

3 ERŐ EGYENSÚLYA

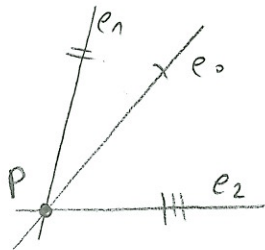
• 3 erő egyensúlyának feltétele:

- 1) a hatásvonalak azonos síkba esnek és 1 pontban metsződnek
- 2) az erővektorok zárt vektorháromszöget alkotnak
- 3) a zárt vektorháromszög nyíltolyama folytonos

• A szerkesztéshez mindig 2 ábrán szükséges:

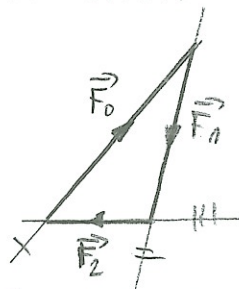
Szerkezetábrán

- hosszléptéket alkalmazunk
- hatásvonalak helyét szemlélteti

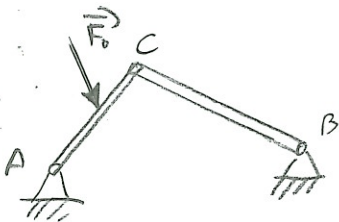


erőábrán

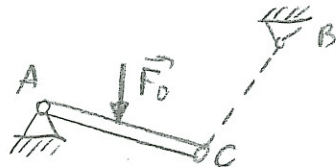
- erőléptéket alkalmazunk
- erők nagyságát és irányát szemlélteti



• típusfeladat: egyik rúdján terhelt 3 csuklós szerkezet



adott: $\vec{F}_0$, méretek
feladat: $\vec{F}_A$, $\vec{F}_B$



az ábránkon:

AC rúd: terhelt rúd

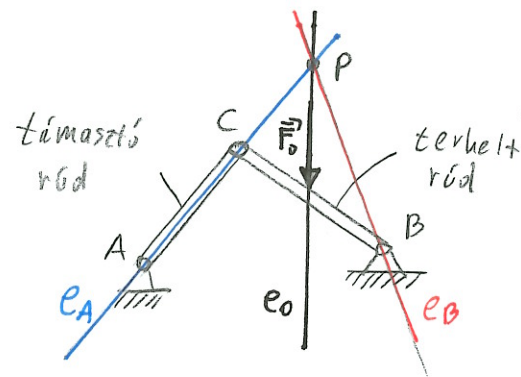
CB rúd/kötél: támasztó rúd/kötél

3 ERŐ EGYENSÚLYA

• 3 erő egyensúlyának feltétele:

- 1) a hatásvonalak azonos síkba esnek és 1 pontban metsződnek
- 2) az erővektorok zárt vektorháromszöget alkotnak
- 3) a zárt vektorháromszög nyíltolyama folytonos

• típuspélda: 2 rúdból vagy 1 rúdból és 1 kötélből álló 3 csuklós szerkezet, melynek az egyik rúdja terhelt, a másik csak támaszt



• adott: $\vec{F}_0$, méretek

• feladat: $\vec{F}_A = ?$
 $\vec{F}_B = ?$

hatásvonalak meghatározása:

- $e_0 \rightarrow$ adott (ábráról leolvasható $\vec{F}_0$ irányja)
 - $e_A \rightarrow$ támasztórúdban csak rúdívágó erő ébredhet
 - $e_B \rightarrow$ a 3 hatásvonalnak 1 pontban kell metsződnie
- $\Rightarrow P$ pont
- $\Downarrow$
A B pontban ébredő támasztóerő hatásvonalának át kell mennie a P ponton

• adott:

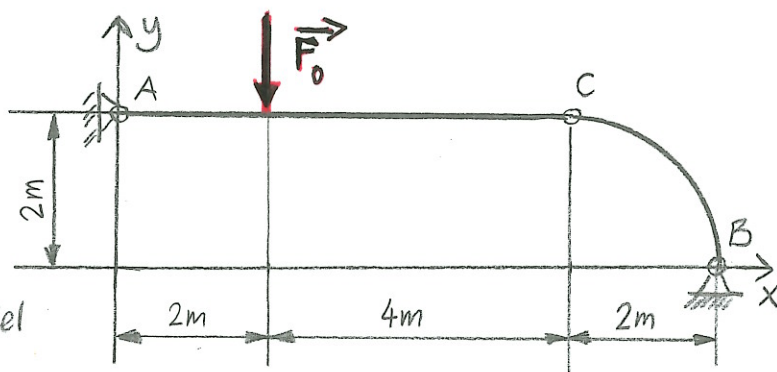
$$F_0 = 20 \text{ kN}$$

• Feladat:

$$\vec{F}_A = ? , \vec{F}_B = ?$$

a) szerkesztéssel

b) számítással



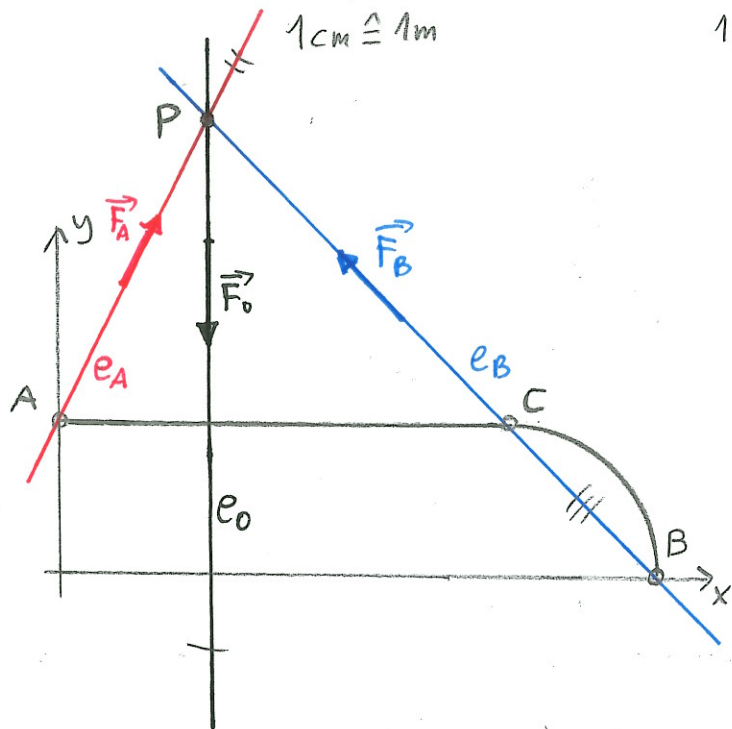
a) szerkesztéssel

- **terhelt rúd:** AC rúd (erre hat $\vec{F}_0$ terhelőerő)

- **támasztó rúd:** BC rúd (erre csak a két végén hat erő)
csak rúdíránjú erő ébredhet benne

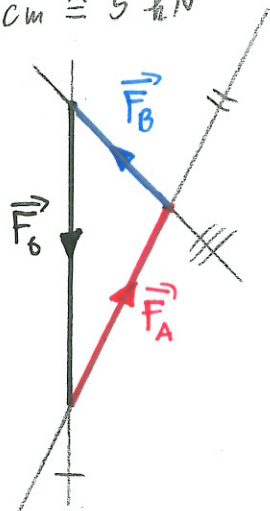
Szerkezetábra

$$1 \text{ cm} \hat{=} 1 \text{ m}$$



erőábra

$$1 \text{ cm} \hat{=} 5 \text{ kN}$$



b) számítással:

1. módszer: 3 erő egyensúlyából:

• az egyensúlyi egyenlet:

$$\vec{F}_0 + \vec{F}_A + \vec{F}_B = \vec{0}$$

• az egyes erővektorok x, y irányú komponensekkel:

$$\vec{F}_0 = F_0 \vec{e}_0 = F_0 (-\vec{j}) = (-20 \vec{j}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_A = F_A \vec{e}_A = F_A \frac{\vec{r}_{AP}}{|\vec{r}_{AP}|} = F_A \frac{2\vec{i} + 4\vec{j}}{\sqrt{2^2 + 4^2}} = F_A \left(\frac{2}{\sqrt{20}} \vec{i} + \frac{4}{\sqrt{20}} \vec{j} \right) = \frac{1}{\sqrt{5}} F_A \vec{i} + \frac{2}{\sqrt{5}} F_A \vec{j}$$

$$\vec{F}_B = F_B \vec{e}_B = F_B \frac{\vec{r}_{BC}}{|\vec{r}_{BC}|} = F_B \frac{-2\vec{i} + 2\vec{j}}{\sqrt{(-2)^2 + 2^2}} = F_B \left(-\frac{2}{\sqrt{8}} \vec{i} + \frac{2}{\sqrt{8}} \vec{j} \right) = -\frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{j}$$

• Visszahelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe:

$$-20 \vec{j} + \frac{1}{\sqrt{5}} F_A \vec{i} + \frac{2}{\sqrt{5}} F_A \vec{j} - \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{j} = \vec{0} \quad / \cdot \vec{i} / \cdot \vec{j}$$

$$/ \cdot \vec{i} \rightarrow 1) \quad \frac{1}{\sqrt{5}} F_A - \frac{1}{\sqrt{2}} F_B = 0 \Rightarrow \frac{1}{\sqrt{5}} \cdot \frac{20\sqrt{5}}{3} - \frac{1}{\sqrt{2}} F_B = 0$$

$$/ \cdot \vec{j} \rightarrow 2) \quad -20 + \frac{2}{\sqrt{5}} F_A + \frac{1}{\sqrt{2}} F_B = 0 \quad \frac{20}{3} = \frac{1}{\sqrt{2}} F_B$$

$$1) + 2): \quad -20 + \frac{3}{\sqrt{5}} F_A = 0$$

$$F_A = \frac{20\sqrt{5}}{3}$$

$$F_B = \frac{20\sqrt{2}}{3}$$

• a támasztóerő vektorok:

