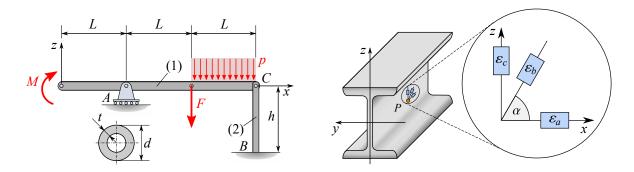
BME Gépészmérnöki Kar	SZILÁRDSÁGTAN	Név: Vári Gergő			
Műszaki Mechanikai Tanszék	2. HÁZI FELADAT	Neptun kód: MQHJ0H			
2024/25 II.	Határidő: lásd Moodle	Késedelmes beadás: □ Javítás: □			
Nyilatkozat: Aláírásommal igazolom, hogy szítettem el, az abban leírtak saját megértése	Aláírás: Vári Gergő				

Csak a formai követelményeknek megfelelő feladatokat értékeljük! http://www.mm.bme.hu/targyak/bsc/sziltan

Feladatkitűzés

Az ábrán vázolt szerkezet két rúdja csuklósan kapcsolódik, anyaguk homogén, izotrop, lineárisan rugalmas (rugalmassági modulusz: E=210 GPa; Poisson-tényező: $\nu=0,3$). Az (1)-es rúd keresztmetszete az ábrán látható I-szelvény (I-80-MSZ-325), míg a (2)-es rúdé d külső átmérőjű körgyűrű.



Adatok

L [m]	h [m]	d [mm]	F [kN]	M [kNm]	p [kN/m]	$\varepsilon_a [10^{-4}]$	$\varepsilon_b [10^{-4}]$	$\varepsilon_c [10^{-4}]$	α [°]
1.50	2.50	58	4	2	1.75	-5.20	-4.50	3	45

(Rész)eredmények

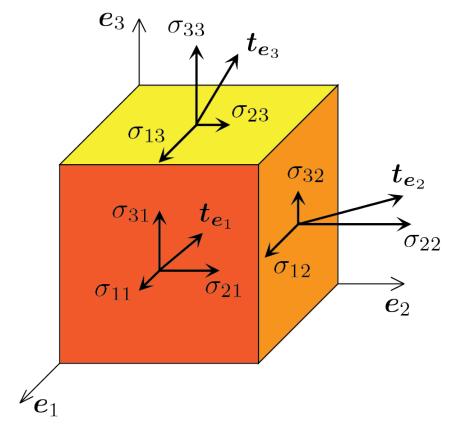
A_z [kN]	x_{max}	[m]	w_{\max} [mm]		t_{\min} [mm]	$\varepsilon_y [10^-$	$\varepsilon_y [10^{-4}]$		$\gamma_{xz} [10^{-4}]$		σ_x [MPa]	
1.9895	8	C)	6	0.699	2.5	0.943	0.943		-6.8		-99.231	
σ_z [MPa	a]	$ au_{xz}$ [N	MPa]	σ_1	[MPa]	σ_2 [MPa]	σ_3 [MP	a] $\Delta \sigma_{\rm e}$ [MPa]		u_d [J/cm 3]			
33.23	1	-54.	923	5	3.041	0	-119.0	41	19.445		(0.048	
e_{1x} [-]	$e_{:}$	_{1y} [-]	e_{1z} [[-]	e_{2x} [-]	e_{2y} [-]	e_{2z} [-]	e_3	x [-]	e_{3y} [·	-]	e_{3z} [-]	
0.3393		0	-0.9	41	0	1	0	0.	.941	0		0.3393	

Pontozás

Minimumfeladat			Felac	- Dokumentáció	Összesen			
	2.	3.	4.	5.	6.	7.	Dokumentacio	Osszesen
	/5	/3	/4	/4	/2	/2	/5	/25

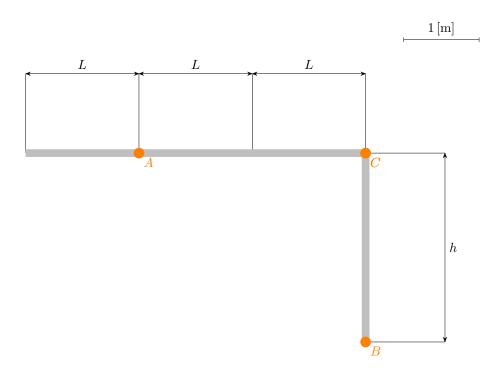
Szilárdságtan HF2

Vári Gergő 2025. április 21.



