

TEORÍA VIBRACIONES.

RESOLUCIÓN DE PROBLEMAS.
(PROBLEMAS)

→ 1) MOVIMIENTO DE VIBRACIONES LIBRES

1GD

- Si el movimiento: $m\ddot{x} + C\dot{x} + Kx = 0$
 $m\ddot{x} + C\dot{x} + Kx = J(t)$ = provocada vib.
- Sin fuerzas exteriores ni amortiguación el término $C\dot{x}$ desaparece.
- Paso: → Análisis del sistema. Ecuación Diferencial del movimiento. Estudio cualitativo.

→ 2) VIBRACIONES LIBRES NO AMORTIGUADAS. (caso esp. de vib. lib. armónicas)

- Ecuación → $m\ddot{x} + Kx = 0$
- Solución → $x = A \cos \omega t + B \sin \omega t$ } expresiones
 $x = X \cos (\omega t - \theta)$ } equivalentes.
- Los constantes son análogas a la teoría de óptica: ω oscilación natural (x_0, \dot{x}_0)
- $\omega = \sqrt{\text{frecuencia natural}} = \sqrt{K/m}$.

$$\omega_0 = \omega \sqrt{1 - \xi^2}$$

→ 3) VIBRACIONES LIBRES AMORTIGUADAS

- Ecuación → $m\ddot{x} + C\dot{x} + Kx = 0$
- Amortiguamiento crítico = $\bar{\zeta} = \frac{C}{2m\omega}$ → no es del amort. → de la ec. dif.
- Amortiguamiento relativo = $\xi = \frac{c}{\bar{c}} = \frac{c}{2m\omega}$ → orden de la ec. diferencial.
- Si $\xi = 0 \rightarrow$ tenemos vib. libres NO amortiguadas.
- Amortiguamiento sobrepuesto ($\xi < \bar{\zeta} \rightarrow \xi < 1$)

$$\text{Frec. de vibración amortiguada} = \omega_0 = \omega \sqrt{1 - \xi^2}$$

$$\text{Solución} \rightarrow \begin{cases} x = e^{-\xi \omega t} (A \cos \omega_0 t + B \sin \omega_0 t) \quad (*) \\ x = e^{-\xi \omega t} X \cos (\omega_0 t - \theta) \end{cases}$$

los constantes son contenidas sust. las condiciones iniciales (x_0, \dot{x}_0) en esa solución x y se lleva derivada.

→ Primera de integrar → veces en la ec. diferencial,

4) VIBRACIÓN FORMAS ARMÓNICAS

• Ecuación: $m\ddot{x} + c\dot{x} + kx = f_0 \cos(\bar{\omega}t)$

• Solución: armonica \rightarrow existen otros casos, existen...

$$x = e^{-\xi\bar{\omega}t} (A \cos(\bar{\omega}t + \phi) + B \sin(\bar{\omega}t + \phi)) + \frac{f_0/K}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (2\xi\beta)^2}} \cos(\bar{\omega}t - \Theta)$$

soluc de la ecq. homogénea.

componente transitoria de
la respuesta (x_h)

solución particular
parte estacionaria de la
respuesta (x_p)

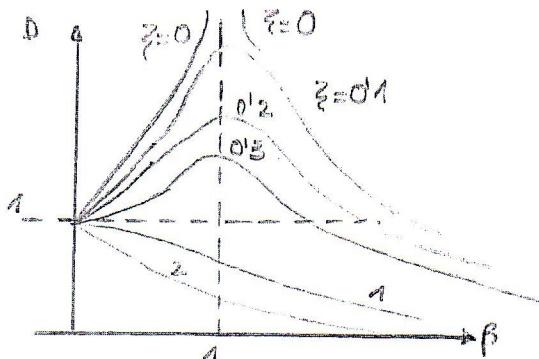
- $\beta = \frac{\bar{\omega}}{\omega} = \frac{\text{frecuencia de la excitación}}{\text{frecuencia natural del sistema}}$

- $\Phi = \arctg \left(\frac{2\xi\beta}{1-\beta^2} \right) = \text{ángulo entre la solución particular y la excitación}$

- $\Theta = \arctg \left(\frac{\xi}{\sqrt{1-\beta^2}} \right)$

- Desplazamiento estatico = $x_{est} = f_0/K$

- Factor de amplificación dinámica = $D = \sqrt{1/(1-\beta^2)^2 + (2\xi\beta)^2}$



Para obtener el máximo de la curva de amplificación dinámica tenemos $\frac{dD}{d\beta} = 0$

$$D_{max} = \frac{1}{2\sqrt{1-\xi^2}}$$

FONCIÓN IMPULSO.

