

# Drgania własne belki swobodnie podpartej

ORIGIN:=1

$E:=10\text{ GPa}$  $b:=10\text{ cm}$  $h:=10\text{ cm}$  $L:=10\text{ m}$  $\rho:=600\frac{\text{kg}}{\text{m}^3}$

$A:=b\cdot h$  $J:=\frac{A\cdot h^2}{12}$  $\mu:=\rho\cdot A$  $c:=\sqrt{\frac{E\cdot J}{\mu}}$

$A=100\text{ cm}^2$  $J=833.333\text{ cm}^4$  $\mu=6\frac{\text{kg}}{\text{m}}$  $c=117.851\frac{\text{m}^2}{\text{s}}$  $EJ:=E\cdot J=83.333333\text{ kN}\cdot\text{m}^2$



Warunki brzegowe:

$y(0)=0$  $y(L)=0$

$M(0)=0$  $M(L)=0$

Równanie różniczkowe opisujące swobodne drgania (bez tłumienia) pręta prostego przy zastosowaniu modelu Bernoulliego (bez udziału sił poprzecznych i bezwładności obrotowej).

$$\frac{M(x)}{EJ}=\frac{\text{d}^2}{\text{d}x^2}y(x)$$

$$EJ\cdot\frac{\text{d}^4}{\text{d}x^4}w(x,t)+\mu\cdot\frac{\text{d}^2}{\text{d}t^2}w(x,t)=0\tag{1}$$

Przyjmując rozwiązanie w postaci

$$w(x,t)=y(x)\cdot\sin(\omega\cdot t)$$

otrzymamy:

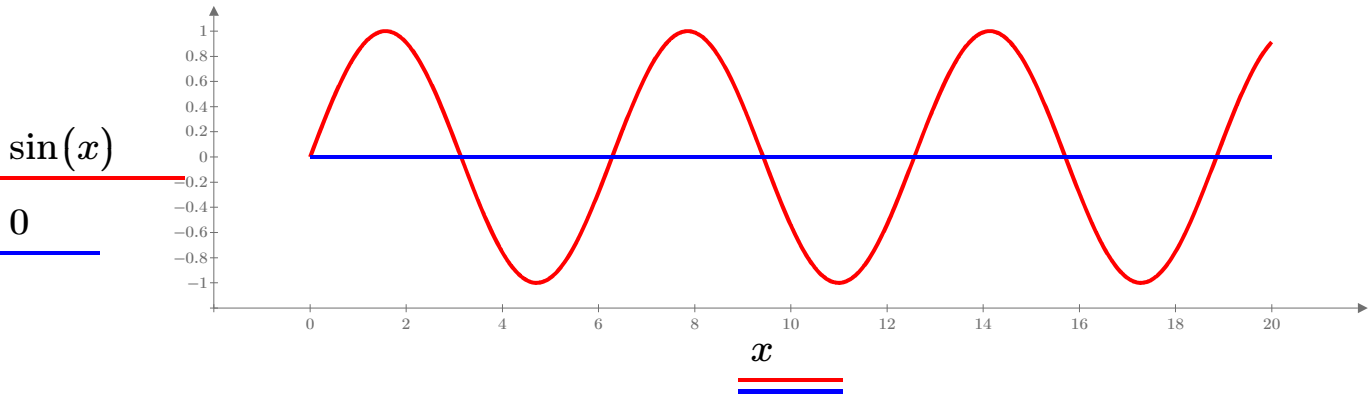
$$\left[\frac{\text{d}^4}{\text{d}x^4}y(x)-\frac{\mu\cdot\omega^2}{EJ}\cdot y(x)\right]\cdot\sin(\omega\cdot t)=0$$

----->

$$\frac{\text{d}^4}{\text{d}x^4}y(x)-\frac{\varphi^4}{L^4}\cdot y(x)=0$$

$$\varphi=L\cdot\sqrt{\frac{\omega}{c}}$$

Równanie przestępne, wynikające z warunków brzegowych, dające częstości drgań własnych:  $\sin(\varphi) = 0$