1. ábra: Cauchy feszültségi tenzor

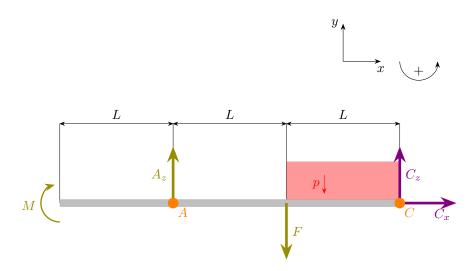
1 Reakció komponensek



2. ábra: Léptékhelyes ábra

1.1 Egyensúlyi egyenletek

1.1.1 1-es rúd



3. ábra: 1-es rúd SZTÁ

$$\sum F_x := 0 = C_x$$

$$\sum F_z := 0 = A_z - F - pL + C_z$$

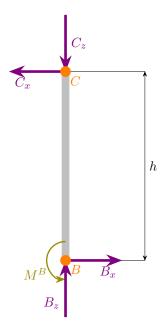
$$\sum M^A := 0 = -M - F(L) - pL\left(\frac{3}{2}L\right) + C_z(2L)$$

$$A_z = 1.98958 \, [kN]$$

$$C_x = 0 \, [\text{kN}]$$

$$C_z = 4.63542 \, [\text{kN}]$$

1.1.2 2-es rúd



4.ábra: 2-es rúd SZTÁ

$$\sum F_x := 0 = -C_x + B_x$$

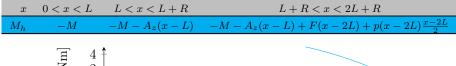
$$\sum F_z := 0 = B_z - C_z$$

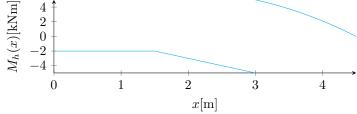
$$\sum M^B := 0 = C_x(h)$$

$$\begin{split} B_x &= C_x = 0 \, [\mathrm{kN}] \\ B_z &= C_z = 4.635 \, 42 \, [\mathrm{kN}] \end{split}$$

2 Lehajlásfüggvény

2.1 Hajlítónyomatéki igénybevételi függvény





2.2 Rugalmas szál differenciálegyenlete

$$w_i^{"}(x) = -\frac{M_{h_i}(x)}{IE}$$

$$\begin{split} w_1^{''}(x) &= 0.0122414 \\ w_2^{''}(x) &= -0.0602503 + 0.0121776x \\ w_3^{''}(x) &= 0.0192229 + 0.0198285x - 0.00535561x^2 \\ \\ w_1^{'}(x) &= c_1 + 0.0122414x \\ w_2^{'}(x) &= c_3 - 0.00602503x + 0.00608881x^2 \\ w_3^{'}(x) &= c_5 + 0.0192229x + 0.00991425x^2 - 0.0017852x^3 \\ \\ w_1(x) &= c_2 + c_1x + 0.0061207x^2 \\ w_2(x) &= c_4 + c_3x - 0.00301252x^2 + 0.0020296x^3 \\ w_3(x) &= c_6 + c_5x + 0.00961146x^2 + 0.00330475x^3 - 0.000446301x^4 \\ \end{split}$$

2.2.1 Peremfeltételek

$$w_1(L) = 0$$

$$w_2(L) = 0$$

$$w_3(3L) = 0$$

$$w'_1(L) = w'_2(L)$$

$$w'_2(2L) = w'_3(2L)$$

$$w_2(2L) = w_3(2L)$$

$$c_1 = -0.049647$$

$$c_2 = 0.0606989$$

$$c_3 = -0.0359472$$

$$c_4 = 0.053849$$

$$c_5 = 0.0979194$$

$$c_6 = 0.127812$$

$$w_1(L) = 0.0606989$$

$$w_1(L) = 0$$

$$w_2(L) = 0$$

$$w_2(2L) = -0.0263059$$

$$w_3(2L) = -0.0263059$$

$$w_3(3L) = 0$$

$$\begin{split} w_{\mathrm{max}} &= 0.06\,[\mathrm{m}] = 60\,[\mathrm{mm}]\\ x_{\mathrm{max}} &= 0\,[\mathrm{m}] \end{split}$$