$I = FAt$ = fuerza de gran magnitud que actúa durante un tiempo Δt muy corto ($I = \int Fdt$)

$$I = m(\ddot{x}_2 - \ddot{x}_1) \quad (\ddot{x}_1, \ddot{x}_2 = \text{vel. init y desp. de aplicar } I)$$

→ 15) VIBRACIÓN FORZADA, BAJO APLICACIÓN FUERZA IMPULSO: $F = IS$

• Excepción $m\ddot{x} + c\dot{x} + kx = IS$

• $S = \text{fuerza constante de acción} = \text{impulso unitario}$ (fuerza constante impulso vale el mismo).

$$\int_0^T F(t) dt = I = m[(\ddot{x}(0^+) - \ddot{x}(0^-)] \rightarrow \begin{cases} \ddot{x}(0^+) = I/m \\ x(0^+) = 0 \end{cases}$$

• $x(t)$ se obtiene aplicando a la ecuación de vibración libre, las condiciones iniciales des pués de aplicar I .

a) Respuesta a una fuerza impulsiva.

$$(*) \quad x = \frac{I e^{-\xi w t}}{m \omega_n} \sin \omega_n t$$

aplicando en $t=0$
para otra cosa $t-a$.
 $m = \text{es lo que acompaña}$
 $\omega_n = \text{lo que acompaña}$
 $\xi = \text{lo que acompaña}$
 $I = \text{lo que acompaña}$

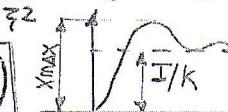
• Si la fuerza aplicada es el impulso unitario, la respuesta es $h(t) \rightarrow x = I h(t)$.

• Si la fuerza impulsiva se aplica en $t=a \rightarrow x(t) = I h(t-a)$

• La f. excesivo es la derivada respecto del tiempo de la f. impulsiva y es nula en el instante de la f. impulsiva.

b) Respuesta a una fuerza excesivo

$$x(t) = \int_0^t \frac{I e^{-\xi w t}}{m \omega_n} \sin \omega_n t dt \rightarrow x(t) = \frac{I}{K} \left[1 - e^{-\xi w t} \right] \frac{\sin(\omega_n t - \theta)}{\sqrt{1-\xi^2}}$$

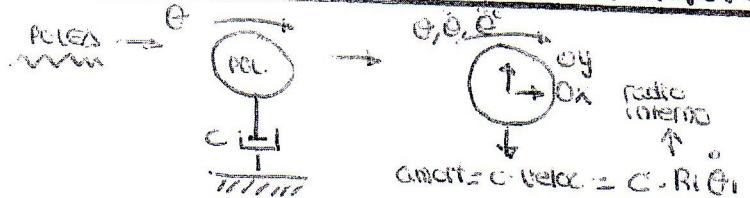
$$(*) \quad x(t) = \frac{I}{K} \left[1 - e^{-\xi w t} \right] \left(\omega_n \cos \omega_n t + \frac{\xi w}{\omega_n} \sin \omega_n t \right)$$


c) Respuesta a una fuerza impulsiva.

$$(*) \quad x(t) = \frac{I t}{K} - \frac{I}{K \omega_n} \left[e^{-\xi w t} \left(\sin(\omega_n t - 2\theta) + \sin 2\theta \right) \right]$$

$$\begin{array}{l} \text{dibujo: } \begin{array}{c} \triangle \\ b-a \\ \hline b \end{array} \quad x_2 = \frac{I t}{K} - \frac{I}{K \omega_n} \dots = \frac{-2\theta/(b-a)}{K} (t-a) = \dots \dots \\ \text{c.s. nulas} \end{array}$$

COSAS PROBLEMAS INTERESANTES



Derivadas:

$$x(t) = A \cos \omega t + B \sin \omega t$$

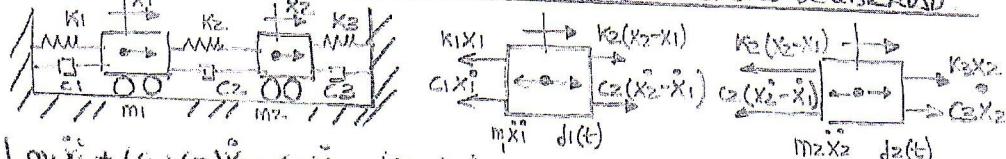
$$\ddot{x}(t) = -A \omega^2 \cos \omega t + B \omega^2 \sin \omega t$$

$\cos \rightarrow \cos$
$\sin \rightarrow -\sin$

SISTEMAS CON N GRADOS DE LIBERTAD.

