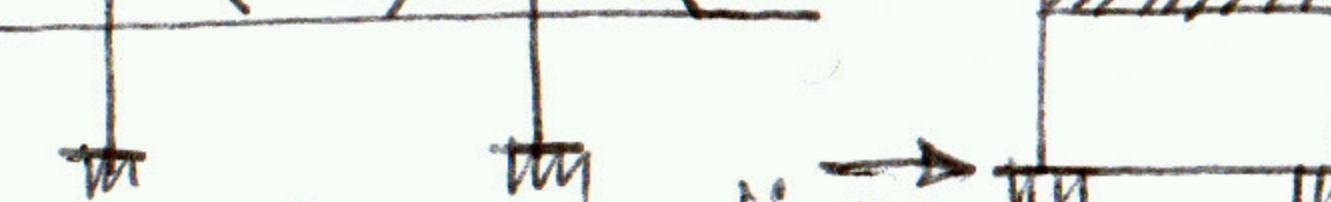
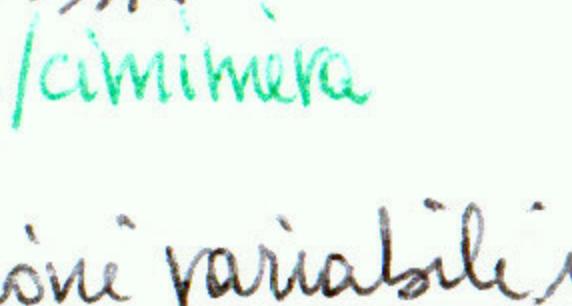
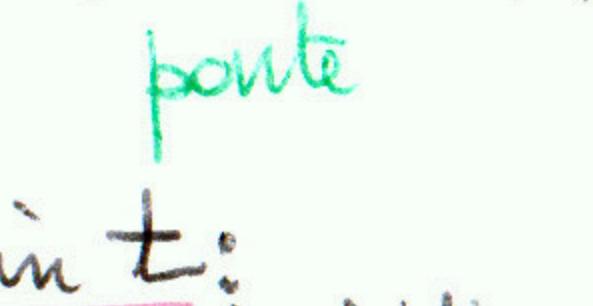
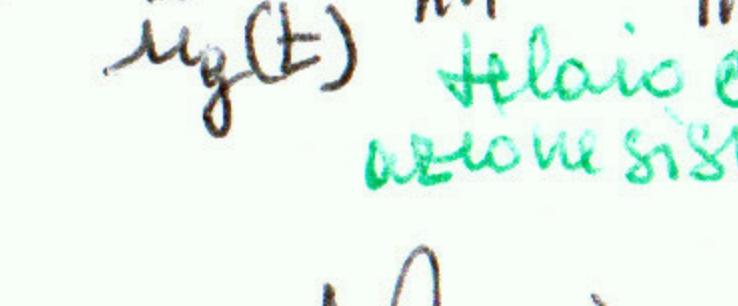


DINAMICA DELLE STRUTTURE

- Es.
 - 
 - 

torre/cimierina ponte telaios con azione sismica
 - Azioni variabili in t:
 - 
 - 
 - 

- Caratteristiche:
 - masse $m \rightarrow$ effetti inerziali (forze d'inerzia)
 - eq. m' del moto $\rightarrow \mu, ii, ii$
(equil. dinamico)

- Programma:

sistemi
scritti
a finito
(gdl)