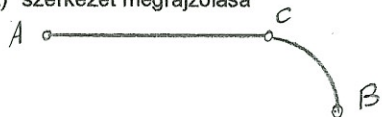
$$\vec{F}_A = \frac{1}{\sqrt{5}} \cdot \frac{20\sqrt{5}}{3} \vec{i} + \frac{2}{\sqrt{5}} \cdot \frac{20\sqrt{5}}{3} \vec{j} = \frac{20}{3} \vec{i} + \frac{40}{3} \vec{j} = (6,6 \vec{i} + 13,3 \vec{j}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_B = -\frac{1}{\sqrt{2}} \cdot \frac{20\sqrt{2}}{3} \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} \cdot \frac{20\sqrt{2}}{3} \vec{j} = -\frac{20}{3} \vec{i} + \frac{20}{3} \vec{j} = (-6,6 \vec{i} + 6,6 \vec{j}) \text{ kN}$$

A SZERKESZTÉS LÉPÉSEI:

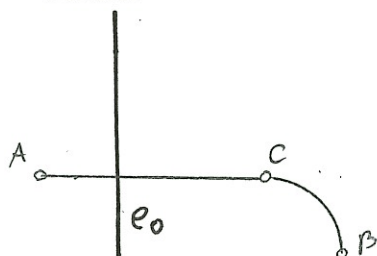
I. szerkezetábrára

- 1) hosszlépték felvétele (pl.: $1\text{ cm} \hat{=} 1\text{ m}$)
- 2) szerkezet megrajzolása



- 3) terhelőerő hatásvonalának berajzolása (e_0)

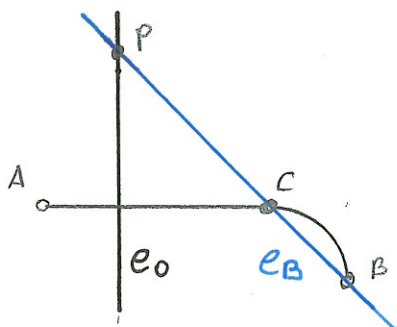
→ ez adott



- 4) támasztórúd (BC rúd) csuklójánál (B pont) ébredő támasztóerő hatásvonalának megrajzolása (e_B)

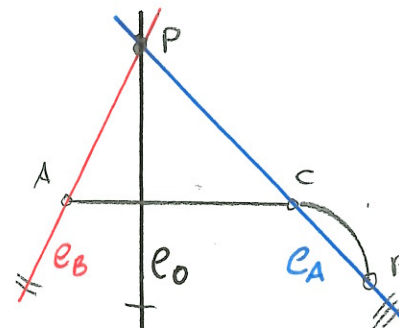
→ ezt onnét tudjuk, hogy a támasztórúdban csak rúd irányú erő ébredhet
rúd irány: a rúd két végpontja által meghatározott irány (független a rúd alakjától).

e_0 és e_B metszéspontja legyen a P pont



- 5) terhelt rúd (AC rúd) csuklójánál (A pont) ébredő támasztóerő hatásvonalának megrajzolása (e_A)

→ ezt onnét tudjuk, hogy a 3 erő egyensúlyának egyik feltétele, hogy a 3 erő hatásvonalára egy pontban metsze egymást → az A pontban ébredő támasztóerő hatásvonalának át kell mennie az előző két pontban berajzott hatásvonalak metszéspontján (P pont)



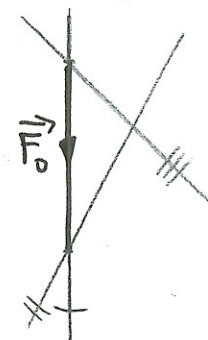
II. erőábrára

- 1) erőlépték felvétele (pl.: $1\text{ cm} \hat{=} 5\text{ kN}$)
- 2) az ismert $\vec{F}_0$ terhelőerő megrajzolása (nyilat középre rakjuk)

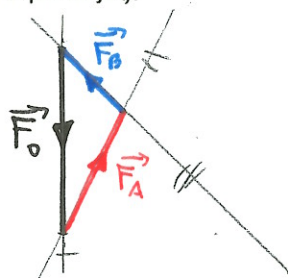


- 3) $\vec{F}_0$ erő egyik végpontján keresztül e_A -val, másik végpontján keresztül e_B -vel húzzunk párhuzamost

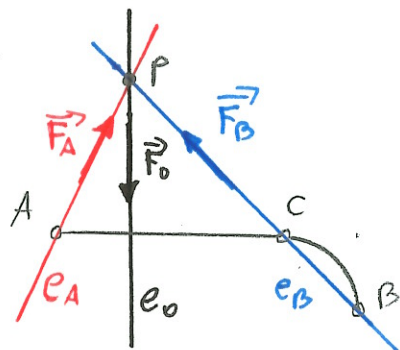
- mindegy, hogy melyik végponton keresztül melyik támasztóerő hatásvonalával húzzunk párhuzamost
- a behúzott párhuzamosok kimetszik $\vec{F}_A$ és $\vec{F}_B$ támasztóerők nagyságát



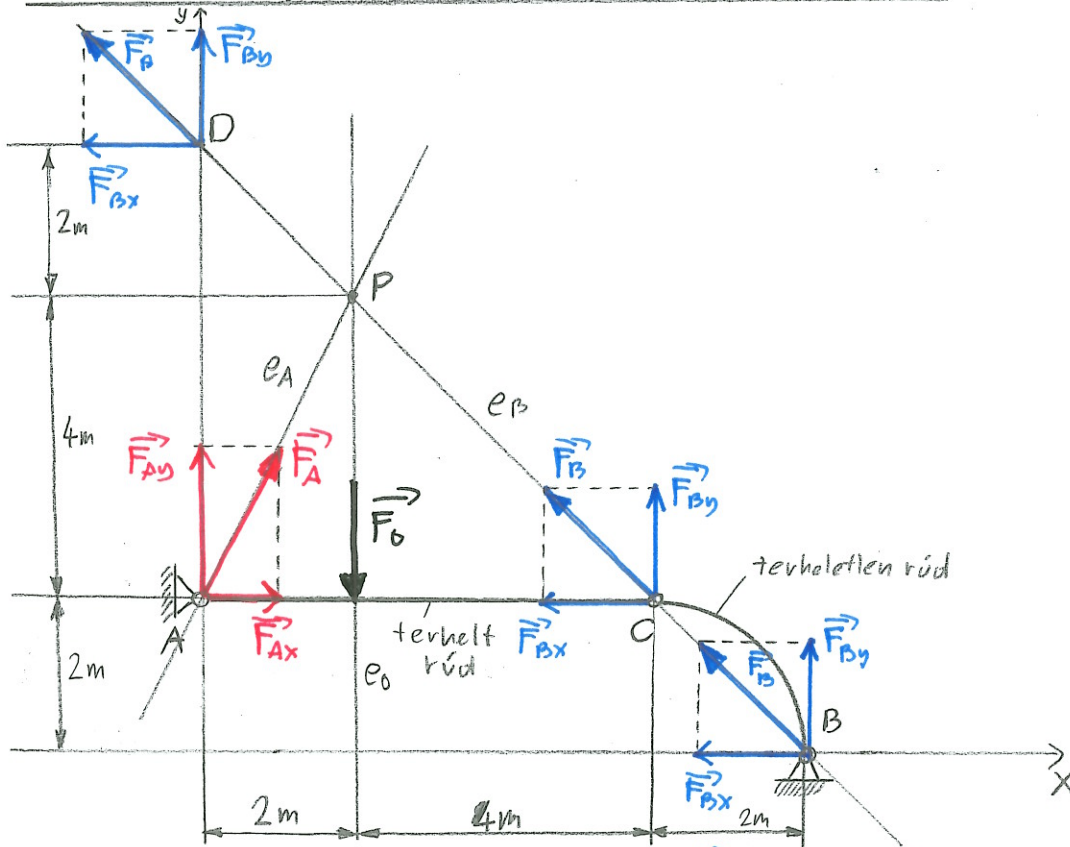
- 4) Rajzoljuk be az erők irányát úgy, hogy a nyílfolyam folytonos legyen (nyilakat középre rakjuk).



