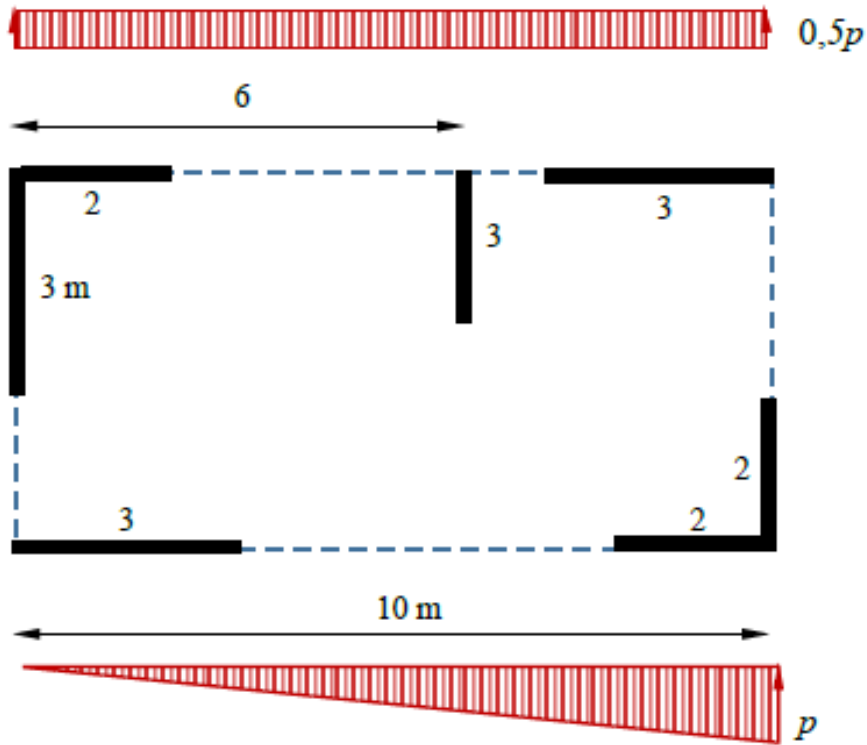


1. Tehtävä

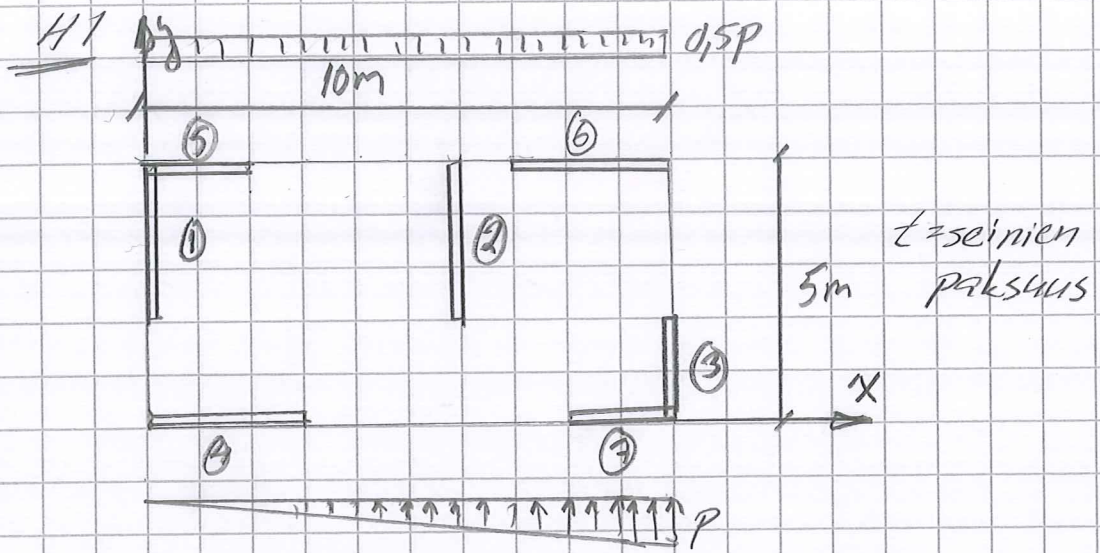


Kuvaan on merkitty jäykistysseinien paikat ja niiden pituudet. Seinien paksuus on t . Rakennuksen korkeus on H . Rakennukseen kohdistuu epäsymmetrinen kolmiomainen tuulenpaine p ja rakennuksen takaseinään tasainen imupaine $0,5 p$. 60 % paineesta kohdistuu rakenteen yläosaan ja loput perustuksiin. Jäykistysseinän materiaalin liukukerroin on G .

Määritä rakennuksen

1. vääntökeskiön paikka
2. vääntökeskiön siirtymät ja kiertymä ja
3. jäykistysseiniin kohdistuvat voimat

Voit halutessasi valita sopivan arvon korkeudella H ja seinän paksuudelle t sekä paineelle p .



	x_k	G_k	$x_k G_k$	y_j	G_j	$y_j G_j$	r
1	0	$3Gt$	0				
2	6	$3Gt$	$18Gt$				
3	10	$2Gt$	$20Gt$				
4				0	$3Gt$	0	
5				5	$2Gt$	$10Gt$	
6				5	$3Gt$	$15Gt$	
7				0	$2Gt$	$0Gt$	
Σ		$8Gt$	$38Gt$		$10Gt$	$25Gt$	

Vääntökeskiön paikka (4.25)

$m = 1$ metri

$$x_{00} = \frac{\sum_{k=1}^3 x_k G_k}{\sum_{k=1}^3 G_k} = \frac{38Gt}{8Gt} = \underline{\underline{4,75 \text{ m}}}$$

$$y_{00} = \frac{\sum_{j=4}^7 y_j G_j}{\sum_{j=4}^7 G_j} = \frac{25Gt}{10Gt} = \underline{\underline{2,5 \text{ m}}}$$

Vääntökeskiön siistymät (4.31)

$$\begin{pmatrix} u \\ \theta \end{pmatrix} = \frac{1}{\det} \begin{pmatrix} \sum_{k=1}^n G_k \sin^2 \alpha_k & - \sum_{k=1}^n G_k \sin \alpha_k \cos \alpha_k \\ \sum_{k=1}^n G_k \cos \alpha_k \end{pmatrix} \begin{pmatrix} H R_x \\ H R_y \end{pmatrix}$$

$k = 1 \dots t$ y-suuntaiset seinät $k = 1, 2, 3$
 $\Rightarrow \sin \alpha_k = 1, \cos \alpha_k = 0$