m $\rightarrow u(t)$

k

$F(t)$

m

$u(t)$

m

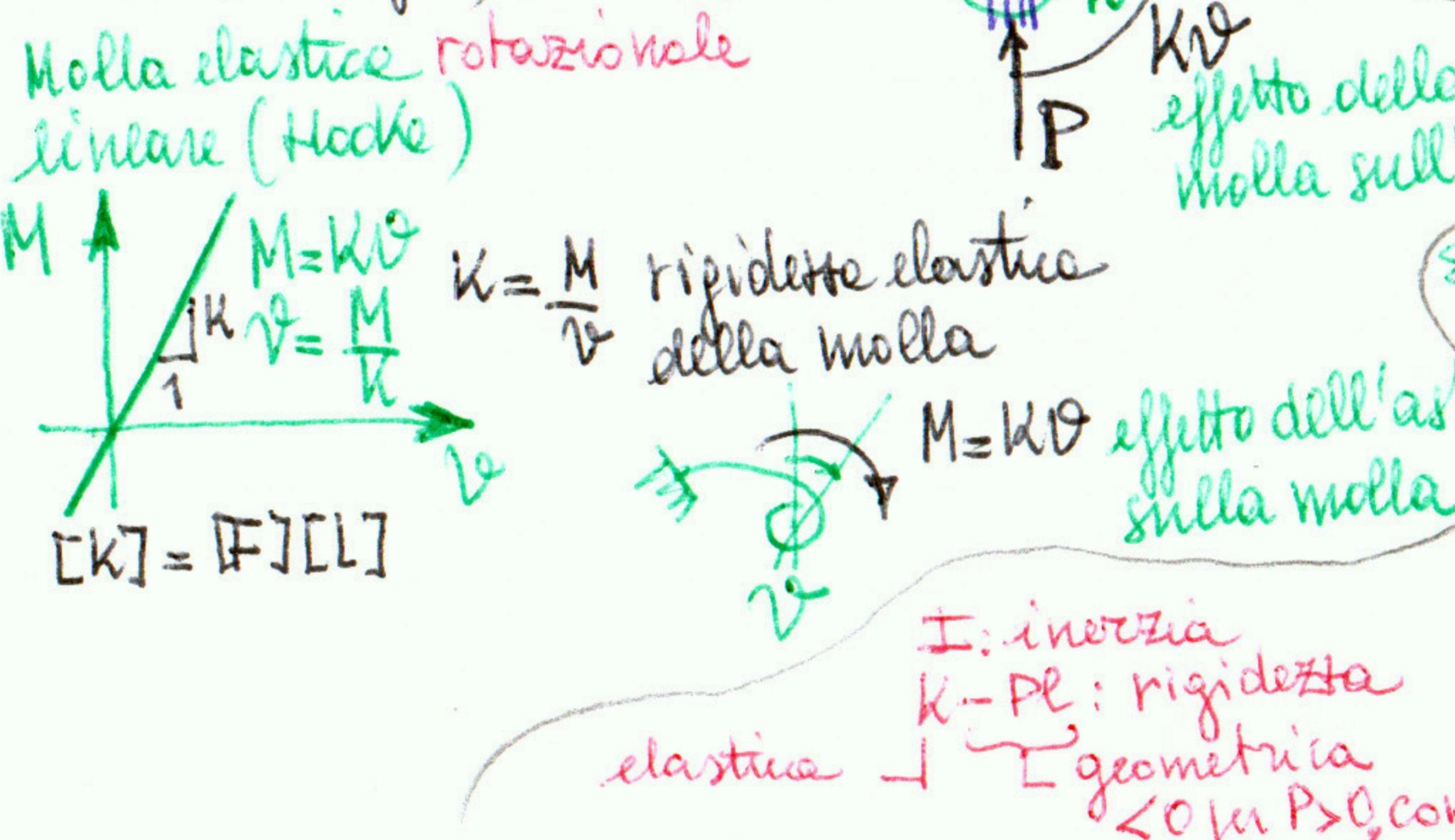
$u(t)$

m

$u(t)$

Sistemi ad un gdl (dinamico) - SDOF

- ESEMPIO
(unificatore - sulla
intima connessione
tra dinamica ed
instabilità) \downarrow pesan
Asta compresa con
deformabilità elastica
concentrata (ad fdl)



The diagram illustrates a mechanical system consisting of a horizontal beam supported by two vertical legs. A circular mass is attached to the beam at an angle from the vertical. A force vector F acts on the mass at an angle ωt relative to the vertical. Below the beam, two masses labeled m are shown. The text "macchina con masse rotanti \Rightarrow forz. armonica" describes this as a machine with rotating masses, leading to harmonic forces. To the left, a graph plots displacement $i_{rig}(t)$ against time, showing a complex periodic waveform with multiple frequencies, characteristic of a forced harmonic vibration response.

INSTABILITÀ DELLE STRUTTURE

-

(buckling)

- o Azioni:
 - sost. o lentamente variabili in t
 - variabili nel tempo, ad es. crescenti, anche tali da non indurre risposte di normiche

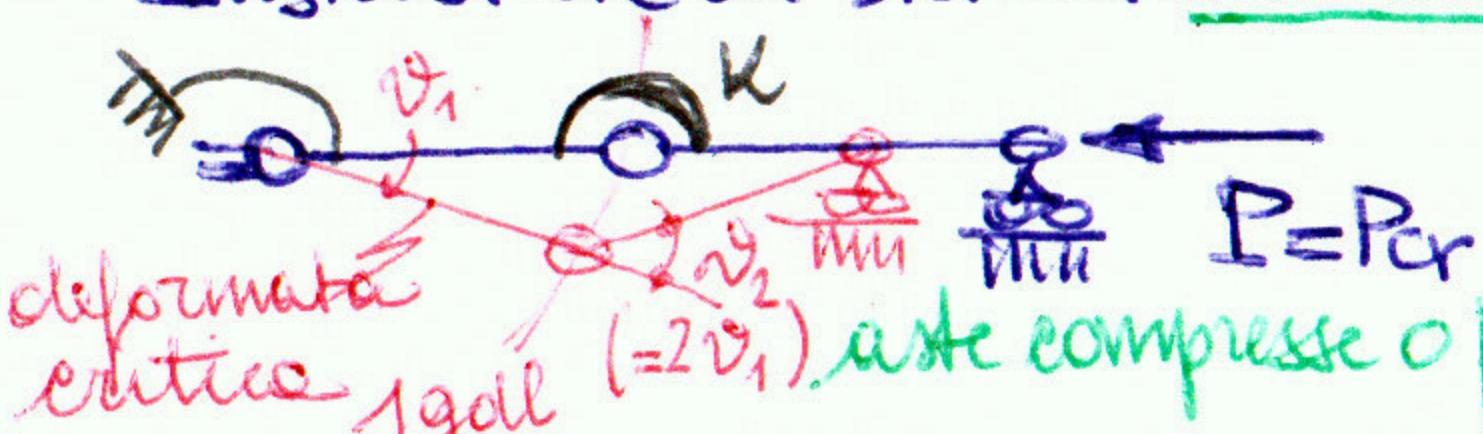
Spesso l'instabilità
dell'equilibrio (da prevenire,
può condurre al collasso, per
mezzo di transizione
dinamica, anche rapida
(intimo collegamento tra D. e I.)

