

**PEF 5916 – Dinâmica e Estabilidade das Estruturas**  
**02/12/2020**

1. Discorra (máximo 10 linhas) sobre a utilização da integral de Duhamel para obter a resposta no domínio do tempo para sistemas lineares com amortecimento proporcional (Rayleigh) **com vários graus de liberdade**.
2. Considere o modelo estrutural representado na Figura 1, constituído por quatro barras rígidas biarticuladas e imponderáveis de comprimento  $\ell$ , transversalmente ligadas a molas elásticas lineares de rigidez  $k$  e amortecedores viscosos lineares de constante  $c$ . Nas articulações intermediárias há massas concentradas  $m$  e aplicam-se forças axiais  $P$  no sentido indicado. O conjunto está submetido a uma protensão  $T$ , também conforme a figura. Os graus de liberdade são os deslocamentos horizontais  $(q_1, q_2, q_3)$ , adimensionalizados em relação a  $\ell$ . São conhecidos:  $m = 1\text{kg}$ ,  $c = 0,4\text{Ns/m}$ ,  $k = 1\text{N/m}$ ;  $\ell = 1\text{m}$ . Dados específicos:

- i. Prova do Grupo 1:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,05$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,05$
- ii. Prova do Grupo 2:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,10$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,10$
- iii. Prova do Grupo 3:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,15$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,15$
- iv. Prova do Grupo 4:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,20$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,20$
- v. Prova do Grupo 5:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,25$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,25$

A equação matricial de movimento do sistema linearizado pode ser escrita na forma:

$$[M]\{\ddot{q}\} + [C]\{\dot{q}\} + [K]\{q\} = \{R\}$$

$$\text{com } [M] = m\ell^2 \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \text{ e } [C] = c\ell^2 \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}.$$

**PEF 5916 – Dinâmica e Estabilidade das Estruturas**  
**02/12/2020**

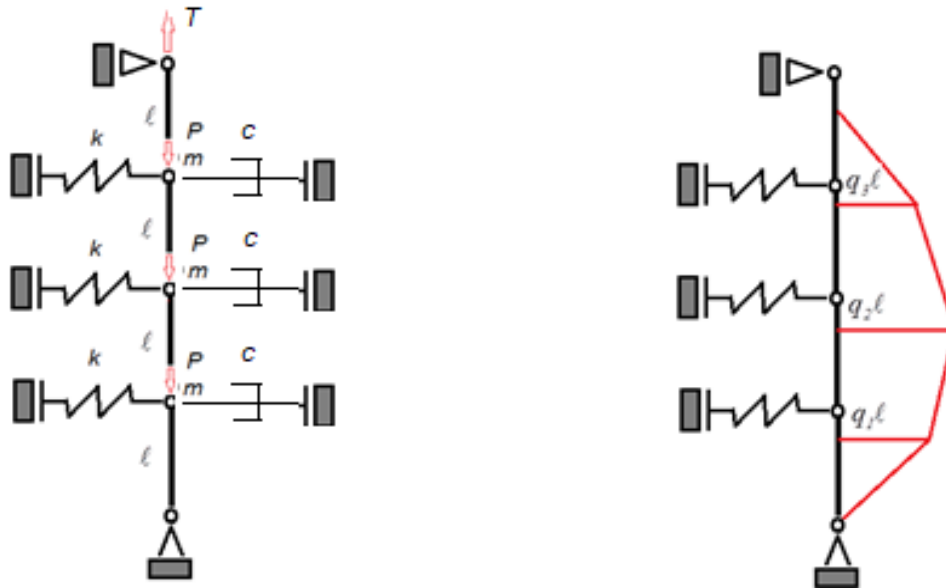


Figura 1 - Sistema estrutural

Considerando que a matriz de rigidez pode ser obtida como subproduto da equação de Lagrange –  $\frac{\partial V}{\partial q} = [K]\{q\}$  – e que pode ser escrita na forma

$$[K] = k\ell^2 \begin{bmatrix} k_{11} & k_{12} & k_{13} \\ k_{21} & k_{22} & k_{23} \\ k_{31} & k_{32} & k_{33} \end{bmatrix}, \text{ forneça os valores de } k_{11}, k_{22}, k_{33}, k_{21}, k_{31} \text{ e } k_{32}.$$