$k = t+1 \dots n$ x-suuntaiset seinät $k = 4, 5, 6, 7$
 $\Rightarrow \sin \alpha_k = 0, \cos \alpha_k = 1$

nyt $\sin \alpha_k \cos \alpha_k = 0$ kaikilla k

$$(1.32) \quad \det = \sum_k^n GA_k \cos^2 \alpha_k \sum_k^n GA_k \sin^2 \alpha_k - \left(\sum_k^n GA_k \sin \alpha_k \cos \alpha_k \right)^2$$

$$= \sum_{l=t+1}^n GA_l \sum_{k=1}^t GA_k$$

$$\Rightarrow \begin{pmatrix} u \\ v \end{pmatrix} = \frac{1}{\sum_{l=t+1}^n GA_l \sum_{k=1}^t GA_k} \begin{pmatrix} \sum_{k=1}^t GA_k & 0 \\ 0 & \sum_{l=t+1}^n GA_l \end{pmatrix} \begin{pmatrix} HR_x \\ HR_y \end{pmatrix}$$

$$= \begin{pmatrix} 1 / \sum_{l=t+1}^n GA_l & 0 \\ 0 & 1 / \sum_{k=1}^t GA_k \end{pmatrix} \begin{pmatrix} HR_x \\ HR_y \end{pmatrix}$$

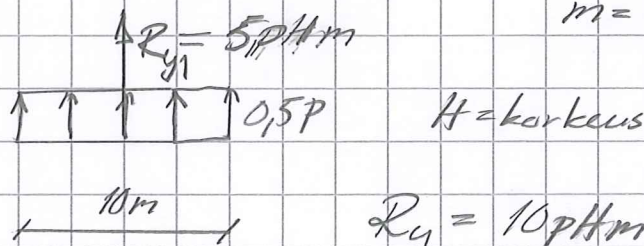
$$u = \frac{HR_x}{\sum_{l=t+1}^n GA_l} \quad v = \frac{HR_y}{\sum_{k=1}^t GA_k}$$

Kierdymä (1.33)

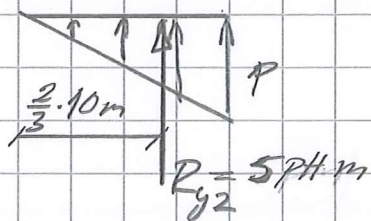
$$\varphi = \frac{H}{\sum_{k=1}^n GA_k r_k^2} M_{\varphi}$$

Voimat: $R_x = 0$

$m = 1 \text{ metri}$



$R_y = 10pHm$ 60% kohdistuu
yläosaan



0% $R_y = 6,0pHm$

Vääntömomentti M_{ro}

$$x_1 = 5 \text{ m}$$

$$x_2 = 6,667 \text{ m}$$

$$M_{\text{ro}} = R_{y1}(x_1 - x_{\text{ro}}) + R_{y2}(x_2 - x_{\text{ro}})$$

$$M_{\text{ro}} = 10,833 \text{ pNm}^2 \quad 60\% \text{ kohdistuu yläosaan}$$

$$\text{oo } M_{\text{ro}} = 6,50 \text{ pNm}^2$$

Sivulyönti:

$$u = 0$$

$$v = \frac{H G_0 P H m}{\sum_{k=1}^n G A_k} = 0,75 \frac{\text{pNm}^2}{\text{Gt}}$$

Kierdyntö

$$\varphi = \frac{H}{\sum_{k=1}^n G A_k r_k^2} \quad M_{\text{ro}} = \frac{H}{\text{Gt} \cdot 190 \text{ m}^2} \cdot 6,5 \text{ pNm}^2 = \underline{\underline{0,03421 \frac{\text{pNm}^2}{\text{Gt m}}}}$$

$$r_k = (x_k - x_{\text{ro}}) \sin \alpha_k - (y_k - y_{\text{ro}}) \cos \alpha_k$$

k	$G A_k$	r_k (1.14)	$G A_k r_k^2$
1	3 Gt m	-4,75 m	Gt 67,6875 m ³
2	3 Gt m	1,25 m	Gt 4,6875 m ³
3	2 Gt m	5,25 m	Gt 55,125 m ³
4	3 Gt m	2,5 m	Gt 18,75 m ³
5	2 Gt m	-2,5 m	Gt 12,5 m ³
6	3 Gt m	-2,5 m	Gt 18,75 m ³
7	2 Gt m	2,5 m	Gt 12,5 m ³
			$\Sigma = \text{Gt } 190 \text{ m}^3$

Seinävoimat

x-suuntaiset seinät

$$F_j = \frac{G A_j}{\sum_{k=t+1}^n G A_k} R_x - \frac{(y_j - y_{\text{ro}}) G A_j}{\sum_{k=1}^n G A_k r_k^2} M_{\text{ro}} \quad (1.37) \& (1.39)$$

$$j = t+1, \dots, n$$

$$R_x = 0$$

y-suunt. seinät

$$F_j = \frac{G A_j}{\sum_{k=1}^n G A_k} R_y + \frac{(x_j - x_{\text{ro}}) G A_j}{\sum_{k=1}^n G A_k r_k^2} M_{\text{ro}} \quad (1.38) \& (1.40)$$

$$j = 1, \dots, t$$

Semävuorot

$$F_1 = \frac{36 \text{ t m}}{86 \text{ t m}} 6 \text{ pHm} + \frac{4,75 \text{ m } 36 \text{ t m}}{190 \text{ t m}} 6,5 \text{ pHm}^2$$
$$= (2,25 - 0,4875) \text{ pHm} = 1,7625 \text{ pHm}$$

$$F_2 = (2,25 + 0,1283) \text{ pHm} = 2,3783 \text{ pHm}$$

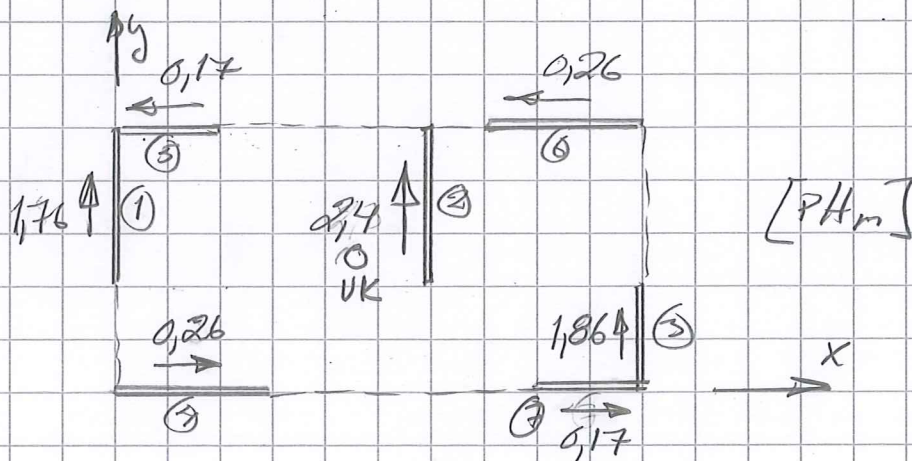
$$F_3 = (1,5 + 0,3592) \text{ pHm} = 1,8592 \text{ pHm}$$

$$F_4 = \frac{36 \text{ t m}}{106 \text{ t m}} \cdot 0 - \frac{2,5 \text{ m } 36 \text{ t m}}{190 \text{ t m}} 6,5 \text{ pHm}^2$$
$$= (0 + 0,2566) \text{ pHm}$$

$$F_5 = \left(0 - \frac{2,5 \text{ m } 26 \text{ t m}}{190 \text{ t m}} 6,5 \text{ pHm}^2 \right) = -0,1711 \text{ pHm}$$

