Universidade Federal do Rio Grande do Sul Escola de Engenharia

Programa de Pós-Graduação em Engenharia Civil

PEC00144 - Métodos Experimentais em Engenharia Civil Trabalho 2

Eduardo Pagnussat Titello

Novembro de 2020

Este trabalho tem por objetivo: no tema de interesse, adotar um problema imaginário de formulação explícita, com 2 ou mais parâmetros dimensionais. Desenhar, formular e definir uma nova escala para o problema, fazendo uma análise de mudança de escala de forma a poder construir tal modelo.

1 Apresentação do problema

O problema adotado consiste na avaliação das duas primeiras frequências naturais de vibração de um poste em concreto armado, considerando seu comportamento como elástico linear. O poste adotado tem comprimento efetivo L=12m, seção constante de diâmetro externo $d_e=50cm$ e espessura e=6cm, resultando em um diâmetro interno $d_i=38cm$, conforme a figura:

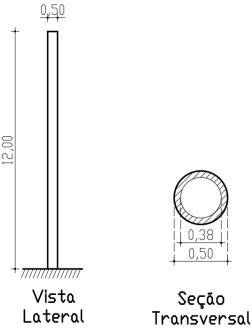


Figura 1: Poste

Conforme Rocha (2020a), as frequências naturais de vibração de uma viga engastada livre (modelo adotado para o poste) podem ser obtidas por 1:

$$f_n = \frac{1}{2\pi} \left(\frac{\alpha_n}{L}\right)^2 \sqrt{\frac{EI}{\mu_L}} \tag{1}$$

onde, para as duas primeiras frequências naturais, $\alpha_1 = 1.88$ e $\alpha_2 = 4.69$, respectivamente, e μ_L é a massa linear da estrutura (massa/comprimento).

A área da seção transversal circular vazada A e seu momento de inércia I são dados por:

$$A = \frac{\pi}{4} \left(d_e^2 - d_i^2 \right) \tag{2}$$

$$I = \frac{\pi}{64} (d_e^4 - d_i^4) \tag{3}$$

Adotando o subíndice " $_c$ " para representar a estrutura real em concreto, sendo empregado concreto da classe C25, o módulo de elasticidade do material é $E_c = 28GPa$, enquanto sua densidade é aproximadamente $\rho_c = 2500kg/m^3$. As propriedades da estrutura original são então:

```
L_c = 12.0 \# m
de_c = 0.50
            # m
di_c = 0.38 \# m
E_c = 28.0E9 \# N/m^2
rho_c = 2500 \# kg/m^3
A_c = pi/4*(de_c**2 - di_c**2) # m^2
I_c
    = pi/64*(de_c**4 - di_c**4) # m^4
EI_c = E_c*I_c # Nm^2
muL_c = A_c*rho_c \# kg/m
m_c = muL_c*L_c \# kq
print(f'''
Propriedades da estrutura:
   111)
```

Propriedades da estrutura:

```
Momento de Inércia I_c = 0.083 \text{ m}^2
Rigidez EI (EI)_c = 5.724E+07 \text{ N.m}^2
Massa linear \mu L_c = 207 \text{ 3F}^{-1}
                                             (EI)_c = 5.724E+07 N.m^2
Massa total
                                                  m_c = 2488.14 \text{ kg}
```

2 Definição do modelo reduzido

Conforme a expressão 1, as frequências naturais da estrutura são dependentes do seu comprimento L, da sua rigidez à flexão EI e da sua massa linear μ_L . Em relação às dimensões, o fator de escala adotado é 1:25. Adotando um modelo reduzido em alumínio, com módulo de elasticidade $E_m = 70GPa$ e densidade $\rho_m = 2700kg/m^3$, os demais fatores de escala adotados são relativos à rigidez EI e a massa linear μ_L .