$n:=8$

$i:=1..2\ n$

$\varphi_i:=i\cdot\pi$

$\omega_A:=\frac{c}{L^2}\cdot\varphi^2$

Postacie drgań własnych

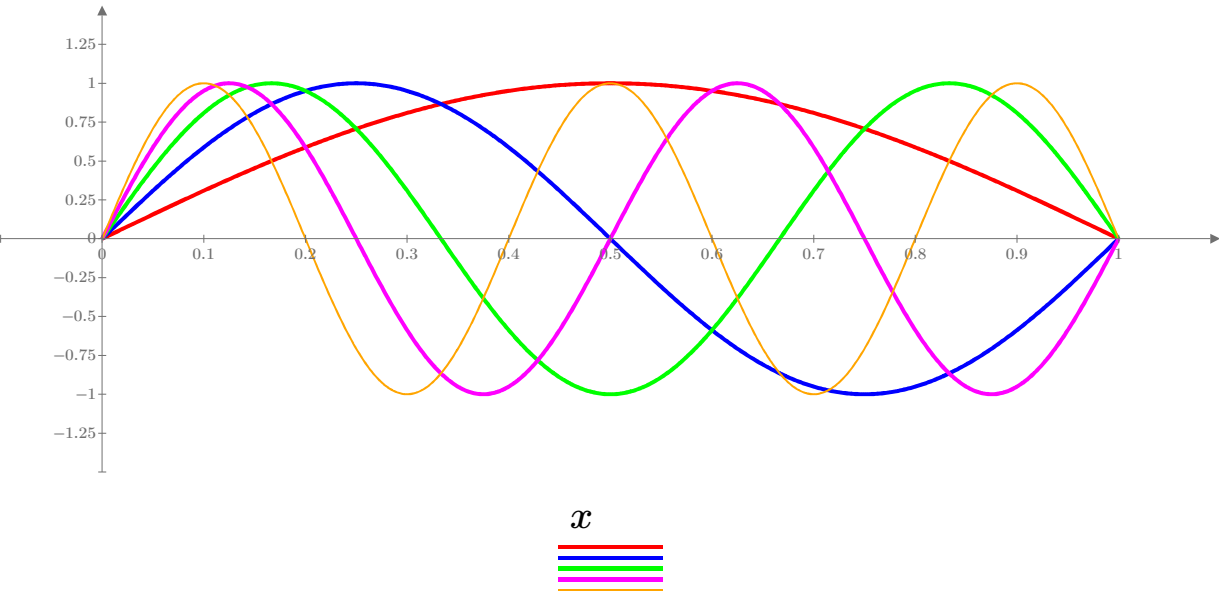
$W(n,x):=\sin(\varphi_n\cdot x)$

$\omega_A= \begin{bmatrix} 11.6314 \\ 46.5258 \\ 104.683 \\ 186.103 \\ 290.786 \\ 418.7319 \\ 569.9406 \\ \vdots \end{bmatrix} \frac{rad}{s}$

$\varphi= \begin{bmatrix} 3.141593 \\ 6.283185 \\ 9.424778 \\ 12.566371 \\ 15.707963 \\ 18.849556 \\ 21.991149 \\ 25.132741 \\ 28.274334 \\ 31.415927 \\ 34.557519 \\ 37.699112 \\ \vdots \end{bmatrix}$

$\frac{\omega_A}{2\cdot\pi}= \begin{bmatrix} 1.851 \\ 7.405 \\ 16.661 \\ 29.619 \\ 46.28 \\ 66.643 \\ 90.709 \\ 118.477 \\ 149.947 \\ 185.12 \\ 223.995 \\ 266.573 \\ \vdots \end{bmatrix} \frac{1}{s}$

$W(1,x)$   
 $W(2,x)$   
 $W(3,x)$   
 $W(4,x)$   
 $W(5,x)$



## Drgania własne belki obliczone metodą elementów skończonych



$$Le := \frac{L}{n} \quad \kappa := \frac{EJ}{Le^2} = 53.333333 \text{ kNm} \quad \kappa_e := \frac{Le}{l} = 1.25$$