- ## • Caratteristiche:

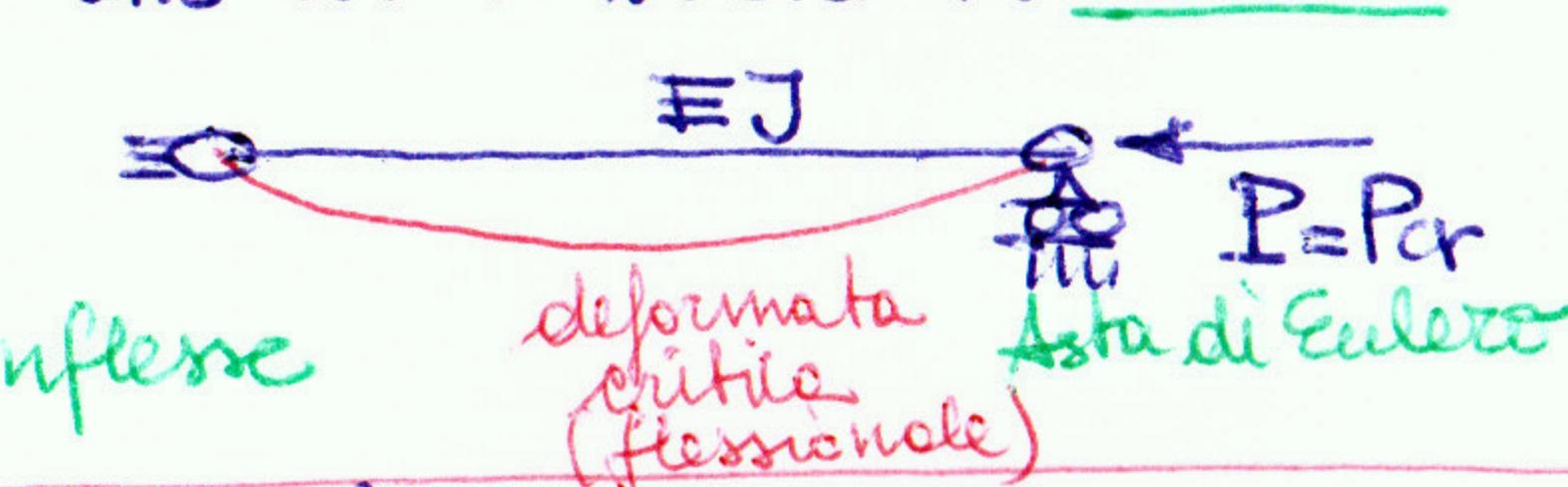
- equilibrio nella configurazione deformata (grandi spostamenti, cioè tali da influenzare l'equilibrio). "effetti del 2°ordine"
 - perdite di stabilità delle conf. ne gli equilibri (carico critico)

- ## • Programma:

Instabilità di sistemi discreti



Instabilità di sistemi continui



Soluzione dell'eq. di moto (3 casi) -

- 1) $K - Pl > 0 ; P < \frac{K}{l}$

$$\ddot{\vartheta} + \frac{K - Pl}{I} \vartheta = 0 \rightarrow \ddot{\vartheta} + \omega_1^2 \vartheta = 0$$

ω_1 : pulsaz. Frequenz angolare
eq. in dei moti armònici

Piccole oscillazioni attorno a $\theta = 0$
(sistema stabile secondo LIAPUNOV)

- $$2) K - P \ell = 0; P = \frac{K}{\ell} = P_{cr}$$

$\ddot{\theta} = 0 \rightarrow \theta(t) = \theta_0 + \dot{\theta}_0 t$
 moto divergente linear.
 $\propto t$ ($\theta \rightarrow \infty$ per $t \rightarrow \infty$)

- 3) $K - PL < 0; P > \frac{K}{L}$

$$\ddot{V} - \alpha^2 V = 0, \quad \alpha = -\frac{\kappa + PL}{I} > 0$$

motod de Verry
esponziv
in t

$$\hookrightarrow V(t) = A e^{\alpha t} + B e^{-\alpha t}$$

$$\text{INSTABILE} = \frac{1}{2} \left(V_0 + \frac{\dot{V}_0}{\alpha} \right) e^{\alpha t} + \frac{1}{2} \left(V_0 - \frac{\dot{V}_0}{\alpha} \right) e^{-\alpha t}$$

Sistemi stabili solo
in 1) \Rightarrow non tende
ad abbandonare
le conf.-ne di equil.
in definizione $\theta = 0$

$$\text{Eq. del moto (unidireccional)} \\ T \ddot{\vartheta} + (K - P\ell) \vartheta = 0$$

2a Lez. FDIS - Sistemi ad 1 gdl (SDOF)

Single degree of freedom systems

Oscillatore semplice

- fondamentale per comprensione dei sistemi dinamici.
- spesso sufficiente a caratterizzare risposte reali.

Scrittura dell'eq. del moto

- Equilibrio "dinamico" con aggiunte delle forze d'inerzia

$$\begin{aligned} \text{Principio di d'Alembert: } & F_i = -m\ddot{u} \\ \text{u(t) spost.} & F - ma = F + F_i = 0 \\ \text{i(t) velocità} & F_i = \text{forza d'inerzia} \\ \text{ii(t) accelerazione} & \end{aligned}$$

$$m\ddot{u} + c\dot{u} + Ku = F(t) \quad \text{Equazione differenziale del 2° ordine} \quad \text{a coeff. costanti (sistemi tempo invarianti)}$$

$$\begin{cases} u(0) = u_0 \\ \dot{u}(0) = i_0 \end{cases} \quad \text{condizioni iniziali}$$

