

MECHANIKA TEORETYCZNA

dr inż. Paweł Szeptyński

adres: p. 320 – III p. WIL

tel. 12 628 20 30

e-mail: pszeptynski@pk.edu.pl

DRGANIA SWOBODNE UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

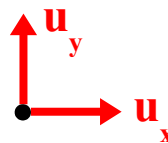
ZAGADNIENIA DYNAMICZNE W MECHANICE KONSTRUKCJI

- W przypadku większości budowli nie zachodzi potrzeba projektowania ich z uwagi na obciążenia dynamiczne, a jedynie **statyczne** (obciążenia grawitacyjne, parcie gruntu itp.)
- Istnieją jednak konstrukcje, które wymagają **analizy dynamicznej**:
 - budynki na terenach narażonych na drgania **sejsmiczne** i **parasejsmiczne**
 - hale **przemysłowe**
 - **fundamenty pod maszyny**
 - **konstrukcje wiotkie**, podatne na drgania (kładki dla pieszych, maszty)
- Oszacowanie wielkości drgań jest konieczne zawsze, gdy na konstrukcję oddziałują **czynniki o charakterze dynamicznym**, takie jak:
 - **czynniki sejsmiczne i parasejsmiczne** – drgania komunikacyjne, górnicze, trzęsienia ziemi
 - **wiatr**
 - obciążenia **udarowe** (uderzenia)
 - **drgania przekazywane przez maszyny**
- **Nadmierne drgania są szkodliwe dla zdrowia i samopoczucia ludzi** (PN-B-02171) a także dla **stanu technicznego budynków** (PN-B-02170) i ich wyposażenia.
- Analiza dynamiczna konstrukcji zaczyna się od wyznaczenia jej **charakterystyki dynamicznej** – **częstości drgań własnych** oraz parametrów **tłumienia**.

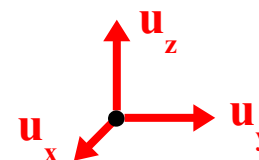
UKŁAD O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Liczba stopni swobody – najmniejsza liczba niezależnych parametrów, które umożliwiają wyznaczenie w sposób jednoznaczny położenia każdego punktu układu mechanicznego w każdej chwili.

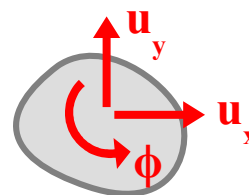
- punkt na płaszczyźnie - LSS = 2



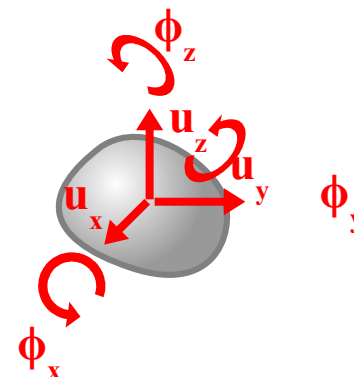
- punkt w przestrzeni - LSS = 3



- bryła sztywna na płaszczyźnie - LSS = 3



- bryła sztywna w przestrzeni - LSS = 6

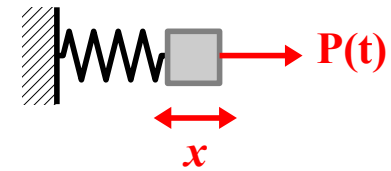


UKŁAD O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Układ o jednym stopniu swobody – układ mechaniczny, którego stan (położenie wszystkich punktów) w każdej chwili można opisać pojedynczą funkcją czasu.

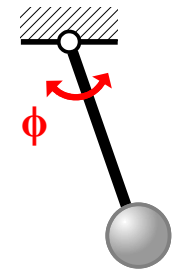
- masa na sprężynie

$$m \ddot{x} + k x = P(t)$$



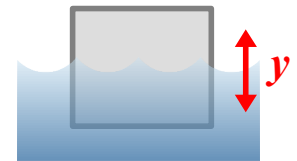
- wahadło

$$m \ddot{\phi} + \frac{g}{L} \sin \phi = 0$$



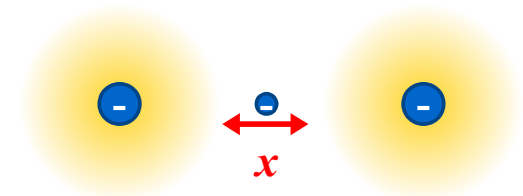
- Ciało częściowo zanurzone w wodzie

$$m \ddot{y} + (\rho_{H_2O} A) y = mg$$



- ładunek próbny między dwoma silnymi źródłami pola elektrycznego

$$m \ddot{x} + k_e Q q \left(\frac{1}{(L-x)^2} - \frac{1}{(L+x)^2} \right) = 0$$



UKŁAD O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Układ o jednym stopniu swobody – układ mechaniczny, którego stan (położenie wszystkich punktów) w każdej chwili można opisać pojedynczą funkcją czasu.

- masa na sprężynie

$$m \ddot{x} + k x = P(t)$$

- wahadło

$$m \ddot{\phi} + \underbrace{\frac{g}{L}}_k \underbrace{\sin \phi}_{\approx \phi} = 0$$

 $\phi \rightarrow 0$

$$m \ddot{\phi} + k \phi = 0$$

- Ciało częściowo zanurzone w wodzie

$$m \ddot{y} + \underbrace{(\rho_{H_2O} A)}_k y = mg$$

$$m \ddot{y} + k y = mg$$

- ładunek próbny między dwoma silnymi źródłami pola elektrycznego

$$m \ddot{x} + \underbrace{k_e Q q}_{\frac{L^3}{4} k} \left(\frac{1}{(L-x)^2} - \frac{1}{(L+x)^2} \right) = 0 \xrightarrow{x \rightarrow 0}$$

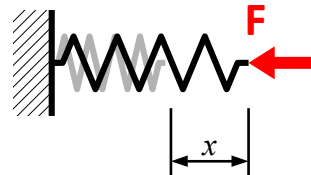
$$m \ddot{x} + k x = 0$$

SZTYWNOŚĆ UKŁADU

Dla wszystkich układów liniowo-sprężystych przemieszczenie w ustalonym punkcie jest zawsze wprost proporcjonalne do wielkości przyłożonego obciążenia ustalonego typu. Stosunek siły i przemieszczenia określa sztywność układu.

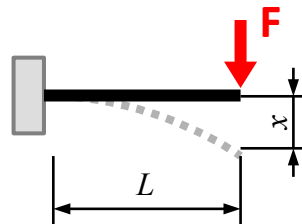
$$k = \frac{F}{x}$$

- sprężyna (prawo Hooke'a)



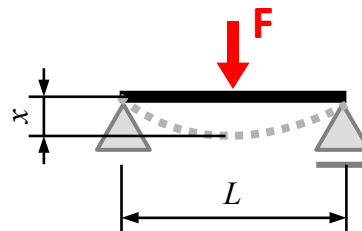
$$k = \frac{F}{x}$$

- belka wspornikowa



$$k = \frac{3EI}{L^3}$$

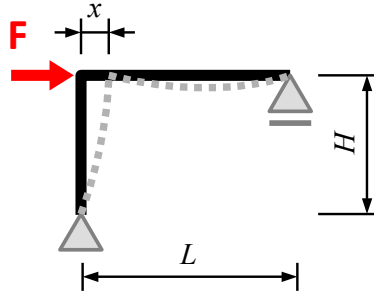
- belka swobodnie podparta



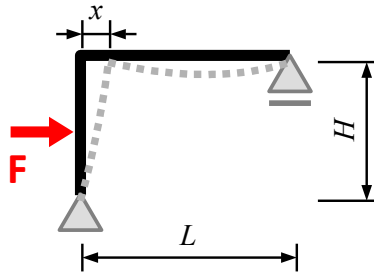
$$k = \frac{48EI}{L^3}$$

SZTYWNOŚĆ UKŁADU

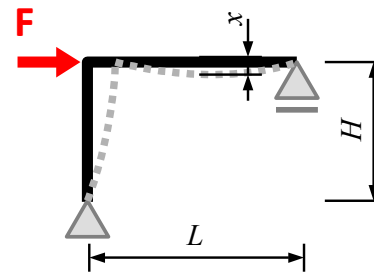
- rama



$$k = \frac{EI}{H^2} \cdot \left(\frac{1}{3} H + \frac{1}{3} L \right)^{-1}$$

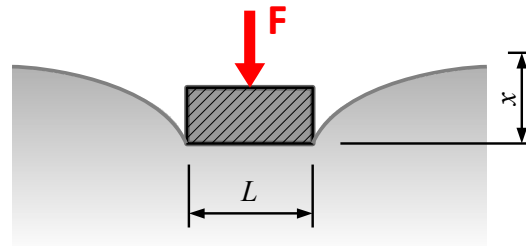


$$k = \frac{EI}{H^2} \cdot \left(\frac{13}{48} H + \frac{1}{6} L \right)^{-1}$$



$$k = \frac{16EI}{HL^2}$$

- sztywny stempel wciskany w półpłaszczyznę sprężystą

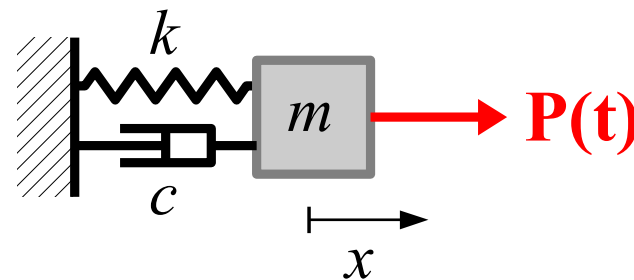


$$k = \frac{E}{(1-\nu^2)} \frac{\pi}{2} \frac{1}{\ln\left(\frac{L}{2}\right)}$$

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Modelem dowolnego układu o jednym stopniu swobody (w odpowiednio małym zakresie przemieszczeń) może być masa na sprężynie z tłumikiem i zewnętrzną siłą wymuszającą:

