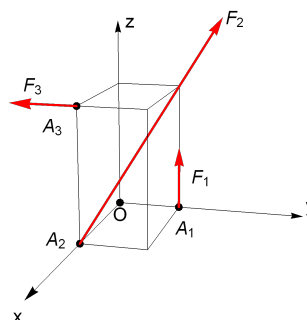


## 1. izpit iz Osnov mehanike 27. junija 2019

1. Za prostorski sistem sil podan na sliki s silami v smereh stranic in diagonale kvadra dimenzije  $2\text{ m} \times 1\text{ m} \times 2\text{ m}$ :

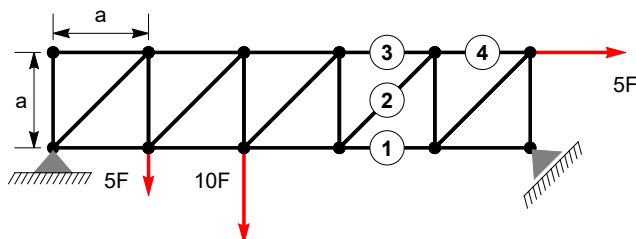
- (a) določi sile in njihova prijemališča;
- (b) izračunaj rezultanto sil in navora glede na pol v koordinatnem izhodišču  $O$ ;
- (c) izračunaj invarianto sistema sil in določi skupno prijemališče ali os sistema.

Velikosti sil so  $F_1 = 1\text{ kN}$ ,  $F_2 = 3\text{ kN}$ ,  $F_3 = 1\text{ kN}$ .



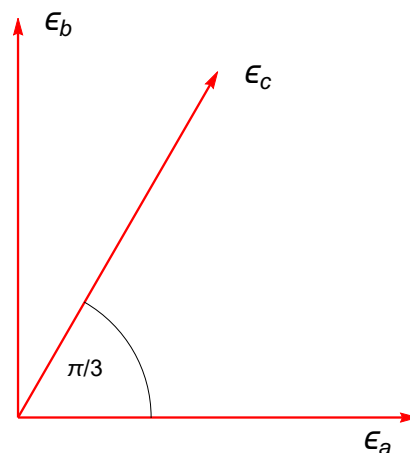
2. Za podano paličje na sliki, desna podpora je drsna pod kotom  $\pi/4$ :

- (a) določi sile v podporah;
- (b) izračunaj označene sile palic.



3. Za dani material smo z ekstenziometrom izmerili osne deformacije  $\epsilon_a = 3\epsilon_0$ ,  $\epsilon_b = 3\epsilon_0$  in  $\epsilon_c = \epsilon_0(6 - \sqrt{3})/2$  v označenih smereh na skici.

- (a) Določi infinitezimalni deformacijski tenzor.
- (b) Nariši Mohrovo krožnico ter določi ekstremalni osni deformaciji in njuni smeri.
- (c) Material je v ravninskem deformacijskem stanju. Za Laméjeva koeficienta  $\lambda = 80\text{ GPa}$  in  $\mu = 80\text{ GPa}$  izračunaj pripadajoči napetostni tenzor.



4. Enostavno podprti nosilec dolžine  $l = 10\text{ cm}$  je točkovno obremenjen v razdaljah  $l_1 = l/6$ ,  $l_2 = l/2$  in  $l_3 = 5l/6$  od leve podpore s silama  $F_1 = F_2 = F_0$  in  $F_3 = 2F_0$  navpično navzdol.

- (a) Določi potek upogibnega momenta.
- (b) Nosilec je votel, ima kvadratni presek dimenzije  $a \times a$  in notranjo debelino stene  $t = a/20$ . Izračunaj ploskovni moment preseka. Določi njegovo vrednost za  $a = 2\text{ cm}$ .
- (c) Določi dopustno obremenitev  $F_0$  tako, da bo napetost v nosilcu po absolutni velikosti manjša od  $\sigma_0 = 37.5\text{ MPa}$ .

## Rešitve

1. (a) Primejalsišča sil so  $A_1(0, 1, 0)$ ,  $A_2(2, 0, 0)$  in  $A_3(2, 0, 2)$ , sile pa so  $\vec{F}_1 = \vec{k}$  kN,  $\vec{F}_2 = (-2\vec{i} + \vec{j} + 2\vec{k})$  kN in  $\vec{F}_3 = -\vec{j}$  kN.