Equazioni di Lagrange - Lagrangiano: $L = L(q_k, \dot{q}_k) = T - V$

$$\frac{d}{dt} \left(\frac{\partial L}{\partial \dot{q}_k} \right) - \frac{\partial L}{\partial q_k} = Q_k^* = \frac{\delta L^*(q_k)}{\delta q_k} \quad \text{- Lavoro esterno associato alla variazione delle sola coord. } q_k$$

spesso $T = T(q_k)$, $V = V(q_k)$

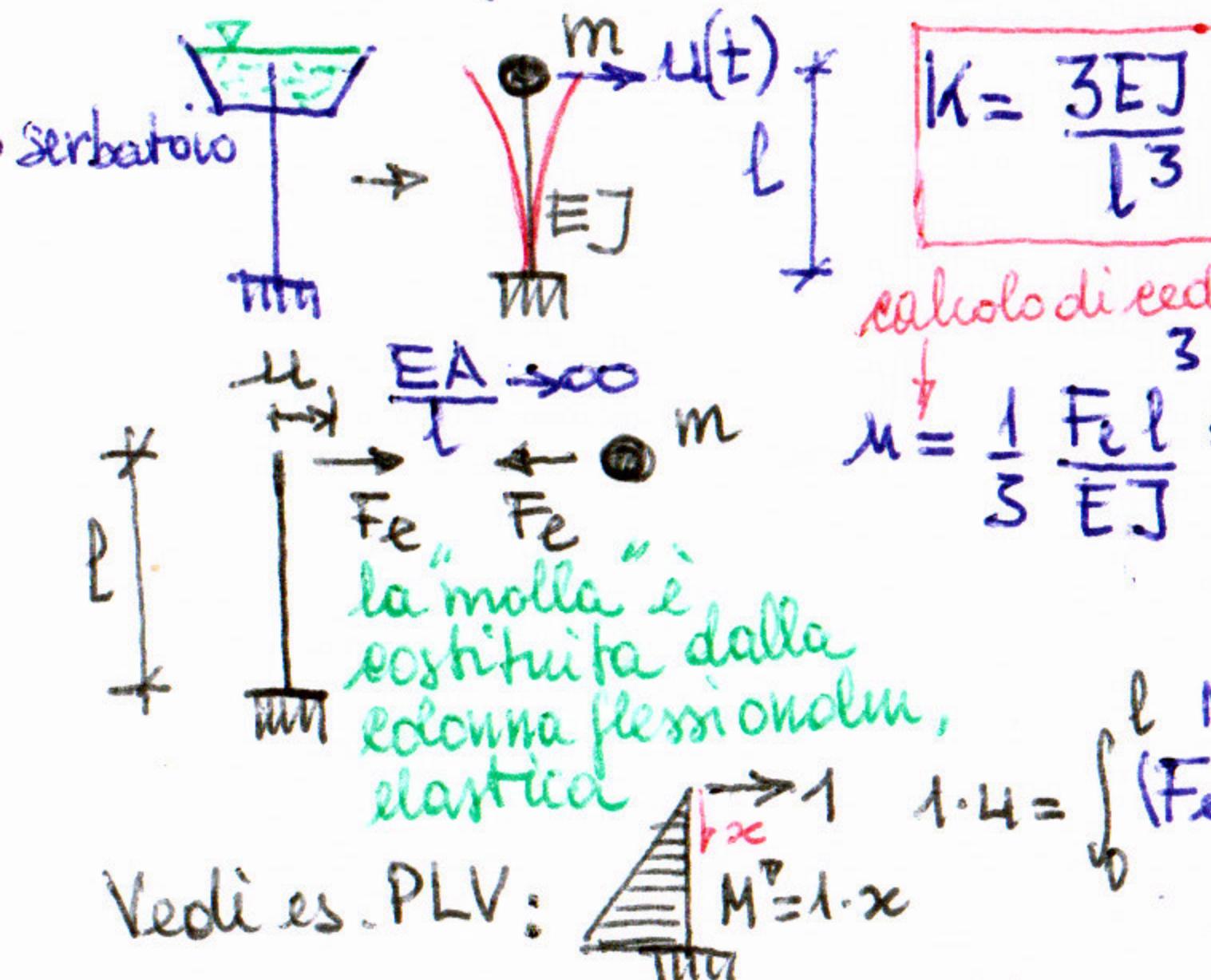
$$\begin{aligned} \text{Qui: } T &= \frac{1}{2} m \dot{u}^2 \\ q_k &= q_1 = u \\ V &= \frac{1}{2} K u^2 \end{aligned}$$

$$\frac{d}{dt} \left(\frac{\partial L}{\partial \dot{q}_k} \right) + \frac{\partial V}{\partial q_k} = Q_k^*$$

$$\frac{d}{dt} \left(\frac{1}{2} m \dot{u}^2 \right) + \frac{1}{2} K u^2 = (F - F_d) \frac{\partial u}{\partial t}$$

$$m\ddot{u} + c\dot{u} + Ku = F \quad \text{c.v.d.}$$

Esempi strutturali (calcolo delle rigidezze elastiche K)

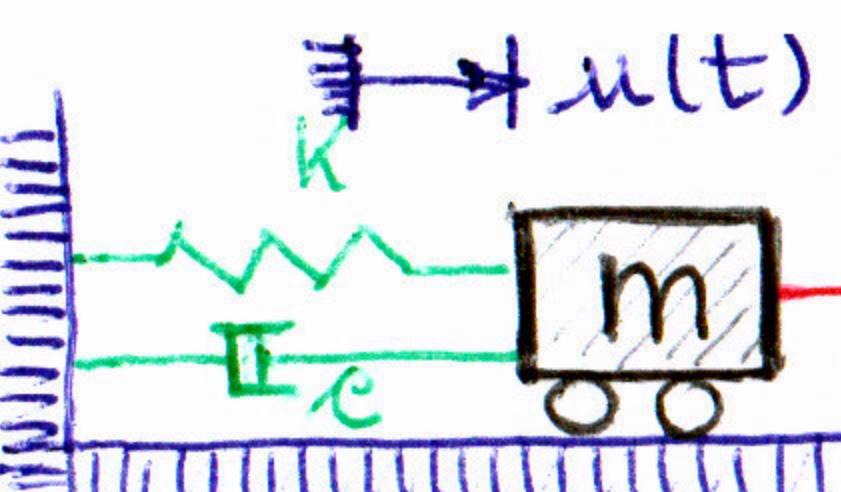


trave con massa concentrata



$$\begin{aligned} & \text{esempio visto} \\ & \frac{P}{l_c} = \frac{P}{l} \approx \frac{l}{l_c} = \frac{l}{l} = 1 \\ & K = K_p - P \frac{l}{l_c} \\ & K_p = K_{p1} = K_{p2} = 1 \end{aligned}$$

