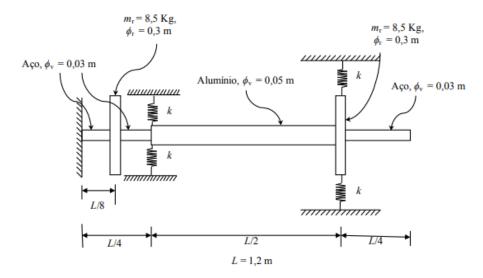
Enunciado - Trabalho 1

Seja abaixo um eixo engastado-livre de aço ($\rho=7700~{\rm Kg}$ e $E=2,1E11~{\rm Pa}$) e alumínio ($\rho=2700~{\rm Kg}$ e $E=7,1E10~{\rm Pa}$) de diferentes diâmetros e que inclui duas engrenagens (considere a inércia de translação e rotação) e duas suspensões cada uma composta de duas molas de rigidez $k=10~{\rm kN/m}$.



Questões

 Utilize o Método de Rayleigh-Ritz (MRR) para representar o movimento de flexão do eixo com funções base na forma dos modos de uma viga engastada-livre de seção uniforme dados por

$$d_j(x) = \operatorname{sen}(\eta_j x) - \operatorname{senh}(\eta_j x) + D_j \left[\cos(\eta_j x) - \cosh(\eta_j x) \right],$$

onde

$$D_{j} = \frac{\cos(\eta_{j}L) + \cosh(\eta_{j}L)}{\operatorname{senh}(\eta_{j}L) - \operatorname{senh}(\eta_{j}L)},$$

e η_j são as soluções da equação transcendental

$$\cos(\eta L)\cosh(\eta L) = -1$$

mas que podem ser aproximadas por

$$\eta_j \approx \begin{cases}
1,875/L, & j = 1 \\
\frac{(j-1/2)\pi}{L}, & j > 1
\end{cases}$$

Na sequência, faça:

- a) Determine as quatro primeiras frequências naturais e formas modais utilizando 8 funções base;
- b) Análise a convergência dos valores obtidos para as quatro primeiras frequências naturais para um número de funções base de n = 4, 8, 12, 16. Mostre os resultados através de um gráfico das frequências naturais em função do número de funções base. Comente os resultados.

- 2. Utilizando o Método de Elementos Finitos (FEM) faça:
 - a) Compare os valores obtidos para as quatro primeiras frequências naturais para um número de elementos igual a 8, 16 e 64. Comente os resultados.
 - b) Compare as frequências naturais e formas modais dos primeiros quatro modos obtidas via MRR (16 funções base) e FEM (64 elementos).

Resolução

Método de Rayleigh-Ritz (MRR)

Para a solução do problema com o Método de Rayleigh-Ritz (MRR), serão adotados os seguintes passos:

- 1. Obtenção da matriz de rigidez e da matriz de massa, a partir das equações de energia, usando as funções de base previamente definidas;
- 2. Solução da equação do movimento via método modal;
- Substituição dos coeficientes obtidos na equação do movimento, para obtenção da solução aproximada.

1. Obtenção das matrizes de rigidez e massa (MRR)

O Método de Rayleigh-Ritz aproxima a solução de v(x,t) através de uma expansão na forma:

$$v(x,t) = \sum_{j=1}^N d_j(x) q_j(t)$$

Em que:

- $d_i(x)$ são as funções de base, previamente definidas;
- $q_i(t)$ são os coeficientes a serem determinados.

Dessa forma o MRR (Método de Rayleigh-Ritz) transforma um problema contínuo em um problema discreto com N graus de liberdade.

O número finito de GL (graus de liberdade) permite a utilização das equações de Lagrange:

$$rac{d}{dt} \Biggl(rac{\partial T}{\partial \dot{q}_{\,j}} \Biggr) + rac{\partial D}{\partial \dot{q}_{\,j}} + rac{\partial U}{\partial q_{j}} = Q_{j}$$

Em que:

- T é a energia cinética;
- D é a energia dissipada;
- *U* é a energia potencial;
- Q_j é a força externa aplicada no grau de liberdade j;

• q_j são as coordenadas generalizadas.

Ou pode-se utilizar diretamente as definições de energias na forma matricial:

$$T = rac{1}{2} \{\dot{q}\}^T [M] \{\dot{q}\}$$
 $U = rac{1}{2} \{q\}^T [K] \{q\}$

$$\delta W = \{Q\}^T \{\delta q\}$$

Em que:

- [M] é a matriz de massa;
- [K] é a matriz de rigidez;
- $\{Q\}$ é o vetor de forças externas;
- δW é o trabalho virtual.

Energia cinética

Como foi deduzido durante a disciplina, a energia cinética para uma viga em flexão é dada por:

$$T = \frac{1}{2} \int_0^L \rho A \left(\frac{\partial v}{\partial t}\right)^2 dx$$

Além disso, a viga em questão possuí duas engrenagens, as quais possuem massa m_r e momento polar de inércia J, localizadas em $\frac{L}{8}$ e $\frac{3L}{4}$. Dessa forma, segundo Petyt (2010), a energia cinética total é dada por:

$$T = rac{1}{2} \int_{0}^{L}
ho A igg(rac{\partial v}{\partial t}igg)^{2} dx + rac{1}{2} m_{r} igg(rac{\partial v(rac{L}{8},t)}{\partial t}igg)^{2} + rac{1}{2} m_{r} igg(rac{\partial v(rac{3L}{4},t)}{\partial t}igg)^{2} + rac{1}{2} J igg(rac{\partial^{2} v(rac{L}{8},t)}{\partial x \partial t}igg)^{2} + rac{1}{2} J igg(rac{\partial^{2} v(rac{3L}{8},t)}{\partial x \partial t}igg)^{2}$$