- VIBRACIONES LIBRES. -

→ 1) ECUACIONES DEL MOVIMIENTO PARA UN SISTEMA DE 2 GRADOS DE LIBERTAD



$$\begin{cases} m_1 \ddot{x}_1 + (c_1 + c_2) \dot{x}_1 - c_2 \dot{x}_2 + (k_1 + k_2) x_1 - k_2 x_2 = j_1 \\ m_2 \ddot{x}_2 - c_2 \dot{x}_1 + (c_2 + c_3) \dot{x}_2 - k_2 x_1 + (k_2 + k_3) x_2 = j_2 \end{cases}$$

$$\begin{bmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \ddot{x}_1 \\ \ddot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} (c_1 + c_2) - c_2 \\ -c_2 (c_2 + c_3) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \dot{x}_1 \\ \dot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} (k_1 + k_2) - k_2 \\ -k_2 (k_2 + k_3) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} j_1 \\ j_2 \end{bmatrix}$$

$$[M] \ddot{\mathbf{x}} + [C] \dot{\mathbf{x}} + [K] \mathbf{x} = \mathbf{j}(t)$$

\mathbf{x} = resp. del sistema.

$\mathbf{j}(t)$ = vector de fuerzas.

$[M]$ = mat. masa o de inercia.

$[C]$ = mat. amortiguamiento.

$[K]$ = mat. rigidez.

→ 2) VIBRACIONES LIBRES NO AMORTIGUADAS.

$$\begin{bmatrix} m_{11} & m_{12} \\ m_{12} & m_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \ddot{x}_1 \\ \ddot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} k_{11} & k_{12} \\ k_{12} & k_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

MOV armónico simple.
2 masas vibran en fase
con la misma frecuencia.

a) Frecuencias naturales y modos de vibración

Solución: $x_1(t) = X_1 \cos \omega t$ y $x_2(t) = X_2 \cos \omega t$. (X_1 y X_2 amplitud).

$$\begin{bmatrix} k_{11} - m_{11}\omega^2 & k_{12} - m_{12}\omega^2 \\ k_{12} - m_{12}\omega^2 & k_{22} - m_{22}\omega^2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X_1 \\ X_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \end{bmatrix} \rightarrow \text{Ecuac. } A\omega^2 + B\omega^2 + C = 0.$$

ω_1 y ω_2 → frec. naturales del sistema.

$$\omega_1 \rightarrow \frac{\dot{x}_1}{x_1} = -\frac{k_{12} - \omega^2 m_{12}}{k_{11} - \omega^2 m_{11}} = -\frac{k_{22} - \omega^2 m_{22}}{k_{12} - \omega^2 m_{12}} \rightarrow (X_1, X_2) \neq 0$$

$$\omega_2 \rightarrow \frac{\dot{x}_2}{x_2} = -\frac{k_{12} - \omega^2 m_{12}}{k_{11} - \omega^2 m_{11}} = -\frac{k_{22} - \omega^2 m_{22}}{k_{12} - \omega^2 m_{12}} \rightarrow (X_1^2, X_2^2) \neq 0$$

b) Solución general para los vib. libres no amortiguados.

$$\begin{bmatrix} x_1(t) \\ x_2(t) \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} X_1 \\ X_2 \end{bmatrix} e^{st} \rightarrow \begin{bmatrix} k_{11} + m_{11}s^2 & k_{12} + m_{12}s^2 \\ k_{12} + m_{12}s^2 & k_{22} + m_{22}s^2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X_1 \\ X_2 \end{bmatrix} = 0$$