- 5) a szerkezetábrán a hatásvonalakra rajzoljuk fel az erővektorokat (a nagyság nem számít, a nyilakat a vektor végére rakjuk)



2. módszer: nyomatéki és vetületi egyenletekkel



I. terheletlen rúd csuklójában ébredő $\vec{F}_B$ támasztóerő meghatározása

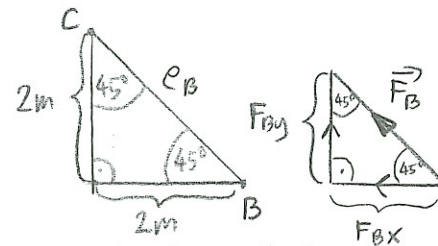
1) F_{By} meghatározása:

→ nyomatéki egyenlet "a" tengelyre, $\vec{F}_B$ -t C pontba toljuk → $\vec{F}_{Bx}$ komponense nem fejt ki nyomatékot "a"-ra
 $M_a = 0 = -2F_0 + 6F_{By} \Rightarrow F_{By} = \frac{2F_0}{6} = \frac{2 \cdot 20}{6} = \frac{20}{3} = 6,6 \text{ kN} (\uparrow)$

2) F_{Bx} meghatározása:

→ a) lehetőség: nyomatéki egyenlet "a" tengelyre, $\vec{F}_B$ -t D pontba toljuk → $\vec{F}_{By}$ komponense nem fejt ki nyomatékot "a"-ra
 $M_a = 0 = -2F_0 + 6F_{Bx} \Rightarrow F_{Bx} = \frac{2F_0}{6} = \frac{2 \cdot 20}{6} = \frac{20}{3} = 6,6 \text{ kN} (\leftarrow)$

→ b) lehetőség: mivel tudjuk, hogy $\vec{F}_B$ rúdírányú és az egyik komponens már ismert, a másik komponens geometriai hasonlóság alapján is számítható:



A 2 háromszög hasonlósága miatt:

$$\frac{2}{2} = \frac{|F_{By}|}{|F_{Bx}|}$$

$$|F_{Bx}| = |F_{By}| = 6,6 \text{ kN}$$

Az előjel az ábráról olvasható le: $F_{Bx} = 6,6 \text{ kN} (\leftarrow)$

II. terheletlen rúd csuklójában ébredő $\vec{F}_A$ támasztóerő meghatározása

3) F_{Ay} meghatározása

→ a) lehetőség: nyomatéki egyenlet "c" tengelyre, $\vec{F}_A$ A pontban hagyva → $\vec{F}_{Ax}$ komponense nem fejt ki nyomatékot "c"-re

$$M_c = 0 = 4F_0 - 6F_{Ay} \Rightarrow F_{Ay} = \frac{4F_0}{6} = \frac{4 \cdot 20}{6} = 13,3 \text{ kN} (\uparrow)$$

→ b) lehetőség: mivel y irányban már csak az F_{Ay} ismeretlen, y irányú vetületi egyenletet is alkalmazhatunk

$$F_y = 0 = F_{Ay} - F_0 + F_{By} \Rightarrow F_{Ay} = F_0 - F_{By} = 20 - 6,6 = 13,3 \text{ kN} (\uparrow)$$

4) F_{Ax} meghatározása

→ a) lehetőség: nyomatéki egyenlet "d" tengelyre, $\vec{F}_A$ A pontban hagyva → $\vec{F}_{Ay}$ komponense nem fejt ki nyomatékot "d"-re

$$M_d = 0 = -2F_0 + 6F_{Ax} \Rightarrow F_{Ax} = \frac{2F_0}{6} = \frac{2 \cdot 20}{6} = 6,6 \text{ kN} (\rightarrow)$$

→ b) lehetőség: mivel x irányban már csak F_{Ax} ismeretlen, x irányú vetületi egyenletet is alkalmazhatunk

$$F_x = 0 = F_{Ax} - F_{Bx} \Rightarrow F_{Ax} = F_{Bx} = 6,6 \text{ kN} (\rightarrow)$$

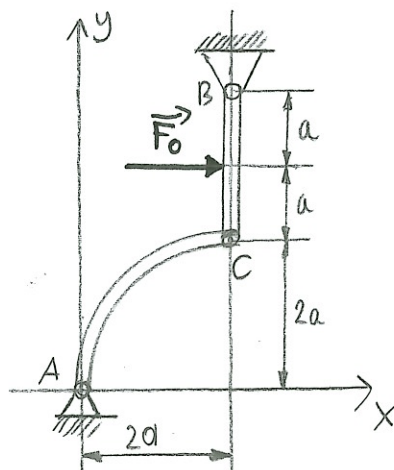
• a támasztóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = (6,6 \vec{i} + 13,3 \vec{j}) \text{ kN} \quad \vec{F}_B = (-6,6 \vec{i} + 6,6 \vec{j})$$

- adott: $a = 1\text{ m}$
 $F_0 = 60\text{ N}$

- Feladat: $\vec{F}_A = ?$
 $\vec{F}_B = ?$

- szekesztéssel
- számítással

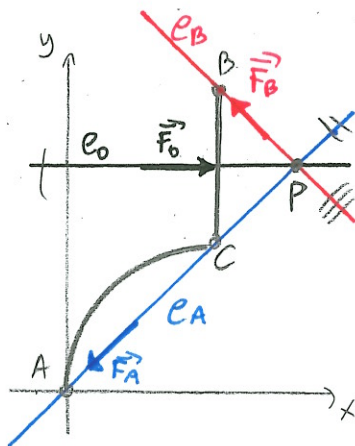


a) szekesztéssel

- Az A pontban ébredő $\vec{F}_A$ erő hatásvonala rúd irányú (AC egyenes) mivel AC rúd nincs terhelve, csak támaszt
- Az egyensúlyhoz a 3 erő hatásvonalának 1 pontban kell metsződnie $\Rightarrow$ a B pontban ébredő $\vec{F}_B$ erő hatásvonalának át kell mennie $\vec{F}_0$ és $\vec{F}_A$ erő hatásvonalainak metszéspontján

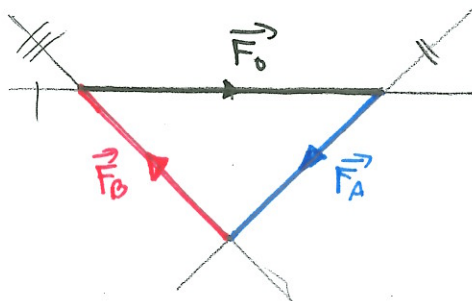
Szekesztés táblán

1 cm $\hat{=}$ 1 m



erő ábrán

1 cm $\hat{=}$ 15 N



b) számítással

1. módszer: egyensúlyi egyenlettel

- az egyensúlyi egyenlet:

$$\vec{F}_0 + \vec{F}_A + \vec{F}_B = \vec{0}$$

- az egyes erővektorok x és y irányú komponensekkel:

$$\vec{F}_0 = F_0 \vec{e}_0 = F_0 \vec{i} = (60 \vec{i}) \text{ N}$$

$$\vec{F}_A = F_A \vec{e}_A = F_A \frac{\vec{r}_{AC}}{|\vec{r}_{AC}|} = F_A \frac{2\vec{i} + 2\vec{j}}{\sqrt{2^2 + 2^2}} = F_A \left(\frac{2}{\sqrt{8}} \vec{i} + \frac{2}{\sqrt{8}} \vec{j} \right) = \frac{1}{\sqrt{2}} F_A \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} F_A \vec{j}$$

$$\vec{F}_B = F_B \vec{e}_B = F_B \frac{\vec{r}_{BP}}{|\vec{r}_{BP}|} = F_B \frac{1\vec{i} - 1\vec{j}}{\sqrt{1^2 + (-1)^2}} = F_B \left(\frac{1}{\sqrt{2}} \vec{i} - \frac{1}{\sqrt{2}} \vec{j} \right) = \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{i} - \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{j}$$

- Visszahelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe:

$$60 \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} F_A \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} F_A \vec{j} + \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{i} - \frac{1}{\sqrt{2}} F_B \vec{j} = \vec{0} \quad / \cdot \vec{i} / \cdot \vec{j}$$

$$\begin{aligned} / \cdot \vec{i} \rightarrow 1) & \quad 60 + \frac{1}{\sqrt{2}} F_A + \frac{1}{\sqrt{2}} F_B = 0 \\ / \cdot \vec{j} \rightarrow 2) & \quad \frac{1}{\sqrt{2}} F_A - \frac{1}{\sqrt{2}} F_B = 0 \end{aligned} \quad \Rightarrow F_A = F_B$$

$$2) \rightarrow 1): 60 + \frac{1}{\sqrt{2}} F_A + \frac{1}{\sqrt{2}} F_A = 0$$

$$60 + \frac{2}{\sqrt{2}} F_A = 0$$

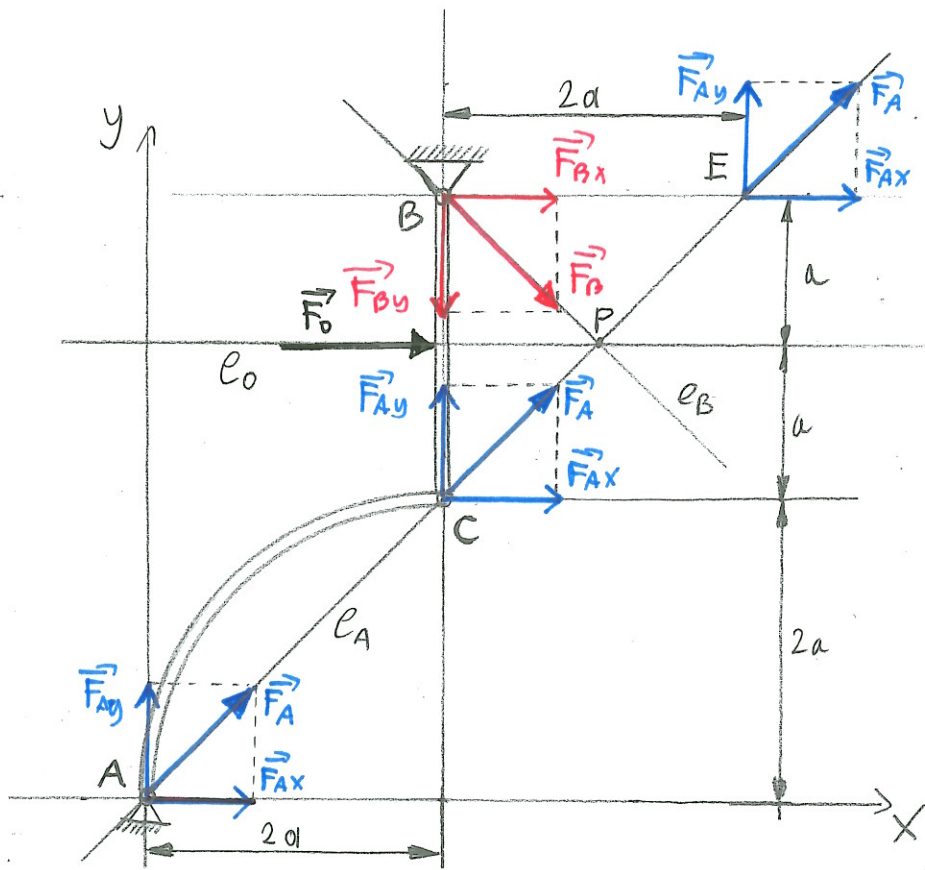
$$F_A = - \frac{60 \sqrt{2}}{2} = -30 \sqrt{2}$$