**Atenção: não se esquecer do efeito das forças axiais  $T$  e  $P$  na matriz de rigidez!!!**

3. Para o modelo da Figura 1, considerando que o vetor de carregamento é dado por

$$\{R\} = \begin{Bmatrix} R_1 \\ R_2 \\ R_3 \end{Bmatrix}, \text{ forneça os valores de } R_1, R_2 \text{ e } R_3.$$

4. Para o modelo da Figura 1, obter os modos de vibração e as frequências naturais **NÃO AMORTECIDAS** do sistema, informando:

i. a MENOR frequência  $\omega_1$

ii. o correspondente vetor modal na forma  $\phi_1 = \begin{Bmatrix} 1 \\ \phi_{21} \\ \phi_{31} \end{Bmatrix}$

iii. a frequência intermediária  $\omega_2$

**PEF 5916 – Dinâmica e Estabilidade das Estruturas**  
**02/12/2020**

iv. o correspondente vetor modal na forma  $\phi_2 = \begin{pmatrix} 1 \\ \phi_{22} \\ \phi_{32} \end{pmatrix}$

v. a MAIOR frequência  $\omega_3$

vi. o correspondente vetor modal na forma  $\phi_3 = \begin{pmatrix} \phi_{31} \\ \phi_{32} \\ 1 \end{pmatrix}$

5. Para o modelo da Figura 1, obter os modos de vibração e as frequências naturais AMORTECIDAS do sistema, informando:

i. a MENOR frequência  $\omega_{1D}$

ii. o correspondente vetor modal na forma  $\phi_{1D} = \begin{pmatrix} 1 \\ \phi_{21,D} \\ \phi_{31,D} \end{pmatrix}$

iii. a frequência intermediária  $\omega_{2D}$

iv. o correspondente vetor modal na forma  $\phi_{2D} = \begin{pmatrix} 1 \\ \phi_{22,D} \\ \phi_{32,D} \end{pmatrix}$

v. a MAIOR frequência  $\omega_{3D}$

vi. o correspondente vetor modal na forma  $\phi_{3D} = \begin{pmatrix} \phi_{31,D} \\ \phi_{32,D} \\ 1 \end{pmatrix}$

6. Para o modelo da Figura 1, conhecendo-se as matrizes de massa  $[M]$ , amortecimento  $[C]$  e rigidez  $[K]$ , e o vetor de forças  $\{R\}$ , pode-se obter o sistema de equações de movimento de primeira ordem no formato  $\{\dot{y}\} = [A]\{y\}$ , em que  $\{y\} = \begin{Bmatrix} \{q\} \\ \{\dot{q}\} \end{Bmatrix}$ , com a matriz  $[A]$

parcialmente preenchida  $[A] = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \\ A_{41} & A_{42} & A_{43} & A_{44} & A_{45} & A_{46} \\ A_{51} & A_{52} & A_{53} & A_{54} & A_{55} & A_{56} \\ A_{61} & A_{62} & A_{63} & A_{64} & A_{65} & A_{66} \end{bmatrix}$ . Forneça os valores

de  $A_{41}$ ,  $A_{42}$ ,  $A_{52}$ ,  $A_{53}$ ,  $A_{55}$  e  $A_{63}$ .

**PEF 5916 – Dinâmica e Estabilidade das Estruturas**

**02/12/2020**

7. Para o sistema  $\{\dot{y}\} = [A]\{y\}$ , referente ao modelo da Figura 1, sendo

$$[A] = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \\ A_{41} & A_{42} & A_{43} & A_{44} & A_{45} & A_{46} \\ A_{51} & A_{52} & A_{53} & A_{54} & A_{55} & A_{56} \\ A_{61} & A_{62} & A_{63} & A_{64} & A_{65} & A_{66} \end{bmatrix}, \text{ determinar pelo Método de Runge-Kutta a}$$

solução  $y_3(t)$  no instante a seguir indicado:

i. Prova do Grupo 1: em  $t = 6,252s$ , considerando como condições iniciais

$$\{y(0)\} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0,5 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

ii. Prova do Grupo 2: em  $t = 6,103s$ , considerando como condições iniciais

$$\{y(0)\} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0,5 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

iii. Prova do Grupo 3: em  $t = 5,964s$ , considerando como condições iniciais

$$\{y(0)\} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0,5 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

iv. Prova do Grupo 4: em  $t = 5,834s$ , considerando como condições iniciais

$$\{y(0)\} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0,5 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

v. Prova do Grupo 5: em  $t = 5,712s$ , considerando como condições iniciais

$$\{y(0)\} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0,5 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

**Se desejar, use a ferramenta Matlab para integração, disponibilizada no Moodle, usando a função ODE45.**

---

**PEF 5916 – Dinâmica e Estabilidade das Estruturas**  
**02/12/2020**

8. Para um NOVO CENÁRIO do modelo da Figura 1, em que são ALTERADOS os valores de  $\theta = \frac{T}{k\ell}$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell}$ , mantendo-se todos os demais valores de parâmetros, estudar a estabilidade do sistema  $\{\dot{y}\} = [A]\{y\}$  pelo Primeiro Método de Lyapunov.