Ecuac. bicircular (det | \rightarrow $as^4 + bs^2 + c = 0$)

$$s^2 = -\omega^2$$

$$\begin{cases} s_1 = \pm \omega_1 \\ s_2 = \pm i\omega_1 \\ s_3 = \pm \omega_2 \\ s_4 = \pm i\omega_2 \end{cases}$$

Solucionamiento

$$\{x(t)\} = C_1 \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} e^{iw_1 t} + C_2 \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} e^{-iw_1 t} + C_3 \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} e^{iw_2 t} + C_4 \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} e^{-iw_2 t}$$

si utilizo las fórmulas de Euler $\rightarrow e^{iw_1 t} = \cos w_1 t + i \sin w_1 t$

$$e^{-iw_1 t} = \cos w_1 t - i \sin w_1 t$$

$$\{x(t)\} = (C_1 + C_2) \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} \cos w_1 t + i(C_1 - C_2) \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} \sin w_1 t +$$

$$+ (C_3 + C_4) \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} \cos w_2 t + i(C_3 - C_4) \begin{cases} x_1 \\ x_2 \end{cases} \sin w_2 t$$

siendo $A = C_1 + C_2$; $B = C_1 - C_2$; $C = C_3 + C_4$; $D = C_3 - C_4$.

que dan los coeficientes mediante las condiciones iniciales

$$\begin{cases} x_1(0) \\ x_2(0) \end{cases} \wedge \begin{cases} \dot{x}_1(0) \\ \dot{x}_2(0) \end{cases}$$

$$[X] = \begin{bmatrix} x_1 & x_1 \\ x_2 & x_2 \end{bmatrix}$$

c) coordenadas modelo o naturales. Modos vibraciónes \rightarrow

$$\{[X]^T [M] [X]\} = [m^m] \rightarrow \text{masas de la red de modelo}$$

$$\{[X]^T [K] [X]\} = [K^m] \rightarrow \text{rigidez de la red de modelo}$$

$$\{[X]^T [M] [X]\} = [I] \wedge \{[X]^T [K] [X]\} = [\omega^2] \rightarrow \text{modos normalizados}$$

Ecuación de coordenadas: $\{X\} = [X]^T \{y\}$

$$\text{Sustituyendo en la ecuación diferencial: } \{m^m [X]\} \{y\} + [K] \{X\} \{y\} = \{0\}$$

$$\{[X]^T [M] [X]\} \{y\} + \{[X]^T [K] [X]\} \{y\} = \{0\}$$

$$\{m^m y_1 \ 0\} + \{0 \ m^m y_2\} \{y_1\} + \{0 \ K^m y_2\} \{y_2\} = \{0\}$$

$$\rightarrow \begin{cases} m^m y_1 + K^m y_1 = 0 \\ m^m y_2 + K^m y_2 = 0 \end{cases} \quad \begin{array}{l} \text{si met. de} \\ \text{modos est.} \\ \text{normalizado} \end{array} \quad \begin{cases} y_1 + \omega_1^2 y_1 = 0 \\ y_2 + \omega_2^2 y_2 = 0 \end{cases} \quad \begin{array}{l} \text{eigen} \\ \text{desarroll.} \end{array}$$

$$\omega_j = \sqrt{K^m/m^m} \quad \{y(t)\} \rightarrow \text{coordenadas modelo}$$

• Resea q transforma las cond. iniciales a coordenadas naturales

$$\{x_0\} = [X]^T \{y_0\} \rightarrow [X]^T [M] [X] \{y_0\} = \{0\} \quad \text{para pasar de modelo}$$

$$\{x_0\} = [X]^T \{y_0\} \quad \text{así normaliz. } \{y_0\} = [X]^T \{y\}$$

3) VIBRACIONES LIBRES AUTOSIGUADAS.

$$\begin{bmatrix} m_1 m_{12} \\ m_{12} m_{12} \end{bmatrix} \ddot{x}_1 + \begin{bmatrix} c_{11} c_{12} \\ c_{12} c_{22} \end{bmatrix} \ddot{x}_1 + \begin{bmatrix} k_{11} k_{12} \\ k_{12} k_{22} \end{bmatrix} x_2 = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} m_1 s^2 + c_{11} s + k_{11} & \dots \\ m_{12} s^2 + c_{12} s + k_{12} & \dots \end{bmatrix} \{x_1\} = \{0\} \rightarrow \text{resultado ecuación polinómica}$$