- a támasztóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = \frac{1}{\sqrt{2}} (-30 \sqrt{2}) \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{2}} (-30 \sqrt{2}) \vec{j} = (-30 \vec{i} - 30 \vec{j}) \text{ N}$$

$$\vec{F}_B = \frac{1}{\sqrt{2}} (-30 \sqrt{2}) \vec{i} - \frac{1}{\sqrt{2}} (-30 \sqrt{2}) \vec{j} = (-30 \vec{i} + 30 \vec{j}) \text{ N}$$

2. módszer: nyomtatéki és vetületi egyenletekkel



I. terheletlen rúd csuklójában ébredő $\vec{F}_A$ támasztóerő

1) F_{Ax} meghatározása

→ nyomatóki egyenlet b tengelyre, $\vec{F}_A$ C-be tolva:

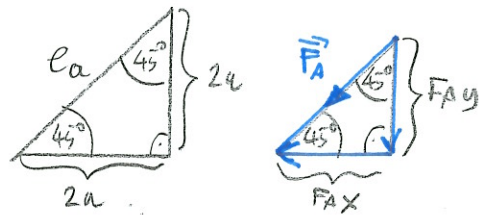
$$M_b = 0 = aF_0 + 2aF_{Ax} \Rightarrow F_{Ax} = \frac{-aF_0}{2a} = -\frac{F_0}{2} = -\frac{60}{2} = -30\text{N}(\leftarrow)$$

2) F_{Ay} meghatározása

→ d) lehetőség: nyomatéki egyenlet b tengelyre, $\vec{F}_A$ E-be tolva

$$M_b = 0 = aF_0 + 2aF_{Ay} \Rightarrow F_{Ay} = \frac{-aF_0}{2a} = -\frac{F_0}{2} = -\frac{60}{2} = -30\text{N}(\downarrow)$$

→ b) lehetőség: geometriai hasonlóság alapján:



$$\frac{2a}{2a} = \frac{|F_{Ay}|}{|F_{Ax}|}$$

$$\Downarrow$$

$$|F_{Ay}| = |F_{Ax}| = 30\text{N}$$

å breu alapján: $F_{AB} = -30 \text{ N} (\downarrow)$

II terhelt víz csuklójában ebredő $\vec{F}_B$ támasztóerő

3) F_{BX} meghatározása

→ a) lehetőség: nyomatéki egyenlet $\perp$ tengelyre,
 $\vec{F}_B$ B pontban hagyva

$$M_C = 0 = -a F_0 - 2a F_{Bx} \Rightarrow F_{Bx} = \frac{-a F_0}{2a} = -\frac{F_0}{2} = -\frac{60}{2} = -30 \text{ N} (\leftarrow)$$

→ b) lehetőség: Xirányú vetületi egyenlet

$$F_x = 0 = F_{Ax} + F_o + F_{Bx} \Rightarrow F_{Bx} = -F_{Ax} - F_o = -(-30) - 60 = -30 \text{ N}(\leftarrow)$$

4) F_{By} meghatározása

→ a) lehetőség: nyomtatóki egyenlet e tengelyre,
 $\vec{F}_B$ B pontban hagyva

$$M_e = 0 = aF_0 - 2aF_{By} \Rightarrow F_{By} = \frac{aF_0}{2a} = \frac{F_0}{2} = \frac{60}{2} = 30 \text{ N} (\uparrow)$$

→ b) lehetőség: y irányú vetületi egyenlet

$$F_y = 0 = F_{Ay} + F_{By} \Rightarrow F_{By} = -F_{Ay} = -(-30) = 30 \text{ N } (\uparrow)$$

- a támasztóerő vektorok:

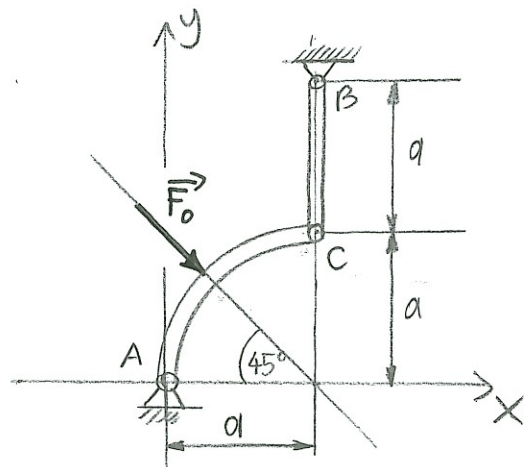
$$\vec{F}_A = (-30\hat{i} - 30\hat{j}) \text{ N}$$

$$\vec{F}_B = (-30\vec{i} + 30\vec{j}) \text{ N}$$

- adott: $a = 2\text{ m}$
 $F_0 = 80\text{ N}$

- Feladat: $\vec{F}_A = ?$
 $\vec{F}_B = ?$

- szekszéssel
- számítással

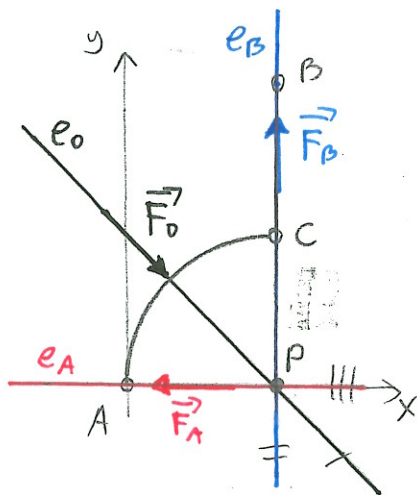


a) szekszéssel

- A B pontban ébredő $\vec{F}_B$ támasztóerő vízszintes (BC egyenes) mivel BC rúd nincs terhelve, csak támaszt
- A z egyensúlyhoz a 3 erő hatásvonalának 1 pontban kell metsződnie $\Rightarrow$ az A pontban ébredő $\vec{F}_A$ erő hatásvonalának át kell mennie $\vec{F}_0$ és $\vec{F}_B$ erő hatásvonalainak metszéspontján

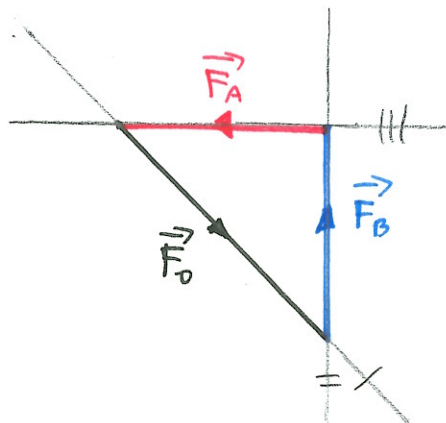
szekszésképre

1cm $\hat{=}$ 1m



erőábrára

1cm $\hat{=}$ 20N



b) számítással

1. módszer: egyensúlyi egyenlettel

- az egyensúlyi egyenlet:

$$\vec{F}_0 + \vec{F}_A + \vec{F}_B = \vec{0}$$

- az egyes erővektorok x és y irányú komponensekkel:

$$\begin{aligned}\vec{F}_0 &= F_0 \cos 45^\circ \vec{i} - F_0 \sin 45^\circ \vec{j} = \\ &= 80 \frac{\sqrt{2}}{2} \vec{i} - 80 \frac{\sqrt{2}}{2} \vec{j} = \\ &= 40\sqrt{2} \vec{i} - 40\sqrt{2} \vec{j}\end{aligned}$$

$$\vec{F}_A = F_A \vec{i}$$

$$\vec{F}_B = F_B \vec{j}$$

- visszahelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe:

$$40\sqrt{2} \vec{i} - 40\sqrt{2} \vec{j} + F_A \vec{i} + F_B \vec{j} = \vec{0} \quad / \cdot \vec{i} / \cdot \vec{j}$$

$$/ \cdot \vec{i} \rightarrow 1) 40\sqrt{2} + F_A = 0 \Rightarrow F_A = -40\sqrt{2} = -56,57$$

$$/ \cdot \vec{j} \rightarrow 2) -40\sqrt{2} + F_B = 0 \Rightarrow F_B = 40\sqrt{2} = 56,57$$