- (b) Rezultanta je

$$\vec{R} = \vec{F}_1 + \vec{F}_2 + \vec{F}_3 = (-2\vec{i} + 3\vec{k}) \text{ kN.}$$

Momenti so

$$O\vec{A}_1 \times \vec{F}_1 = \vec{i} \text{ kNm}, \quad O\vec{A}_2 \times \vec{F}_2 = (-4\vec{j} + 2\vec{k}) \text{ kNm}, \quad O\vec{A}_3 \times \vec{F}_3 = (2\vec{i} - 2\vec{k}) \text{ kNm}$$

in tako

$$\vec{N} = \sum_{i=1}^3 O\vec{A}_i \times \vec{F}_i = (3\vec{i} - 4\vec{j}) \text{ kNm.}$$

- (c) Ker je  $\vec{R} \cdot \vec{N} = -6 \text{ (kN)}^2 \text{ m} \neq 0$ , sistem nima skupnega prijemališča. Izračunajmo še os sistema. Dobimo jo po formuli

$$O\vec{P}_0 = \frac{\vec{R} \times \vec{N}}{\vec{R} \cdot \vec{R}} = \frac{1}{13}(12\vec{i} + 9\vec{j} + 8\vec{k}) \text{ m.}$$

2. (a) Sila leve podpore je  $\vec{A} = A_1\vec{i} + A_2\vec{j}$ , desne pa  $\vec{B} = B(-\vec{i} + \vec{j})/\sqrt{2}$ . Momentna enačba s polom v desni podpori se glasi

$$-5a \times A_2 + 4a \times 5F + 3a \times 10F - a \times 5F = 0 \Rightarrow A_2 = 9F,$$

momentna enačba s polom v levi podpori pa je

$$5a \times \frac{1}{\sqrt{2}}B - a \times 5F - 2a \times 10F - a \times 5F = 0 \Rightarrow B = 6\sqrt{2}F.$$

Ravnovesna enačba sil v vodoravni smeri je

$$A_1 + 5F - \frac{1}{\sqrt{2}}B = 0 \Rightarrow A_1 = F.$$

- (b) Sile palic 1,2 in 3 dobimo s prerezno metodo. Zapišimo ravnovesne pogoje za levi del paličja. Ravnovesje momentov s polom v presečišču palice 2 in 3 je

$$a \times F_1 + 2a \times 10F + 3a \times 5F - 4a \times 9F + a \times F = 0 \Rightarrow F_1 = 0.$$

Ravnovesje momentov s polom v presečišču palice 1 in 2 je

$$-a \times F_3 + a \times 10F + 2a \times 5F - 3a \times 9F = 0 \Rightarrow F_3 = -7F.$$

Iz ravnovesja sil v navpični smeri potem sledi

$$\frac{1}{\sqrt{2}}F_2 + 9F - 5F - 10F = 0 \Rightarrow F_2 = 6\sqrt{2}F.$$

Sedaj, ko poznamo v presečišču palice 2 in 3 sili  $F_2$  in  $F_3$  lahko določimo tudi  $F_4$ . Iz ravnovesja v vodoravni smeri sledi

$$-F_3 - \frac{1}{\sqrt{2}}F_2 + F_4 = 0 \Rightarrow F_4 = -F.$$

3. (a) Postavimo koordinatni sistem z osjo  $x$  v smeri deformacije  $\epsilon_a$  in osjo  $y$  v smeri  $\epsilon_b$ . Potem

$$\underline{\underline{\epsilon}} = \begin{bmatrix} 3\epsilon_0 & \epsilon_{12} \\ \epsilon_{12} & 3\epsilon_0 \end{bmatrix}.$$

Določiti moramo še  $\epsilon_{12}$ . Določimo ga lahko s pomočjo formule

$$\epsilon_c = \frac{1}{2}(\epsilon_{11} + \epsilon_{22}) + \frac{1}{2}(\epsilon_{11} - \epsilon_{22}) \cos 2\varphi + \epsilon_{12} \sin 2\varphi,$$

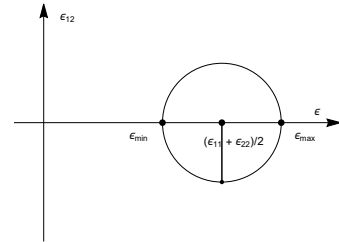
kjer je  $\varphi = \pi/3$ . Tako dobimo enačbo

$$\epsilon_0(6 - \sqrt{3})/2 = 3\epsilon_0 + \epsilon_{12} \sin \frac{2\pi}{3}.$$

Rešitev enačbe je  $\epsilon_{12} = -\epsilon_0$ . Deformacijski tenzor je

$$\underline{\underline{\epsilon}} = \epsilon_0 \begin{bmatrix} 3 & -1 \\ -1 & 3 \end{bmatrix}.$$

- (b) Središče Mohrove krožnice je v  $\frac{1}{2}(\epsilon_{11} + \epsilon_{22}) = 3\epsilon_0$ , polmer pa je  $\sqrt{(\frac{1}{2}(\epsilon_{11} - \epsilon_{22}))^2 + \epsilon_{12}^2} = \epsilon_0$ .