Energia potencial

Também foram feitas as deduções em aula de que a energia potencial é dada por:

$$U=rac{1}{2}\int_{0}^{L}EI_{z}igg(rac{\partial^{2}v}{\partial x^{2}}igg)^{2}dx$$

A viga em questão possuí 4 molas, sendo elas conectadas em suspensão, de 2 a 2 (em $\frac{L}{4}$ e $\frac{3L}{4}$), com rigidez k. Dessa forma a energia potencial total é dada por:

$$U=rac{1}{2}\int_0^L EI_zigg(rac{\partial^2 v}{\partial x^2}igg)^2 dx +rac{1}{2}2kigg(v(rac{L}{4},t)igg)^2 +rac{1}{2}2kigg(v(rac{3L}{4},t)igg)^2$$

Trabalho Virtual

O trabalho virtual é dado por:

$$\delta W = \int_0^L F_y \delta v \ dx$$

Nesse caso, como não há forças externas, o trabalho virtual é nulo.

Matrizes de rigidez e massa

Substituindo a expansão de v(x,t) nas equações de energia para obtenção das matrizes de rigidez e massa, tem-se:

$$egin{aligned} M_{jk} &= \int_0^L
ho A \, d_j(x) d_k(x) \, dx + m_r d_j(x = rac{L}{8}) d_k(x = rac{L}{8}) + m_r d_j(x = rac{3L}{4}) d_k(x = rac{3L}{4}) \ &+ J d_j'(x = rac{L}{8}) d_k'(x = rac{L}{8}) + J d_j'(x = rac{3L}{4}) d_k'(x = rac{3L}{4}) \ &K_{jk} &= \int_0^L E I_z \, d_j''(x) d_k''(x) \, dx + 2k \, d_j(x = rac{L}{4}) d_k(x = rac{L}{4}) + 2k \, d_j(x = rac{3L}{4}) d_k(x = rac{3L}{4}) \ &Q_j &= \int_0^L F_y d_j(x) \, dx = 0 \end{aligned}$$

2. Solução da equação do movimento via método modal (MRR)

Com as matrizes de rigidez e massa obtidas, é possível resolver a equação do movimento:

$$[M]\{\ddot{q}\} + [K]\{q\} = \{Q\}$$

Como não há forças externas temos que:

$$[M]{\ddot{q}} + [K]{q} = {0}$$

No caso de solução via método modal, o problema de Autovalor fica:

$$([K] - \omega^2[M])\{a\} = \{0\}$$

Tal que:

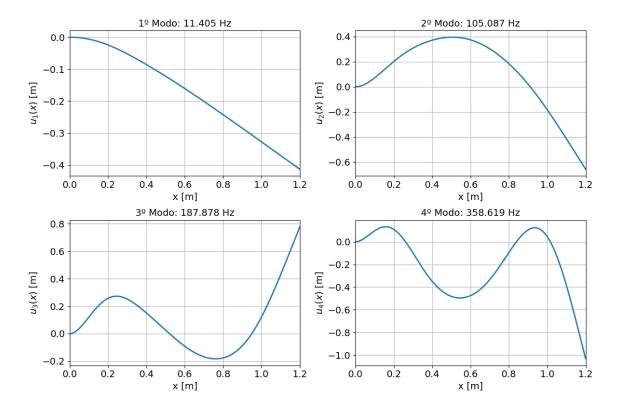
- w_n^2 são os autovalores;
- a_n são os autovetores.

E as autofunções em termos de v(x,t) são dadas por:

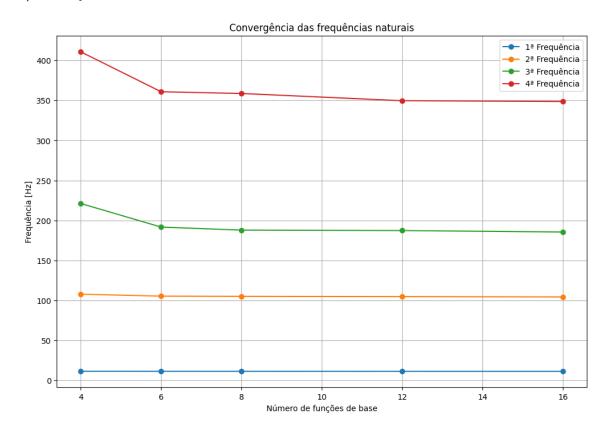
$$u_n(x) = \{d(x)\}^T \{a_n\}$$

Obtenção dos modos de vibração e análise de convergência

A seguir serão apresentadas as formas modais e frequências naturais obtidas utilizando 8 funções de base.



Em seguida é apresentado o gráfico de convergência das frequências naturais, nota-se que para as duas primeiras frequências naturais 4 funções de base já encontram uma boa aproximação (considerando o resultado para 16 funções de base como referência), porém para as terceira e quarta frequências essa quantidade já não representa uma boa aproximação.