$$K = 2 \cdot \frac{12EJ_c}{l_c^3} = \frac{24EJ_c}{l_c^3} = K$$



Molla elastica lineare (Hooke)

$$\begin{aligned} K > 0 & \quad F_e = F_e \uparrow \\ \rightarrow u & \quad E = \frac{1}{2} F_e \cdot u = \frac{1}{2} \frac{F_e^2}{K} \quad \text{energia lavoro elastica} \\ F_e = Ku & \quad K \text{ rigidezza (stiffness)} \quad \text{et} \\ M = \frac{1}{K} F_e & \quad \frac{1}{K} \text{ flessibilità (compliance)} \quad [K] = \frac{[F]}{[L]} \\ \text{Elemento elastico} & \quad \text{Elemento elastico} \\ \text{(conservativo)} & \quad \text{(conservativo)} \end{aligned}$$

$m : \text{massa dell'oscillatore}$ $L^M \stackrel{!}{=} L \Gamma J L C$
 $F(t) : \text{forzante esterna}$ $[F]$
 $u(t) : \text{gdl dinamico o coord. lagrangiana}$ $[L]$

Smozzatore viscoso lineare

$$\begin{aligned} e > 0 & \quad F_d = \frac{1}{2} F_e \cdot e^2 \\ \rightarrow ii & \quad e: \text{coeff. di smorzamento} \\ F_d = e \cdot ii & \quad e: \text{smorzamento} \\ ii & \quad (damping coefficient) \\ \text{Elemento viscoso} & \quad [e] = \frac{[F]}{[L]} = \frac{[M]}{[T]} \quad \text{(dissipativo)} \end{aligned}$$

Significato di T :

$$\begin{aligned} F = ma = m \dot{v} & \rightarrow P = F \cdot v = m \dot{v} \cdot v = \frac{1}{2} m (\dot{v} \cdot v + v \cdot \dot{v}) \\ \text{potenza} & \\ \text{se } m = \text{cost (sistemi} & = \frac{1}{2} m \frac{d}{dt} (v \cdot v) \\ \text{tempo invarianti)} & = \frac{1}{2} m \frac{d}{dt} (v^2) \end{aligned}$$

Th. dell'Energia cinetica: $P = \dot{T}$

energia cinetica
energia potenziale
 $V = -U$
potenziale \rightarrow

$$\begin{aligned} U_f &= L_f \quad \text{Potenziale delle forze esterne conservative} \\ V_f &= -U_f \quad \text{Energia potenziale} \quad " \quad " \quad " \quad " \quad " \end{aligned}$$

$$D: \text{funzione di dissipazione} \quad \text{Qui } \Phi_d = -\frac{\partial D}{\partial ii} = -\frac{e}{2} c ii = -F_d$$

forza di dissipazione agente sul sistema

Caso generale intermedio

$$EJ_t/l_t \rightarrow 0$$

Traversi primi di rigidezza flessionale

taglio

Telaio "shear-type"

$$\begin{aligned} K_2 &= 6 \frac{EJ_c}{l_c^3} \\ K_1 &= 12 \frac{EJ_c}{l_c^3} \\ \text{è caso limite di:} & \\ \text{metodo degli spostamenti} & \end{aligned}$$

- m concentrata ai piani
- m palcati come terreni rigidi

$$\frac{EA_t}{l_t} \rightarrow \infty; \frac{EJ_t}{l_t} \rightarrow \infty$$

- colonne assialmente rigide

$$\frac{EA_c}{l_c} \rightarrow \infty$$

$$K = 2 \cdot \frac{12EJ_c}{l_c^3} = \frac{24EJ_c}{l_c^3} = K$$

costante di rigidezza elastica dipendente da c

$$K = 24 \frac{EJ_c}{l_c^3} \frac{12p+1}{12p+4} = \frac{6EJ_c}{l_c^3} \frac{12p+1}{3p+1}$$



Rigidezza crescente per p crescente
 erizzi@unibg.it

v. file Mathematica sul sito

3a Lez. FDIS - Oscillazioni libere (non smorzate)

Risposta alle sole e.i. $\ddot{u}(t) = \ddot{u}_0 e^{i\omega_1 t}$

$\ddot{m} + K u = 0$ $m \ddot{u} + K u = 0$ $\ddot{u} + \frac{K}{m} u = 0$ $\ddot{u} + \omega_1^2 u = 0$

$\omega_1^2 = \frac{K}{m}$ $\omega_1 = \sqrt{\frac{K}{m}}$ pulsazione naturale o propria del sistema (frequenza angolare)