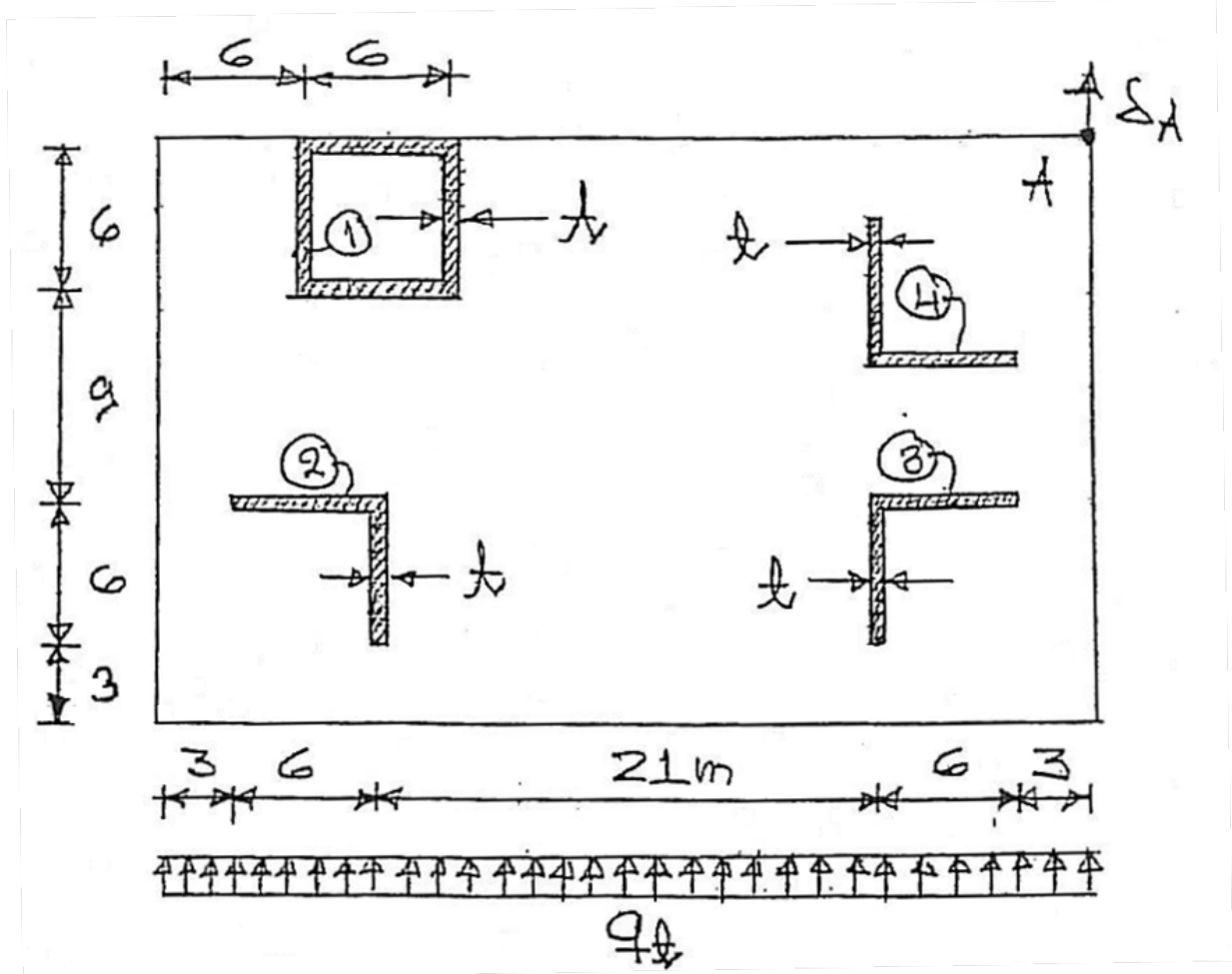
$$F_6 = (0 - 0,2566) \text{ pHm} = -0,2566 \text{ pHm}$$

$$F_7 = (0 + 0,1711) \text{ pHm} = 0,1711 \text{ pHm}$$



$$UK = (4,75 ; 2,5) \text{ m}$$

2. Tehtävä



Talotehtävän lähtösuureita:

Pohja $B \times L = 24 \times 39 \text{ m}^2$, korkeus $H = 30 \text{ m}$

Seinäateriaalin $E = 30\,000 \text{ MPa}$, $G = 15\,000 \text{ MPa}$

ja seinämän vahvuus $t = 0,2 \text{ m}$

Tuulikuorma $q_t = 1 \text{ kN/m}^2$ ja tuulikuorman epäkeskeisyys $e = \pm L/10$

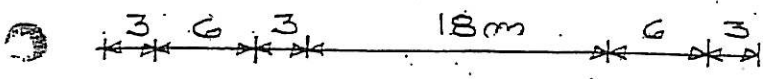
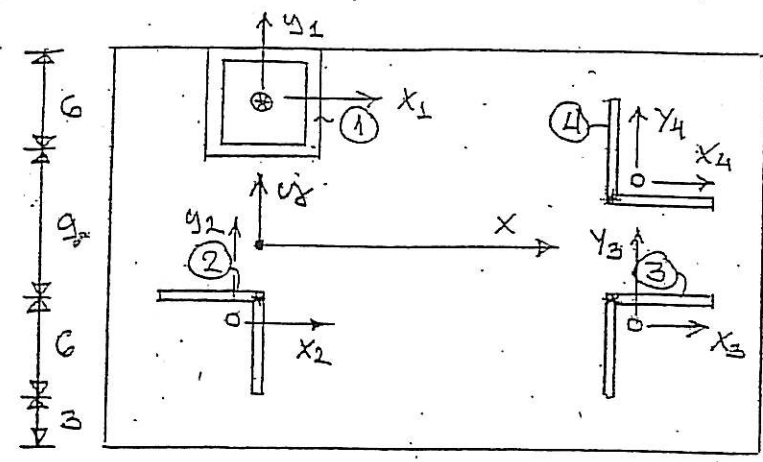
Tarkastellaan oheisen kerrostalon käyttäytymistä tuulikuormitettuna. Talo on jäykistetty vaakakuormitusta vastaan kuvassa esitetyillä neljällä jäykistysseinällä. Talon välipohjat otaksutaan omissa tasoissaan täysin jäykiksi ja ne ohjaavat jäykistysseinien siirtymätilaa.

Määritä rakenteen vääntökeskiön paikka ja tuulikuorman aiheuttamat normaalijännitykset seinien 1 ja 3 pohjatasossa. Laske lisäksi nurkan A siirtymä.