Método de Elementos Finitos (FEM)

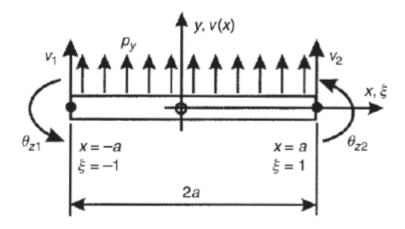
Para a solução do problema com o Método dos Elementos Finitos (FEM), serão adotados os seguintes passos:

- 1. Divide-se a estrutura em elementos, formando uma malha, que representa o problema em estudo em um sistema discreto;
- 2. Desse conjunto de elementos define-se um conjunto de pontos chamados de nós ao longo das bordas dos elementos, onde serão avaliados os parâmetros físicos;
- 3. Toma-se um conjunto de funções, chamadas de funções de forma, que atendem aos princípios do MRR, sendo que cada função fornece um valor unitário

para um determinado GL e zero para os demais; 4. Realiza-se a análise do problema tomando-se as funções de forma dentro dos elementos, similarmente ao que era feito no MRR para o sistema completo.

Funções de forma para elemento de viga em flexão

Elemento de viga em flexão



Fonte: Fahy and Gardonio (2007)

Como foi deduzido durante a disciplina, um elemento de viga com 2 nós e 4 GL pode ser representado por 4 funções de forma, as quais serão representadas por um polinômio de terceiro grau, que terá valor unitário em cada GL e zero nos demais.

As funções de forma para o elemento de viga em flexão são agrupadas em um vetor $\eta(\xi)$:

$$\{\eta(\xi)\} = \left[egin{array}{c} rac{1}{4}(2-3\xi+\xi^3) \ rac{a}{4}(1-\xi-\xi^2+\xi^3) \ rac{1}{4}(2+3\xi-\xi^3) \ rac{a}{4}(-1-\xi+\xi^2+\xi^3) \end{array}
ight]$$

Matrizes de rigidez e massa para elemento de viga em flexão

A partir do vetor de funções de forma, é possível obter as matrizes de rigidez e massa para o elemento de viga em flexão.

A matriz de rigidez é obtida a partir da seguinte integral:

$$K_e = \int_{-1}^1 rac{EI_z}{a^3} \; (\eta^{''}(\xi)) (\eta^{''}(\xi))^T \; d\xi$$

A matriz de massa é obtida a partir da seguinte integral:

$$M_e = \int_{-1}^1
ho Aa \; (\eta(\xi))(\eta(\xi))^T \; d\xi$$

As contribuições das molas e das engrenagens são adicionadas no GL correspondente.

Obtenção das matrizes globais

A partir das matrizes de rigidez e massa para o elemento de viga em flexão, é possível obter as matrizes globais de rigidez e massa.

Para isso, é necessário definir a matriz de conectividade, que relaciona os GL de cada elemento com os GL globais.

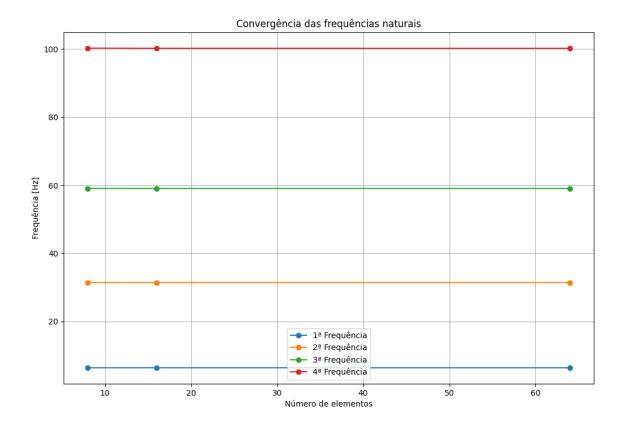
A matriz de conectividade para o problema em estudo é dada por:

GL do Elemento (e) Posição nas Matrizes Globais (Linha e Coluna)

$\overline{v_{1,e}}$	2e-1
$ heta_{z1,e}$	2e
$v_{2,e}$	2e+1
$ heta_{z2,e}$	2e+2

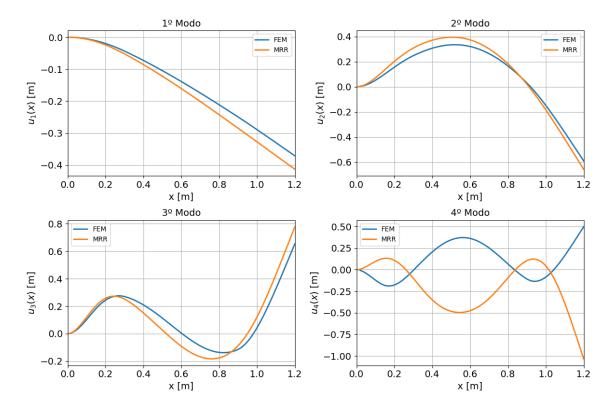
A partir da matriz de conectividade é possível executar o Processo de Montagem, que consiste em somar as contribuições de cada elemento para as matrizes globais. A partir das matrizes globais será possível resolver o problema de Autovalor, da mesma forma já relatada para o MRR.

Obtenção dos modos de vibração e análise de convergência



Nota-se que para o FEM a convergência é mais rápida, sendo possível utilizar um número menor de elementos e já obter um bom resultado.

No entanto, houve uma divergência das frequências obtidas pelo MRR, o autor buscou identificar a causa dessa divergência, revisando os códigos de implementação, mas não foi possível identificar o problema, uma possível explicação seria um problema na resolução das integrais simbolicas para obtenção das matrizes de massa e rigidez no MRR, pois as funções de base são bem complexas e o processo teve um alto custo computacional.