- Ricerca dell'integrale nella forma:
 $u(t) = e^{\lambda t} \rightarrow \ddot{u}(t) = \lambda^2 e^{\lambda t} \rightarrow \ddot{u}(t) = \lambda^2 u$ sost.
 $\ddot{u} + \omega_1^2 u = 0 \rightarrow (\lambda^2 + \omega_1^2) u = 0 \rightarrow (\lambda^2 + \omega_1^2) e^{\lambda t} = 0 \forall t \Rightarrow \lambda^2 + \omega_1^2 = 0 \rightarrow \lambda = -\omega_1 = i\omega_1$ unità immaginaria
- Integrale generale (combinazione lineare dei due integrali trovati e $e^{i\omega_1 t}$):
 $u(t) = \tilde{A} e^{i\omega_1 t} + \tilde{B} e^{-i\omega_1 t}$ con \tilde{A}, \tilde{B} costanti arbitrarie, complesse coniate ($\tilde{B} = \tilde{A}^*$) - Ciò al fine di avere una risposta reale:

formule di Euler: $e^{it} = \cos \theta + i \sin \theta$

$\begin{cases} \sin \theta = \frac{e^{it} - e^{-it}}{2i} \\ \cos \theta = \frac{e^{it} + e^{-it}}{2} \end{cases}$

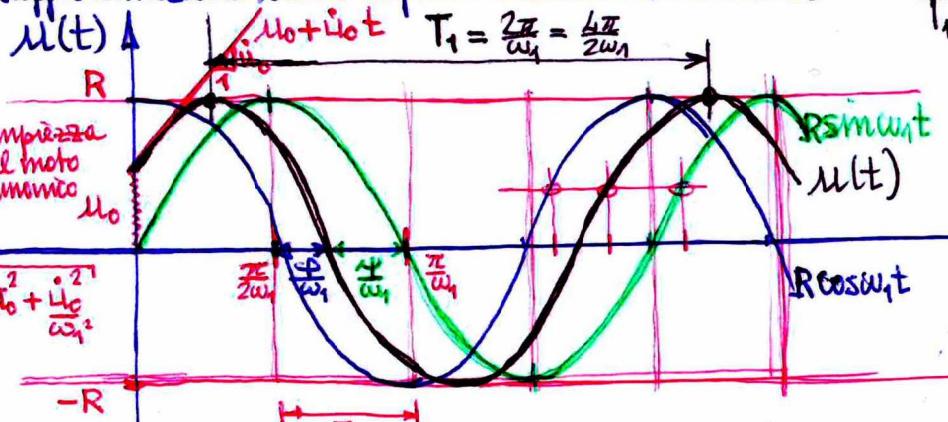
Quindi anche
 $\sin \omega_1 t$ e $\cos \omega_1 t$, comb. lin. di $e^{i\omega_1 t}$ e $e^{-i\omega_1 t}$, possono formare l'integ. gen.

moto armonico (periodico):
 $u(t) = A \sin \omega_1 t + B \cos \omega_1 t$ A, B costanti reali da det. con l'impoz. delle c.i.

- Risposte in velocità ed accelerazione:

$$\begin{aligned} \dot{u}(t) &= \omega_1 A \cos \omega_1 t - \omega_1 B \sin \omega_1 t = \omega_1 (A \cos \omega_1 t - B \sin \omega_1 t) \\ \ddot{u}(t) &= -\omega_1^2 A \sin \omega_1 t + \omega_1^2 B \cos \omega_1 t = -\omega_1^2 u \end{aligned} \rightarrow \text{quindi } \ddot{u} + \omega_1^2 u = 0 \text{ vero}$$

- Rappresentazione della risposta armonica ottenuta:



- Rappresentazioni equivalenti alternative di $u(t)$:

$$\begin{cases} u(t) = R \cos(\omega_1 t - \phi) \\ u(t) = R \sin(\omega_1 t + \psi) \end{cases}$$

Rampezza; ϕ, ψ angoli di fase o fasi

Risulta:

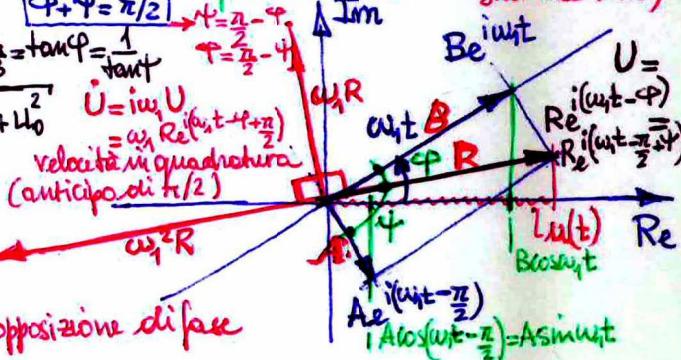
$$\begin{aligned} R \cos(\omega_1 t - \phi) &= R (\cos \omega_1 t \cos \phi + \sin \omega_1 t \sin \phi) = R \sin \phi \sin \omega_1 t + R \cos \phi \cos \omega_1 t \\ R \sin(\omega_1 t + \psi) &= R (\cos \omega_1 t \sin \psi + \sin \omega_1 t \cos \psi) = R \cos \psi \sin \omega_1 t + R \sin \psi \cos \omega_1 t \end{aligned}$$

erizzi@unibg.it

Quindi:

$$\begin{cases} A = R \sin \phi = R \cos \psi \\ B = R \cos \phi = R \sin \psi \end{cases}$$

$$R = \sqrt{A^2 + B^2} = \sqrt{\dot{u}_0^2 + \dot{u}_0^2 \omega_1^2} = \sqrt{\omega_1^2 + \dot{u}_0^2}$$



- Imposizione delle c.i.:

$$\begin{aligned} u(0) &= B = \dot{u}_0 \\ \dot{u}(0) &= \omega_1 A = \ddot{u}_0 \rightarrow A = \frac{\ddot{u}_0}{\omega_1} \end{aligned}$$

T_1 : periodo naturale proprio
 $\sin \omega_1 t = \sin \omega_1 t + T_1 \forall t$