$$As^4 + Bs^3 + Cs^2 + Ds + E = 0$$

• Amortiguamiento proporcional:

$$\{[X]^T [M] [X]\} \{y\} + \{[X]^T [C] [X]\} \{y\} + \{[X]^T [K] [X]\} \{y\} = \{0\}$$

$$\{[X]^T \{y\} + \{[X]^T [C] [X]\} \{y\} + \{[W]^2\} \{y\} = \{0\}$$

$$\{C\} = \alpha \{K\} + \beta \{M\} \rightarrow \{[X]^T [C] [X]\} = \beta \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} + \alpha \begin{bmatrix} w_1^2 & 0 \\ 0 & w_2^2 \end{bmatrix} = \alpha \omega_1^2 + \beta$$

- VIBRACIONES FORZADAS -

→ 1) VIBRACIONES NO AMORTIGUADAS EXCITACION ARMÓNICA.

Resolviendo del sistema de Ecuaciones diferenciales Si $\ddot{x}_1 = \ddot{x}_2 = 0$ → No hay inestabilidad.

$$\begin{bmatrix} m_{11} & m_{12} \\ m_{12} & m_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \ddot{x}_1 \\ \ddot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} k_{11} & k_{12} \\ k_{12} & k_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \ddot{f}_1 \\ \ddot{f}_2 \end{bmatrix} e^{i\bar{\omega}t} \rightarrow \text{se ve} \rightarrow \begin{bmatrix} x_1(t) \\ x_2(t) \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} e^{i\bar{\omega}t}$$

$$\begin{bmatrix} k_{11} - m_{11}\bar{\omega}^2 & k_{12} - m_{12}\bar{\omega}^2 \\ k_{12} - m_{12}\bar{\omega}^2 & k_{22} - m_{22}\bar{\omega}^2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \ddot{f}_1 \\ \ddot{f}_2 \end{bmatrix} \rightarrow \text{Resolvemos sistema} \rightarrow x_1 \text{ y } x_2$$

Det de determinante → coincide con el det del q resultan las freq. naturales.

que se unen en el caso de que $\bar{\omega}$ coincide con alg de las freq nat ω_1 y ω_2 .

→ 2) VIBRACIONES AMORTIGUADAS EXCITACION ARMÓNICA

$$\begin{bmatrix} m_{11} & m_{12} \\ m_{12} & m_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \ddot{x}_1 \\ \ddot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} c_{11} & c_{12} \\ c_{12} & c_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \dot{x}_1 \\ \dot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} k_{11} & k_{12} \\ k_{12} & k_{22} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \ddot{f}_1 \\ \ddot{f}_2 \end{bmatrix} e^{i\bar{\omega}t} \quad x_1(\bar{\omega}), x_2(\bar{\omega})$$

$$\begin{bmatrix} k_{11} + i(c_{11}\bar{\omega} - m_{11}\bar{\omega}^2) & k_{12} + i(c_{12}\bar{\omega} - m_{12}\bar{\omega}^2) \\ k_{12} + i(c_{12}\bar{\omega} - m_{12}\bar{\omega}^2) & k_{22} + i(c_{22}\bar{\omega} - m_{22}\bar{\omega}^2) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \ddot{f}_1 \\ \ddot{f}_2 \end{bmatrix} \rightarrow \text{CRAMER} \rightarrow \text{desplazamientos del vect. de amplitudes}$$

$$x_1(\bar{\omega}) = A(\bar{\omega}) + iB(\bar{\omega}) = \sqrt{A(\bar{\omega})^2 + B(\bar{\omega})^2} e^{i\psi_1(\bar{\omega})} \quad \psi_1(\bar{\omega}) = \arctg \frac{B(\bar{\omega})}{A(\bar{\omega})}$$

$$x_2(\bar{\omega}) = C(\bar{\omega}) + iD(\bar{\omega}) = \dots \quad \psi_2(\bar{\omega})$$

$$\text{solución} \rightarrow \begin{bmatrix} x_1(t) \\ x_2(t) \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} |x_1|e^{i\psi_1} \\ |x_2|e^{i\psi_2} \end{bmatrix} e^{i\bar{\omega}t} = \begin{bmatrix} |x_1|e^{i(\bar{\omega}t + \psi_1)} \\ |x_2|e^{i(\bar{\omega}t + \psi_2)} \end{bmatrix}$$