- i. Prova do Grupo 1:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,40$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,40$
- ii. Prova do Grupo 2:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,45$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,45$
- iii. Prova do Grupo 3:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,50$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,50$
- iv. Prova do Grupo 4:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,55$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,55$
- v. Prova do Grupo 5:  $\theta = \frac{T}{k\ell} = 0,60$  e  $\sigma = \frac{P}{k\ell} = 0,60$

Escolha a alternativa adequada:

- (a) o sistema é estável, segundo o Teorema 1 de Lyapunov;
- (b) o sistema é instável, segundo o Teorema 2 de Lyapunov;
- (c) o sistema é estável, segundo o Teorema 3 de Leipholtz;
- (d) o sistema é instável, segundo o Teorema 3 de Leipholtz.

**Se desejar, use a ferramenta Matlab disponibilizada no Moodle, para resolver o problema de autovalores/autovetores.**

9. A Figura 2 ilustra um sistema estrutural de uma coluna vertical rígida de comprimento  $L$ , contraventada por uma barra biarticulada de rigidez  $k$  formando ângulo de  $45^\circ$  com a horizontal.

- i. Prova do Grupo 1:  $L = 3,6m$  e  $k = 1,0 \times 10^5 N/m$
- ii. Prova do Grupo 2:  $L = 3,2m$  e  $k = 1,2 \times 10^5 N/m$
- iii. Prova do Grupo 3:  $L = 2,8m$  e  $k = 1,4 \times 10^5 N/m$
- iv. Prova do Grupo 4:  $L = 2,4m$  e  $k = 1,6 \times 10^5 N/m$
- v. Prova do Grupo 5:  $L = 2,0m$  e  $k = 1,8 \times 10^5 N/m$

O sistema está submetido a uma força vertical conservativa  $P$ , conforme indicado na figura. Considere o grau de liberdade  $u$  adimensional, correspondente ao deslocamento horizontal  $uL$  do ponto de aplicação da carga.

---

**PEF 5916 – Dinâmica e Estabilidade das Estruturas**  
**02/12/2020**

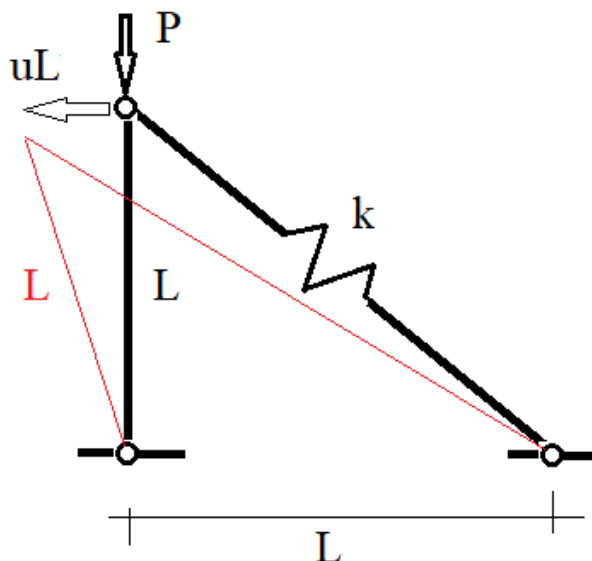


Figura 2: sistema estrutural

- Utilizando o Método Energético da Teoria da Estabilidade Elástica, obtenha a carga crítica  $P_{cr}$  do sistema em Newton ( $N$ ).
  - Ainda sobre o sistema da Figura 2, classificar o tipo de instabilidade elástica:
    - bifurcação simétrica estável;
    - bifurcação simétrica instável;
    - bifurcação assimétrica;
    - ponto limite.
  - A carga crítica do sistema da Figura 2 é sensível a imperfeições?
    - Não;
    - Sim.
10. Discorra (máximo 10 linhas) sobre como justificar o Método Energético da Teoria da Estabilidade Elástica segundo a definição de estabilidade de Lyapunov.