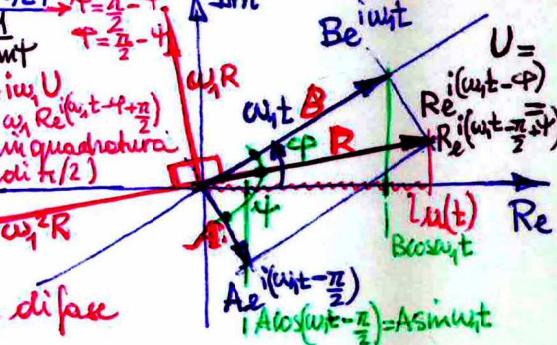
$$\begin{aligned} \Rightarrow \omega_1 T_1 &= 2\pi \\ \Rightarrow T_1 &= \frac{2\pi}{\omega_1} = \frac{1}{f_1} \text{ s (secondo)} \end{aligned}$$

f_1 : Frequenza propria (ciclica)
 $f_1 = \frac{1}{T_1} = \frac{\omega_1}{2\pi} = \frac{\omega_1}{2\pi} \text{ rad/s}$
 $u(t)$: in ritardo di ϕ su $\cos \omega_1 t$
 in anticipo di ψ su $\sin \omega_1 t$

$$[T_1] = \frac{1}{[t]} = \frac{1}{s} = \frac{1}{\text{s}} = \text{Hz}$$

vicenda
 $\cos \omega_1 t$ in anticipo di ϕ su $u(t)$
 $\sin \omega_1 t$ in ritardo di ψ su $u(t)$
 angoli complementari.

Rapp. di vettori rotanti nel piano di ARGAND (e loro proiezione sull'asse reale)



- Integrale generale finale

$$u(t) = \frac{\dot{u}_0}{\omega_1} \cos \omega_1 t + \ddot{u}_0 \cos \omega_1 t$$

moto armonico di periodo

$$T_1 = \frac{2\pi}{\omega_1} \text{ di pulsazione } \omega_1 = \sqrt{\frac{K}{m}}$$

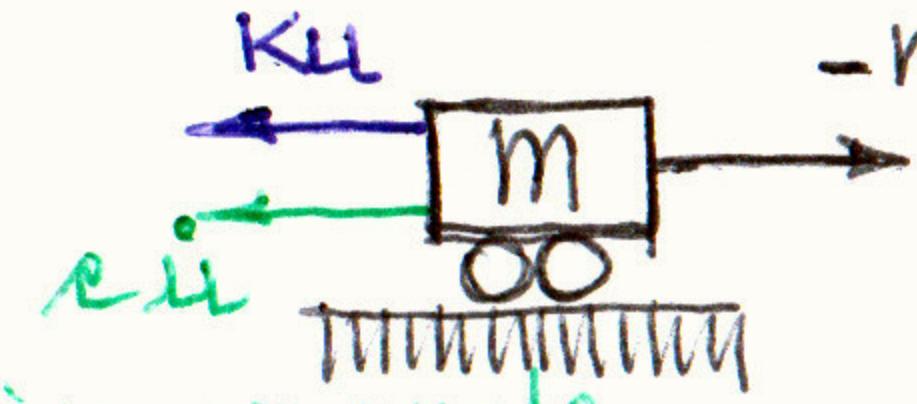
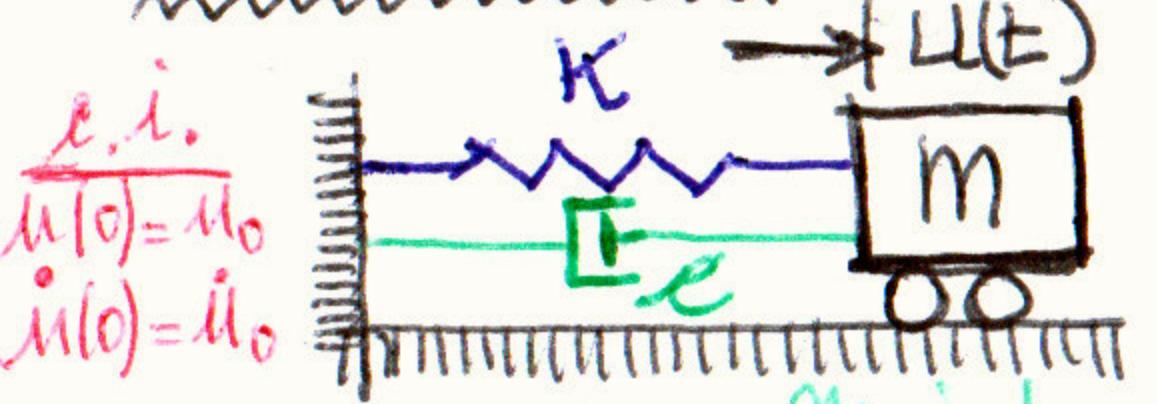
in risposta alle sole e.i. \dot{u}_0, \ddot{u}_0

Il sistema oscilla indefinitamente $+R e -R$ (per il fatto che qui si è considerato smorzamento nullo) -

$\cos \omega_1 t$ in anticipo di ϕ su $u(t)$
 $\sin \omega_1 t$ in ritardo di ψ su $u(t)$

Rapp. di vettori rotanti nel piano di ARGAND (e loro proiezione sull'asse reale)

4.a LEZ. FDIS - Oscillazioni libere smorzate



$$\text{Eq. ne del moto: } m\ddot{u} + c\dot{u} + Ku = 0$$

$$/m \Rightarrow \ddot{u} + \frac{c}{m}\dot{u} + \frac{K}{m}u = 0 \Rightarrow \ddot{u} + 2\zeta\omega_1\dot{u} + \omega_1^2u = 0$$