$$m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = P(t)$$



x – wychylenie od położenia równowagi

$$[x] = \text{m}$$

m – masa układu

$$[m] = \text{kg}$$

k – sztywność układu

$$[k] = \text{N/m}$$

c – współczynnik tłumienia

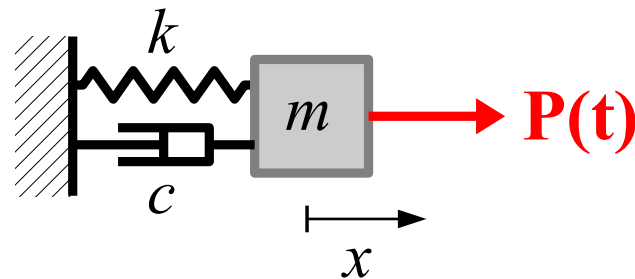
$$[c] = \text{N}\cdot\text{s/m}$$

$P(t)$ – zewnętrzna siła wymuszająca

$$[P] = \text{N}$$

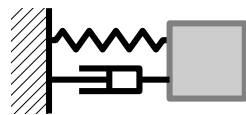
RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

$$m\ddot{x} + c\dot{x} + kx = P(t)$$



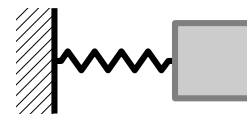
drgania
nietłumione
swobodne

$$m\ddot{x} + kx = 0$$



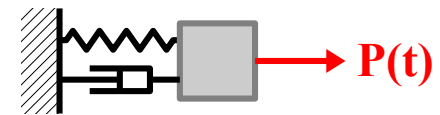
drgania
tłumione
swobodne

$$m\ddot{x} + c\dot{x} + kx = 0$$



drgania
nietłumione
wymuszone

$$m\ddot{x} + kx = P(t)$$



drgania
tłumione
wymuszone

$$m\ddot{x} + c\dot{x} + kx = P(t)$$

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Równanie ruchu układu o jednym stopniu swobody to

$$m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = P(t)$$

- **równanie różniczkowe zwyczajne** – funkcja zależy od jednej zmiennej niezależnej (czas)
- **drugiego rzędu** – pochodna najwyższego rzędu to pochodna rzędu 2
- **liniowe** – zależy tylko od 1-szych potęg funkcji i jej pochodnych
- **o stałych współczynnikach** – współczynniki są niezależne od czasu

Aby rozwiązanie równania było jednoznaczne, należy podać **warunki początkowe**:

- **położenie początkowe:** $x(t_0) = x_0$
- **prędkość początkowa:** $\dot{x}(t_0) = v_0$

Jeśli tylko funkcja $P(t)$ jest **ciągłą** funkcją zmiennej t w pewnym przedziale (t_0, t_1) , to **rozwiązanie** tak postawionego zadania **istnieje** i jest **jednoznaczne** w tym przedziale.

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Jeśli układ poddany jest działaniu siły wymuszającej ruch, wtedy w równaniu występuje **człon niezależny od funkcji niewiadomej oraz od jej pochodnych**. Takie równanie nazywamy **równaniem niejednorodnym**:

$$m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = P(t)$$

Jeśli człon taki nie występuje (ruch swobodny), równanie nazywamy **równaniem jednorodnym**:

$$m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = 0$$

Rozwiązanie niejednorodnego równania liniowego (**całka ogólna równania niejednorodnego – CORN**) jest sumą:

- rozwiązania ogólnego odpowiedniego równania jednorodnego (**całka ogólna równania jednorodnego – CORJ**)

$$m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = 0 \quad \rightarrow \quad x_{OJ}(t)$$

- dowolnego rozwiązania równania niejednorodnego (**całka szczególna równania niejednorodnego – CSRN**)

$$m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = p(T) \quad \rightarrow \quad x_{SN}(t)$$

$$x(t) = x_{OJ}(t) + x_{SN}(t)$$

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Całkę ogólną **jednorodnego liniowego równania o stałych współczynnikach**

$$a_0 x + a_1 \frac{dx}{dt} + a_2 \frac{d^2 x}{dt^2} + \dots + a_N \frac{d^N x}{dt^N} = 0$$

wyznaczamy następująco:

1) Zakładamy rozwiązanie w postaci funkcji wykładniczej: $x(t) = e^{rt} \Rightarrow \frac{d^n x}{dt^n} = r^n e^{rt}$

2) Podstawiamy założone rozwiązanie do równania $(a_0 + a_1 r + a_2 r^2 + \dots + a_N r^N) e^{rt} = 0$

3) Równanie to będzie spełnione wtedy, gdy **spełnione będzie równanie charakterystyczne**:

$$a_0 + a_1 r + a_2 r^2 + \dots + a_N r^N = 0$$

4) **Pierwiastki równania charakterystycznego** są takimi wykładnikami r , dla których funkcja $x(t) = e^{rt}$ spełnia wyjściowe równanie różniczkowe. **Pierwiastków takich i odpowiadających im funkcji jest N .**

5) **CORJ jest kombinacją liniową wszystkich tych funkcji.** Współczynniki tej kombinacji to **stałe całkowania**:

$$x(t) = C_1 e^{r_1 t} + C_2 e^{r_2 t} + \dots + C_N e^{r_N t}$$

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

Równanie charakterystyczne jest równaniem algebraicznym N -tego stopnia, gdzie N jest rzędem wyjściowego równania różniczkowego. Równanie charakterystyczne:

- posiada dokładnie N pierwiastków – mogą być rzeczywiste lub zespolone,
- stopnia nieparzystego ma przynajmniej 1 pierwiastek rzeczywisty,
- ma zawsze parzystą liczbę pierwiastków zespolonych – są one parami sprzężone ze sobą.

UWAGA:

- Istnieją wzory na pierwiastki równań stopnia 4 i mniejszego (równanie liniowe, równanie kwadratowe, równanie sześciennic – wzory Cardano, równanie 4 stopnia – wzory Ferrari). Dla równań stopnia 5 i większego pierwiastków nie da się w ogólnym przypadku wyrazić przez współczynniki równania za pomocą skończonej liczby działań arytmetycznych ([tw. Abela – Ruffiniego](#))

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

FUNKCJE ODPOWIADAJĄCE **RZECZYWISTYM** PIERWIASTKOM RÓWNANIA CHARAKTERYSTYCZNEGO

- pojedynczy pierwiastek rzeczywisty $r_1 \in \mathbb{R}$

$$x_1(t) = e^{r_1 t}$$

- k -krotny pierwiastek rzeczywisty $r_1 \in \mathbb{R}$ $r_1 = r_2 = \dots = r_k$

$$x_1(t) = e^{r_1 t} \quad x_2(t) = t e^{r_1 t} \quad x_3(t) = t^2 e^{r_1 t} \quad \dots \quad x_k(t) = t^{(k-1)} e^{r_1 t}$$

RÓWNANIE RUCHU UKŁADU O JEDNYM STOPNIU SWOBODY

FUNKCJE ODPOWIADAJĄCE **ZESPOLONYM** PIERWIASTKOM RÓWNANIA CHARAKTERYSTYCZNEGO

Dla pierwiastka zespolonego wykorzystujemy **wzór Eulera**: $e^{(bi)t} = \cos(bt) + i \cdot \sin(bt)$

$$e^{(a+bi)t} = e^{at} e^{(bi)t} = e^{at} [\cos(bt) + i \cdot \sin(bt)]$$

Funkcja taka ma **dwie części** (rzeczywistą i urojoną) i każda z nich **niezależnie spełnia równanie różniczkowe** – jedna w zbiorze funkcji rzeczywistych, druga w zbiorze funkcji urojonych. Ponieważ równanie jest **liniowe**, to **dowolne rozwiązanie przemnożone przez stałą jest również rozwiązaniem**. Tą stałą może być jednostka urojona – w takim razie rozwiązanie urojone również jest rozwiązaniem w zbiorze funkcji rzeczywistych.

- sprzężone pierwiastki zespolone $r_1, r_2 \in \mathbb{C}$ $r_1 = a + bi$, $r_2 = \bar{r}_1 = a - bi$

$$x_1(t) = e^{at} \cos(bt)$$

$$x_2(t) = e^{at} \sin(bt)$$

- k -krotny pierwiastek zespolony $r_1, r_2, \dots, r_{2k} \in \mathbb{C}$ $r_1 = \bar{r}_{k+1} = r_2 = \bar{r}_{k+2} \dots r_k = \bar{r}_{2k}$

$$x_1(t) = e^{at} \cos(bt)$$

$$x_{k+1}(t) = e^{at} \sin(bt)$$

$$x_2(t) = t e^{at} \cos(bt)$$

$$x_{k+2}(t) = t e^{at} \sin(bt)$$

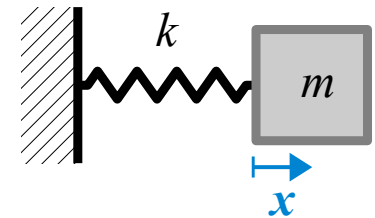
...