$l := 1 \text{ m}$  <--- jednostka długości lub  
długość porównawcza

$Ls := 2$      $Lw := n + 1$  - Liczba węzłów     $Lr := Ls \cdot Lw$  - Liczba równań

## Funkcja DBM - Dodaj Blok Macierzy

$$DBM(A, B, w, k) := \left\| \begin{array}{l} \text{for } i \in 1 \dots \text{rows}(B) \\ \left\| \begin{array}{l} \text{for } j \in 1 \dots \text{cols}(B) \\ A_{w+i-1, k+j-1} \leftarrow B_{i, j} + A_{w+i-1, k+j-1} \end{array} \right\| \\ A \end{array} \right\|$$

## Agregacja macierzy globalnych belki

$$A_{grg\_B}(N, Aa, Ab, Ac) := \left\| \begin{array}{l} Lss \leftarrow 2 \\ Lr \leftarrow Lss (N + 1) \\ A_{Lr, Lr} \leftarrow 0 \\ \text{for } e \in 1 \dots N \\ \left\| \begin{array}{l} n \leftarrow e \cdot Lss - 1 \\ k \leftarrow n + 2 \\ A \leftarrow DBM(A, Aa, n, n) \\ A \leftarrow DBM(A, Ac, k, k) \\ A \leftarrow DBM(A, Ab, n, k) \\ A \leftarrow DBM(A, Ab^T, k, n) \end{array} \right\| \\ A \end{array} \right\|$$

$$Ae = \begin{bmatrix} Aa & Ab \\ Ab^T & Ac \end{bmatrix}$$

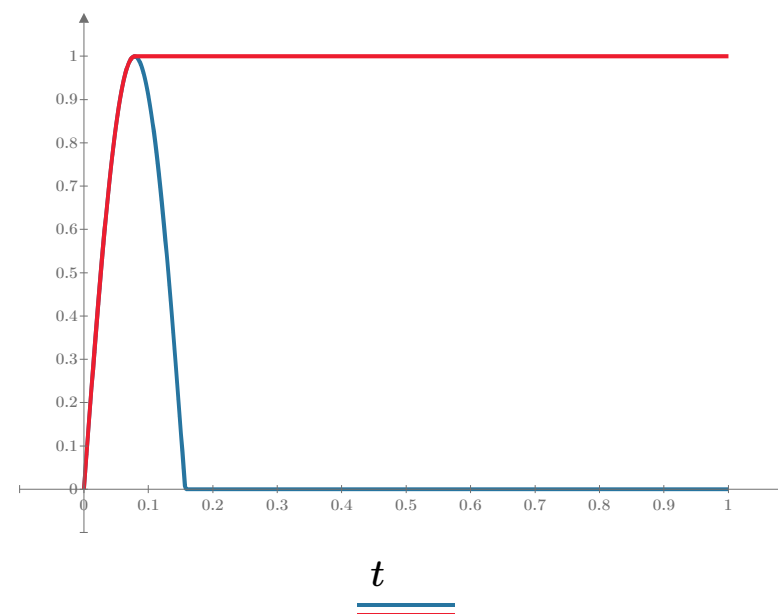
$$\omega_0 := \frac{20}{s} \quad p_{Lr} := 0 \quad p_7 := 1 \quad p_{13} := -0.8$$

$$P1(t) := \left\| \begin{array}{l} S \leftarrow 0 \cdot kN \\ \text{if } t < \frac{\pi}{\omega_0} \\ \left\| S \leftarrow 1 \cdot kN \cdot \sin(\omega_0 \cdot t) \right\| \\ S \end{array} \right\|$$

$$p1(t) := p \cdot P1(t) \\ P1(0.2 \text{ s}) = 0 \text{ kN}$$

$$P2(t) := \left\| \begin{array}{l} S \leftarrow 1 \cdot kN \\ \text{if } t < \frac{\pi}{2 \omega_0} \\ \left\| S \leftarrow 1 \cdot kN \cdot \sin(\omega_0 \cdot t) \right\| \\ S \end{array} \right\|$$