• Módulos de estas ecuaciones amplitudes x_j

$$\{x_j\} = [k_{jj} + i(c_{jj}\bar{\omega} - m_{jj}\bar{\omega}^2)]^{-1} \{f_j\} \quad \{c_{jj}m\} \{y_j\} + [c_{jj}^m] \{y_j\} + [k_{jj}^m] \{y_j\} =$$

$$[m_{jj}(\bar{\omega})] = [k_{jj} + i(c_{jj}\bar{\omega} - m_{jj}\bar{\omega}^2)]^{-1} \quad \{c_{jj}m\} = \{x_j\}^T [C] \{x_j\} = \{j_j^m\} e^{i\bar{\omega}t}$$

$$\text{a) En el caso de amort. proporcional} \rightarrow \{j_j^m\} = \{x_j\}^T [L] \{x_j\} = X_1 j_1 + X_2 j_2$$

$$\text{resolva} \rightarrow y_j(t) = B_j^m(\bar{\omega}) j_j^m e^{i\bar{\omega}t} \quad \{m_j^m y_j + c_j^m y_j + k_j^m y_j\} = j_j^m e^{i\bar{\omega}t}$$

$$H_j^m(\bar{\omega}) = \frac{1}{k_j^m} \cdot \frac{1}{1 - \beta_j^2 + 2\zeta_j^m \beta_j} \quad \rightarrow \beta_j = \frac{\bar{\omega}}{\omega_j} \quad \zeta_j^m = \frac{c_j^m}{k_j^m} = \frac{c_j^m}{2m_j \omega_j}$$

$$\text{- respuesta en coord. nodales: } \{y_j(t)\} = \{H_j^m(\bar{\omega})\} \{j_j^m\} e^{i\bar{\omega}t} = \{H_j^m(\bar{\omega})\} \{j_j^m\} e^{i\bar{\omega}t}$$

• resp. en coord. reales:

$$\{x_j\}^T = [X] \{y_j(t)\} = [X] \{H_j^m(\bar{\omega})\} \{j_j^m\} e^{i\bar{\omega}t} = \underbrace{[X] \{H_j^m(\bar{\omega})\} [X]^T}_{h_j^m(\bar{\omega})} \{j_j^m\} e^{i\bar{\omega}t}$$

→ 3) RESP. ANTE UNA EXCITACION DE INDUCEMOS

$$[K]^T [M] [X] \{Y\} + [X]^T [C] [X] \{Y\} + [X]^T [K] [X] \{Y\} = [X]^T \{J(t)\}.$$

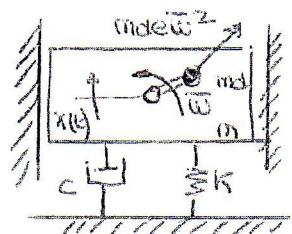
$$\begin{bmatrix} m_{11} & 0 \\ 0 & m_{22} \end{bmatrix} \{y_1\} + \begin{bmatrix} c_{11} & 0 \\ 0 & c_{22} \end{bmatrix} \{y_1\} + \begin{bmatrix} k_{11} & 0 \\ 0 & k_{22} \end{bmatrix} \{y_1\} = \{j_1^m(t)\}$$

$$\begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} \{y_1\} + \begin{bmatrix} 2\zeta_1 \omega_1 & 0 \\ 0 & 2\zeta_2 \omega_2 \end{bmatrix} \{y_1\} + \begin{bmatrix} \omega_1^2 & 0 \\ 0 & \omega_2^2 \end{bmatrix} \{y_1\} = \{j_1^m(t)\} \quad \begin{array}{l} \text{modos normales} \\ \text{resp. de la} \\ \text{w.m. de max.} \end{array}$$

RESORCERES: aplicacions pràctiques

→ a) DESIGUALDAD EN MÀQUINES. FÀCIL DE AMPLEACIÓ PER DESIGUALTAT.

