

## Aula 3 - Sistemas de Múltiplos Graus de Liberdade (MGL): Análise Modal e Superposição

**1. Equações de movimento em forma matricial** Estruturas reais (pórticos, treliças, lajes) possuem vários graus de liberdade. No domínio linear, modelamos como:

$$\mathbf{M}\ddot{\mathbf{u}} + \mathbf{C}\dot{\mathbf{u}} + \mathbf{K}\mathbf{u} = \mathbf{p}(t)$$

onde  $\mathbf{M}$  é a matriz de massa,  $\mathbf{C}$  a matriz de amortecimento,  $\mathbf{K}$  a matriz de rigidez e  $\mathbf{u}(t)$  o vetor de deslocamentos generalizados.

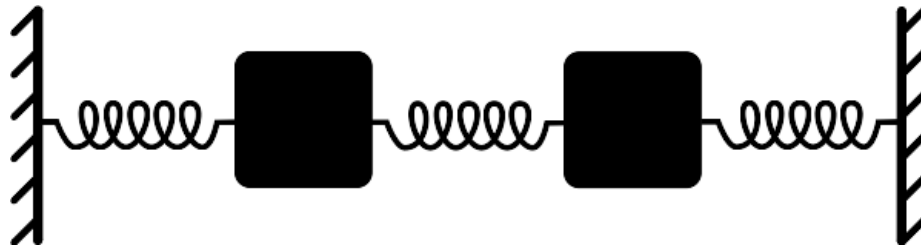


Figure 1: Osciladores acoplados (MGL) - diagrama conceitual

**2. Autovalores e autovetores: modos próprios** Desprezando o amortecimento para a análise modal clássica ( $\mathbf{C} = \mathbf{0}$ ) e assumindo solução livre  $\mathbf{u}(t) = \phi e^{i\omega t}$ , obtemos o problema de autovalor generalizado:

$$(\mathbf{K} - \omega^2 \mathbf{M}) \phi = \mathbf{0}$$

Cada autovalor  $\omega_n^2$  produz uma frequência natural  $\omega_n$  e um autovetor  $\phi^{(n)}$  (forma modal). Propriedades úteis: - Ortogonalidade com massa:  $\phi^{(m)T} \mathbf{M} \phi^{(n)} = 0$  para  $m \neq n$ . - Ortogonalidade com rigidez:  $\phi^{(m)T} \mathbf{K} \phi^{(n)} = 0$  para  $m \neq n$ . - Normalização por massa unitária: escolher  $\phi^{(n)T} \mathbf{M} \phi^{(n)} = 1$ .

Visualmente, formas modais representam “padrões” de vibração. Exemplos ilustrativos:

Modos de vibração de uma membrana (analogia visual)

Figure 2: Modos de vibração de uma membrana (analogia visual)

**3. Coordenadas modais, fatores de participação e massas modais** Expanda a resposta como combinação dos modos:

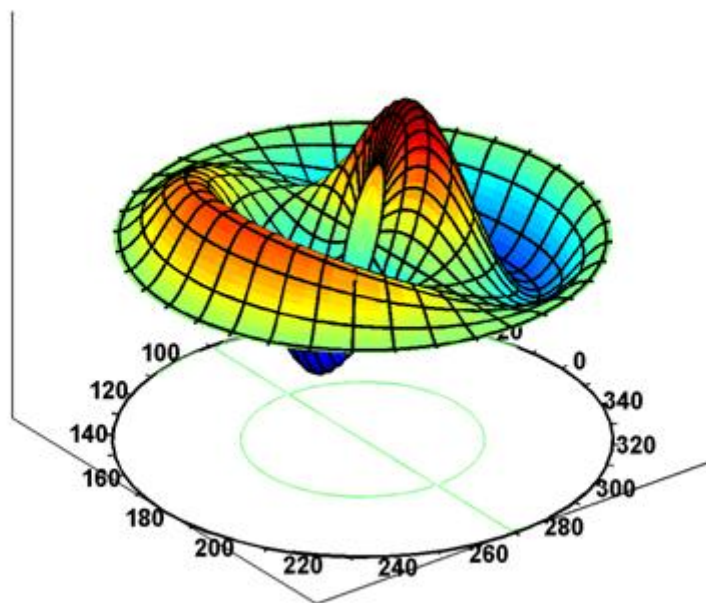


Figure 3: Forma modal de prato circular com linhas nodais

Viga em balanço excitada no modo 2 (exemplo)

Figure 4: Viga em balanço excitada no modo 2 (exemplo)

$\mathbf{u}(t) = \sum_{n=1}^N \phi^{(n)} q_n(t)$ . Substituindo nas equações e usando ortogonalidade, desacoplamos o sistema em  $N$  EDOs escalares para as coordenadas modais  $q_n(t)$ .

Fator de participação  $\Gamma_n$  mede o quanto a excitação generalizada “projeta” no modo  $n$ . A massa modal efetiva associada indica a fração de massa total mobilizada por cada modo. Na prática, escolhemos modos até acumular, por exemplo,  $>90\%$  de massa efetiva em cada direção.

**4. Superposição modal e truncamento; combinações SRSS/CQC** Após obter  $q_n(t)$  (por resposta harmônica, espectral ou histórico temporal), reconstruímos  $\mathbf{u}(t)$  por superposição. Para esforços solicitantes no domínio sísmico (espectro elástico), combina-se contribuições modais via: - SRSS (square root of sum of squares), adequado para modos bem separados. - CQC (complete quadratic combination), mais acurado quando há acoplamento/atrito modal por frequências próximas e amortecimento.