$$p2(t) := p \cdot P2(t) \\ P2(0.2 \text{ s}) = 1 \text{ kN}$$



$$\frac{P1(t \cdot 1 \text{ s}) (kN)}{P2(t \cdot 1 \text{ s}) (kN)}$$

Macierz sztywności elementów belki

$$K = \frac{EJ}{Le^2} \cdot \begin{bmatrix} \frac{12}{Le} & 6 & \frac{-12}{Le} & 6 \\ 6 & 4 \cdot Le & -6 & 2 \cdot Le \\ \frac{-12}{Le} & -6 & \frac{12}{Le} & -6 \\ 6 & 2 \cdot Le & -6 & 4 \cdot Le \end{bmatrix}$$

$$K = \kappa \cdot \begin{bmatrix} Ka & Kb \\ Kb^T & Kc \end{bmatrix}$$

$$\kappa = 53.333333 \text{ kN}$$

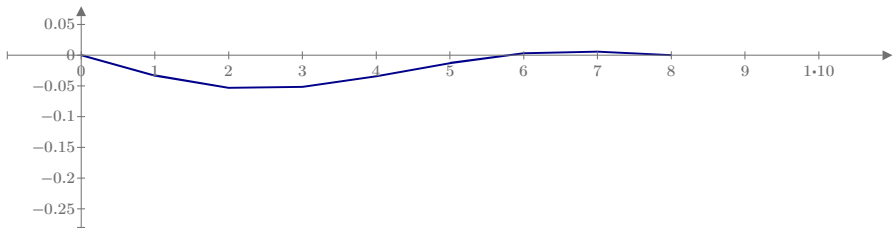
Bloki bezwymiarowej macierzy sztywności elementu

$$Ka := \begin{bmatrix} \frac{12}{\lambda e} & 6 \\ 6 & 4 \cdot \lambda e \end{bmatrix} \quad Kb := \begin{bmatrix} \frac{-12}{\lambda e} & 6 \\ -6 & 2 \cdot \lambda e \end{bmatrix} \quad Kc := \begin{bmatrix} \frac{12}{\lambda e} & -6 \\ -6 & 4 \cdot \lambda e \end{bmatrix}$$

Agregacja globalnej bezwymiarowej macierzy sztywności belki

$$K := \text{Agrg\_B}(n, Ka, Kb, Kc)$$

$$K = \begin{bmatrix} 0 & 1 & 2 & 3 & 4 & 5 & 6 & \vdots & 17 \\ 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 1 & 6 & 5 & -6 & 2.5 & 0 & 0 & & \\ 2 & -9.6 & -6 & 19.2 & 0 & -9.6 & 6 & & \\ 3 & 6 & 2.5 & 0 & 10 & -6 & 2.5 & & \\ 4 & 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.2 & 0 & -9.6 & \\ 5 & 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & 10 & -6 & \\ 6 & 0 & 0 & 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.2 & \\ 7 & 0 & 0 & 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & \\ 8 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -9.6 & \\ 9 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 6 & \\ 10 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \\ \vdots & & & & & & & \ddots & \\ 17 & & & & & & & & \ddots \end{bmatrix}$$



$$i - 1$$

$$-v_i$$

$$\frac{1 \text{ kN} \cdot L^3}{48 \cdot EJ} = 25 \text{ cm}$$

$$u_{max} := \max(y) = 0.053125$$

$$p_{F_{13}} := -0.8 \text{ kN}$$

$$p_{F_{Lr}} := 0 \text{ kN} \quad p_{F_5} := 1 \text{ kN} \quad f_F := \frac{p_F}{\kappa}$$

$$i := 1 \dots Lr$$

$$w := 1 \quad K_{w,i} := 0 \quad K_{w,w} := 1$$

$$w := Lr - 1 \quad K_{w,i} := 0 \quad K_{w,w} := 1$$

$$y := \text{lsolve}(K, f_F)$$

$$i := 1 \dots \frac{Lr}{2}$$

$$v_i := y_{2 \cdot i - 1}$$

$$v = \begin{bmatrix} -2.891206 \cdot 10^{-17} \\ 3.300781 \cdot 10^{-2} \\ 5.3125 \cdot 10^{-2} \\ 5.136719 \cdot 10^{-2} \\ 3.4375 \cdot 10^{-2} \\ 1.269531 \cdot 10^{-2} \\ -3.125 \cdot 10^{-3} \\ -5.664062 \cdot 10^{-3} \\ 0 \end{bmatrix}$$