- a támasztóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = F_A \vec{i} = (-56,57 \vec{i})\text{ N} \quad \vec{F}_B = F_B \vec{j} = (56,57 \vec{j})\text{ N}$$

2. módszer: nyomatéki és vetületi egyenletek

$$1) F_{Bx} = 0$$

$$2) M_A = 0 = -a F_0 \sin 45^\circ + a F_{By} \Rightarrow$$

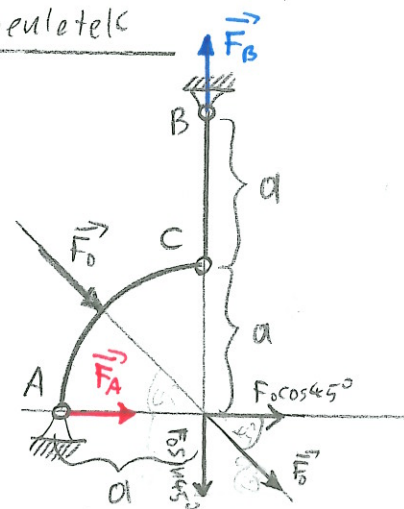
$$\Rightarrow F_{By} = \frac{a F_0 \sin 45^\circ}{a} = 80 \frac{\sqrt{2}}{2} = 40\sqrt{2}\text{ N} (\uparrow)$$

$$3) F_x = 0 = F_{Ax} + F_{Bx} + F_0 \cos 45^\circ \Rightarrow$$

$$\Rightarrow F_{Ax} = -F_{Bx} - F_0 \cos 45^\circ = -40 \frac{\sqrt{2}}{2}\text{ N} (\leftarrow)$$

$$4) F_y = 0 = F_{Ay} + F_{By} - F_0 \sin 45^\circ \Rightarrow$$

$$\Rightarrow F_{Ay} = -F_{By} + F_0 \sin 45^\circ = -40 \frac{\sqrt{2}}{2} + 40 \frac{\sqrt{2}}{2} = 0$$



• adott: $a = 1,5 \text{ m}$

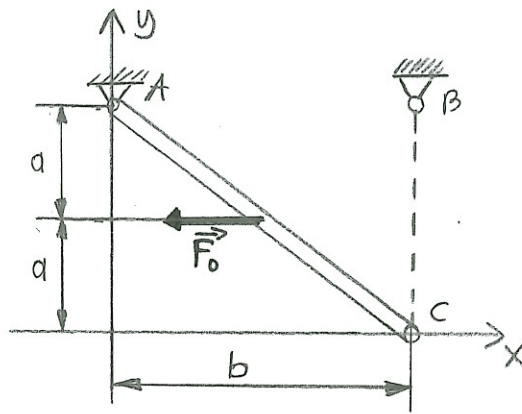
$b = 4 \text{ m}$

$F_0 = 12 \text{ kN}$

• Feladat: $\vec{F}_A = ?$, $\vec{F}_B = ?$

a) szerkesztéssel

b) számítással



a) szerkesztéssel

- A B pontban ébredő $\vec{F}_B$ erő hatásvonalára függőleges, mivel a kötélen csak kötélinvágú erő ébredhet

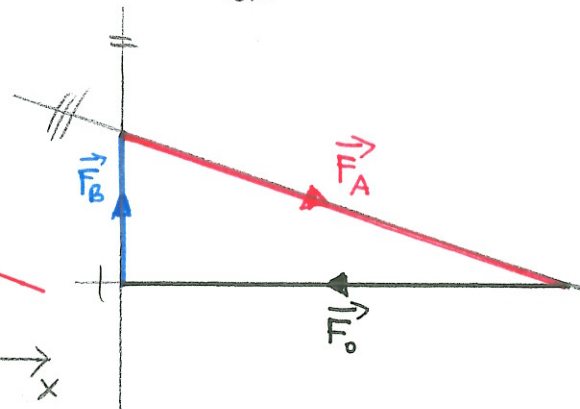
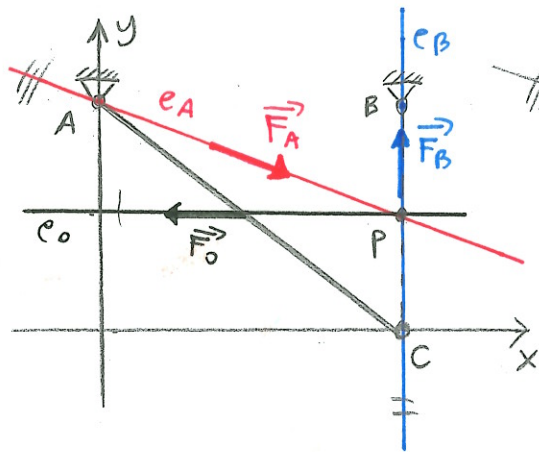
- Az egyensúlyhoz a 3 erő hatásvonalának 1 pontban kell metsződnie $\Rightarrow$ Az A pontban ébredő $\vec{F}_A$ erő hatásvonalának át kell mennie $\vec{F}_0$ és $\vec{F}_B$ erő hatásvonalainak metszéspontján

Szerkesztőábrán

$1 \text{ cm} \hat{=} 1 \text{ m}$

erőábrán

$1 \text{ cm} \hat{=} 2 \text{ kN}$



b) számítással

1. módszer: egyensúlyi egyenlettel

• az egyensúlyi egyenlet:

$$\vec{F}_0 + \vec{F}_A + \vec{F}_B = \vec{0}$$

• az egyes erővektorok x, y irányú komponensekkel:

$$\vec{F}_0 = F_0 \vec{e}_0 = F_0 (-\vec{i}) = (-12 \vec{i}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_A = F_A \vec{e}_A = F_A \frac{\vec{r}_{AP}}{|\vec{r}_{AP}|} = F_A \frac{4\vec{i} - 1,5\vec{j}}{\sqrt{4^2 + (-1,5)^2}} = F_A \left(\frac{4}{\sqrt{18,25}} \vec{i} - \frac{1,5}{\sqrt{18,25}} \vec{j} \right) =$$

$$= \frac{8}{\sqrt{73}} F_A \vec{i} - \frac{3}{\sqrt{73}} F_A \vec{j}$$

$$\vec{F}_B = F_B \vec{e}_B = F_B \vec{e}_B = F_B \vec{j}$$

• visszahelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe:

$$-12 \vec{i} + \frac{8}{\sqrt{73}} F_A \vec{i} - \frac{3}{\sqrt{73}} F_A \vec{j} + F_B \vec{j} = \vec{0} \quad / \cdot \vec{i} / \cdot \vec{j}$$

$$/ \cdot \vec{i} \rightarrow 1) -12 + \frac{8}{\sqrt{73}} F_A = 0 \Rightarrow F_A = \frac{12\sqrt{73}}{8} = \frac{3\sqrt{73}}{2}$$

$$/ \cdot \vec{j} \rightarrow 2) -\frac{3}{\sqrt{73}} F_A + F_B = 0$$

$$1) \rightarrow 2): -\frac{3}{\sqrt{73}} \cdot \frac{3\sqrt{73}}{2} + F_B = 0$$

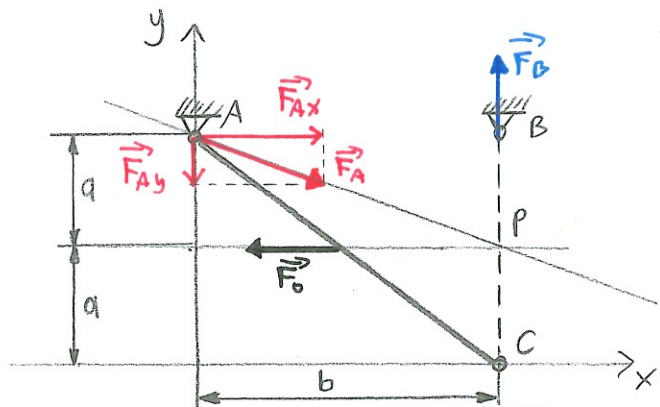
$$F_B = \frac{3}{\sqrt{73}} \cdot \frac{3\sqrt{73}}{2} = \frac{9}{2} = 4,5$$

• a támasztóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = \frac{8}{\sqrt{73}} \cdot \frac{3\sqrt{73}}{2} \vec{i} - \frac{3}{\sqrt{73}} \cdot \frac{3\sqrt{73}}{2} \vec{j} = (12 \vec{i} - 4,5 \vec{j}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_B = (4,5 \vec{j}) \text{ kN}$$

2. módszer: nyomatéki és vetületi egyenletekkel



I. terheletlen kőtel csuklójában ébredő $\vec{F}_B$ támasztóerő meghatározása

1) F_{Bx} meghatározása

$$F_{Bx} = 0$$

2) F_{By} meghatározása

$$M_A = 0 = -a F_0 + b F_{By} \Rightarrow F_{By} = \frac{a F_0}{b} = \frac{1,5 \cdot 12}{4} = 4,5 \text{ kN}(\uparrow)$$

II terhelt rúd csuklójában ébredő $\vec{F}_A$ támasztóerő meghatározása

3) F_{Ax} meghatározása

$$F_x = 0 = F_{Ax} - F_0 \Rightarrow F_{Ax} = F_0 = 12 \text{ kN}(\rightarrow)$$

4) F_{Ay} meghatározása

$$F_y = 0 = F_{Ay} + F_{By} \Rightarrow F_{Ay} = -F_{By} = -4,5 \text{ kN}(\downarrow)$$

megjegyzés: F_{Ax} -et és F_{Ay} -t a "b" tengelyre felírt nyomatéki egyenletekkel is kiszámíthatjuk $\vec{F}_A$ -t A és P pontokba tolva