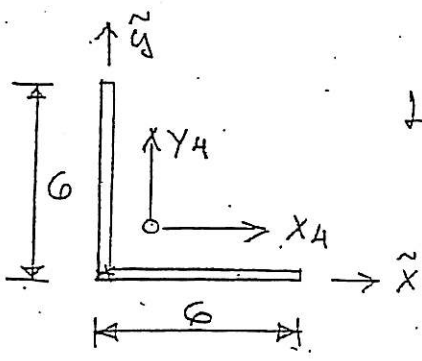
Merkintöjä

- o osan ② puitakestio
- * osan ① vääntökestio

(x_0, y_0) puitakestio koordinaatit
 (x_i, y_i) vääntökestio koordinaatit
 (a_x, a_y) koko rakenteen vääntökeski koordinaatit



Lasketaan aluksi osien geometrisia suureita.



L-osat: $A_{2-4} = 2 \times 6 \times t = 2.4 \text{ m}^2$ $t = 0.2 \text{ m}$
 $S_{x-tilde} = 6 \times t \times 3 = 3.6 \text{ m}^3$
 Puitakestion koordinaatit \tilde{x}_0, \tilde{y}_0
 $\tilde{y}_{04} = \frac{S_{x-tilde}}{A} = \frac{3.6 \text{ m}^3}{2.4 \text{ m}^2} = 1.5 \text{ m} = \tilde{x}_{04}$

$I_{x4} = \frac{6^3 \cdot t}{12} + 6 \cdot t \cdot 1.5^2 + 6 \cdot t \cdot 1.5^2 = 9 \text{ m}^4$ $I_{y4} = 9 \text{ m}^4$

$I_{xy4} = 6 \cdot t \cdot (1.5) \cdot (-1.5) + 6 \cdot t \cdot (-1.5) \cdot (1.5) = -5.40 \text{ m}^4$

$I_{v4} = \frac{1}{3} \cdot 12 \cdot 0.2^3 = 0.032 \text{ m}^4$ $I_{w4} \approx 0$

L-osilla I_{xi}, I_{yi}, I_{vi} ja I_{wi} ovat kaikilla samat
 termitt I_{xyi} kenties vaihtelevat onhan osien asento paikalliskoordinaatistossa kullakin erilainen.

$I_{xy2} = 1.2 \text{ m}^2 \cdot \{ (1.5)(-1.5) + (-1.5)(1.5) \} = -5.40 \text{ m}^4$

$I_{xy3} = 1.2 \text{ m}^2 \cdot \{ (-1.5)(-1.5) + (1.5)(1.5) \} = +5.40 \text{ m}^4$

$I_{xy4} = -5.40 \text{ m}^4$

NELIÖOSA

$I_{x1} = I_{y1} = \frac{1}{12} [6.2^4 - 5.8^4] = 28.83 \text{ m}^4$

$I_{xy1} = 0$ $I_{w1} \approx 0$

$I_{v1} = 4 \cdot \frac{b^3}{12} = 4 \cdot \frac{[6 \cdot 6]^2}{4 \cdot 6} \cdot t = 43.2 \text{ m}^4$

vääntökirja S 112; tied II
 Lujusopin perusteet

→ jona $\rho \triangleq$ ontelon alas $\rho = \frac{A}{t} = \frac{\text{pinta}}{t}$

Haetaan kokorakenteen vääntökeskiö - Rakenteiden Vääntö s.138

$$a_x = \frac{I_y^0 \sum (x_i I_{x_i} - y_i I_{xy_i}) + I_{xy}^0 \sum (y_i I_{x_i} - x_i I_{xy_i})}{I_x^0 I_y^0 - I_{xy}^0{}^2}$$

Markkumprujin lausekkeet 2,27 anti kirjittely ovat samat lausekkeet.

$$a_y = \frac{I_x^0 \sum (y_i I_{y_i} - x_i I_{xy_i}) + I_{xy}^0 \sum (x_i I_{x_i} - y_i I_{xy_i})}{I_x^0 I_y^0 - I_{xy}^0{}^2}$$

Joissa $I_x^0 = \sum I_{x_i}$ $I_y^0 = \sum I_{y_i}$ $I_{xy}^0 = \sum I_{xy_i}$

Suoritelemä laskelmat taulukon avulla

Seinä	Vääntök.		Neliömomentit			Apuna tarvittavia suureita				
	x_i	y_i	I_{x_i}	I_{y_i}	I_{xy_i}	$x_i - a_x$	I_{x_i}	$y_i - a_y$	I_{y_i}	$(x_i - a_x)(y_i - a_y) I_{xy_i}$
1	0	9	28,83	28,83	0	-6.72	1332	5.57	875.7	0
2	0	-3	9	9	-5.4	-6.72	406	-6.69	402.8	-243
3	21	-3	9	9	5.4	14.28	1855	-6.69	402.8	-516
4	21	+3	9	9	-5.4	14.28	1855	-0.49	2.16	38
Σ			55,83	55,83	-5,4		5498		1683	-721

$$a_x = \frac{55,83 [2 \times 21 + 9 + 3 \times 5,4] + (-5,4) [9 \times 28,33 - 3 \times 9 - 0]}{55,83 \times 55,83 - 5,4^2} = 6,72 \text{ m}$$

$$a_y = \frac{55,83 [9 \times 28,33 - 3 \times 9 - 0] + (-5,4) [2 \times 21 \times 9 + 3 \times 5,4]}{55,83 \times 55,83 - 5,4^2} = 3,489 \text{ m}$$

SEINILLE TULEVAT NORMAALI JÄNNITYKSET σ_{zi}

Jaetaan ulkoisen kuorman tarvikkeet eri seinille. vääntö kirjän kaavan 20.13 mukaisesti jolloin saadaan tuloksiksi \bar{M}_{x_i} , \bar{M}_{y_i} ja \bar{B}_i . tai lausekkeet (2,26) HT.

$$\bar{M}_{x_i} = \frac{I_{xy}^0 I_{x_i} - I_x^0 I_{xy_i}}{DET} \bar{M}_y + \frac{I_y^0 I_{x_i} - I_{xy}^0 I_{xy_i}}{DET} \bar{M}_x + \frac{I_{x_i}(x_i - a_x) - I_{xy_i}(y_i - a_y)}{I_{w_i}} \bar{B}_i$$

$$\bar{M}_{y_i} = \frac{I_x^0 I_{y_i} - I_{xy}^0 I_{xy_i}}{DET} \bar{M}_y + \frac{I_{xy}^0 I_{y_i} - I_y^0 I_{xy_i}}{DET} \bar{M}_x + \frac{I_{y_i}(y_i - a_y) - I_{xy_i}(x_i - a_x)}{I_{w_i}} \bar{B}_i$$

Joissa kokonaisvektoriaalinen neliömomentti on (2,29) HT.

$$I_w = \sum I_{w_i} + \sum [(y_i - a_y)^2 I_{x_i} + (x_i - a_x)^2 I_{y_i} - 2(x_i - a_x)(y_i - a_y) I_{xy_i}]$$

ja $DET = I_x^0 I_y^0 - I_{xy}^0{}^2$

Pätkäkerralla $\underline{DET} = 55,83 \times 55,83 - 5,4^2 = \underline{3088}$

$\underline{\bar{I}_w} = 0 + 5498 + 1683 - 2 \times (-721) = \underline{8623}$

kun kuormituksenä on tuulikuorma y-suuntaan niin $\bar{M}_y = 0$ ja vain \bar{M}_x ja \bar{B} ovat nollastapöikkeävät.