ζ : coefficiente di smorzamento

$$\text{Ricerca dell'integrale generale: } u(t) = e^{-\zeta t}, \dot{u}(t) = -\zeta e^{-\zeta t}, \ddot{u}(t) = \zeta^2 e^{-\zeta t} \text{ caratteristica } \zeta^2 + 2\zeta\omega_1\zeta + \omega_1^2 = 0$$

Soluzione dell'eq. ne caratteristica:

• Smorzamento subcritico ($\zeta < 1$; $c < c_{cr}$)

$$\lambda_{1,2} = -\zeta\omega_1 \pm i\omega_d \quad (\frac{\omega_d}{\omega_1})^2 = 1 - \zeta^2 \Rightarrow \frac{\omega_d}{\omega_1} = \sqrt{1 - \zeta^2}$$

$$\lambda_{1,2}t = -\zeta\omega_1 t \pm i\omega_d t$$

amplizza con
oscillamento esponenziale
determinato da ζ

$$\text{Integrale generale: } u(t) = e^{-\zeta\omega_1 t} (A \sin \omega_d t + B \cos \omega_d t)$$

$$= R e^{-\zeta\omega_1 t} \cos(\omega_d t - \phi) = R e^{-\zeta\omega_1 t} \sin(\omega_d t + \psi)$$

$$\text{Velocità: } \dot{u}(t) = -\zeta\omega_1 e^{-\zeta\omega_1 t} (A \sin \omega_d t + B \cos \omega_d t) + e^{-\zeta\omega_1 t} (-\zeta\omega_1 A \cos \omega_d t - B \sin \omega_d t)$$

- Imposizione delle c.i.:

$$\left\{ \begin{array}{l} u(0) = B = u_0 \\ \dot{u}(0) = -\zeta\omega_1 B + \omega_d A = i_0 \end{array} \right. \rightarrow A = \frac{i_0 + \zeta\omega_1 u_0}{\omega_d}$$

Risposte finale:

$$u(t) = e^{-\zeta\omega_1 t} \left(\frac{i_0 + \zeta\omega_1 u_0}{\omega_d} \sin \omega_d t + u_0 \cos \omega_d t \right)$$

• Decremento logaritmico

$$r = r_n = \frac{u_n}{u_{n-1}} = \frac{R e^{-\zeta\omega_1 t_n}}{R e^{-\zeta\omega_1 t_{n-1}}} = e^{\frac{2\pi\zeta}{\sqrt{1-\zeta^2}}} \quad (\text{sistemi reali})$$

$$\rightarrow S = \ln r = \zeta\omega_1 T_d = 2\pi \frac{\zeta}{\sqrt{1-\zeta^2}} \approx 2\pi\zeta \text{ per } \zeta \ll 1$$

• Smorzamento critico ($\zeta = 1, c = c_{cr}$)

$$\lambda_{1,2} = -\omega_1 \quad \text{integrali } e^{-\omega_1 t}, t e^{-\omega_1 t}$$

$$u(t) = e^{-\omega_1 t} (A + Bt) = e^{-\omega_1 t} (u_0 + (i_0 + \omega_1 u_0)t)$$

$$u(0) = A = u_0$$

$$\dot{u}(0) = -\omega_1 A + B = i_0$$

$$B = i_0 + \omega_1 u_0$$

Risposta aperiodica, non oscillatoria

$$\text{Infatti: } u(t) = t e^{-\omega_1 t}, \dot{u}(t) = e^{-\omega_1 t} + t e^{-\omega_1 t} + (1+t\omega_1)e^{-\omega_1 t},$$

$$\ddot{u}(t) = \omega_1^2 t e^{-\omega_1 t} + \omega_1 e^{-\omega_1 t} + \omega_1^2 e^{-\omega_1 t} = (2+\omega_1^2 t) e^{-\omega_1 t}$$

$$(2+\omega_1^2 t) e^{-\omega_1 t} + 2\zeta\omega_1(1+\omega_1 t)e^{-\omega_1 t} + \omega_1^2 t e^{-\omega_1 t} = 0 \quad \forall t$$

$$= 0 \rightarrow \omega_1^2 t = -2\zeta\omega_1(1+\omega_1 t) \rightarrow 2(\lambda + 2\zeta\omega_1) + (\lambda^2 + 2\zeta\omega_1\lambda + \omega_1^2) t = 0 \quad \forall t$$

$$= 0 \rightarrow \lambda = -\zeta\omega_1 \quad \text{v. sopra} = 0 \rightarrow \lambda_{1,2} = -\zeta\omega_1 = -\omega_1 \text{ per } \zeta = 1$$

$$\text{Quindi } u(t) = t e^{-\omega_1 t} \text{ è soluzione per } \zeta = 1$$

integrale utile a generare l'integrale generale

erizzi@unige.it

$\text{con } \omega_1 = \sqrt{\frac{K}{m}}$ pulsazione naturale del sistema non smorzato

$$\bullet 2\zeta\omega_1 = \frac{c}{m} \rightarrow \zeta = \frac{c}{2m\omega_1} = \frac{c}{2\sqrt{Km}} = \frac{c}{c_{cr}}$$

fattore di smorzamento relativo al critico

- In ingegnerie civile:
Valori previsti $\zeta \ll 1$
C.A.: 3÷5% - Acciaio: 5÷7%

$\zeta > 1$ smorz. sovraccritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

$\zeta = 1$ critico

$\zeta < 1$ sottocritico

$\zeta > 1$ smorz. supercritico

\z