2.2.2 Szögelfordulás

$$\phi_{i}(x) = w_{i}^{'}(x)$$

$$\phi_1(0) = -0.049647$$

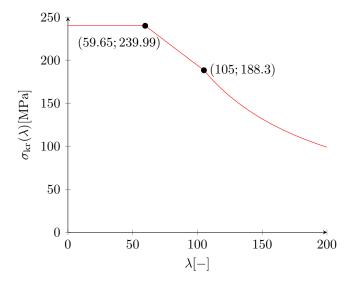
$$\phi_2(L) = -0.0312849$$

$$\phi_2(2L) = 0.000777027$$

$$\phi_3(3L) = 0.0266705$$

3 2-es rúd méretezése kihajlásra

3.1 Kritikus feszültség - karcsúság diagram



$$\begin{split} \sigma_{\mathrm{F}} &= 240\,[\mathrm{MPa}] \\ \lambda_0 &= 150 \end{split}$$

$$\sigma_{\rm kr}(\lambda) = 308 - 1.14\lambda$$

$$\sigma_{\rm kr}(\lambda_0) = 188.3$$

 $\sigma_{\rm kr}(\lambda_1) = \sigma_{\rm F} \Rightarrow \lambda_1 = 59.65$

3.2 Minimális falvastagság

$$c = 2$$

$$h_0 = ch = 5 \text{ [m]}$$

$$F_t = 3 |B_z| = \left(\frac{\pi}{h_0}\right)^2 I_2 E$$

$$I_2 = \frac{d^4\pi}{64} - \frac{(d - 2t_{\min})^4\pi}{64}$$
$$t_{\min} = 2.49254 \approx 2.5 \,[\text{mm}]$$

$$A = \frac{\left[d^2 - (d - 2t_{\min})^2\right]\pi}{4}$$

$$i_2 = \sqrt{\frac{I_2}{A}}$$

$$\lambda = \frac{h_0}{i_2} = 254.886$$

4 Nyúlásmérés

4.1 Alakváltozási tenzor

$$\epsilon_x = \epsilon_a$$

$$\epsilon_z = \epsilon_c$$

$$\epsilon_y = -\frac{\nu}{1 - \nu} (\epsilon_x + \epsilon_z)$$

$$\epsilon = \begin{bmatrix}
\epsilon_x & 0 & \frac{1}{2}\gamma_{xz} \\
0 & \epsilon_y & 0 \\
\frac{1}{2}\gamma_{zx} & 0 & \epsilon_z
\end{bmatrix} = \begin{bmatrix}
-5.2 \times 10^{-4} & 0 & -3.4 \times 10^{-4} \\
0 & 9.42857 \times 10^{-5} & 0 \\
-3.4 \times 10^{-4} & 0 & 3 \times 10^{-4}
\end{bmatrix}$$

$$\epsilon_{\rm I} = \frac{\Delta V}{V} = \text{tr}(\epsilon) = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z = -1.257143 \times 10^{-4}$$

4.2 Hooke-törvény

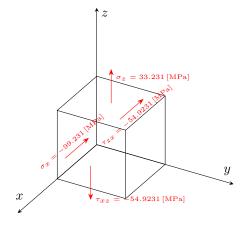
$$\boldsymbol{\sigma} = \begin{bmatrix} \sigma_x & 0 & \tau_{xz} \\ 0 & 0 & 0 \\ \tau_{zx} & 0 & \sigma_z \end{bmatrix} = \frac{E}{1+\nu} \left(\boldsymbol{\epsilon} + \frac{\nu}{1-2\nu} \boldsymbol{\epsilon}_I \boldsymbol{E} \right)$$

$$\sigma_x = \frac{E}{1-2\nu} \left(\boldsymbol{\epsilon}_x + \frac{\nu}{1-2\nu} \boldsymbol{\epsilon}_I \right)$$

$$\sigma_z = \frac{E}{1-2\nu} \left(\boldsymbol{\epsilon}_z + \frac{\nu}{1-2\nu} \boldsymbol{\epsilon}_I \right)$$

$$\tau_{xz} = \tau_z x = \frac{E}{1+\nu} \frac{1}{2} \gamma_x z$$

$$\boldsymbol{\sigma} = \begin{bmatrix} -99.231 & 0 & -54.9231 \\ 0 & 0 & 0 \\ -54.9231 & 0 & 33.231 \end{bmatrix} [\text{MPa}]$$



$$\sigma_{\rm I} = \operatorname{tr}(\boldsymbol{\sigma}) = -66 \,[\mathrm{MPa}]$$

$$\sigma_{\rm II} = \sigma_x \sigma_y + \sigma_x \sigma_z + \sigma_y \sigma_z - \tau_{xy}^2 - \tau_{xz}^2 - \tau_{yz}^2$$

$$= -6314.092 \,275 \,[\mathrm{MPa}^2]$$

$$\sigma_{\rm III} = \det(\boldsymbol{\sigma}) = 0$$

5 Főfeszültségek

5.1 Mohr-féle diagram

$$au_{xy} = au_{yz} = 0 \Rightarrow \sigma_y = 0$$

$$\Rightarrow \mathbf{e_2} = \begin{bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{bmatrix}$$