$\bar{M}_{x1} = \frac{55,83 \times 28,83 - 0}{3088} \bar{M}_x + \frac{28,83 \times (-6,72) - 0}{8623} \bar{B}$

$\bar{M}_{y1} = \frac{-5,4 \times 28,83 - 0}{3088} \bar{M}_x + \frac{28,83 \times (-5,51) - 0}{8623} \bar{B}$

$\bar{M}_{x3} = \frac{55,83 \times 9 + 5,4 \times 5,4}{3088} \bar{M}_x + \frac{9 \times (14,28) - 5,4 \times (-6,49)}{8623} \bar{B}$

$\bar{M}_{y3} = \frac{-5,4 \times 9 - 55,83 \times 5,4}{3088} \bar{M}_x + \frac{9 \times (-6,49) - 5,4 \times (14,28)}{8623} \bar{B}$

① $\underline{\bar{M}_{x1} = 0,521 \bar{M}_x - 0,022 \bar{B}}$

$\underline{\bar{M}_{y1} = -0,050 \bar{M}_x + 0,018 \bar{B}}$

③ $\underline{\bar{M}_{x3} = 0,172 \bar{M}_x + 0,019 \bar{B}}$

$\underline{\bar{M}_{y3} = -0,113 \bar{M}_x - 0,016 \bar{B}}$

Jännitykset lasketaan nyt tavalliseen tapaan, jn x_i, y_i pääteoriassa.

$\sigma_{zi} = \frac{\bar{M}_{xi}}{I_{xi}} * y_i - \frac{\bar{M}_{yi}}{I_{yi}} * x_i + \frac{\bar{B}}{I_w} * w_i$ Huomioi, että x_i ja y_i ovat paikalliskoordinatit.
 w_i on osan i paikallisen sektoriaalisen koordinaatti.

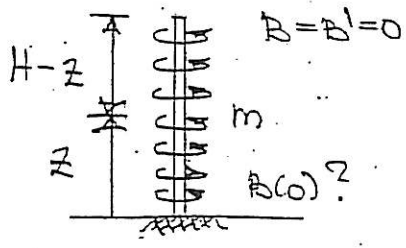
Lasketaan tuulikuorman synnyttämät \bar{M}_x ja \bar{B} .

Uaanto: D.P. $\Theta'''' - k^2 \Theta'' = \frac{m}{EI_w}$ tai $B'' - k^2 B = -m$

jossa $k^2 = \frac{GI_v}{EI_w}$ $I_v = \sum I_{vi} = 43,2 + 3 * 0,03 = 43,3 \text{ m}^4$

$\underline{k^2 = \frac{G \cdot 43,3}{26 \cdot 8623} = 2,53 \cdot 10^{-3}}$ $\underline{k \cdot H = 0,050 \cdot 30 = 1,509}$

Jos $kH < 1$ olisi kyseessä leikkauksroimaväänä ja tällöin.



Analogia taivutukseen
 $B'' = -m$
 $M_L'' = -q$
 $\Rightarrow \underline{\underline{B(0) = -\frac{1}{2} m H^2}}$

Tarkastellaan yllämainittujen raajojen kehitystä.

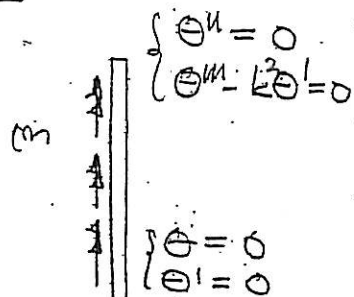
$$\Delta \Psi \quad \Theta'''' - k^2 \Theta'' = \frac{m}{EI_w}$$

$$M_B = -EI_w \Theta'' \hat{=} \text{Bimomentti}$$

yleinen ratkaisu on $\Theta_H = A + Bkz + C \sinh kz + D \cosh kz$

Eräs yksitysratkaisu on $\Theta_y = -\frac{1}{2} \frac{m}{k^2 EI_w} z^2$

Ratkaisu on valittu seuraavasti



$$\Theta(0) = A + D = 0 \quad (1)$$

$$\Theta'(0) = Bk + Ck = 0 \Rightarrow B + C = 0 \quad (2)$$

$$\Theta''(H) = Ck^2 \sinh kH + Dk^2 \cosh kH - \frac{m}{k^2 EI_w} = 0 \quad (3)$$

$$\Theta''(H) - k^2 \Theta = Ck^3 \cosh kH + Dk^3 \sinh kH - Bk^3 - Ck^3 \cosh kH - Dk^3 \sinh kH - k^2 * \left(-\frac{mH}{k^2 EI_w}\right) = 0$$

$$\Rightarrow Bk^2 = \frac{mH}{k EI_w} \quad Ck^2 = -\frac{mH}{k EI_w}$$

$$(3) \Rightarrow Dk^2 = \left\{ \frac{m}{k^2 EI_w} + \frac{mH}{k EI_w} * \sinh kH \right\} / \cosh kH$$

$$Dk^2 = \frac{m}{k^2 EI_w \cosh(kH)} \{ 1 + kH * \sinh(kH) \}$$

Kun vain $M_B(0)$ kunnostetaan ja se on $M_B(0) = -EI_w \Theta''(0)$

$$M_B(0) = \left[Ck^2 \overset{10}{\sinh(0)} + Dk^2 \overset{1}{\cosh(0)} - \frac{m}{k^2 EI_w} \right] * (-EI_w)$$

$$M_B(0) = \frac{-m}{k^2 \cosh(kH)} \{ 1 + kH \sinh(kH) - \cosh(kH) \}$$

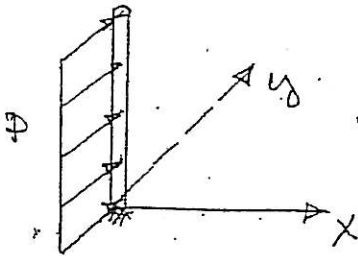
nyt $m = 300 \quad H = 30 \quad k^2 = 2,53 \cdot 10^{-3} \quad kH = 1,503$

$$M_B(0) = \frac{-300 * 1000}{2,53 * 2,3716} \{ 1 + 1,503 * 2,1505 - 2,3716 \}$$

Bimomentti työllä on siis $\underline{\underline{B(0) = -93667}}$

Leikkausvoimavaanto teorilla se on -135 000

Taisutus =



$$M_x(0) = -\frac{1}{2} p H^2 \quad M_y(0) = 0$$

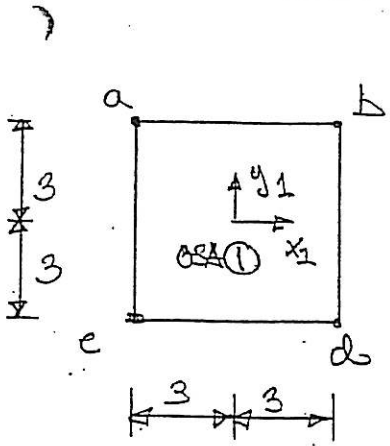
Tuulikuorma: $p = 1 \times \frac{9}{7} = 39 \times 1 \text{ kN/m}$

$$M_1 = p \times d = 39 \times 7.68 = 300 \frac{\text{kNm}}{\text{m}}$$

jossa $d = 0.6 \times 39 - (9 + 6.72) = 7.68 \text{ m}$

Perustustasossa kuormitus on siis $\left\{ \begin{array}{l} M_x(0) = -17550 \text{ kNm} \\ M_y(0) = 0 \end{array} \right.$