Referência visual para espectros de resposta (sísmico):

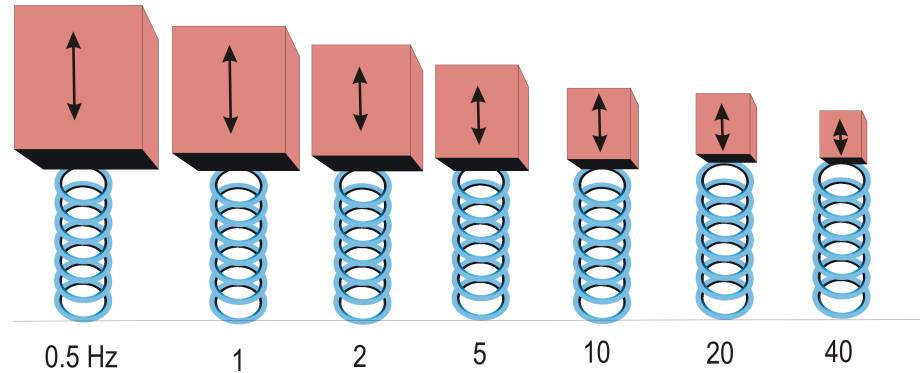


Figure 5: Exemplo de espectro de resposta - deslocamento/velocidade/aceleração

**5. Exemplo numérico resumido (2 GDL)** Considere um sistema de 2 massas ligadas por molas (como no diagrama de osciladores acoplados). Dados  $\mathbf{M} = \text{diag}(m, m)$  e  $\mathbf{K} = \begin{bmatrix} 2k & -k \\ -k & k \end{bmatrix}$ . Resolva  $\det(\mathbf{K} - \omega^2 \mathbf{M}) = 0$  para obter  $\omega_1, \omega_2$  e os vetores  $\phi^{(1)}, \phi^{(2)}$ . Em seguida, normalize por massa e calcule  $\Gamma_n$  para uma excitação uniforme  $\mathbf{p}(t) = [p \ p]^T \sin \omega t$ .

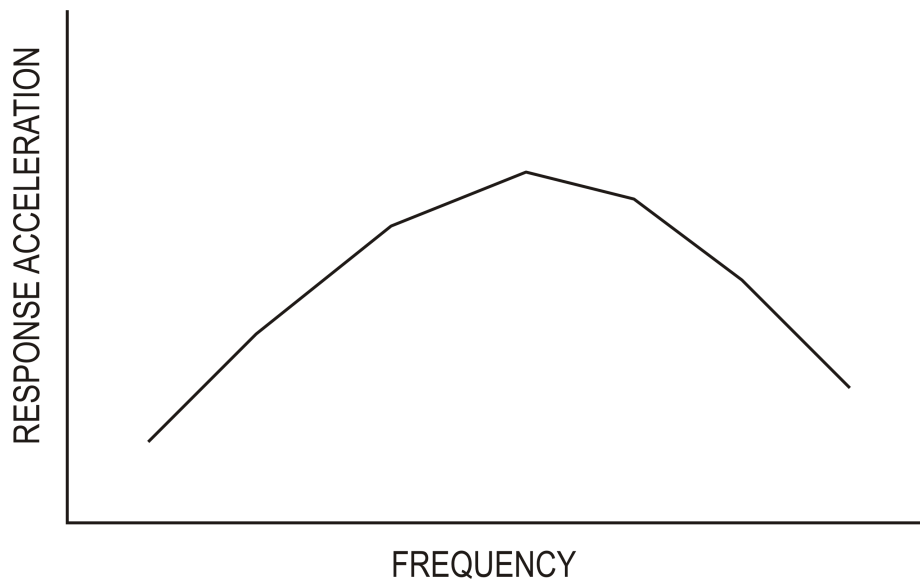


Figure 6: Curvas espectrais complementares

Discussão: o primeiro modo tem massas em fase; o segundo, fora de fase. A excitação “uniforme” tende a participar mais do primeiro modo.

**6. Conforto em pisos e diretrizes práticas** Além de verificação de resistência, verifique vibração e conforto (aceleração RMS, faixas de frequência) conforme normas e guias de projeto. Em pavimentos de concreto com academias ou escritórios, garanta frequência natural fora das faixas críticas de atividade e avalie amortecimento adicional via elementos não estruturais.

Checklist rápido: - Extraia  $\omega_n$ ,  $\phi^{(n)}$ ,  $\Gamma_n$  e massas modais efetivas. - Trunque quando a massa efetiva acumulada for suficiente para o fenômeno de interesse. - Em análise sísmica, use espectro de projeto e combine por SRSS/CQC. - Para vento/maquinário, cheque transmissibilidade e evite coincidência  $f_{\text{força}} \approx f_n$  relevante.

**7. Atividade prática sugerida** Observe um edifício ou estrutura de concreto em seu cotidiano (pode ser o prédio da faculdade, um viaduto, passarela, etc.). Identifique situações em que vibrações podem ser percebidas (ex: pessoas caminhando em passarelas, veículos passando em pontes, máquinas funcionando em lajes). Anote: - O tipo de estrutura observada e o local. - O que pode causar vibração naquele elemento (tráfego, vento, máquinas, etc.). - Se é possível

perceber vibrações (pelo tato, objetos tremendo, ruídos, etc.). - Discuta, com base no conteúdo da aula, por que algumas estruturas vibram mais que outras e como fatores como massa, rigidez e amortecimento podem influenciar essa percepção. Se possível, tire uma foto (opcional) e anexe ao seu relatório.

### **8. Pontos-chave**

- MGL se resolvem eficientemente por análise modal; modos desacoplam a dinâmica.
- Fatores de participação e massas modais guiam truncamento e interpretação física.
- SRSS/CQC são essenciais para combinar respostas modais sob excitação sísmica.