...

$$x_k(t) = t^{(k-1)} e^{at} \cos(bt)$$

$$x_{2k}(t) = t^{(k-1)} e^{at} \sin(bt)$$

DRGANIA NIETŁUMIONE SWOBODNE



Jednorodne **równanie ruchu**: $m \ddot{x} + k x = 0$

Z **warunkami początkowymi**: $x(t=0) = x_0$
 $\dot{x}(t=0) = v_0$

Wprowadzamy parametr $\omega_0 = \sqrt{\frac{k}{m}}$. Nazywamy go **częstością drgań własnych**. $\Rightarrow \ddot{x} + \omega_0^2 x = 0$

Zakładamy rozwiązanie w postaci: $x(t) = e^{rt}$

Równanie charakterystyczne: $r^2 + \omega_0^2 = 0 \Rightarrow r^2 = -\omega_0^2 \Rightarrow r = \sqrt{-\omega_0^2} = i\sqrt{\omega_0^2}$

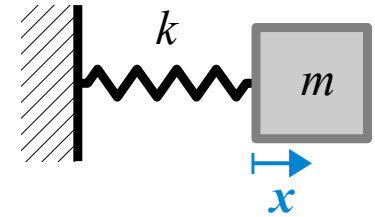
Pierwiastki równania charakterystycznego: $r_1 = i\omega_0$, $r_2 = \bar{r}_1 = -i\omega_0$

$$\operatorname{Re}(r_1) = \operatorname{Re}(r_2) = 0, \quad \operatorname{Im}(r_1) = -\operatorname{Im}(r_2) = \omega_0$$

Całka ogólna równania jednorodnego: $x(t) = A_1 e^{\operatorname{Re}(r_1)t} [\cos(\operatorname{Im}(r_1)t)] + A_2 e^{\operatorname{Re}(r_1)t} [\sin(\operatorname{Im}(r_1)t)]$

$$x(t) = A_1 \cos(\omega_0 t) + A_2 \sin(\omega_0 t)$$

DRGANIA NIETŁUMIONE SWOBODNE



Stałe całkowania wyznaczamy z warunków początkowych:

Położenie: $x(t) = A_1 \cos(\omega_0 t) + A_2 \sin(\omega_0 t)$

Prędkość: $\dot{x}(t) = -\omega_0 A_1 \sin(\omega_0 t) + \omega_0 A_2 \cos(\omega_0 t)$

Stałe całkowania:

$$\begin{cases} x(t=0) = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = v_0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} x(t=0) = A_1 = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = \omega_0 A_2 = v_0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} A_1 = x_0 \\ A_2 = \frac{v_0}{\omega_0} \end{cases}$$

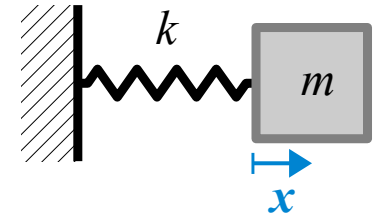
UWAGA:

- Dodatnie wychylenie początkowe jest po stronie dodatnich x .
- Dodatnia prędkość początkowa jest skierowana w stronę dodatnich x .

Rozwiązanie równania ruchu:

$$x(t) = x_0 \cos(\omega_0 t) + \frac{v_0}{\omega_0} \sin(\omega_0 t)$$

DRGANIA NIETŁUMIONE SWOBODNE



Z tożsamości trygonometrycznych:

$$A \sin(\omega_0 t + \phi) = A [\sin(\omega_0 t) \cos \phi + \cos(\omega_0 t) \sin \phi]$$

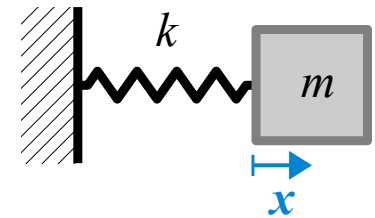
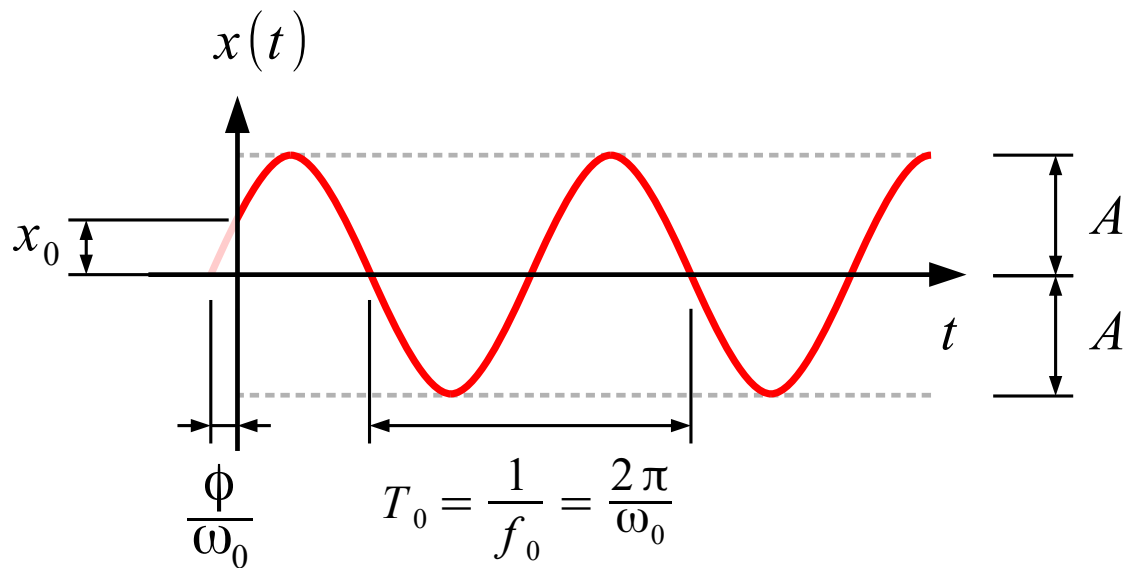
$$[A \sin \phi] \cos(\omega_0 t) + [A \cos \phi] \sin(\omega_0 t) = A_1 \cos(\omega_0 t) + A_2 \sin(\omega_0 t)$$

$$\begin{cases} A_1 = A \sin \phi \\ A_2 = A \cos \phi \end{cases} \Leftrightarrow \begin{cases} A = \sqrt{A_1^2 + A_2^2} = \sqrt{x_0^2 + \frac{v_0^2}{\omega_0^2}} \\ \operatorname{tg} \phi = \frac{A_1}{A_2} = \frac{x_0 \omega_0}{v_0} \end{cases}$$

$$x(t) = x_0 \cos(\omega_0 t) + \frac{v_0}{\omega_0} \sin(\omega_0 t) = A \sin(\omega_0 t + \phi)$$

W liniowym układzie sprężystym bez tłumienia oraz bez obciążenia zewnętrznego masa, której nadano prędkość początkową lub którą wychylnono z położenia równowagi porusza się **ruchem oscylacyjnym** – wykonuje **drwania harmoniczne (sinusoidalne)**

DRGANIA NIETŁUMIONE SWOBODNE



$$x(t) = x_0 \cos(\omega_0 t) + \frac{v_0}{\omega_0} \sin(\omega_0 t) = A \sin(\omega_0 t + \phi)$$

- A – amplituda drgań
- ϕ – kąt przesunięcia fazowego
- ω_0 – częstość drgań własnych (częstość kołowa drgań własnych)
- $f_0 = \frac{\omega_0}{2\pi}$ – częstość drgań własnych
- $T_0 = \frac{1}{f_0}$ – okres drgań własnych

$$[A] = \text{m}$$

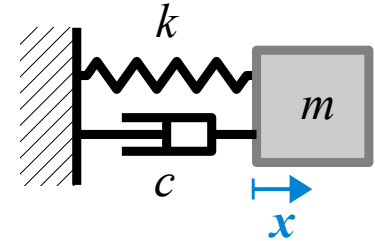
$$[\phi] = \text{rad}$$

$$[\omega_0] = \text{rad/s}$$

$$[f_0] = \text{Hz} = 1/\text{s}$$

$$[T_0] = \text{s}$$

DRGANIA TŁUMIONE SWOBODNE



Jednorodne **równanie ruchu**: $m \ddot{x} + c \dot{x} + k x = 0$

Z **warunkami początkowymi**:
 $x(t=0) = x_0$
 $\dot{x}(t=0) = v_0$

Wprowadzamy parametry: $\omega_0 = \sqrt{\frac{k}{m}}$ – **częstość drgań własnych nietłumionych.**

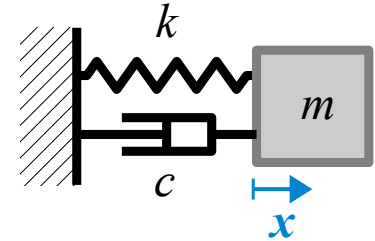
$\gamma = \frac{1}{2\omega_0} \frac{c}{m} = \frac{c}{2\sqrt{km}} = \frac{c}{c_{kr}}$ – **ułamek tłumienia krytycznego**

$c_{kr} = 2\sqrt{km}$ – **współczynnik tłumienia krytycznego**

Równanie ruchu przyjmuje postać:

$$\ddot{x} + 2\omega_0 \gamma \dot{x} + \omega_0^2 x = 0$$

DRGANIA TŁUMIONE SWOBODNE



Zakładamy rozwiązanie w postaci:

$$x(t) = e^{rt}$$

Równanie charakterystyczne:

$$r^2 + 2\omega_0\gamma r + \omega_0^2 = 0$$

Wyróżnik równania charakterystycznego:

$$\Delta = (2\omega_0\gamma)^2 - 4\omega_0^2 = 4\omega_0^2(\gamma^2 - 1)$$

Pierwiastki równania charakterystycznego:

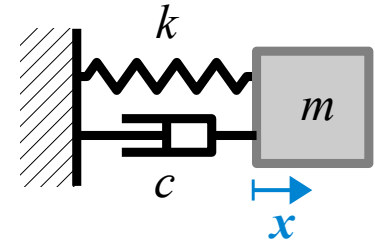
$$r_1 = \frac{-(2\omega_0\gamma) - \sqrt{\Delta}}{2} = -\omega_0\gamma - \omega_0\sqrt{\gamma^2 - 1}$$

$$r_2 = \frac{-(2\omega_0\gamma) + \sqrt{\Delta}}{2} = -\omega_0\gamma + \omega_0\sqrt{\gamma^2 - 1}$$

Mamy 3 możliwości:

- 2 różne pierwiastki rzeczywiste $\Delta > 0 \Leftrightarrow \gamma > 1$ „tłumienie nadkrytyczne”
- 1 podwójny pierwiastek rzeczywisty $\Delta = 0 \Leftrightarrow \gamma = 1$ „tłumienie krytyczne”
- 2 sprzężone pierwiastki zespolone $\Delta < 0 \Leftrightarrow \gamma \in (0; 1)$ „tłumienie podkrytyczne”

DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE NADKRYTYCZNIE



Ułamek tłumienia krytycznego: $\gamma > 1 \Leftrightarrow c > c_{kr} = 2\sqrt{km}$

Pierwiastki równania charakterystycznego:

$$r_1 = -\underbrace{\omega_0 \gamma}_{\beta} - \sqrt{\omega_0^2 \gamma^2 - \omega_0^2} = -(\beta + \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2}) \in \mathbb{R}$$

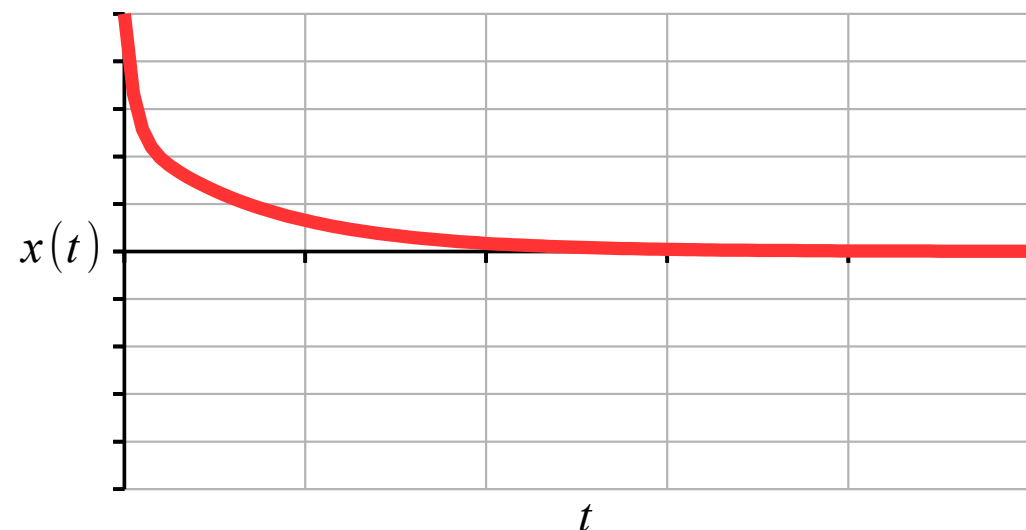
$$r_2 = -\underbrace{\omega_0 \gamma}_{\beta} + \sqrt{\omega_0^2 \gamma^2 - \omega_0^2} = -(\beta - \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2}) \in \mathbb{R}$$

Całka ogólna równania jednorodnego:

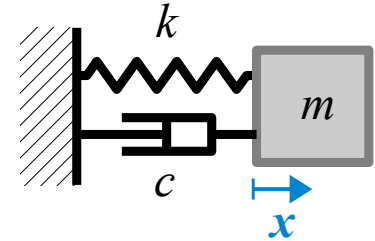
$$x(t) = A_1 e^{-(\beta + \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2})t} + A_2 e^{-(\beta - \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2})t}$$

Charakterystyka:

- Układ nie wykonuje drgań. Masa asymptotycznie zbliża się do położenia równowagi.



DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE NADKRYTYCZNIE



Stałe całkowania wyznaczamy z warunków początkowych:

Położenie: $x(t) = A_1 e^{-(\beta + \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2})t} + A_2 e^{-(\beta - \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2})t}$

Prędkość: $\dot{x}(t) = -(\beta + \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2}) A_1 e^{-(\beta + \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2})t} - (\beta - \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2}) A_2 e^{-(\beta - \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2})t}$

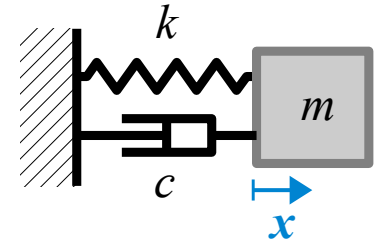
Stałe całkowania:

$$\begin{cases} x(t=0) = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = v_0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} x(t=0) = A_1 + A_2 = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = -(\beta + \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2}) A_1 - (\beta - \sqrt{\beta^2 - \omega_0^2}) A_2 = v_0 \end{cases} \Rightarrow$$

$$\Rightarrow \begin{cases} A_1 = \frac{x_0 \omega_0 [\gamma (\gamma - \sqrt{\gamma^2 - 1}) - 1] - v_0 \sqrt{\gamma^2 - 1}}{2 \omega_0 (\gamma^2 - 1)} \\ A_2 = \frac{x_0 \omega_0 [\gamma (\gamma + \sqrt{\gamma^2 - 1}) - 1] + v_0 \sqrt{\gamma^2 - 1}}{2 \omega_0 (\gamma^2 - 1)} \end{cases}$$

DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE KRYTYCZNIE

Ułamek tłumienia krytycznego: $\gamma = 1 \Leftrightarrow c = c_{kr} = 2\sqrt{km}$



Pierwiastki równania charakterystycznego:

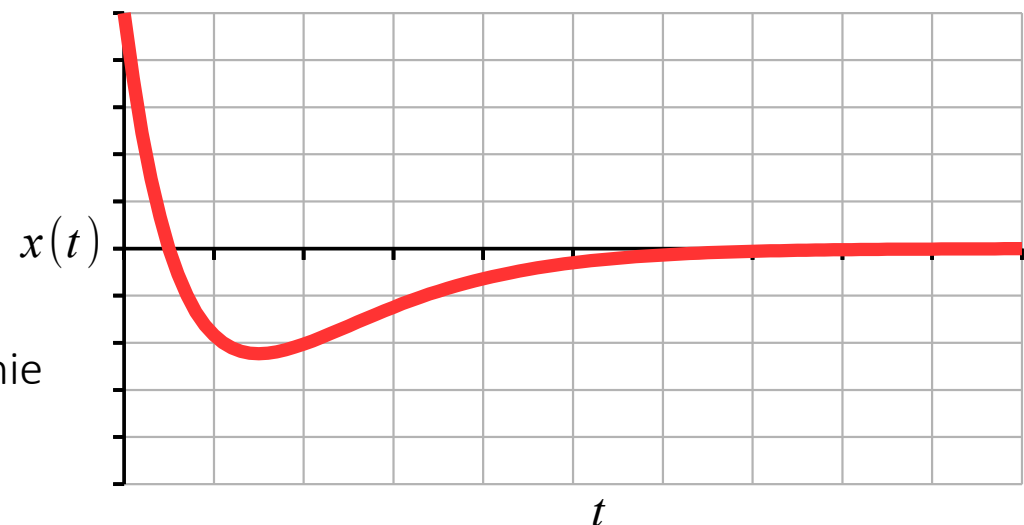
$$r_1 = r_2 = -\underbrace{\omega_0 \gamma}_{\beta} = -\beta = -\omega_0 \in \mathbb{R}$$

Całka ogólna równania jednorodnego:

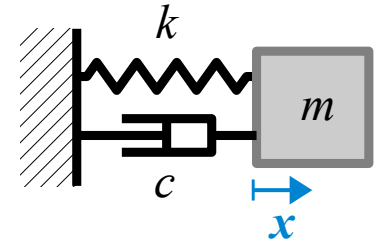
$$x(t) = (A_1 + A_2 t) e^{-\beta t}$$

Charakterystyka:

- Układ nie wykonuje drgań. Masa może jednokrotnie przejść przez położenie równowagi, do którego powraca asymptotycznie.



DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE KRYTYCZNIE



Stałe całkowania wyznaczamy z warunków początkowych:

Położenie: $x(t) = (A_1 + A_2 t) e^{-\beta t}$

Prędkość: $\dot{x}(t) = [A_2 - \beta(A_1 + A_2 t)] e^{-\beta t}$

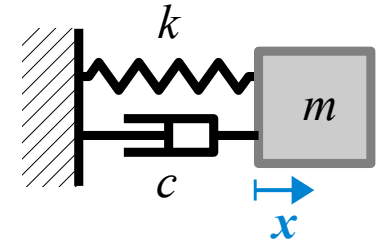
Stałe całkowania:

$$\begin{cases} x(t=0) = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = v_0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} x(t=0) = A_1 = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = A_2 - \beta A_1 = v_0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} A_1 = x_0 \\ A_2 = v_0 + \beta x_0 \end{cases}$$

DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE PODKRYTYCZNIE

Ułamek tłumienia krytycznego:

$$\gamma \in (0; 1) \quad \Leftrightarrow \quad c < c_{kr} = 2\sqrt{km}$$



Pierwiastki równania charakterystycznego:

$$r_1 = -\underbrace{\omega_0 \gamma}_{\beta} - \underbrace{\omega_0 \sqrt{1-\gamma^2}}_{\omega_d} i = -\beta - \omega_d i \in \mathbb{C}$$

$$r_2 = -\underbrace{\omega_0 \gamma}_{\beta} + \underbrace{\omega_0 \sqrt{1-\gamma^2}}_{\omega_d} i = -\beta + \omega_d i \in \mathbb{C}$$

$$r_1 = \bar{r}_2$$

$$\operatorname{Re}(r_1) = \operatorname{Re}(r_2) = -\beta$$

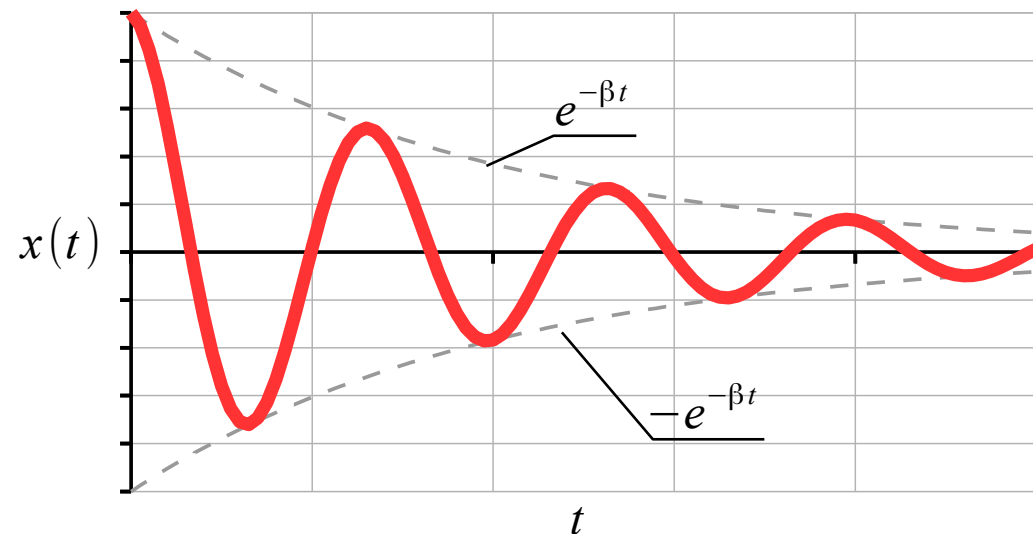
$$\operatorname{Im}(r_1) = -\operatorname{Im}(r_2) = \omega_d$$

Całka ogólna równania jednorodnego:

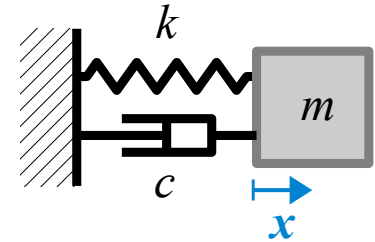
$$x(t) = e^{-\beta t} [A_1 \cos(\omega_d t) + A_2 \sin(\omega_d t)]$$

Charakterystyka:

- Układ wykonuje oscylacje gasnące.



DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE PODKRYTYCZNIE



Stałe całkowania wyznaczamy z warunków początkowych:

Położenie: $x(t) = e^{-\beta t} [A_1 \cos(\omega_d t) + A_2 \sin(\omega_d t)]$

Prędkość: $\dot{x}(t) = e^{-\beta t} [(\omega_d A_2 - \beta A_1) \cos(\omega_d t) - (\omega_d A_1 + \beta A_2) \sin(\omega_d t)]$

Stałe całkowania:

$$\begin{cases} x(t=0) = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = v_0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} x(t=0) = A_1 = x_0 \\ \dot{x}(t=0) = \omega_d A_2 - \beta A_1 = v_0 \end{cases} \Rightarrow$$

$$\begin{cases} A_1 = x_0 \\ A_2 = \frac{v_0 + \beta x_0}{\omega_d} \end{cases}$$

DRGANIA SWOBODNE TŁUMIONE PODKRYTYCZNIE

UWAGI:

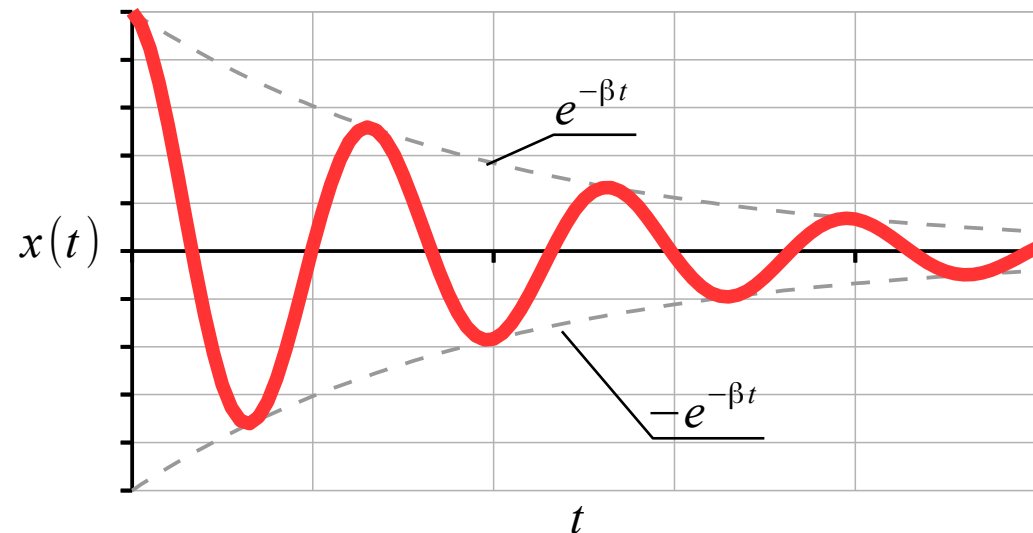
- Częstość (częstotliwość) drgań własnych układu tłumionego jest **mniejsza** od częstości (częstotliwości) drgań własnych odpowiadającego mu układu bez tłumienia (okres jest dłuższy)

$$\omega_d = \omega_0 \sqrt{1 - \gamma^2} \quad \gamma > 0 \Rightarrow \omega_d < \omega_0$$

- Częstość drgań jest **stała** w czasie.
- Amplituda drgań **maleje** z czasem **wykładniczo**.
- W modelu teoretycznym drgania nie gasną nigdy, choć są coraz mniejsze. W praktyce tłumienie nie ma charakteru idealnie lepkiego (wiskotycznego) – tarcie suche doprowadza w końcu do zatrzymania drgań.

$$\begin{aligned} x(t) &= e^{-\beta t} [A_1 \cos(\omega_d t) + A_2 \sin(\omega_d t)] \\ &= e^{-\beta t} A \sin(\omega_d t + \phi) \end{aligned}$$

$$\begin{cases} A = \sqrt{A_1^2 + A_2^2} & \text{- max. amplituda drgań} \\ \operatorname{tg} \phi = \frac{A_1}{A_2} & \text{- kąt przesunięcia fazowego} \end{cases}$$



MIARY TŁUMIENIA

Wprowadziliśmy do tej pory następujące **miary tłumienia**:

- **współczynnik tłumienia** c $[c] = \text{N}\cdot\text{s}/\text{m}$
- **współczynnik tłumienia krytycznego** $c_{kr} = 2\sqrt{km}$ $[c_{kr}] = \text{N}\cdot\text{s}/\text{m}$
- **ułamek tłumienia krytycznego** $\gamma = \frac{c}{c_{kr}}$ $[\gamma] = 1$
- **współczynnik tłumienia** $\beta = \gamma\omega_0 = \frac{c}{2m}$ $[\beta] = \text{rad}/\text{s}$

UWAGI:

- Stosowane oznaczenia nie są jednolite. Niekiedy zamiast symbolu c używa b lub d . Podobnie, zamiast symbolu γ używa się np. ζ lub ξ , zamiast β używa się s itd.
- Stosowane jest również rozmaite nazewnictwo. Przede wszystkim ułamek tłumienia krytycznego bywa nazywany np. bezwymiarowym współczynnikiem tłumienia, liczbą tłumienia itp.
- Korzystając z różnych opracowań trzeba zachować ostrożność.