Seinän ① jännitysjaakautuma = $\left\{ \begin{array}{l} B_x(0) = -93667 \text{ kNm}^2 \end{array} \right.$



$$\left\{ \begin{array}{l} \bar{M}_{x1} = 0.521 \times (-17550) - 0.022 \times (-93667) = -7023 \\ \bar{M}_{y1} = -0.050 \times (-17550) + 0.018 \times (-93667) = -808 \end{array} \right.$$

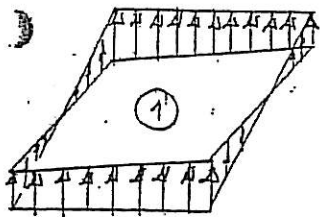
$$\sigma_{z1} = \frac{\bar{M}_{x1}}{I_{x1}} * y_1 - \frac{\bar{M}_{y1}}{I_{y1}} * x_1 + \frac{\bar{B}}{I_w} * \omega_1$$

$$\sigma_{z1} = -240 * y_1 - 28 * x_1$$

$$\sigma_{za} = -821 \quad \sigma_{zb} = -653$$

$$-821 \quad -653 \quad \sigma_{zc} = +653 \quad \sigma_{zd} = +821$$

seinän ③ jännitysjaakautuma =



$$\left\{ \begin{array}{l} \bar{M}_{x3} = 0.172 \times (-17550) + 0.019 \times (-93667) = -4798 \\ \bar{M}_{y3} = -0.113 \times (-17550) - 0.016 \times (-93667) = 3482 \end{array} \right.$$

$$+653 \quad +821$$

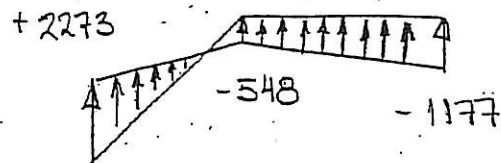
$$\sigma_{z3} = \frac{I_{y3} \bar{M}_{x3} + I_{x3} \bar{M}_{y3}}{I_{x3} I_{y3} - I_{xy3}^2} * y_3 - \frac{I_{x3} \bar{M}_{y3} + I_{xy3} \bar{M}_{x3}}{I_{x3} I_{y3} - I_{xy3}^2} * x_3 + \frac{\bar{B}}{I_w} * \omega_3$$

$$\Rightarrow \sigma_{z3} = -470 * y_3 - 105 * x_3$$

$$\sigma_{za} = 2273$$

$$\sigma_{zb} = -548$$

$$\sigma_{zc} = -1177$$



* Huomaa että $x_3 y_3$ ei ole paikallisen pääkoordinaatisto joten pitää käyttää tätä pitempää lamellettä (katso perusteet)

lasketaan sama vääntökijän lausekkeella (28.12) $\bar{\sigma}_{zi}$

$$\bar{\sigma}_{zi} = \frac{I_y^0 \bar{M}_x + I_{xy}^0 \bar{M}_y}{I_x I_y - I_{xy}^2} (y - y_{0i}) - \frac{I_x \bar{M}_y + I_{xy}^0 \bar{M}_x}{I_x I_y - I_{xy}^2} (x - x_{0i}) + \frac{\bar{B} \cdot \bar{\omega}_i}{I \omega}$$

jossa $\bar{\omega}_i$ on osan \textcircled{i} keskimääräinen sektorialueen koordinaatti

Tässä teliväessä kun $\bar{M}_y = 0$ ja $x - x_{0i} = x_i$ $y - y_{0i} = y_i$

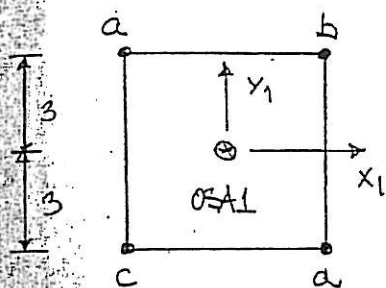
$$\bar{\sigma}_{zi} = \frac{5583}{3088} \bar{M}_x + y_i - \frac{-5.4}{3088} \bar{M}_x + x_i + \frac{\bar{B}}{8623} \bar{\omega}_i$$

$$\bar{\sigma}_{zi} = -317 \cdot y_i - 30.7 \cdot x_i - 10.86 \cdot \bar{\omega}_i$$

keskimääräinen sektorialueen koordinaatti $\bar{\omega}_i$ on

$$\bar{\omega}_i = (y - y_{0i})(x_i - a_x) - (x - x_{0i})(y_i - a_y) + \omega_i(x_i, y_i)$$

osa $\textcircled{1}$ $\bar{\omega}_1 = (y - y_0)(x - x_0) - (x - x_0)(y - y_0) + 0$



Tarkastellaan nurkat a → d

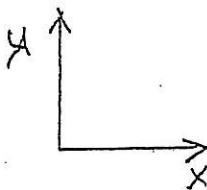
a $\bar{\omega}_{1a} = 3 \cdot (-6.72) - (-3)(5.51) = -3.63$

b $\bar{\omega}_{1b} = 3 \cdot (-6.72) - (3)(5.51) = -36.69$

c $\bar{\omega}_{1c} = -3 \cdot (-6.72) - (-3)(5.51) = +36.69$

d $\bar{\omega}_{1d} = -3 \cdot (-6.72) - (3)(5.51) = +3.63$

\equiv

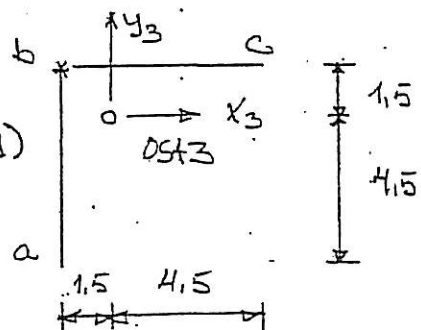


osa $\textcircled{3}$ $\bar{\omega}_3 = (y + 4.5)(x - 6.72) - (x - 22.5)(y - 3.49) + 0$