Já ao comparar as formas modais obtidas pelo MRR e FEM, notou-se uma boa concordância entre os 3 primeiros modos.

Conclusão

Neste trabalha, foram implementados dois métodos numéricos para determinar as frequências naturais e modos de vibração de uma viga engastada: o Método de Rayleigh-Ritz (MRR) e o Método de Elementos Finitos (FEM). Ambas as implementações foram bem-sucedidas, demonstrando suas capacidades individuais.

No entanto, foi observada uma divergência entre as frequências naturais obtidas pelo MRR e pelo FEM. Uma possível razão para essa discrepância pode ser atribuída à implementação das integrais simbólicas para obter as matrizes de massa e rigidez. Essas divergências sugerem a necessidade de uma análise mais aprofundada das metodologias empregadas, a fim de compreender melhor o impacto dessas integrais simbólicas nos resultados.

Além disso, o FEM mostrou-se consideravelmente mais eficaz do que o MRR em termos de custo computacional. Enquanto o FEM exigiu apenas 3 segundos para executar a malha com 64 elementos, o MRR levou cerca de 30 minutos para obter as matrizes com 16 funções de base. Essa diferença de tempo destaca a vantagem do FEM em termos de eficiência computacional.

Outra vantagem do FEM sobre o MRR é a sua capacidade de obter automaticamente as funções de forma, eliminando a necessidade de conhecimento prévio sobre quais funções de base utilizar. Isso confere ao FEM uma maior flexibilidade e aplicabilidade em estruturas complexas, como vigas engastadas.

Em resumo, ambos os métodos, MRR e FEM, foram capazes de fornecer resultados satisfatórios para o estudo da viga engastada. No entanto, a divergência nas frequências naturais destaca a importância de uma análise mais detalhada das integrais simbólicas utilizadas. Além disso, o FEM demonstrou ser mais eficiente em termos de custo computacional e mais flexível em relação à seleção das funções de forma, tornando-o uma escolha mais viável para a análise de vigas engastadas e outras estruturas complexas.

Implementação no Python

Importando bibliotecas necessárias

Será feito para ambas implementações do MRR e do FEM (Finite Element Method)

Serão utilizadas as bibliotecas:

- numpy: para operações matriciais;
- matplotlib: para plotar os gráficos;
- sympy: para realizar as integrais simbólicas;

```
import numpy as np
import sympy as sp
from scipy import linalg
import matplotlib.pyplot as plt

from IPython.display import display
```

Definindo funções de base

O primeiro passo para uma integração simbolica é criar os simbolos que serão utilizados, o que é feito com sp.symbols().

Em seguida são definidos η_i , D_j e d_j (O mesmo também é feito para η_k , D_k e d_k).

```
In [48]: x, j, k = sp.symbols('x j k')
L = 1.2

eta_j = sp.Piecewise((1.875/L, sp.Eq(j, 1)), ((j-1/2)*sp.pi/L, j > 1)).evalf(4)
eta_k = sp.Piecewise((1.875/L, sp.Eq(k, 1)), ((k-1/2)*sp.pi/L, k > 1)).evalf(4)

D_j = (sp.cos(eta_j*L)+sp.cosh(eta_j*L))/(sp.sin(eta_j*L)-sp.sinh(eta_j*L))
D_k = (sp.cos(eta_k*L)+sp.cosh(eta_k*L))/(sp.sin(eta_k*L)-sp.sinh(eta_k*L))

d_j = sp.sin(eta_j*x) - sp.sinh(eta_j*x) + D_j*(sp.cos(eta_j*x) - sp.cosh(eta_j*x))
d_k = sp.sin(eta_k*x) - sp.sinh(eta_k*x) + D_k*(sp.cos(eta_k*x) - sp.cosh(eta_k*x))
```

Obtenção das matris de rigidez e massa

Para obtenção das matrizes de massa e rigidez, é primeiro definido simbolicamente a área

da seção transversal da viga, o momento de inércia da seção transversal da viga, o módulo de elasticidade da viga e a densidade da viga (também de forma simbolica variando com x).

```
In [49]: A = sp.Piecewise((sp.pi* (0.03)**2 / 4, (x>=0) & (x<L/4)), (sp.pi* (0.05)**2 / 4, rho = <math>sp.Piecewise((7700, (x>=0) & (x<L/4)), (2700, (x>=L/4) & (x<3*L/4)), (7700, E = <math>sp.Piecewise((2.1e11, (x>=0) & (x<L/4)), (7.1e10, (x>=L/4) & (x<3*L/4)), (2.1e L_z = <math>sp.Piecewise(((sp.pi/4)*(0.03/2)**4, (x>=0) & (x<L/4)), ((sp.pi/4)*(0.05/2)**
```

Em seguida é definido simbolicamente como os termos Mjk e Kjk deverão ser calculados, e também são definidos o número de funções de base desejados nfunc, e os parâmetros referente as engrenagens e as molas de suspensão.

A seguir serão calculados os termos Mjk e Kjk e associados a cada linha j e coluna k.

O método .subs() é utilizado para substituir os valores de j e k nas funções de base.

O método .doit() é utilizado para que o SymPy realize a integração simbolica.

O método .evalf() é utilizado para que o SymPy realize os cálculos numéricos finais, como substituir o valor de π (após a integração simbólica).

Em seguida as matrizes M e K obtidas são convertidas para numpy.array e são salvas no formato .npy para que possam ser utilizadas posteriormente (evitando precisar recalcular as matrizes a cada execução do código).