$$\Rightarrow \sigma_2 = 0$$

$$\begin{split} X(\sigma_x; [\tau_{xz}]) &= (-99.231; 54.9231) \\ Y(\sigma_y; 0) &= (0; 0) \\ Z(\sigma_z; [\tau_{xz}]) &= (33.231; 54.9231) \end{split}$$

$$\begin{split} \sigma_{\mathrm{K}} &= \frac{\sigma_x + \sigma_z}{2} = -33\,\mathrm{[MPa]} \\ R &= \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_z}{2}\right)^2 + \tau_{xz}^2} = 86.041\,22\,\mathrm{[MPa]} \end{split}$$

$$\sigma_{1;3} = \sigma_{K} \pm R = \begin{cases} 53.04122 \\ -119.04122 \end{cases}$$

$$80 \quad \tau[MPa]$$

$$60 \quad Z$$

$$40 \quad Z$$

$$40 \quad Z$$

$$3 \quad -100 - 80 \quad -60 \quad -40 \quad -20 \quad Y/\sigma_{2} \quad 20 \quad 40 \quad \sigma_{1}$$

5.2 Főirányok

$$\phi_1 = \operatorname{arctg}(\frac{\sigma_1 - \sigma_x}{\tau_{xz}}) = 70.166^{\circ}$$

$$e_1 = \begin{bmatrix} \cos \phi_1 \\ 0 \\ -\sin \phi_1 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0.3393 \\ 0 \\ -0.941 \end{bmatrix}$$

$$e_3 = e_1 \times e_2 = \begin{bmatrix} 0.941 \\ 0 \\ 0.3393 \end{bmatrix}$$

5.3 Ellenőrzés

5.3.1 Sajátérték

$$\det(\boldsymbol{\sigma} - \lambda \boldsymbol{E}) = 0$$

$$\begin{bmatrix} \sigma_x - \lambda & 0 & 0 \\ 0 & -\lambda & 0 \\ \tau_{xz} & 0 & \lambda_z - \lambda \end{bmatrix} = 0$$

$$(-\lambda) \left[(\sigma_x - \lambda)(\sigma_z - \lambda) - \tau_{xz}^2 \right] = 0$$

$$\lambda_{1;2;3} = \begin{cases} 53.04122\\0\\-119.04122 \end{cases}$$
$$= \sigma_{1\cdot 2\cdot 3} \checkmark$$

5.3.2 Sajátvektor

$$\boldsymbol{\sigma} - \lambda_1 \boldsymbol{E} = \boldsymbol{0}$$

$$\begin{bmatrix} \sigma_x - \sigma_1 & 0 & \tau_{xz} \\ 0 & 0 & 0 \\ \tau_{xz} & 0 & \sigma_z - \sigma_1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \cos \phi \\ 0 \\ \sin \phi \end{bmatrix} = \boldsymbol{0}$$

$$(\sigma_x - \sigma_1)\cos\alpha + \tau_{xz}\sin\alpha = 0$$

$$\tau_{xz}\cos\alpha + (\sigma_z - \sigma_1)\sin\alpha = 0$$

$$\frac{\cos \alpha}{\sin \alpha} = -\frac{\sigma_z - \sigma_1 + \tau_{xz}}{\sigma_x - \sigma_1 + \tau_{xz}}$$
$$\alpha = 70.1661^{\circ} = \phi \checkmark$$

6 Pontbeli feszültségi állapot

$$\begin{split} \sigma_e^{\rm Mohr} &= \sigma_1 - \sigma_3 = 172.082\,44\,[{\rm MPa}] \\ \sigma_e^{\rm HMH} &= \sqrt{\frac{1}{2}\left[(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_1 - \sigma_3)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2\right]} = 152.6377\,[{\rm MPa}] \\ \Delta\sigma_e &= \sigma_e^{\rm Mohr} - \sigma_e^{\rm HMH} = 19.445\,[{\rm MPa}] \end{split}$$

7 Pontbeli alakváltozási energiasűrűség

$$u = \frac{1}{2}\boldsymbol{\sigma} : \boldsymbol{\epsilon} = 0.049\,46\,[\mathrm{J/cm^3}]$$

$$\epsilon_{I} = \frac{1}{3}\epsilon_{I}E$$

$$\sigma = \frac{1}{3}\sigma_{I}E$$

$$u_{h} = \frac{1}{2}\sigma_{I} : \epsilon_{I} = \frac{1}{6}\sigma_{I}\epsilon_{I} = 1.3828573 \times 10^{-3}$$

$$u_d = u - u_h = 0.0481 \,[\mathrm{J/cm^3}]$$