a $\bar{\omega}_{3a} = (-4.5)(14.28) + (1.5)(-6.49) = -74.0$

b $\bar{\omega}_{3b} = (1.5)(14.28) + (1.5)(-6.49) = +11.7$

c $\bar{\omega}_{3c} = (1.5)(14.28) - (4.5)(-6.49) = +50.6$



Taijutuksesta syntyvät jännitykset:

osa $\textcircled{1}$

a = -859
b = -1043
c = +1043
d = +859

osa $\textcircled{3}$

a = 1473
b = -429
c = -614

Bimomentin aiheuttamat jännitykset

osa ①

$$a = -10,83 * (-3,63) = 39,3$$

$$b = -10,83 * (-36,69) = 397$$

$$c = -10,83 * (+36,69) = -397$$

$$d = -10,83 * (+3,63) = -39,3$$

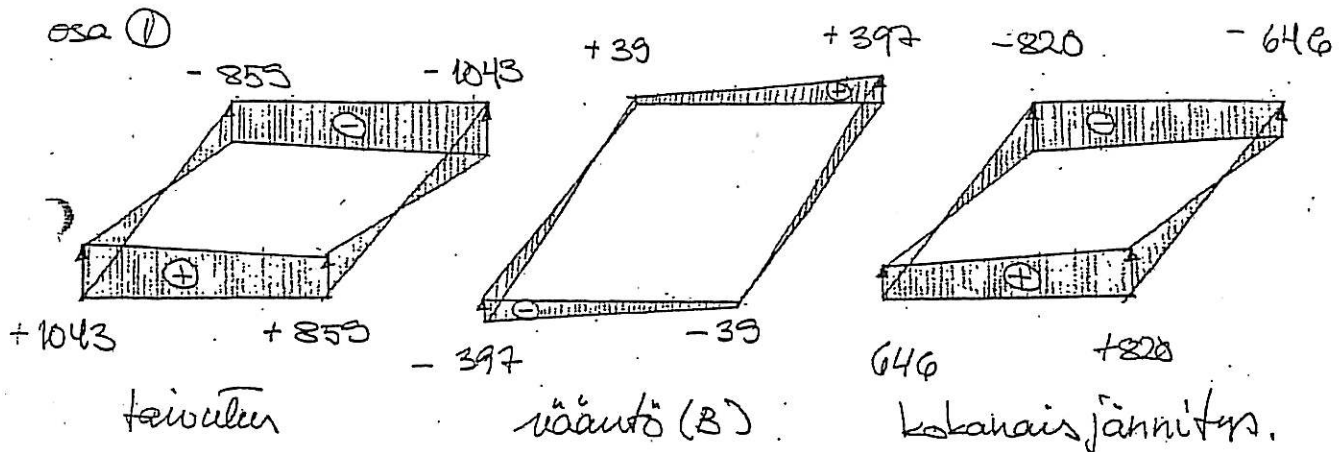
osa ③

$$a = 801$$

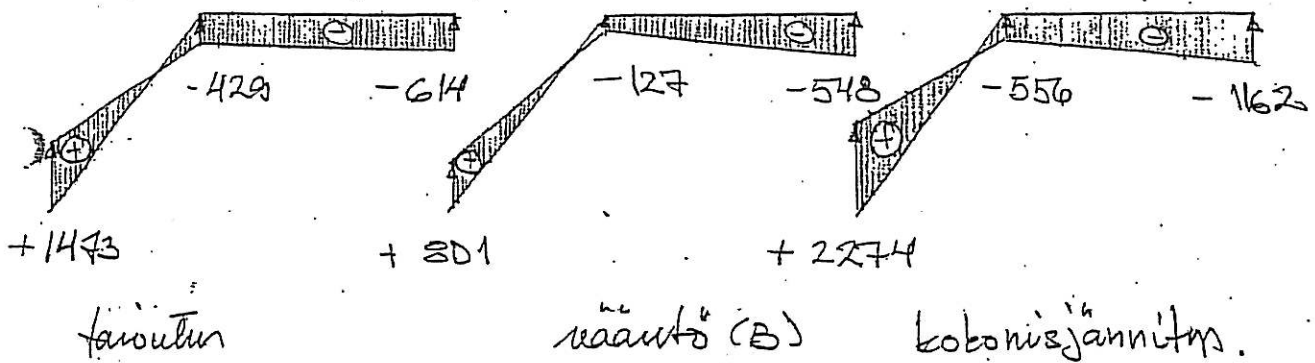
$$b = -127$$

$$c = -548$$

Jännitykset ovat kokonaisuuksissaan =

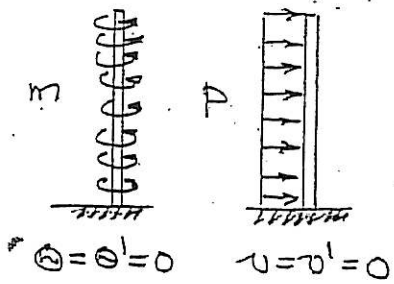


osa ③



Kummallakin tavalla laskien saadaan samat tulokset.

Rakennuksen kiertymä ja nurkan sirtymä δ_A



Nyt jos kysymyksessä oli leikkausvoimavääntö käytetään hyväksi analogiaa taivutukseen.

$$u(H) = \frac{PH}{8EI} \quad \theta(H) = \frac{mH^4}{8EI_0}$$

$$\theta(H) = \frac{mH^4}{8EI_0} = \frac{300 \times 30^4}{8 \times 3 \times 10^7 \times 8623} = 117 \times 10^{-6}$$

Taivutus on hieman hankalampi sillä xy -koordinaatisto ei ole pääkoordinaatisto sillä $I_{xy} \neq 0$.

Vääntökinäsi mukaan 20.20

$$\begin{cases} EI_y^0 v_x^{(4)} + EI_{xy}^0 v_y^{(4)} = P_x = 0 \\ EI_{xy}^0 v_x^{(4)} + EI_x^0 v_y^{(4)} = P_y = P \end{cases} \Rightarrow v_x^{(4)} = - \frac{EI_{xy}^0}{EI_y^0} v_y^{(4)}$$

← sijoitetaan

$$\Rightarrow E \left[I_x^0 - \frac{I_{xy}^0{}^2}{I_y^0} \right] v_y^{(4)} = P \quad \text{jos merkitään } I = \frac{I_x^0 I_y^0 - I_{xy}^0{}^2}{I_y^0}$$

saadaan tavallinen dif $EI v_y^{(4)} = P$ jolloin

rakennuksen huipulla saadaan vääntökeskiön y suunnaisiksi taipumaksi

$$v_y(H) = \frac{P \cdot I_y^0 \cdot H^4}{8 \cdot [I_x^0 I_y^0 - I_{xy}^0{}^2] E} = \frac{39 \cdot 55.83 \cdot 30^4}{8 \cdot 3 \cdot 10^7 \cdot [55.83^2 - 5.4^2]}$$