• Importante: Esse código pode levar algo em torno de 30 ~ 40 minutos para ser executado, pois estão sendo realizadas as integrações simbolicas.

```
In [222... M = sp.Matrix.zeros(nfunc, nfunc)
K = sp.Matrix.zeros(nfunc, nfunc)
for i in range(nfunc):
    for k_ in range(i+1):

        M[i, k_] = M_jk.subs({j: i+1, k: k_+1}).doit().evalf()
        K[i, k_] = K_jk.subs({j: i+1, k: k_+1}).doit().evalf()

M_array = np.array(M)
K_array = np.array(K)

# Save the NumPy array to a file
    np.save('mass_matrix_mrr.npy', M_array)
    np.save('stiffness_matrix_mrr.npy', K_array)
```

Aqui são carregadas as matrizes de massa e rigidez obtidas anteriormente, e como a matriz é transposta, ou seja, $M^T=M$, os cálculos anteriores tinham sido realizados apenas para a matriz triangular inferior, e aqui é feito a simetrização da matriz.

```
In [51]: M = np.load('mass_matrix_mrr.npy', allow_pickle=True)
K = np.load('stiffness_matrix_mrr.npy', allow_pickle=True)

for k in range(nfunc):
    for i in range(k+1):

        M[i, k] = M[k, i]
        K[i, k] = K[k, i]

M= sp.Matrix(M)
K= sp.Matrix(K)
```

Em seguida serão mostradas as matrizes obtidas, utilizando o método evalf(n) especificando o número de digitos n que serão mostrados por cada elemento da matriz.

```
M.evalf(5)
In [235...
                                                                     -4.6948
Out[235]:
               39.854
                           3.1166
                                     -16.367
                                                20.577
                                                           -8.899
                                                                                 19.269
               3.1166
                           9.8416
                                     -1.345
                                                           7.7326
                                                                     -3.0462
                                                                                 8.1066
                                                 5.077
                                                                                           0
              -16.367
                                                           11.689
                           -1.345
                                      24.611
                                               -2.9401
                                                                      18.495
                                                                                -8.7125
                                                                                            1
               20.577
                            5.077
                                     -2.9401
                                                33.087
                                                           6.2651
                                                                      12.293
                                                                                 22.464
               -8.899
                           7.7326
                                      11.689
                                                6.2651
                                                           37.436
                                                                      7.0133
                                                                                 15.571
                                                12.293
              -4.6948
                           -3.0462
                                      18.495
                                                           7.0133
                                                                      45.074
                                                                                 3.7478
                                                                                            1
                                     -8.7125
               19.269
                           8.1066
                                                22.464
                                                           15.571
                                                                      3.7478
                                                                                 45.025
                                                                                            1
                                     12.264
                                                                                            ŀ
              -21.495
                           0.76765
                                               -11.879
                                                           21.745
                                                                      10.578
                                                                                 10.076
               11.848
                           -9.9332
                                     -3.218
                                                8.1619
                                                           -23.243
                                                                      30.862
                                                                                 11.425
                                                                                            ۶
                                     -21.73
                                                           12.317
               2.1154
                            6.449
                                               -12.646
                                                                     -31.537
                                                                                 34.022
                                                                                            Ļ
              -19.727
                                      2.3685
                                                                                            ٤
                           -13.856
                                               -28.575
                                                           -21.37
                                                                      11.834
                                                                                -13.207
               20.117
                           -9.395
                                     -25.151
                                               -4.1343
                                                           -38.592
                                                                     -5.5696
                                                                                 8.1216
                                                           6.6683
                                                                                            ٤
              -61.077
                           5.2422
                                     -18.414
                                               -35.457
                                                                     -64.215
                                                                                 5.4764
               -146.9
                           -20.003
                                     -343.04
                                                19.284
                                                           -50.129
                                                                      24.914
                                                                                -229.81
                                                                                            7
               2641.5
                           -1401.3
                                     -21.663
                                               -728.66
                                                           -733.32
                                                                      689.19
                                                                                 1463.6
              2.0145 \cdot 10^6
                           6.0105
                                      11.852
                                               -67600.0
                                                          -50671.0
                                                                     33768.0
                                                                               -16925.0
```

```
In [236... K.evalf(5)
```

```
2.304 \cdot 10^{5}
                                         -2.853 \cdot 10^5
                                                             -3.7896 \cdot 10^5
                                                                                    3.3744 \cdot 10^5
                                                                                                          7.0653 \cdot 10^5
Out[236]:
                                                                                                                                1.26
                   -2.853 \cdot 10^5
                                         4.7655 \cdot 10^6
                                                             -1.0509 \cdot 10^6
                                                                                   -4.7413 \cdot 10^6
                                                                                                          1.2232 \cdot 10^6
                                                                                                                               -3.36
                  -3.7896 \cdot 10^5
                                        -1.0509 \cdot 10^6
                                                                                   -1.1261 \cdot 10^6
                                                              3.6042 \cdot 10^7
                                                                                                         -3.6602 \cdot 10^7
                                                                                                                               2.74
                                                                                    1.2024 \cdot 10^{8}
                   3.3744 \cdot 10^5
                                        -4.7413 \cdot 10^6
                                                             -1.1261 \cdot 10^6
                                                                                                          5.0994 \cdot 10^5
                                                                                                                               -1.0
                                        1.2232 \cdot 10^6
                                                             -3.6602 \cdot 10^7
                                                                                    5.0994 \cdot 10^5
                                                                                                          3.3276 \cdot 10^8
                   7.0653 \cdot 10^5
                                                                                                                                1.86
                    1.264\cdot 10^6
                                        -3.3899 \cdot 10^6
                                                              2.7409 \cdot 10^6
                                                                                   -1.0336 \cdot 10^{8}
                                                                                                          1.8673 \cdot 10^6
                                                                                                                               8.05
                   7.1582 \cdot 10^5
                                         1.71\cdot 10^6
                                                             -1.0042 \cdot 10^7
                                                                                    2.1866 \cdot 10^6
                                                                                                         -1.7973 \cdot 10^{8}
                                                                                                                                1.76
                  -7.0463 \cdot 10^5
                                         5.1181 \cdot 10^6
                                                             -4.6725 \cdot 10^5
                                                                                    2.1287 \cdot 10^7
                                                                                                         4.1415 \cdot 10^5
                                                                                                                               -3.6
                  -1.3604 \cdot 10^6
                                        -2.5901 \cdot 10^6
                                                              5.0294 \cdot 10^7
                                                                                   -3.0165 \cdot 10^6
                                                                                                         3.8355 \cdot 10^7
                                                                                                                              -9.50
                  -2.1568 \cdot 10^6
                                         5.9663 \cdot 10^6
                                                             -5.6015 \cdot 10^6
                                                                                    1.1785 \cdot 10^8
                                                                                                         -3.4232 \cdot 10^6
                                                                                                                               -6.20
                   -1.037 \cdot 10^6
                                        -1.9985 \cdot 10^6
                                                              1.8176 \cdot 10^7
                                                                                   -3.249 \cdot 10^6
                                                                                                          1.2867 \cdot 10^8
                                                                                                                               -2.83
                   1.0735 \cdot 10^6
                                        -3.2591 \cdot 10^7
                                                              1.2379 \cdot 10^6
                                                                                   -3.1591 \cdot 10^7
                                                                                                         1.1459 \cdot 10^7
                                                                                                                               2.24
                   7.4335 \cdot 10^8
                                       4.5958\cdot10^6
                                                             -6.6948 \cdot 10^8
                                                                                    5.0348 \cdot 10^6
                                                                                                         -1.6179 \cdot 10^9
                                                                                                                               2.17
                   6.5483\cdot10^8
                                        -9.5116 \cdot 10^6
                                                              7.8726 \cdot 10^6
                                                                                   2.0154\cdot 10^{10}
                                                                                                         5.1481 \cdot 10^6
                                                                                                                               9.89
                                                                                  -8.47\cdot10^{11}
                   4.5555 \cdot 10^{10}
                                         3.2237 \cdot 10^6
                                                             6.9117 \cdot 10^{10}
                                                                                                         7.2797 \cdot 10^{11}
                                                                                                                               3.346
                                                                                  -3.5834 \cdot 10^{12}
                   -8.0065 \cdot 10^{11}
                                         7.2875 \cdot 10^6
                                                             -2.2609 \cdot 10^6
                                                                                                         -6.6411 \cdot 10^5
                                                                                                                              -1.76
```