• a támasztóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = (12\vec{i} - 4,5\vec{j}) \text{ kN} \quad \vec{F}_B = (4,5\vec{j}) \text{ kN}$$

• adott:

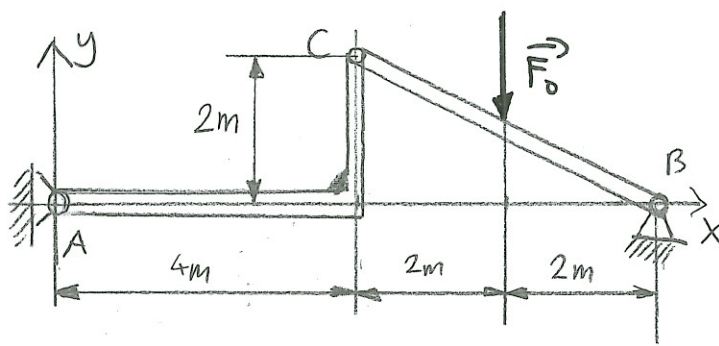
$$F_0 = 8 \text{ kN}$$

• Feladat

$$\vec{F}_A = ?, \vec{F}_B = ?$$

a) Szerkesztéssel

b) Számítással

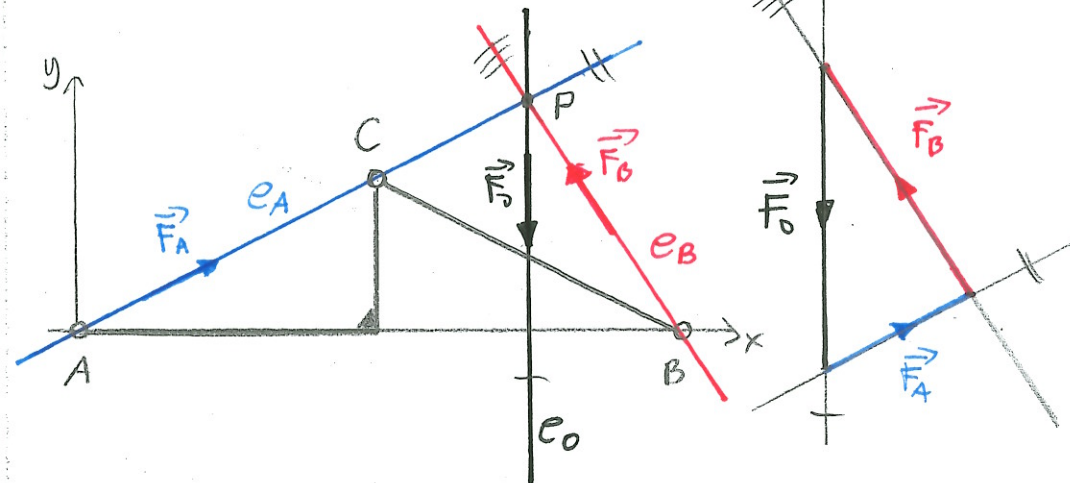


a) szerkesztéssel

- Az "A" pontban ébredő $\vec{F}_A$ erő hatásvonala rúdíránnyú (AC egyenes) mivel AC rúd nincs terhelve, csak támaszt
- Az egyensúlyhoz a 3 erő hatásvonalának 1 pontban kell metsződnie $\Rightarrow$ a B pontban ébredő $\vec{F}_B$ erő hatásvonalának át kell mennie $\vec{F}_0$ és $\vec{F}_A$ erő hatásvonalának metszéspontján (P pont)

Szerkesztőábra
1 cm $\hat{=}$ 1 m

erőábra
1 cm $\hat{=}$ 2 kN



b) Számítással

1. módszer: 3 erő egyensúlyából

• az egyensúlyi egyenlet

$$\vec{F}_0 + \vec{F}_A + \vec{F}_B = \vec{0}$$

• az egyes erővektorok x, y irányú komponensekkel:

$$\vec{F}_0 = F_0 \vec{e}_0 = F_0 (-\vec{j}) = (-8\vec{j}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_A = F_A \vec{e}_A = F_A \frac{\vec{r}_{AC}}{|\vec{r}_{AC}|} = F_A \frac{4\vec{i} + 2\vec{j}}{\sqrt{4^2 + 2^2}} = F_A \left(\frac{4}{\sqrt{20}} \vec{i} + \frac{2}{\sqrt{20}} \vec{j} \right) = \frac{2}{\sqrt{5}} F_A \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{5}} F_A \vec{j}$$

$$\vec{F}_B = F_B \vec{e}_B = F_B \frac{\vec{r}_{BP}}{|\vec{r}_{BP}|} = F_B \frac{-2\vec{i} + 3\vec{j}}{\sqrt{(-2)^2 + 3^2}} = F_B \left(-\frac{2}{\sqrt{13}} \vec{i} + \frac{3}{\sqrt{13}} \vec{j} \right) = -\frac{2}{\sqrt{13}} F_B \vec{i} + \frac{3}{\sqrt{13}} F_B \vec{j}$$

• Visszahelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe

$$-8\vec{j} + \frac{2}{\sqrt{5}} F_A \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{5}} F_A \vec{j} - \frac{2}{\sqrt{13}} F_B \vec{i} + \frac{3}{\sqrt{13}} F_B \vec{j} = \vec{0} \quad / \cdot \vec{i} / \cdot \vec{j}$$

$$\begin{aligned} / \cdot \vec{i} \Rightarrow 1) \quad \frac{2}{\sqrt{5}} F_A - \frac{2}{\sqrt{13}} F_B &= 0 \\ / \cdot \vec{j} \Rightarrow 2) \quad -8 + \frac{1}{\sqrt{5}} F_A + \frac{3}{\sqrt{13}} F_B &= 0 \end{aligned} \quad \Rightarrow \quad \begin{cases} \frac{2}{\sqrt{5}} F_A - \frac{2}{\sqrt{13}} F_B = 0 \\ -8 + \frac{1}{\sqrt{5}} F_A + \frac{3}{\sqrt{13}} F_B = 0 \end{cases} \quad F_A = \frac{4\sqrt{5}}{2} = 2\sqrt{5}$$

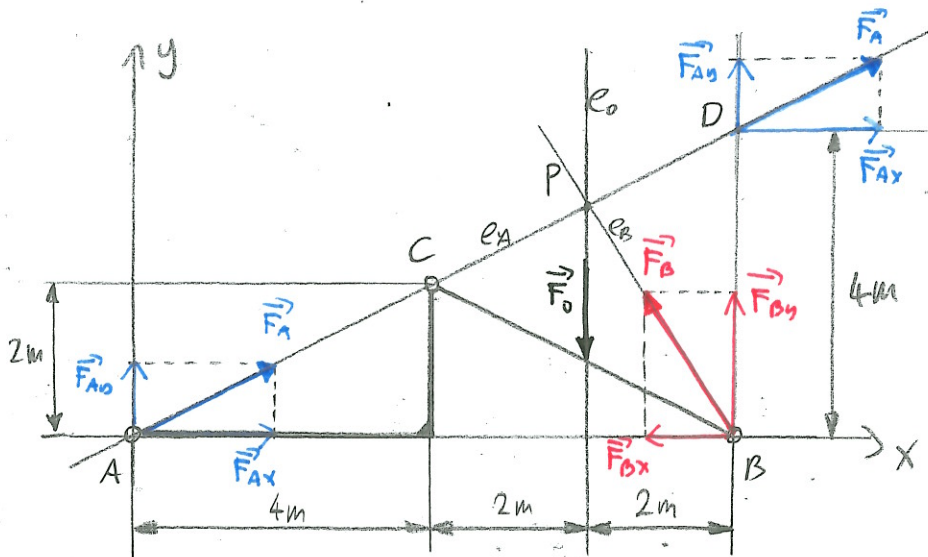
$$1) - 2 \cdot 2): \quad 16 - \frac{8}{\sqrt{13}} F_B = 0 \Rightarrow F_B = \frac{16\sqrt{13}}{8} = 2\sqrt{13}$$

• a támaszóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = \frac{2}{\sqrt{5}} 2\sqrt{5} \vec{i} + \frac{1}{\sqrt{5}} 2\sqrt{5} \vec{j} = (4\vec{i} + 2\vec{j}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_B = -\frac{2}{\sqrt{13}} 2\sqrt{13} \vec{i} + \frac{3}{\sqrt{13}} 2\sqrt{13} \vec{j} = (-4\vec{i} + 6\vec{j}) \text{ kN}$$

2. módszer: nyomatéki és vetületi egyenletekkel



$$M_B = 0 = -8F_{Ay} + 2F_0 \Rightarrow F_{Ay} = \frac{2F_0}{8} = \frac{2 \cdot 8}{8} = 2 \text{ kN} (\uparrow)$$

$$M_B = 0 = 2F_0 - 4F_{Ax} \Rightarrow F_{Ax} = \frac{2F_0}{4} = \frac{2 \cdot 8}{4} = 4 \text{ kN} (\rightarrow)$$

$$F_x = 0 = F_{Ax} - F_{Bx} \Rightarrow F_{Bx} = F_{Ax} = 4 \text{ kN} (\leftarrow)$$

$$F_y = 0 = F_{Ay} - F_0 + F_{By} \Rightarrow F_{By} = F_0 - F_{Ay} = 8 - 2 = 6 \text{ kN} (\uparrow)$$

