deformações muito semelhantes, porém com aproximadamente 20% de diferença no volume de concreto.

#### 4 CONCLUSÃO

A minimização do deslocamento (deflexão) depende da maximização do momento, ou seja, como  $M = b.h^3 / 12$  e  $A = b.h$ ,  $M = A.h^2 / 12$ , então maximizar  $M$  implica em maximizar  $A$  (área da seção transversal). Porém a maximização do momento nem sempre conduz à minimização de custo, para minimizá-lo, uma possibilidade seria fixar o comprimento da base e procurar o momento de inércia adequado para obter a altura, conforme figuras abaixo, que mostram as curvas de contorno do momento em termos de  $b$  e  $h$ . Cada curva de contorno representa igual custo utilizando os comprimentos de  $b$  e  $h$  respectivos.



#### 5 REFERÊNCIAS

ZILL, Dennis G. **Equações Diferenciais com Aplicações em Modelagem**. São Paulo: Pioneira Thomson Learning, 2003.

AYRES JR, Frank. **Equações Diferenciais**. São Paulo: McGRAW-HILL, 1973.