$$y = \begin{bmatrix} 0 \\ 0.028125 \\ 0.0330078 \\ 0.0229688 \\ 0.053125 \\ 0.0075 \\ 0.0513672 \\ -0.0089063 \\ 0.034375 \\ -0.016875 \\ 0.0126953 \\ -0.0164063 \\ -0.003125 \\ -0.0075 \\ -0.0056641 \\ 0.0023437 \\ 0 \\ 0.005625 \end{bmatrix}$$

$$p_F = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 1 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \text{ kN}$$

Diagonalna macierz bezwładności elementów belki

$$M=\frac{\mu\cdot Le^2}{24}\cdot\begin{bmatrix}\frac{12}{Le} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & Le & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{12}{Le} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & Le\end{bmatrix}$$

$$M=\eta\cdot\begin{bmatrix}Ma & 0 \\ 0 & Ma\end{bmatrix}$$

$$\eta:=\frac{\mu\cdot Le^2}{24}=\left(3.90625\cdot10^{-1}\right)\text{ kg}\cdot\text{m}\qquad Ma:=\begin{bmatrix}\frac{12}{\lambda e} & 0 \\ 0 & \lambda e\end{bmatrix}\qquad M0:=\begin{bmatrix}0 & 0 \\ 0 & 0\end{bmatrix}$$
$$\theta:=\frac{\eta}{\kappa}=\left(7.324219\cdot10^{-6}\right)\text{ s}^2$$

Aby zmniejszyć wpływ bezwładności obrotowej  
można przyjąć Ma ze współczynnikiem 0<a<1

$$a:=0.1\qquad Ma:=\begin{bmatrix}\frac{12}{\lambda e} & 0 \\ 0 & a\cdot\lambda e\end{bmatrix}$$

Agregacja diagonalnej bezwymiarowej macierzy bezwładności

$$M:=Agrg\_B(n,Ma,M0,Ma)$$

$$M=\begin{bmatrix}0 & 1 & 2 & 3 & 4 & 5 & 6 & 7 & 8 & 9 & 10 & 11 & 12 & 13 & \vdots & 17 \\ 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 1 & 0 & 0.125 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 2 & 0 & 0 & 19.2 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 3 & 0 & 0 & 0 & 0.25 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 4 & 0 & 0 & 0 & 0 & 19.2 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 5 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0.25 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 6 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 19.2 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 7 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0.25 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 8 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 19.2 & 0 & 0 & 0 & 0 & & \\ 9 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0.25 & 0 & 0 & 0 & & \\ 10 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 19.2 & 0 & 0 & & \\ 11 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0.25 & 0 & & \\ 12 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 19.2 & & \\ 13 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0.25 & \\ \vdots & & & & & & & & & & & & & & \ddots & \\ 17 & & & & & & & & & & & & & & & \end{bmatrix}$$

Uwzględnienie warunków brzegowych

$$i:=1..Lr$$
$$w:=1\qquad K_{w,i}:=0\qquad K_{i,w}:=0\qquad K_{w,w}:=1\qquad M_{w,i}:=0\qquad M_{w,w}:=1$$
$$w:=Lr-1\qquad K_{w,i}:=0\qquad K_{i,w}:=0\qquad K_{w,w}:=1\qquad M_{w,i}:=0\qquad M_{w,w}:=1$$

$$\kappa\cdot\left[K-\omega^2\ \theta\cdot M\right]\ y=0\qquad \left|M^{-1}\cdot K-\sigma\cdot I\right|=0\qquad \omega^2\cdot\theta=\sigma\qquad |M|=9.172943\cdot10^2$$
$$\sigma:=\text{eigenvals}\left(M^{-1}\cdot K\right)\qquad \omega:=\text{sort}\left(\sqrt{\frac{\sigma}{\theta}}\right)$$
$$\omega^T=\left[11.62\ 46.39\ 103.91\ 183.03\ 280.6\ 369.5\ 369.5\ 387.75\ 482.09\ 1652.47\ 1723.02\ 1900.84\ 2127.53\ 2358.89\ \dots\right]\frac{\text{rad}}{\text{s}}$$