Os fatores de escala EI e μ_L devem considerar perfis de alumínio comercialmente viáveis, dessa forma, é adotado o perfil cilindrico cheio VR-002 da Aluita (Aluita, 2019), de diâmetro externo $d_{e,m} = 6.00mm$. O perfil cilíndrico cheio é adotado de forma a reduzir as frequências naturais do modelo reduzido, visto que esse possuí razão EI/μ_L menor que os perfis tubulares da marca (TR-002 e TR-004). Os fatores de escala são então obtidos relacionando as propriedades da seção do modelo à seção do poste:

```
# Perfil tubular TR-004
\#de_m = 12.70/1000 \# m
\#di_m = 10.22/1000 \# m
# Perfil tubular TR-002
\#de_m = 9.53/1000 \# m
\#di_m = 6.35/1000 \# m
# Perfil cilíndrico VR-002
de_m = 6/1000
                # m
di_m = 0/1000
                  # m
E_m = 70.0E9
                 # N/m^2
rho_m = 2700
                  \# kq/m^3
A_m = pi/4*(de_m**2 - di_m**2) # m^2
I_m = pi/64*(de_m**4 - di_m**4) # m^4
EI_m = E_m*I_m # Nm^2
muL_m = A_m*rho_m # kg/m
print(f'''
Propriedades do modelo reduzido:
   Área da seção
                             A_m = \{A_m : .3E\} m^2
   Momento de Inércia
                             I_m = \{I_m: .3E\} m^4
                         (EI)_m = \{EI_m : .3E\} N.m^2
   Rigidez EI
   Massa linear
                          \mu L_m = \{muL_m: .2E\} \text{ kg/m}
111)
```

Propriedades do modelo reduzido:

 $\begin{array}{lll} \text{\'area da se} \tilde{\text{ao}} & \text{\'am} = 2.827\text{E}-05 \text{ m}^2 \\ \text{Momento de Inércia} & \text{I}_m = 6.362\text{E}-11 \text{ m}^4 \\ \text{Rigidez EI} & \text{(EI)}_m = 4.453\text{E}+00 \text{ N.m}^2 \\ \text{Massa linear} & \text{µL}_m = 7.63\text{E}-02 \text{ kg/m} \\ \end{array}$

```
escala_L = 1/25
escala_muL = muL_m/muL_c
escala_EI = EI_m/EI_c

print(f'''
Fatores de escala impostos:
    Comprimento     L = 1:{1/escala_L:.3E}
    Massa linear     µL = 1:{1/escala_muL:.3E}
    Rigidez     EI = 1:{1/escala_EI:.3E}
'''')
```

Fatores de escala impostos:

 $\begin{array}{lll} \mbox{Comprimento} & \mbox{L = 1:2.500E+01$} \\ \mbox{Massa linear} & \mbox{μL$ = 1:2.716E+03$} \\ \mbox{Rigidez} & \mbox{EI = 1:1.285E+07$} \end{array}$

3 Análise do modelo reduzido

A interpretação dos resultados do modelo reduzido requer que sua resposta seja escalada de forma à corresponder à estrutura real. Para obtenção de tal fator de escala, a base fundamental do sistema de unidades deve corresponder aos dimensionais das escalas impostas, dessa forma o sistema L, M, T (comprimento, massa, tempo) é inicialmente transformado em um sistema de base L, μ_L, EI (comprimento, massa linear, rigidez EI), denominado no código como ABC. Fazendo uso da metodologia implementada em Rocha (2020b):

Tabela 1: L, μL, EI na base L, M, T

	L	M	T
L	1	0	0
μL	-1	1	0
EI	3	1	-2

Tabela 2: L, M, T na base L, µL, EI

	L	μL	EI
L	1.0	0.0	0.0
M	1.0	1.0	0.0
T	2.0	0.5	-0.5

Conforme 1, os parâmetros dimensionais relacionados as frequências naturais de vibração f são L, μ_L e EI, sendo que L, μ_L e EI são impostos, enquanto f é mantido livre.

Formando a matriz dimensional \mathbf{D} do problema no sistema ABC, considerando ainda, a titulo de verificação, a massa m, temos que:

Tabela 3: Matriz D na base L, µL, EI

	L	μL	EI
f	-2.0	-0.5	0.5
L	1.0	0.0	0.0
μL	0.0	1.0	0.0
EI	0.0	0.0	1.0
m	1.0	1.0	0.0

Através da matriz dimensional **D** no sistema ABC os parâmetros de escala podem ser calculados:

```
# Ok, não é "bonito" isso de ficar fazendo escala=f(escala)...

escalas = np.array([escala_L, escala_muL, escala_EI])

escalas = np.tile(escalas, (npar, 1))

escalas = np.prod(escalas**DMat_ABC, axis=1)

escalas = pd.DataFrame({'\lambda': escalas, '1/\lambda': 1/escalas}, index=par)

j21.df2table(escalas, 'Fatores de escala')
```