MIARY TŁUMIENIA

Miarą tłumienia podkrytycznego może być stosunek wielkości dwóch następujących po sobie wychyleń oscylatora.

$$A_n = x(t_0) = e^{-\beta t_0} \underbrace{\left[A_1 \cos(\omega_d t_0) + A_2 \sin(\omega_d t_0) \right]}_{= A_r}$$

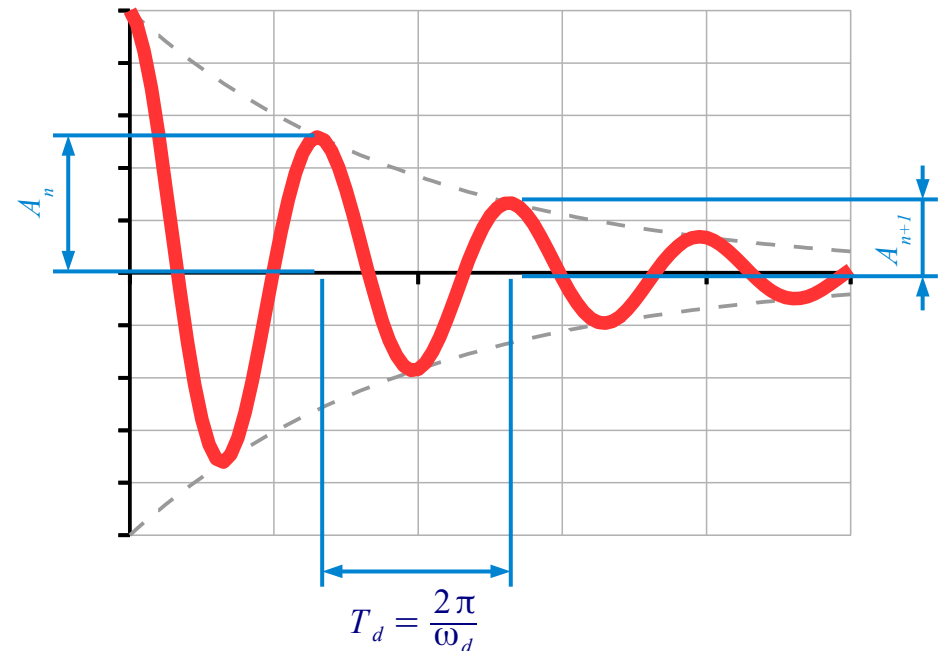
$$A_{n+1} = x\left(t_0 + \frac{2\pi}{\omega_d}\right) = e^{-\beta\left(t_0 + \frac{2\pi}{\omega_d}\right)} \underbrace{\left[A_1 \cos(\omega_d t_0 + 2\pi) + A_2 \sin(\omega_d t_0 + 2\pi) \right]}_{= A_r}$$

$$\frac{A_n}{A_{n+1}} = e^{\left[-\beta t_0 + \beta\left(t_0 + \frac{2\pi}{\omega_d}\right)\right]} = e^{\frac{2\pi\beta}{\omega_d}} = e^{\frac{2\pi\gamma\omega_0}{\omega_0\sqrt{1-\gamma^2}}}$$

Logarytmiczny dekrement tłumienia:

$$\delta = \ln \frac{A_n}{A_{n+1}} = \frac{2\pi\gamma}{\sqrt{1-\gamma^2}}$$

Powyższa definicja może być wykorzystywana do wyznaczenia miary tłumienia dowolnych drgań, niekoniecznie sinusoidalnych.



MIARY TŁUMIENIA

$$\delta = \frac{2\pi\gamma}{\sqrt{1-\gamma^2}} \quad \Leftrightarrow \quad \gamma = \frac{\delta}{\sqrt{4\pi^2 + \delta^2}}$$

Dla $\gamma \approx 0$:

$$\delta \approx 2\pi\gamma \quad \Leftrightarrow \quad \gamma \approx \frac{\delta}{2\pi}$$

Rodzaj konstrukcji	γ
belki i ramy stalowe	0,6%
kratownice stalowe	1,6%
konstrukcje cienkościenne	0,3%
belki i ramy żelbetowe	2,4%
stropy żelbetowe	4,0%
budynki żelbetowe	3,2%
elementy sprężone	0,8%
fundamenty	5,6%
konstrukcje szkieletowe z wypełnieniem murowanym	4,0%
konstrukcje murowe	4,0%
stropy i filary murowane	2,4%
budynki murowane (wys. 7÷25 m)	4,8%
ściany kamienne na zaprawie cementowej	4,8%
belki drewniane zwykłe i klejone	1,6%
stropy i belki drewniane, gwoździowane	2,4%

MIARY TŁUMIENIA

- W niektórych przypadkach łatwo jest wyznaczyć **masę** układu oraz jego **sztynność** – wynikają one wprost z **geometrii** układu oraz jego **własności sprężystych**, określonych przez tę geometrię oraz materiały, z jakiego układ mechaniczny jest wykonany.
- Większą trudnością staje się określenie tłumienia w układzie, ponieważ:
 - **model tłumienia wiskotycznego jest jedynie przybliżeniem** rzeczywistych zjawisk dyssypacji energii
 - własności lepkie materiałów konstrukcyjnych są znacznie trudniejsze w badaniu i w opisie niż własności fizyczne (masa) i sprężyste. Cechy takie jak gęstość i sztywność materiału daje się w prosty sposób scharakteryzować za pomocą zbioru tzw. stałych materiałowych (gęstość, moduł Younga itp.) Analogiczne **stałe materiałowe charakteryzujące własności lepkie są znacznie trudniejsze do wyznaczenia** a ponadto **obarczone licznymi niedokładnościami** wynikającymi ze złożoności tych zagadnień
- Jednym z możliwych sposobów oszacowania wielkości **tłumienia** w układzie jest **założenie**, że jest ono **funkcją masy i sztywności układu**. Zadowalające wyniki daje założenie modelu **tłumienia Rayleigha**:

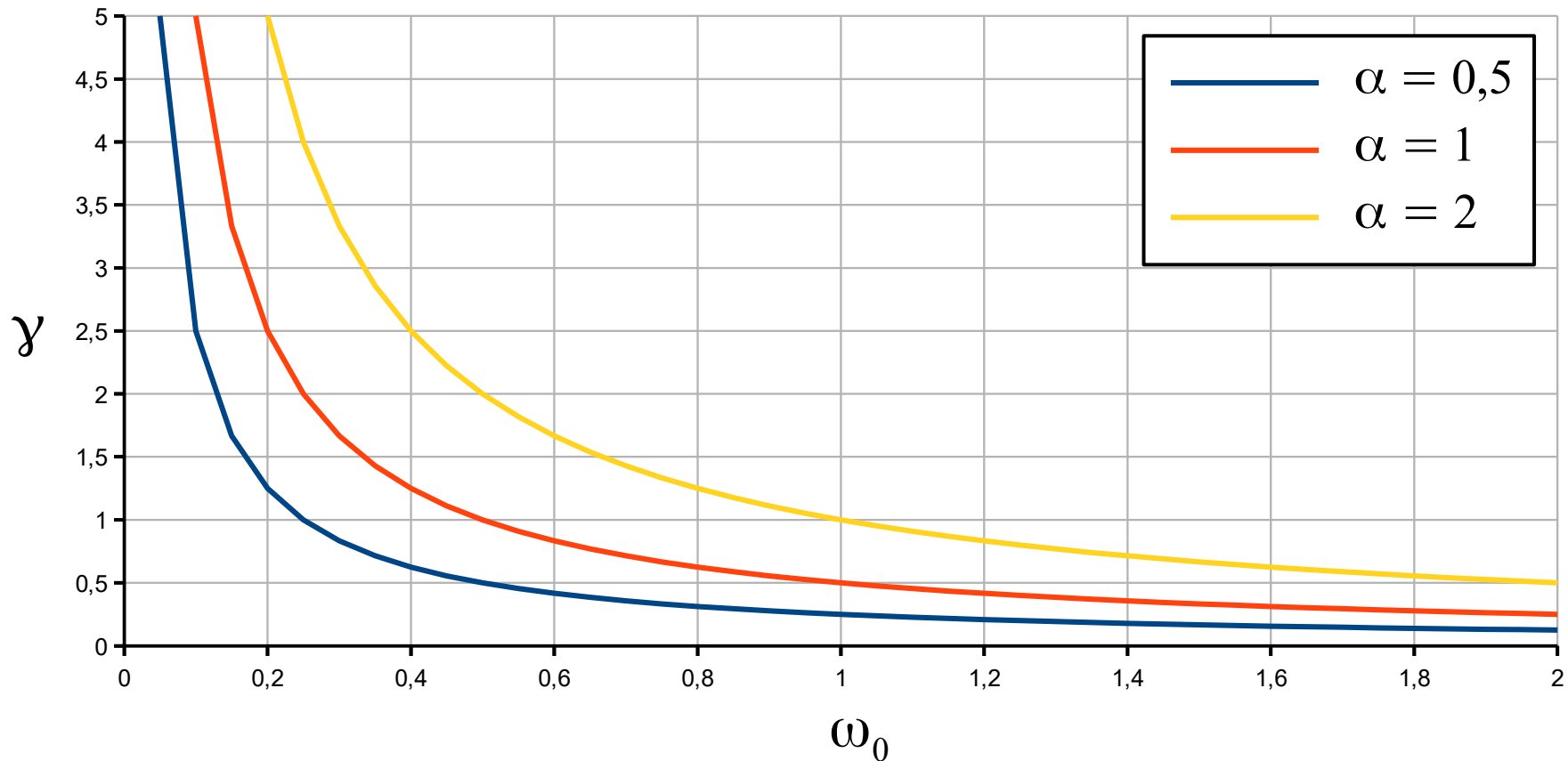
$$c = \alpha m + \beta k$$

Związek powyższy **nie wynika z żadnej teorii** – to jedynie **model obliczeniowy**. Parametry α i β określa się na podstawie zgodności modelu z eksperymentem lub podobieństwa układu mechanicznego do układu o znanych parametrach. **Liczba niezależnych parametrów opisujących układ spada z 3 do 2.**

MIARY TŁUMIENIA

MODEL RAYLEIGHA – tłumienie masowe (bezwładnościowe)