Równanie wymuszonych, tłumionych drgań belki

$$\psi_i = \frac{u_i}{l}$$

$i || \overset{e}{\text{=====}} || j$ 

$\xleftarrow{\hspace{1.5cm} Le \hspace{1.5cm}} \xrightarrow{\hspace{1.5cm}}$

$$y_e = \begin{bmatrix} \psi_i \\ \varphi_i \\ \psi_j \\ \varphi_j \end{bmatrix} \qquad y = \begin{bmatrix} y_1 \\ y_2 \\ \vdots \\ y_N \end{bmatrix}$$

$$K_{@} \cdot u(t) + C_{@} \cdot u'(t) + M_{@} \cdot u''(t) = p(t)$$

$$u' = \frac{d}{dt} u$$

$$C_{@} = \alpha \cdot M_{@} + \beta \cdot K_{@}$$

$$<--- \text{macierz tłumienia Rayleigha}$$

$$C_{@} = \alpha \cdot \eta \cdot M + \beta \cdot \kappa \cdot K$$

$$\kappa \cdot K \cdot y(t) + C_{@} \cdot y'(t) + \eta \cdot M \cdot y''(t) = p(t)$$

$$K \cdot y(t) + \beta \cdot C \cdot y'(t) + \theta \cdot M \cdot y''(t) = f(t)$$

$$\kappa = 53.3 \text{ kN} \qquad \eta = 0.391 \text{ N} \cdot \text{s}^2 \qquad \theta := \frac{\eta}{\kappa} = (7.324219 \cdot 10^{-6}) \text{ s}^2$$

Macierze K, C, M, y, f - są bezwymiarowe

$$C := K + \frac{\alpha \cdot \theta}{\beta} \cdot M$$

$$f(t) := \frac{1}{\kappa} \cdot p1(t)$$

$$\begin{bmatrix} \frac{1}{\omega_1} & \omega_1 \\ \frac{1}{\omega_2} & \omega_2 \end{bmatrix} \cdot \begin{bmatrix} \alpha \\ \beta \end{bmatrix} = 2 \begin{bmatrix} \zeta_1 \\ \zeta_2 \end{bmatrix}$$

Współczynniki (a,b) macierzy tłumienia

$$\omega_1 := \omega_{A_1} \qquad \omega_2 := \omega_{A_2} \qquad \zeta_1 := 0.05 \qquad \zeta_2 := 0.07$$

$$\beta := 2 \frac{\omega_1 \cdot \zeta_1 - \omega_2 \cdot \zeta_2}{\omega_1^2 - \omega_2^2}$$

$$\beta = (2.636532 \cdot 10^{-3}) \text{ s}$$

$$\alpha := \omega_1 \cdot (2 \cdot \zeta_1 - \omega_1 \cdot \beta)$$

$$\alpha = (8.064465 \cdot 10^{-1}) \frac{1}{\text{s}}$$

$$C = \begin{bmatrix} 1.002 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 5 & -6 & 2.5 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -6 & 19.243 & 0 & -9.6 & 6 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 2.5 & 0 & 10.001 & -6 & 2.5 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.243 & 0 & -9.6 & 6 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & 10.001 & -6 & 2.5 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.243 & 0 & -9.6 & 6 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & 10.001 & -6 & 2.5 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.243 & 0 & -9.6 & 6 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & 10.001 & -6 & 2.5 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.243 & 0 & -9.6 & 6 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & 10.001 & -6 & 2.5 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -9.6 & -6 & 19.243 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 6 & 2.5 & 0 & 10.001 \\ & & & & & & & & & & & & \ddots \end{bmatrix}$$

**Różnice centralne.** Chwile  $(t-\Delta t)$ ,  $t$ ,  $(t+\Delta t)$  oznaczane są indeksami górnymi ----->

$$y'_t = \frac{y^{t+\Delta t} - y^{t-\Delta t}}{2 \Delta t} \quad y''_t = \frac{y^{t+\Delta t} - 2 y^t + y^{t-\Delta t}}{\Delta t^2}$$