Solução da equação do movimento via método modal

Em seguida é definido o número de funções de forma desejados em cada comparação (4, 6, 8, 10, 16).

E são calculadas as frequencias naturais e os modos de vibração para cada número de funções de forma desejado.

```
In [52]: M_array = np.array(M).astype(np.float64)
         K_array = np.array(K).astype(np.float64)
         n_funcoes = [4, 6, 8, 10, 12]
         M_dict = {i: M_array[:i, :i] for i in n_funcoes}
         K_dict = {i: K_array[:i, :i] for i in n_funcoes}
         fn dict = {}
         a_dict = {}
         for i in n_funcoes:
             # Autovalores e autovetores
             omega, a = linalg.eig(K_dict[i],M_dict[i])
             # Frequências naturais
             fn, ind = np.unique((np.sqrt(omega) / (2 * np.pi)).real, return_index=True)
             fn dict[i] = fn
             # Ordenando os autovetores
             a = a[:, ind]
             # Normalização dos autovetores
```

```
D = np.sqrt(np.diag(np.dot(a.T, np.dot(M_dict[i], a))))
a = np.dot(a, np.diag(1/D))
a_dict[i] = a
```

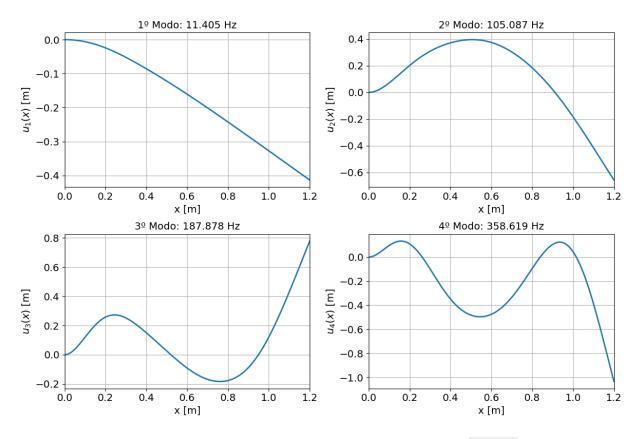
Abaixo são calculadas as autofunções para os quatro primeiros modos

```
In [53]: u_x = sp.Matrix.zeros(4, 1)
    nfun = 8

for i in range(4):
    aux = 0
    for k_ in range(nfun):
        aux += a_dict[nfun][k_, i] * d_j.subs({j: k_+1}).evalf()
        u_x[i, 0] = aux
```

Em seguida é plotado o gráfico de cada um dos 4 modos de vibração, assim como a frequência natural associada, considerando a utilização de 8 funções de base com o método de Rayleigh-Ritz.