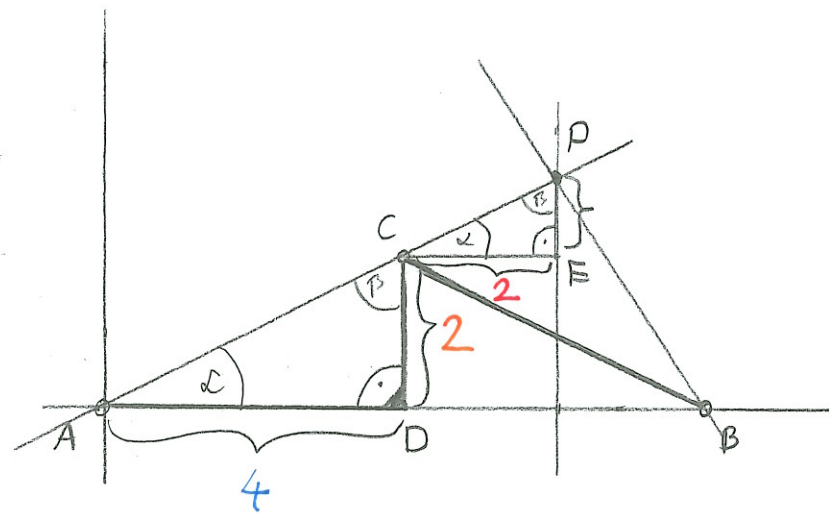
• a támasztóerő vektorok:

$$\vec{F}_A = (4\vec{i} + 2\vec{j}) \text{ kN}$$

$$\vec{F}_B = (-4\vec{i} + 6\vec{j}) \text{ kN}$$

• P pont helyének meghatározása számításból

→ hasonló háromszögek segítségével

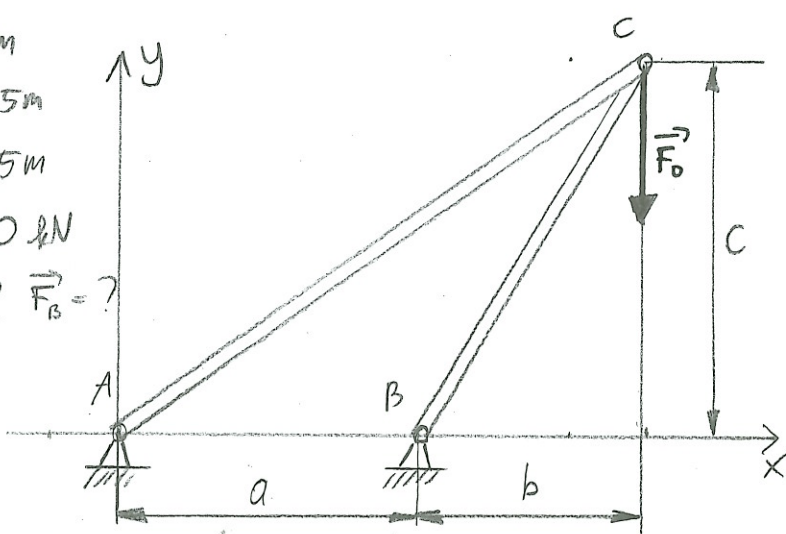


• adott: $a = 2\text{ m}$
 $b = 1,5\text{ m}$
 $c = 2,5\text{ m}$
 $F = 10\text{ kN}$

• Feladat: $\vec{F}_A = ?$ $\vec{F}_B = ?$

a) szerkesztéssel

b) számítással



a) szerkesztéssel

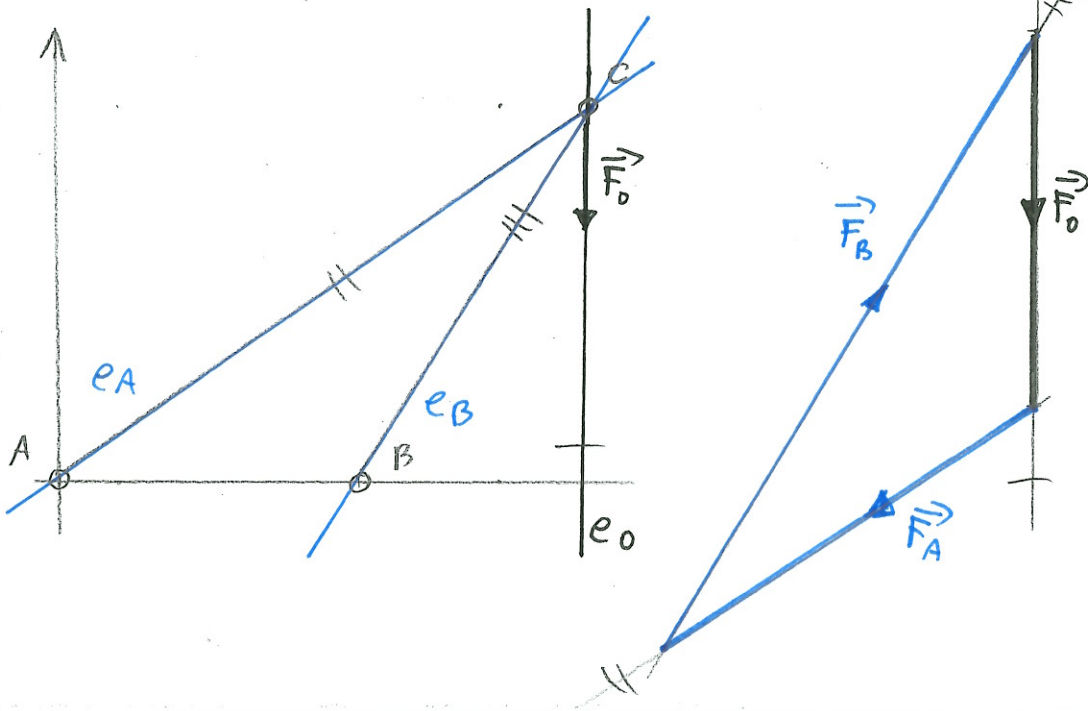
AC és BC rúd is támasztórúd $\Rightarrow$ csak rúd irányú erő ébredhet bennük

Szerkesztésre

$1\text{ cm} \triangleq 0,5\text{ m}$

erőskép

$1\text{ cm} \triangleq 2\text{ kN}$



b) számítással

1. módszer: 3 erő egyensúlyából

• az egyensúlyi egyenlet:

$$\vec{F}_0 + \vec{F}_A + \vec{F}_B = \vec{0}$$

• az egyes erővektorok x, y irányú koordinátákkal felírva:

$$\vec{F}_0 = F_0 \vec{e}_0 = F_0 (-\vec{j}) = (-10\vec{j})\text{ kN}$$

$$\vec{F}_A = F_A \vec{e}_A = F_A \frac{\vec{r}_{AC}}{|\vec{r}_{AC}|} = F_A \frac{3,5\vec{i} + 2,5\vec{j}}{\sqrt{3,5^2 + 2,5^2}} = F_A \left(\frac{3,5}{\sqrt{18,5}} \vec{i} + \frac{2,5}{\sqrt{18,5}} \vec{j} \right) =$$

$$= \frac{7}{\sqrt{34}} F_A \vec{i} + \frac{5}{\sqrt{34}} F_A \vec{j}$$

$$\vec{F}_B = F_B \vec{e}_B = F_B \frac{\vec{r}_{BC}}{|\vec{r}_{BC}|} = F_B \frac{1,5\vec{i} + 2,5\vec{j}}{\sqrt{1,5^2 + 2,5^2}} = F_B \left(\frac{1,5}{\sqrt{8,5}} \vec{i} + \frac{2,5}{\sqrt{8,5}} \vec{j} \right) =$$

$$= \frac{3}{\sqrt{34}} F_B \vec{i} + \frac{5}{\sqrt{34}} F_B \vec{j}$$

• behelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe:

$$-10\vec{j} + \frac{7}{\sqrt{34}} F_A \vec{i} + \frac{5}{\sqrt{34}} F_A \vec{j} + \frac{3}{\sqrt{34}} F_B \vec{i} + \frac{5}{\sqrt{34}} F_B \vec{j} = \vec{0} \quad / \cdot \vec{i} / \cdot \vec{j}$$

$$/ \cdot \vec{i} \rightarrow 1) \frac{7}{\sqrt{34}} F_A + \frac{3}{\sqrt{34}} F_B = 0 \quad \Rightarrow \quad \frac{3}{\sqrt{34}} F_B = -\frac{7}{\sqrt{34}} F_A$$

$$/ \cdot \vec{j} \rightarrow 2) -10 + \frac{5}{\sqrt{34}} F_A + \frac{5}{\sqrt{34}} F_B = 0 \quad \Rightarrow \quad F_B = -\frac{7}{3} \frac{\sqrt{34}}{\sqrt{34}} F_A$$

$$1 \Rightarrow 2: -10 + \frac{5}{\sqrt{34}} F_A + \frac{5}{\sqrt{34}} \left(-\frac{7}{3} \frac{\sqrt{34}}{\sqrt{34}} F_A \right) = 0 \quad \left| F_B = -\frac{7}{3} \frac{\sqrt{34}}{\sqrt{34}} F_A \right.$$