Po podstawieniu różnic zamiast pochodnych otrzymamy:

$$K \cdot y^t + \frac{\beta}{2 \Delta t} \cdot C \cdot (y^{t+\Delta t} - y^{t-\Delta t}) + \frac{\theta}{(\Delta t)^2} \cdot M \cdot (y^{t+\Delta t} - 2 y^t + y^{t-\Delta t}) = f^t$$

$$a_1 \cdot K \cdot y^t + a_2 \cdot C \cdot (y^{t+\Delta t} - y^{t-\Delta t}) + M \cdot (y^{t+\Delta t} - 2 y^t + y^{t-\Delta t}) = a_1 \cdot f^t$$

$$t_{kr} := \frac{2}{\omega_{Lr-1}} = 0.000707 \text{ s} \quad \Delta t := 0.0007 \text{ s} \quad \Delta t < t_{kr} \quad \frac{\Delta t}{t_{kr}} = 0.99$$

$$a_1 := \frac{(\Delta t)^2}{\theta} = 6.690133 \cdot 10^{-2} \quad a_2 := \frac{\beta \cdot \Delta t}{2 \cdot \theta} = 1.259911 \cdot 10^{-1}$$

To równanie można względem czasu scałkować metodą "explicit":

$$y^{t+\Delta t} \cdot (M + a_2 \cdot C) = a_1 \cdot f^t - a_1 \cdot K \cdot y^t + a_2 \cdot C \cdot y^{t-\Delta t} + M \cdot (2 \cdot y^t - y^{t-\Delta t})$$

$$MC := M + a_2 \cdot C \quad |MC| = 13029365854.651 \text{ Mc1} := MC^{-1}$$

$$y^{t+\Delta t} = Mc1 \cdot [a_1 \cdot f^t - a_1 \cdot K \cdot y^t + a_2 \cdot C \cdot y^{t-\Delta t} + M \cdot (2 \cdot y^t - y^{t-\Delta t})]$$

$$M_K := Mc1 \cdot (2 \cdot M - a_1 \cdot K) \quad M_C := Mc1 \cdot (a_2 \cdot C - M)$$

$$y^{t+\Delta t} = r_f^t + M_K \cdot y^t + M_C \cdot y^{t-\Delta t} \quad r(t) := Mc1 \cdot a_1 \cdot f(t)$$

**Uwzględnienie warunków brzegowych**

$$i := 1 \dots Lr$$

$$w := 1 \quad M_{K_{w,i}} := 0 \quad M_{K_{w,w}} := 1 \quad M_{C_{w,i}} := 0 \quad M_{C_{w,w}} := 1$$

$$w := Lr - 1 \quad M_{K_{w,i}} := 0 \quad M_{K_{w,w}} := 1 \quad M_{C_{w,i}} := 0 \quad M_{C_{w,w}} := 1$$

$$\text{Round}\left(\frac{11 \cdot \pi}{\omega_1 \cdot \Delta t}, 1\right) = 4247$$

$$Nst := 4000 \quad \text{<---- liczba kroków czasowych} \quad \Delta t = 0.0007 \text{ s}$$

$$Y_{Lr,2} := 0 \quad \text{<---- inicjacja macierzy rozwiązania i warunków brzegowych}$$