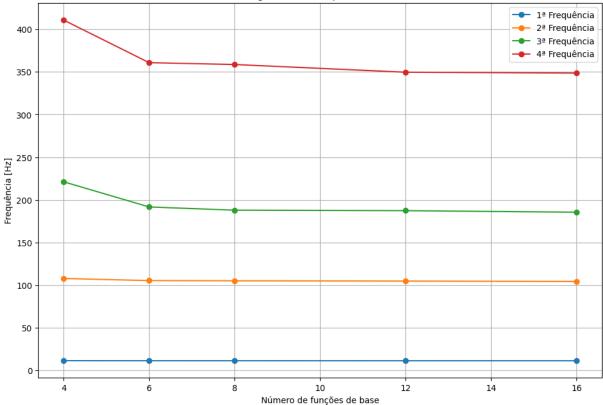
```
In [54]: N=4
         # Define the x-axis values
         # Set the size and position of the figure
         plt.figure(figsize=(12,8))
         x_plot = np.linspace(0, L, 1000)
         # Loop over each vibration mode
         for k_ in range(1, N+1):
             # Create a subplot for the current mode
             plt.subplot(2, 2, k_)
             # Plot the vibration mode
             plt.plot(x_plot,sp.lambdify(x, u_x[k_-1], 'numpy')(x_plot).real, linewidth=2, m
             # Add Labels and titles
             plt.grid(True)
             plt.title(f"{k_}º Modo: {np.real(fn_dict[nfun][k_-1]):.3f} Hz", fontsize=14)
             plt.xlabel("x [m]", fontsize=14)
             plt.ylabel(fr"${\{u\}}_{k}(x)$ [m]", fontsize=14)
             plt.xlim(0, L)
             # Set the tick labels
             plt.yticks(fontsize=14)
             # Set the tick label interpreter to latex
             plt.tick_params(labelsize=14)
         # Add spacing between subplots
         plt.tight_layout()
         # Show the plot
         plt.show()
```



Plot da convergência de f_n em função do número de funções de base | nfunc | utilizadas.

```
In [256...
         primeira_freq = []
         segunda_freq = []
         terceira_freq = []
         quarta_freq = []
         for i in n_funcoes:
             primeira_freq.append(np.real(fn_dict[i][0]))
             segunda_freq.append(np.real(fn_dict[i][1]))
             terceira_freq.append(np.real(fn_dict[i][2]))
             quarta_freq.append(np.real(fn_dict[i][3]))
         plt.figure(figsize=(12,8))
         plt.plot([4,6,8,12,16], primeira_freq, label='1ª Frequência', marker='o')
         plt.plot([4,6,8,12,16], segunda_freq, label='2ª Frequência', marker='o')
         plt.plot([4,6,8,12,16], terceira_freq, label='3ª Frequência', marker='o')
         plt.plot([4,6,8,12,16], quarta_freq, label='4ª Frequência', marker='o')
         plt.legend()
         plt.grid()
         plt.xlabel('Número de funções de base')
         plt.ylabel('Frequência [Hz]')
         plt.title("Convergência das frequências naturais")
         plt.show()
```





Método de Elementos Finitos (FEM)

Primeiramente é definido de forma simbólica o ξ e o a (tamanho do elemento), permitindo escrever o vetor $\eta(\xi)$ de funções de forma do elemento.

Em seguida é implementado a obtenção da matriz de rigidez do elemento, e a matriz de massa do elemento, utilizando o método subs() para substituir os valores de ξ e a nas funções de forma.

```
In [56]: nos_molas = [L/4, 3*L/4]
    nos_eng = [L/8, 3*L/4]

# Viga engastada
gls_restritos = [0, 1]
```

```
Matrizes_massa = []
Matrizes_rigidez = []
# Primeiro loop para calcular as matrizes de massa e rigidez variando o número de e
for enum, num_elem in enumerate(num_elems):
   # Calcula as integrais de massa e rigidez para um elemento (tendo o tamanho do
   eta num elem = eta.subs(a, tamanho elem[enum])
   integral_massa = sp.integrate(eta_num_elem*eta_num_elem.T, (xi, -1, 1))
   integral_rigidez = sp.integrate(eta_num_elem.diff(xi, 2)*eta_num_elem.diff(xi,
   # Define os graus de liberdade das engrenagens e das molas
   gl_engs = [int(np.argmin(np.abs(posicao_nos[enum] - no_eng))) * 2 for no_eng in
   gl_inercia = [gl + 1 for gl in gl_engs]
   gl_molas = [int(np.argmin(np.abs(posicao_nos[enum] - no_mola))) * 2 for no_mola
   # Inicializa as matrizes globais de massa e rigidez
   M_global = sp.Matrix.zeros(num_gls[enum], num_gls[enum])
   K_global = sp.Matrix.zeros(num_gls[enum], num_gls[enum])
   # Faz um loop em cada elemento
   for elem in range(num_elem):
       # Define os nós do elemento
        nos_elem = np.linspace(0, L, num_elem+1)[elem:elem+2]
       # Inicializa as matrizes do elemento
       M_e = sp.Matrix.zeros(4, 4)
        K_e = sp.Matrix.zeros(4, 4)
        # Substitui as posicoes dos nós no elemento e calcula Rho, A, E e I_z
        rhoA_e = (rho * A).subs(x, nos_elem[0]) * tamanho_elem[enum]
        EIz_e = (E * I_z).subs(x, nos_elem[0]) / tamanho_elem[enum] ** 3
       # Calcula as matrizes de massa e rigidez do elemento
       M_e = (rhoA_e * integral_massa).evalf()
        K_e = (EIz_e * integral_rigidez).evalf()
        # Adiciona as matrizes do elemento nas matrizes globais
       M_global[2*elem:2*elem+4, 2*elem:2*elem+4] += M_e
        K_global[2*elem:2*elem+4, 2*elem:2*elem+4] += K e
   M_global = np.array(M_global).astype(np.float64)
   K_global = np.array(K_global).astype(np.float64)
   # Adiciona as molas e inércias das engrenagens
   M_global[gl_engs, gl_engs] += m_r
   M_global[gl_inercia, gl_inercia] += J
   K_global[gl_molas, gl_molas] += 2*k_mola
   # Remove os graus de liberdade restritos
   M_global = np.delete(M_global, gls_restritos, axis=0)
   M_global = np.delete(M_global, gls_restritos, axis=1)
   K_global = np.delete(K_global, gls_restritos, axis=0)
   K_global = np.delete(K_global, gls_restritos, axis=1)
```

```
Matrizes_massa.append(M_global)
Matrizes_rigidez.append(K_global)
```