$$\frac{15 F_A}{3 \sqrt{34}} - \frac{35 F_A}{3 \sqrt{34}} = 10$$

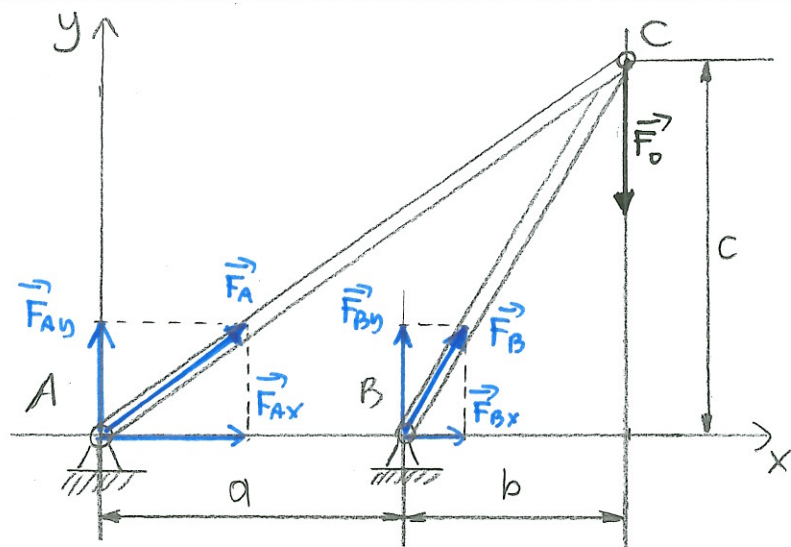
$$F_A = -\frac{30 \sqrt{24}}{20} = -\frac{3 \sqrt{24}}{2}$$

• a támasztóerő vektorok

$$\vec{F}_A = \frac{7}{\sqrt{34}} \left(-\frac{3 \sqrt{24}}{2} \right) \vec{i} + \frac{5}{\sqrt{34}} \left(-\frac{3 \sqrt{24}}{2} \right) \vec{j} = (-10,5 \vec{i} - 7,5 \vec{j})\text{ kN}$$

$$\vec{F}_B = \frac{3}{\sqrt{34}} \frac{7}{2} \sqrt{24} \vec{i} + \frac{5}{\sqrt{34}} \frac{7}{2} \sqrt{24} \vec{j} = (10,5 \vec{i} + 17,5 \vec{j})\text{ kN}$$

2. módszer: nyomatéki és vetületi egyenletekkel



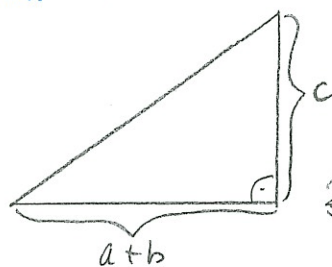
- F_{By} meghatározása $\rightarrow$ nyomatéki egyenlet "a" tengelyre

$$M_a = 0 = -(a+b)F_0 + aF_{By} \Rightarrow F_{By} = \frac{(a+b)F_0}{a} = \frac{3,5 \cdot 10}{2} = 17,5 \text{ N}(\uparrow)$$

- F_{Ay} meghatározása $\rightarrow$ y irányú vetületi egyenlet:

$$F_y = 0 = F_{Ay} + F_{By} - F_0 \Rightarrow F_{Ay} = F_0 - F_{By} = 10 - 17,5 = -7,5 \text{ N}(\downarrow)$$

- F_{Ax} meghatározása $\rightarrow$ geometriai hasonlóságból:



$$\frac{|F_{Ax}|}{|F_{Ay}|} = \frac{a+b}{c}$$

$$|F_{Ax}| = \frac{a+b}{c} |F_{Ay}| = \frac{3,5}{2,5} \cdot 7,5 = 10,5$$

ábráról az irány:

$$F_{Ax} = -10,5 \text{ N}(\leftarrow)$$

- F_{Bx} meghatározása $\rightarrow$ x irányú vetületi egyenlet

$$F_x = 0 = F_{Ax} + F_{Bx} \Rightarrow F_{Bx} = -F_{Ax} = -(-10,5) = 10,5 \text{ N}(\rightarrow)$$

$$\vec{F}_A = (-10,5\vec{i} - 7,5\vec{j}) \text{ N} \quad \vec{F}_B = (10,5\vec{i} + 17,5\vec{j}) \text{ N}$$

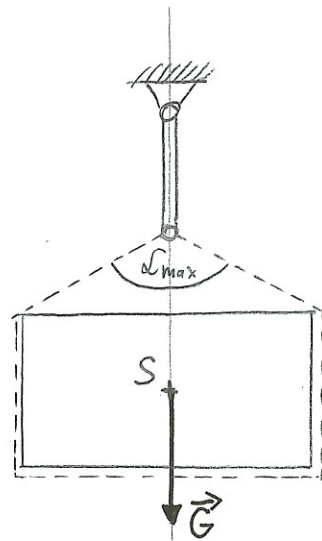
• adott:

Egy emelővel egy 1000 kg tömegű terhet emelünk, amely az ábrán látható módon, acélsodvounnival van kötözve. Az acélsodvony $K_{\max} = 8 \text{ kN}$ kötélevét képes elviselni.

• Feladat

Mekkora lehet a két kötél közötti maximális szög, hogy a kötélnél ne szakadjon le?

a) szerkesztés b) számítás

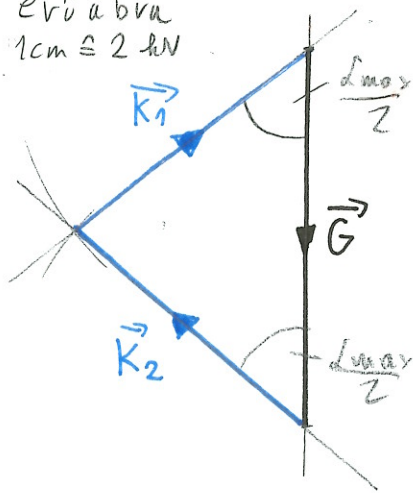


$$G = mg = 1000 \text{ kg} \cdot 10 \frac{\text{N}}{\text{kg}} = 10 \text{ kN}$$

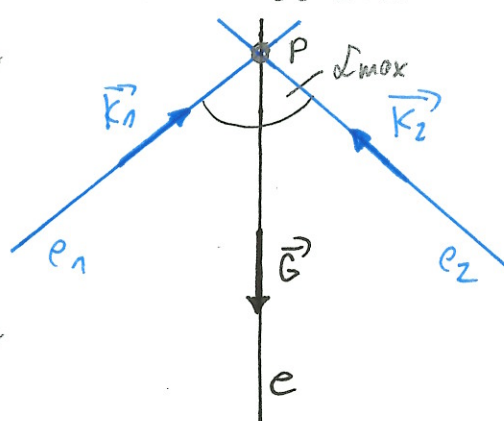
a) szerkesztéssel

- Most az erők ismertek ($G = 10 \text{ kN}$, $K_1 = K_2 = 8 \text{ kN}$), a hatásvonalak viszont nem ismertek ($\alpha_{\max}$ a kérdés)
- Ilyen esetben először az erőábrát rajzoljuk meg
 $\rightarrow \vec{G}$ mindkét végéből körvonalozunk $K_{\max}$ -szal
- A szerkezetábrához egy közös ponton át párhuzamosokat húzunk az összes erővel $\Rightarrow$ lemérhető az $\alpha_{\max}$ szög

erőábra
1 cm $\hat{=}$ 2 kN



szerkezetábra



b) számítással

- az egyensúlyi egyenlet:

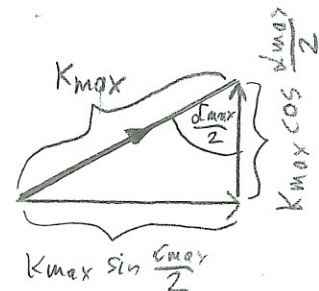
$$\vec{G} + \vec{K}_{1\max} + \vec{K}_{2\max} = \vec{0}$$

- az egyes erővektorok x és y irányú komponensekkel:

$$\vec{G} = G(-\vec{j}) = (-10\vec{j}) \text{ kN}$$

$$\begin{aligned} \vec{K}_{1\max} &= K_{\max} \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{i} + K_{\max} \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{j} = \\ &= 8 \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{i} + 8 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{j} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \vec{K}_{2\max} &= -K_{\max} \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{i} + K_{\max} \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{j} = \\ &= -8 \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{i} + 8 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{j} \end{aligned}$$



- Visszahelyettesítve az egyensúlyi egyenletbe:

$$-10\vec{j} + 8 \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{i} + 8 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{j} - 8 \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{i} + 8 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} \vec{j} = \vec{0}$$

$$\text{/. } \vec{i} \rightarrow 1) \quad 8 \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} - 8 \sin \frac{\alpha_{\max}}{2} = 0 \quad \Rightarrow \quad 0 = 0$$

$$\text{/. } \vec{j} \rightarrow 2) \quad 8 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} + 8 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} - 10 = 0$$

$$2) \rightarrow 16 \cos \frac{\alpha_{\max}}{2} = 10$$

$$\cos \frac{\alpha_{\max}}{2} = \frac{10}{16}$$

$$\frac{\alpha_{\max}}{2} = \arccos \frac{10}{16} = 51,32^\circ$$

$$\alpha_{\max} = 2 \cdot 51,32^\circ = 102,64^\circ$$