Tabela 4: Fatores de escala

	λ	1/λ
f	9.084917e+00	1.100726e-01
L	4.000000e-02	2.500000e+01
μL	3.681818e-04	2.716049e+03
EI	7.779366e-08	1.285452e+07
m	1.472727e-05	6.790123e+04

Observa-se então que as escalas impostas estão de acordo, e, que as frequências naturais de vibração do modelo reduzido são 9.08 vezes maiores que as da estrutura, enquanto sua massa é 1/67901 da massa do poste original.

4 Validação do modelo reduzido

A validade do modelo em escala pode ser verificada pela expressão 1. Para isso o comprimento L_m do modelo reduzido deve ser determinado, enquanto as demais propriedades foram determinadas anteriormente.

```
L_m = L_c * escalas.loc['L', 'λ']
print(f'Comprimento do modelo reduzido L_m = {L_m:.3f} m')
```

Comprimento do modelo reduzido L_m = 0.480 m

Aplicando os parâmetros do modelo reduzido na função analítica e a correspondente correção na escala de frequências:

```
def fn(L, EI, muL):
    fns = 1/(2*pi) * 1/L**2 * (EI/muL)**0.5
    fn1 = 1.88**2 * fns
    fn2 = 4.69**2 * fns
    return fn1, fn2
fn_m = fn(L_m, EI_m, muL_m)
fn_m = sc = np.array(fn_m) * escalas.loc['f', '1/\lambda']
Frequências naturais de vibração do modelo reduzido:
    f_1 = \{fn_m[0]:.3f\} Hz
    f_2 = \{f_{m}[1] : .3f\} Hz
Frequências naturais de vibração do poste:
    (obtidos através do fator de escala 1:{escalas.loc['f', '1/λ']:.3f}<sub>Δ</sub>
 \rightarrowou {escalas.loc['f', '\lambda']:.3f}:1)
    f_1 = \{fn_m = sc[0] : .3f\} Hz
    f_2 = \{fn_m_{esc}[1]:.3f\} Hz
111)
```

Frequências naturais de vibração do modelo reduzido:

```
f_1 = 18.647 Hz

f_2 = 116.049 Hz

Frequências naturais de vibração do poste:

(obtidos através do fator de escala 1:0.110 ou 9.085:1)

f_1 = 2.053 Hz

f_2 = 12.774 Hz
```

Aplicando agora os parâmetros da estrutura real na função analítica:

```
fn_c = fn(L_c, EI_c, muL_c)
print(f'''
```

```
Frequências naturais de vibração do poste:
   f_1 = {fn_c[0]:.3f} Hz
   f_2 = {fn_c[1]:.3f} Hz
''')
```

```
Frequências naturais de vibração do poste:

f_1 = 2.053 \text{ Hz}

f_2 = 12.774 \text{ Hz}
```

Logo o modelo em escala representa corretamente as frequências do poste.

Visto que escala de massa linear μ_L foi imposta, a massa do modelo reduzido é a massa de um trecho de tamanho L_m do perfil de alumínio adotado, aplicando sobre essa a escala de massa calculada λ_m , a massa do poste real deve então ser encontrada, conforme:

```
Comparação das massas:
```

```
Massa do poste m_c = 2488.141 \text{ kg}

Massa do modelo reduzido m_m = 0.037 \text{ kg}

Massa escalada do modelo reduzido m_m = 2488.141 \text{ kg}
```

Logo o modelo em escala está corretamente definido.

5 Referências Bibliográficas

Aluita - Alumínio Porto Alegre Ltda. **Catálogo de Perfis 2019/2020**, 2020. Disponível em: https://aluita.com.br/wp-content/uploads/2020/01/Cat%C3% Allogo-Perfil-2019.pdf.

Rocha, M. M. **PEC00025 - Introduction to Vibration Theory**, 2020a. Disponível em: https://github.com/mmaiarocha/PEC00025.

Rocha, M. M. **PEC00144 - Experimental Methods in Civil Engineering**, 2020b. Disponível em: https://github.com/mmaiarocha/PEC00144.