Màquina rotativa amb desequilibris → excent. (recte) $m_{de} = \text{màsia desequil.}$



• Fuerza desequilibradora → módulo $\rightarrow j_0 = m_{de} \bar{w}^2$

• Comp. vertical: $j_V(t) = m_{de} \bar{w}^2 \sin(\bar{w}t)$

• Respuesta elevanaria: $X(t) = \frac{m_{de} \bar{w}^2}{K} D \sin(\bar{w}t - \psi)$

$$X(t) = e^{\frac{m_{de}}{m}} \frac{B^2}{\sqrt{(1-B)^2 + (2\zeta B)^2}} \sin(\bar{w}t - \arctg(\frac{2\zeta B}{1-B^2}))$$

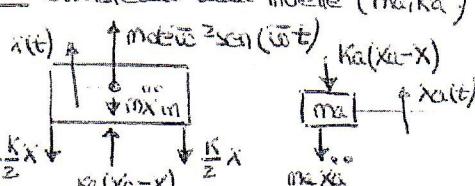
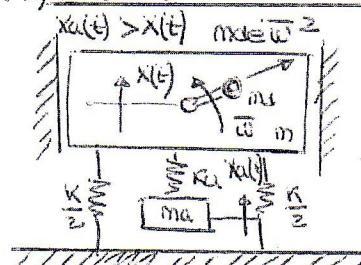
• factor de amplitud per desequilibrio ≤ 1 .

$$\cdot D_{de, \text{màx}} = \frac{1}{2} \frac{1}{\zeta \sqrt{1-2\zeta^2}} \rightarrow f_{de, \text{màx}} = \frac{1}{\sqrt{1-2\zeta^2}}$$

$$\cdot \text{Per a } \xi < 0.1 \text{ (amort pug)} \rightarrow D_{de, \text{màx}} = \frac{1}{2\zeta} \rightarrow f_{de, \text{màx}} \approx 1$$

$$\cdot \text{Amplitud movimiento: } X_{de} = e^{\frac{m_{de}}{m}} D_e = e^{\frac{m_{de}}{m}} \frac{B^2}{(1-B^2)}$$

→ b) ADICIÓN DE UN ABSORIOR. sisistema massa-molla (m_a, k_a)



$$\begin{cases} m_a \ddot{x}_a + Kx - k_a(x_a - x) = m_a \bar{w}^2 \sin(\bar{w}t) \\ m_a \ddot{x}_a + Kx_a - Kx = 0 \end{cases}$$

$$\begin{bmatrix} m_a \ddot{x}_a \\ m_a \ddot{x} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} (K+k_a) & -k_a \\ -k_a & K \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_a \\ x \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} m_a \bar{w}^2 \sin(\bar{w}t) \\ 0 \end{bmatrix}$$

→ amplitudes del movimiento.

$$X = \frac{\begin{vmatrix} m_a \bar{w}^2 & -k_a \\ 0 & K - m_a \bar{w}^2 \end{vmatrix}}{\begin{vmatrix} (K+k_a) - m_a \bar{w}^2 & -k_a \\ -k_a & K - m_a \bar{w}^2 \end{vmatrix}} = \frac{m_a \bar{w}^2 (K - m_a \bar{w}^2)}{11} \quad \left. \begin{array}{l} \text{X primera parte:} \\ m_a \bar{w}^2 (K - m_a \bar{w}^2) = 0 \end{array} \right\}$$

$$X_a = \frac{\begin{vmatrix} m_a \bar{w}^2 & m_a \bar{w}^2 \\ -k_a & K \end{vmatrix}}{\begin{vmatrix} (K+k_a) - m_a \bar{w}^2 & -k_a \\ -k_a & K \end{vmatrix}} = \frac{m_a \bar{w}^2 K}{11} \quad \left. \begin{array}{l} \text{X segunda parte:} \\ \bar{w} = \sqrt{K/m_a} \end{array} \right\}$$

$$\cdot Amplitud sistema rotatori $\rightarrow \omega_a = \sqrt{K/m_a}$$$

$$\cdot Amplitud del moviment del absoridor $\rightarrow |X_a| = \sqrt{\frac{m_a \bar{w}^2}{-k_a}} = \frac{\bar{w}}{\sqrt{-k_a}} \cdot m_a$$$

$$\cdot X_a = \frac{j_0}{-k_a} \rightarrow j_0 = m_a \bar{w}^2 \rightarrow j_0 = -k_a x_a \quad \downarrow \text{del denominador de } X/X_a$$

$$\circ (K+k_a - m_a \bar{w}^2)(K - m_a \bar{w}^2) - k_a^2 = 0 \rightarrow \text{obtingem les freqüències } \omega_1, \omega_2$$