A partir das matrizes globais é resolvido o problema de Autovalor, como feito anteriormente no MRR.

```
In [57]: fem_fn = []
fem_a = []

for enum in range(len(num_elems)):
    # Autovalores e autovetores
    omega, a = linalg.eig(Matrizes_rigidez[enum],Matrizes_massa[enum])

# Frequências naturais
fn, ind = np.unique((np.sqrt(omega) / (2 * np.pi)).real, return_index=True)
# Ordenando os autovetores
a = a[:, ind]

# Normalização dos autovetores
D = np.sqrt(np.diag(np.dot(a.T, np.dot(Matrizes_massa[enum], a))))
a = np.dot(a, np.diag(1/D))

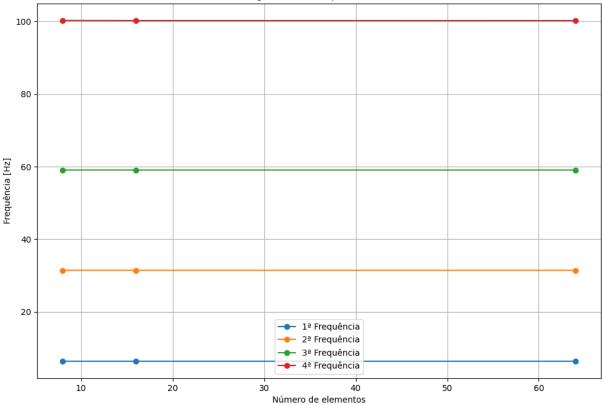
fem_fn.append(fn)
fem_a.append(a)
```

Em sequência é plotado a convergência de f_n em função do número de elementos utilizados.

```
In [58]:
    primeira_freq = [fn[0] for fn in fem_fn]
    segunda_freq = [fn[1] for fn in fem_fn]
    terceira_freq = [fn[2] for fn in fem_fn]
    quarta_freq = [fn[3] for fn in fem_fn]

    plt.figure(figsize=(12,8))
    plt.plot(num_elems, primeira_freq, label='1ª Frequência', marker='o')
    plt.plot(num_elems, segunda_freq, label='2ª Frequência', marker='o')
    plt.plot(num_elems, terceira_freq, label='3ª Frequência', marker='o')
    plt.plot(num_elems, quarta_freq, label='4ª Frequência', marker='o')
    plt.legend()
    plt.grid()
    plt.xlabel('Número de elementos')
    plt.ylabel('Frequência [Hz]')
    plt.title("Convergência das frequências naturais")
    plt.show()
```





A seguir serão plotados os 4 primeiros modos de vibração, comparando com os resultados obtidos pelo MRR.

```
In [60]: N=4
         # Define the x-axis values
         # Set the size and position of the figure
         plt.figure(figsize=(12,8))
         x_plot = np.arange(0, L+tamanho_elem[-1], tamanho_elem[-1])[1:]
         x_plot_mrr = np.linspace(0, L, 1000)
         # Loop over each vibration mode
         for k_ in range(1, N+1):
             # Create a subplot for the current mode
             plt.subplot(2, 2, k_)
             # Plot the vibration mode
             plt.plot(x_plot,fem_a[-1][0:-1:2, :][:, k_-1], linewidth=2, markersize=8, marker
             plt.plot(x_plot_mrr,sp.lambdify(x, u_x[k_-1], 'numpy')(x_plot_mrr).real, linewi
             # Add labels and titles
             plt.grid(True)
             plt.title(f"{k }º Modo", fontsize=14)
             plt.xlabel("x [m]", fontsize=14)
             plt.ylabel(fr"\{\{u\}\}_{k}(x)\ [m]", fontsize=14)
             plt.xlim(0, L)
             plt.legend()
```

```
# Set the tick labels
plt.yticks(fontsize=14)

# Set the tick label interpreter to latex
plt.tick_params(labelsize=14)

# Add spacing between subplots
plt.tight_layout()

# Show the plot
plt.show()
```