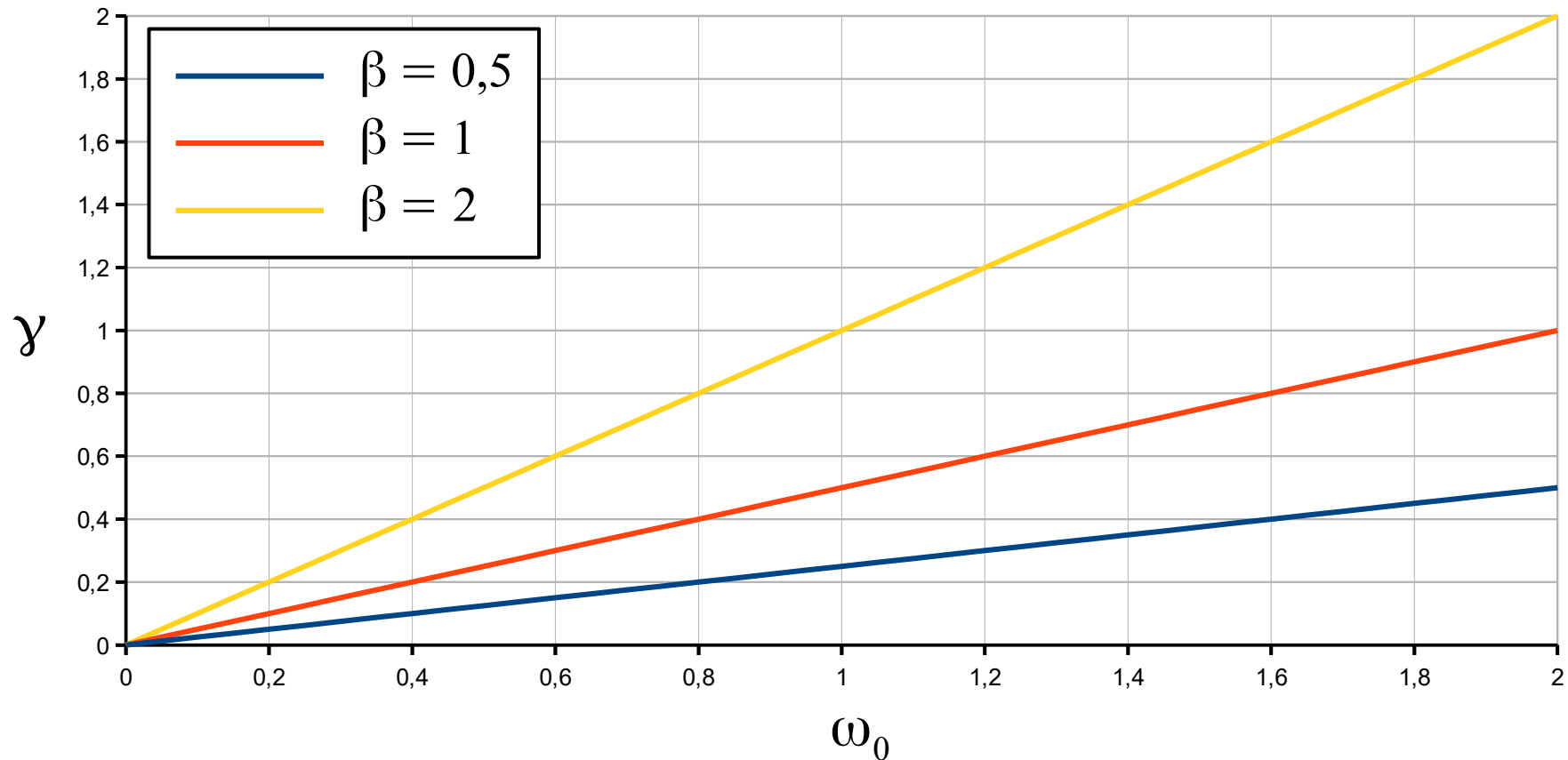
$$c = \alpha m \quad \Rightarrow \quad \gamma = \frac{c}{c_{kr}} = \frac{\alpha m}{2\sqrt{km}} = \frac{\alpha}{2} \frac{1}{\omega_0} \quad \Rightarrow \quad \gamma = \frac{\alpha}{2} \frac{1}{\omega_0}$$



MIARY TŁUMIENIA

MODEL RAYLEIGHA – tłumienie sztywnościowe

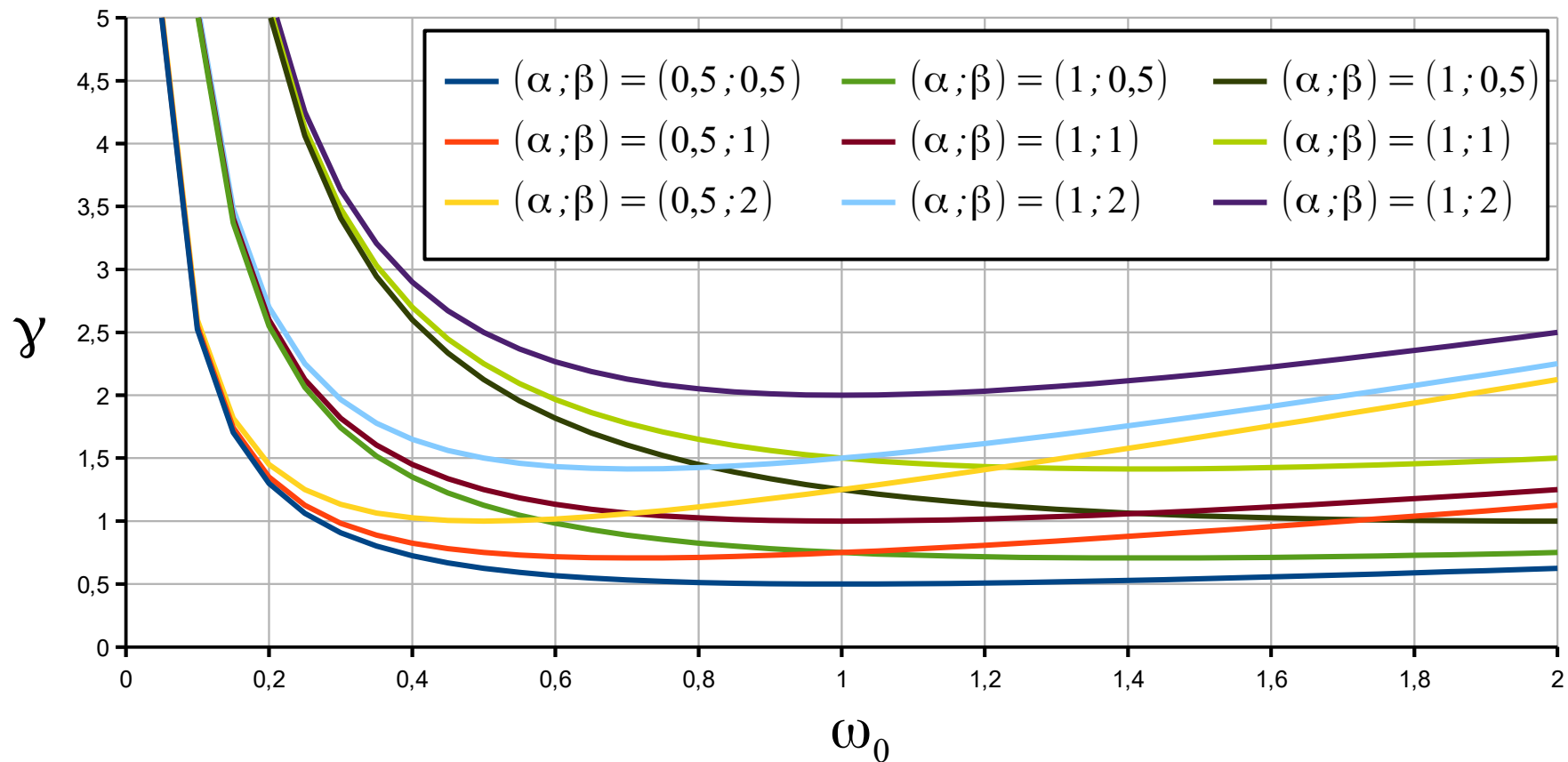
$$c = \beta k \quad \Rightarrow \quad \gamma = \frac{c}{c_{kr}} = \frac{\beta k}{2\sqrt{km}} = \frac{\beta}{2} \omega_0 \quad \Rightarrow \quad \boxed{\gamma = \frac{\beta}{2} \omega_0}$$



MIARY TŁUMIENIA

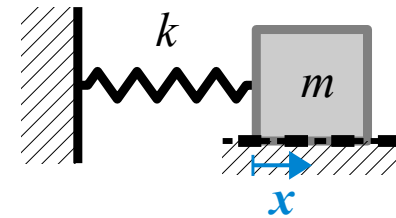
MODEL RAYLEIGHA – tłumienie sztywnościowo – masowe

$$c = \alpha m + \beta k \quad \Rightarrow \quad \gamma = \frac{1}{2} \left(\frac{\alpha}{\omega_0} + \beta \omega_0 \right)$$



DRGANIA TŁUMIONE TARCIEM SUCHYM

Alternatywnym modelem tłumienia drgań jest **tarcie suche** – siła tarcia ma stałą wartość (np. wynikającą z docisku do powierzchni szorstkiej), skierowaną zawsze przeciwnie do wektora prędkości masy.



Równanie ruchu:

$$m\ddot{x} + kx = \mp T$$

z warunkami początkowymi:

$$x(t=0) = x_0$$

$$\dot{x}(t=0) = v_0$$

znak „+” przy sile tarcia bierzemy dla $\dot{x} < 0$.
znak „-” przy sile tarcia bierzemy dla $\dot{x} > 0$.