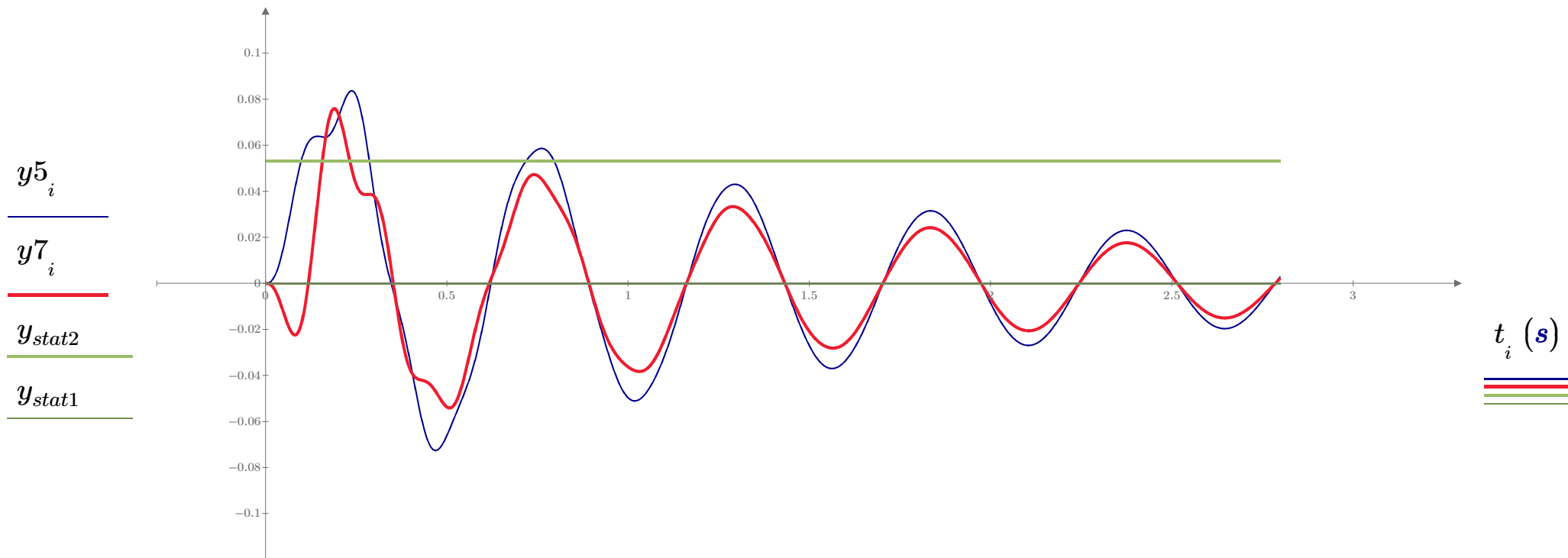
$$\text{Explicit\_Central\_Time}(A, N, \Delta) := \left\| \begin{array}{l} \text{for } i \in 1 \dots N \\ \left\| \begin{array}{l} k \leftarrow \text{cols}(A) \\ t \leftarrow (k-1) \cdot \Delta \\ y2 \leftarrow r(t) + M_K \cdot A^{(k)} + M_C \cdot A^{(k-1)} \\ A \leftarrow \text{augment}(A, y2) \end{array} \right\| \\ A \end{array} \right\|$$

$$Y := \textit{Explicit\_Central\_Time}(Y, Nst, \Delta t) \qquad i := 1 \dots Nst \qquad t_i := (i-1) \cdot \Delta t$$

$$t^T = \begin{bmatrix} 0 & \vdots & 2080 & 2081 & 2082 & 2083 & 2084 & 2085 & 2086 & 2087 & 2088 & 2089 & 2090 & 2091 & 2092 & 2093 & 2094 & 2095 & 2096 & 2097 & \vdots & 3999 \\ \dots & 1.456 & 1.4567 & 1.4574 & 1.4581 & 1.4588 & 1.4595 & 1.4602 & 1.4609 & 1.4616 & 1.4623 & 1.463 & 1.4637 & 1.4644 & 1.4651 & 1.4658 & 1.4665 & 1.4672 & 1.4679 & \dots \end{bmatrix} \mathbf{s}$$

[illegible]

$$y^5_i := Y_{7,i} \quad y^7_i := Y_{13,i} \quad y_{stat2} := u_{max} = 0.053125 \quad y_{stat1} := 0$$



$$\max(y_5)=0.083659 \quad y_{inf}:=y_{Nst}^7=0.002226$$

$$\frac{y_{inf}}{y_{stat2}}=0.041893$$

$$\eta_{dyn} := \frac{\max(y7)}{y_{stat2}} = 1.429276$$

$$\eta_{dyn2} := 1.715522$$