Iz slike preberemo  $\epsilon_{\max} = 4\epsilon_0$  in  $\epsilon_{\min} = 2\epsilon_0$ , smer maksimalne osne deformacije pa je  $\varphi_{\max} = -\pi/4$ .

- (c) napetostni tenzor je dan z

$$\underline{\underline{t}} = 2\mu\underline{\underline{\epsilon}} + \lambda \text{Sl}(\underline{\underline{\epsilon}})I$$

Potem je

$$\underline{\underline{t}} = \left( 2 \begin{bmatrix} 3\epsilon_0 & -1 \\ -1 & 3\epsilon_0 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} 6\epsilon_0 & 0 \\ 0 & 6\epsilon_0 \end{bmatrix} \right) 80 \text{ GPa} = 2 \begin{bmatrix} 6 & -1 \\ -1 & 6 \end{bmatrix} 80\epsilon_0 \text{ GPa}.$$

4. (a) Prvo določimo silo podpor. Levo označimo z  $A$ , desno z  $B$ . Ravnotežje momentov s polom v levi podpori nam da

$$-\frac{l}{6}F_0 - \frac{l}{2}F_0 - \frac{5l}{3}F_0 + lB = 0 \Rightarrow B = \frac{7}{3}F_0,$$

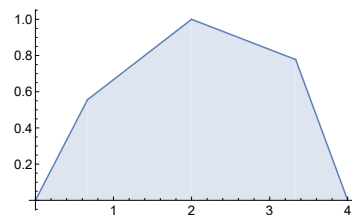
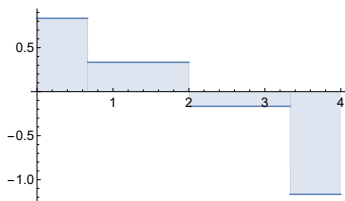
iz ravnotežja momentov s polom v desni podpori pa sledi

$$\frac{5l}{6}F_0 + \frac{l}{2}F_0 + \frac{l}{3}F_0 - lA = 0 \Rightarrow A = \frac{5}{3}F_0.$$

Pravilnost računa potrdi ravnotežje sil v vertikalni smeri  $A + B - 3F = 0$ .

Nosilec je točkovno obremenjen, prečna sila v levi podpori je enaka sili podpore, v točkah obremenitve pa ima skok enak obremenitvi. Tako velja  $Q(x) = \frac{5}{3}F_0$  za  $x \in [0, l/6)$ ,  $Q(x) = \frac{2}{3}F_0$  za  $x \in (l/6, l/2)$ ,  $Q(x) = -\frac{1}{3}F_0$  za  $x \in (l/2, 5l/6)$  in  $Q(x) = -\frac{7}{3}F_0$  za  $x \in (5l/6, l)$ . Upogibni moment narašča odsekoma linearno, pri  $x = l/6$  dosže vrednost  $M = \frac{5}{18}lF_0$ , pri  $x = l/2$  je  $M = \frac{5}{18}lF_0 + \frac{2}{3}F_0 \times (\frac{1}{2} - \frac{1}{6}) = \frac{1}{2}lF_0$ . Maksimalni upogibni moment je tako

$$M_{\max} = \frac{1}{2}lF_0.$$



- (b) Ploskovni moment kvadrata s stranico  $a$  je  $\frac{1}{12}a^4$ . Potem je ploskovni moment votlega preseka enak

$$I = \frac{1}{12}a^4 - \frac{1}{12}(a - 2t)^4 = 4.585\,33 \times 10^{-9}\text{m}^4.$$

Omenimo, da je za tankostensko aproksimacijo

$$I \approx \frac{1}{12}(a^4 - a^4 + 4a^3 2t) = \frac{2}{3}a^3 t = \frac{1}{30}a^4 = 5.333\,33 \times 10^{-9}\text{m}^4.$$

Tankostenska aproksimacija torej v tem primeru ni dobra.

- (c) Osná napetost nosilca je dana s formulo  $\sigma = \frac{M}{I}z$ . Ker je presek simetričen, je ekstremalna vrednost dosežena pri  $\pm\frac{1}{2}a$ . Veljati mora

$$\sigma_0 \geq \frac{M_{\max}a}{2I} \geq \frac{aIF_0}{4I}.$$

Od tod sledi

$$F_0 \leq \frac{4I\sigma_0}{al} = 343.9\text{N}.$$