To równanie drgań nietłumionych z członem niejednorodnym. Jego rozwiązanie ogólne jest sumą:

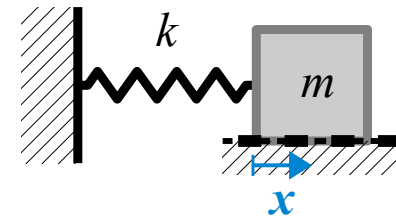
- **CORJ** – rozwiązanie drgań nietłumionych swobodnych
- dowolnej **CSRN** – możemy ją znaleźć metodą przewidywania

$$\left. \begin{array}{l} x_{og}(t) = C_1 \cos(\omega_0 t) + C_2 \sin(\omega_0 t) \\ x_{sz}(t) = C_3 = const. \end{array} \right\} \Rightarrow x(t) = x_{og} + x_{sz} = C_1 \cos(\omega_0 t) + C_2 \sin(\omega_0 t) + C_3$$

DRGANIA TŁUMIONE TARCIEM SUCHYM

Wzór opisujący rozwiązanie zmieniać się będzie wraz ze znakiem prędkości.

Zwrot prędkości zmieniać się będzie na przeciwny po osiągnięciu wychylenia maksymalnego. Prędkość w tej chwili jest równa 0.



Rozwiązanie takiego zagadnienia można skonstruować w ten sposób:

- Zakładamy wychylenie początkowe i prędkość początkową i wyznaczamy rozwiązanie odpowiadające tym warunkom początkowym (obliczamy stałe całkowania)
- Rozwiązanie obowiązuje aż do chwili, gdy prędkość jest 0 przy najbliższym wychyleniu maksymalnym.
- To wychylenie maksymalne oraz zerowa prędkość stanowią warunki początkowe dla rozwiązania w kolejnej fazie ruchu – rozwiązanie to ma taką samą postać ogólną, ale inne wartości stałych całkowania i obowiązuje aż do osiągnięcia kolejnego wychylenia maksymalnego i zerowej prędkości.
- Schemat powtarza się aż do momentu, gdy masa będzie miała zerową prędkość przy takim wychyleniu, dla którego siła sprężystości jest mniejsza od siły tarcia. Wtedy masa zatrzymuje się.

DRGANIA TŁUMIONE TARCIEM SUCHYM

Ogólna postać rozwiązania w każdej fazie ruchu: $x(t) = C_1 \cos(\omega_0 t) + C_2 \sin(\omega_0 t) + C_3$

CSRN znajdujemy z warunku spełnienia równania ruchu: $m\ddot{x} + kx = \mp T \Rightarrow C_3 = \mp \frac{T}{k} = \mp \Delta_T$

FAZA 1: $t \in \left(t_0 = 0 ; t_1 = \frac{\pi}{\omega_0} \right)$, $\dot{x} < 0$: $x_1(t) = C_{1,1} \cos(\omega_0 t) + C_{1,2} \sin(\omega_0 t) + \Delta_T$

$$\begin{cases} x_1(t_0) = A \\ v_1(t_0) = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} C_{1,1} = A - \Delta_T \\ C_{1,2} = 0 \end{cases} \Rightarrow x_1(t_1) = -(A - 2\Delta_T)$$

FAZA 2: $t \in \left(t_1 = \frac{\pi}{\omega_0} ; t_2 = \frac{2\pi}{\omega_0} \right)$, $\dot{x} > 0$: $x_2(t) = C_{2,1} \cos(\omega_0 t) + C_{2,2} \sin(\omega_0 t) - \Delta_T$

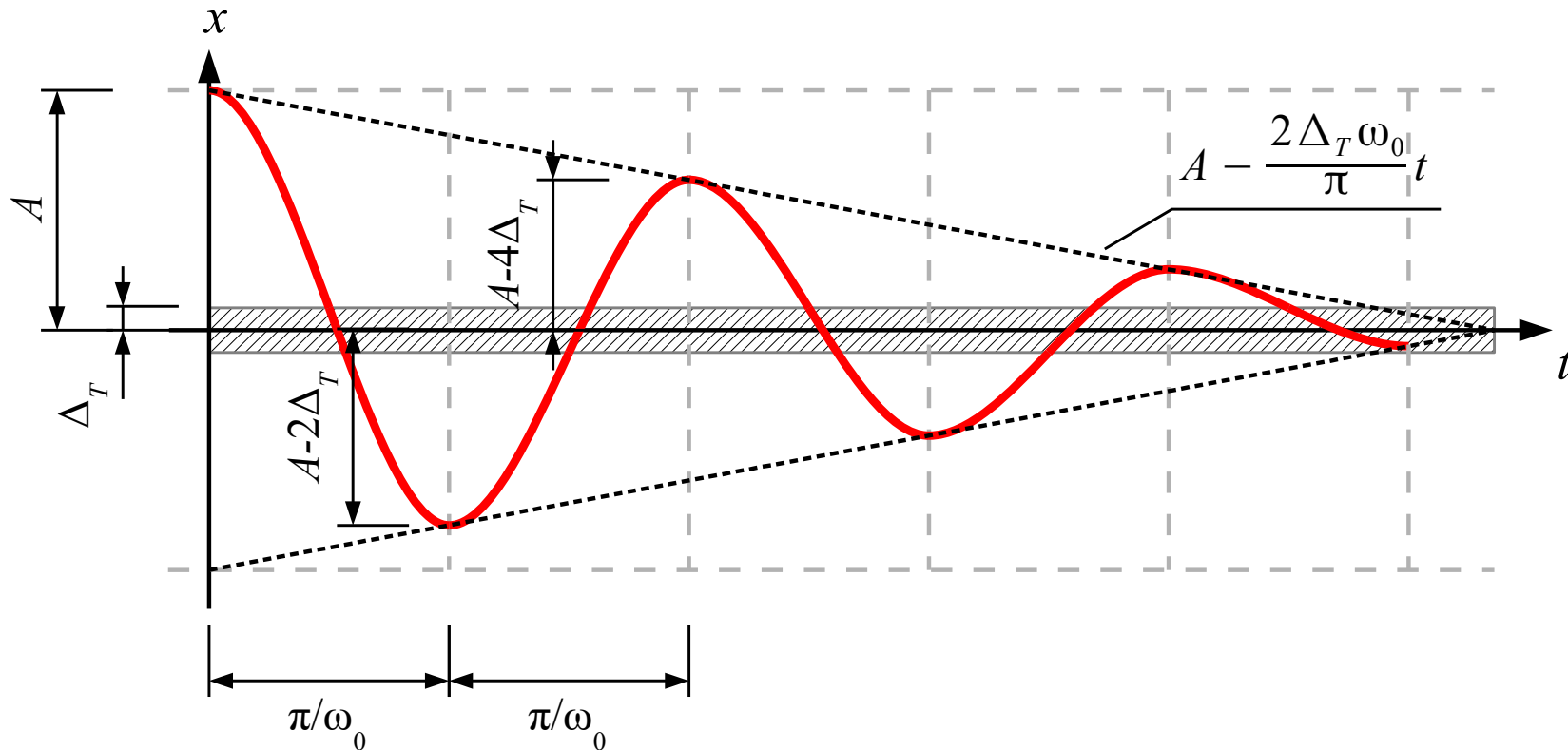
$$\begin{cases} x_2(t_1) = x_1(t_1) \\ v_2(t_1) = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} C_{2,1} = A - 3\Delta_T \\ C_{2,2} = 0 \end{cases} \Rightarrow x_2(t_2) = (A - 4\Delta_T)$$

FAZA 3: $t \in \left(t_2 = \frac{2\pi}{\omega_0} ; t_3 = \frac{3\pi}{\omega_0} \right)$, $\dot{x} < 0$: $x_3(t) = C_{3,1} \cos(\omega_0 t) + C_{3,2} \sin(\omega_0 t) + \Delta_T$

$$\begin{cases} x_3(t_2) = x_2(t_2) \\ v_3(t_2) = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} C_{3,1} = A - 5\Delta_T \\ C_{3,2} = 0 \end{cases} \Rightarrow x_3(t_3) = -(A - 6\Delta_T)$$

...

DRGANIA TŁUMIONE TARCIEM SUCHYM



UWAGI:

- Częstość drgań (częstotliwość, okres) **jest stała w czasie** ruchu.
- Częstość drgań (częstotliwość, okres) **jest taki sama jak w przypadku układu nietłumionego**.
- **Amplituda drgań maleje liniowo w czasie** ruchu.
- Gdy masa zatrzyma się w obszarze ograniczonym takim wydłużeniem sprężyny, które równoważą siłę tarcia, ruch ustaje. Masa zatrzymuje się niekoniecznie z zerowym wychyleniem.

DRGANIA TŁUMIONE

UWAGI:

- W rzeczywistych układach mechanicznych (budynkach, maszynach), zjawiska tłumienia mają złożony charakter, a ich ścisły opis matematyczny jest praktycznie niemożliwy.
- mechanizmami tłumienia są przede wszystkim:
 - **tłumienie materiałowe** – rozpraszanie energii wskutek tarcia wewnętrznego cząstek materiału o siebie (w przybliżeniu: tłumienie lepkie)
 - **tłumienie konstrukcyjne** – rozpraszanie energii wskutek tarcia na stykach elementów konstrukcyjnych lub elementów złącza (tarcie suche).
 - **tłumienie zewnętrzne** – opór ośrodka, w którym odbywają się drgania (powietrze, grunt, woda); tłumienie wynikające z obecności celowo zastosowanych tłumików drgań.
- Tłumienie rzeczywiste daje się dobrze opisać **modelem tłumienia lepkiego** – **wygaszanie amplitudy** drgań ma z reguły rzeczywiście charakter **wykładniczy**.
- Z drugiej strony rzeczywiste tłumienie ostatecznie zawsze prowadzi do **całkowitego ustania drgań** – ma zatem cechę właściwą modelowi **tarcia suchego**.

DZIĘKUJĘ ZA UWAGĘ