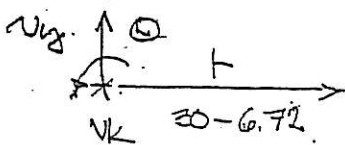
$$v_y(H) = 2.38 \text{ mm}$$

Nurkan sirtymä δ_A

$$\delta_A = v_y + \theta(H) \cdot r$$

$$\delta_A = 2.38 + 0.117 \cdot 23.28 = 2.38 + 2.73$$

$$\delta_A = 5.11 \text{ mm}$$



Lasketaan raekkeen kiertymä yhdistetyllä teoriolla

$$\Theta(x) = A + B \cosh kx + C \sinh kx + D \cosh kx - \frac{1}{2} \frac{m}{EI\omega} (kx)^2$$

Jossa $D = -A = \frac{m}{EI\omega} * \left[\frac{1 + kx \sinh kx}{\cosh kx} \right]$

$$B = -C = \frac{m}{EI\omega} * (kx)$$

ja nyt $kx = 1.509$ $\sinh kx = 2.1505$ $\cosh kx = 2.3716$

seksi $\frac{m}{EI\omega} kx = \frac{300}{3 \cdot 10^7 \cdot 8623 \cdot (2.53 \cdot 10^{-3})^2} = 181.2 \cdot 10^6$

$$\tilde{A} = -1.790 \quad \tilde{B} = 1.509 \quad \tilde{C} = -1.509 \quad \tilde{D} = 1.790$$

$$\Theta(x) = 181.18 \cdot 10^6 * \left\{ -1.790 + 1.509 * 1.509 - 1.509 * 2.1505 + 1.790 * 2.3716 - \frac{1.509^2}{2} \right\}$$

$$\Theta(x) = 181.18 \cdot 10^6 * \{ 348.56 \cdot 10^3 \} = 63.15 \cdot 10^6 \rightarrow \underline{\underline{S_x = 3.85 \text{ mm}}}$$

yhteensä:

yhdistetty teoria $B(x) = -93667 \text{ kNm}^2$
 $\Theta(x) = 63.2 \cdot 10^6$

kiikkausvoiman vääntö $B(x) = 135000 \text{ kNm}^2$
 teoriokäyttö ei sallii $\Theta(x) = 117 \cdot 10^6$
 tulla alueella

Bimomentin tubiarvon lauseke eli

$$B(x) = -mH^2 * \left[\frac{1 + kx \sinh kx - \cosh kx}{(kx)^2 \cosh kx} \right]$$

kehitetään $\sinh kx$ ja $\cosh kx$ sarjoiksi jollain

$$B(x) = -mH^2 * \left\{ \frac{1 + (kx) \left[kx + (kx)^3/3! + (kx)^5/5! + \dots \right] - \left[1 + (kx)^2/2! + (kx)^4/4! + \dots \right]}{(kx)^2 \left[1 + (kx)^2/2! + (kx)^4/4! + \dots \right]} \right\}$$

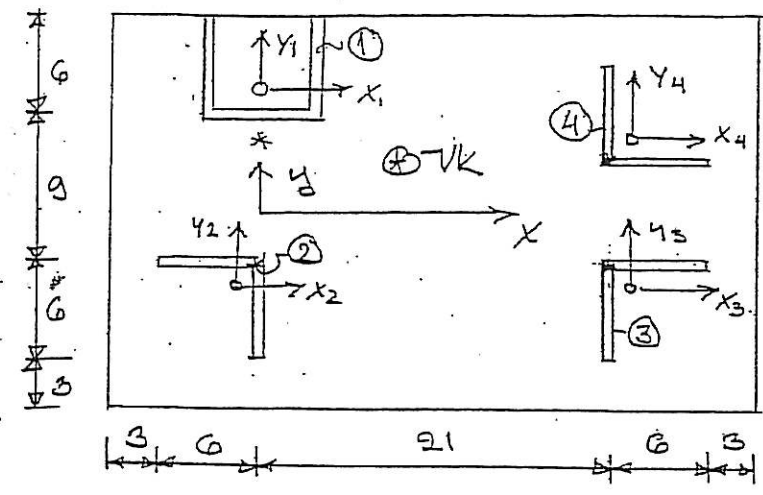
$$B(x) = -\frac{1}{2} mH^2 * \left\{ 1 - \frac{1}{4} (kx)^2 + \frac{7}{72} (kx)^4 + \dots \right\}$$

Jos $kx < 1$ niin $B(x) \rightarrow -\frac{1}{2} mH^2$ eli kiikkausvoiman vääntönsä mukaisia lauseketta.

Entäpä jon koteloil ilkeasina puutteellisuus

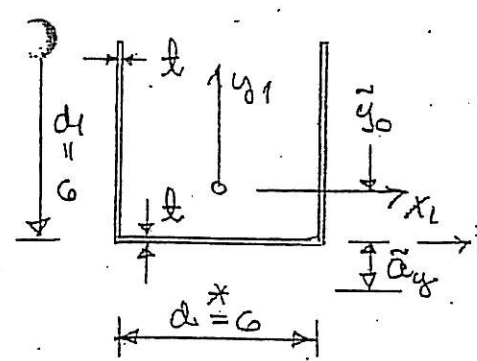
Merkinnät:

- o puitteestio * vääntökestio
- x_{oi} puitteestio koordinaatti
- x_i vääntökestio
- a_x koteloilteen vk-koord.



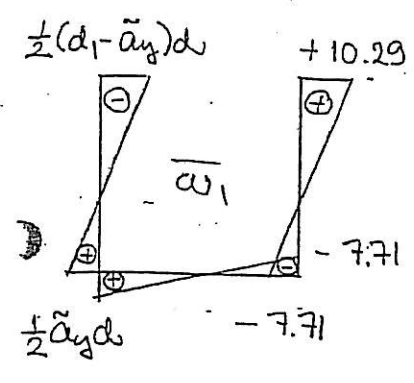
Edellä laskelline H kappa-
leikk. poikkeilkeaus suureet

$I_{x1} = I_{y1} = 9$ $I_{v1} = 0.032$
 $I_{xy2} = I_{xy4} = -5.4$ $I_{xy3} = 5.4$
 $I_{w1} = 0$



OSAN ① puitteestio (vääntökestio = 75 EI 1)

$\bar{a}_y = \frac{d_1}{2 + \frac{d_2 * t}{3 * d_1 * t_1}} = \frac{6}{2 + \frac{1}{3}} = 2.571 \text{ m}$
 $\bar{y}_0 = \frac{S_x}{A} = \frac{2 * 6 * t * 3}{3 * 6 * t} = 2.000 \text{ m}$



$I_{x1} = \frac{2 * t * 6^3}{12} + (6t) * 2^2 + (12t) * 1^2 = 14.40$
 $I_{y1} = \frac{t * 6^3}{12} + (12t) * 3^2 = 25.20$
 $I_{w1} = \bar{a}_y^2 I_{x1} + \frac{1}{6} (d_1 - 3\bar{a}_y)^2 d_1 t_1$
 $I_{w1} = 2.571^2 * 14.40 + \frac{1}{6} (6 - 3 * 2.571)^2 * 6 * 0.2 = 21.18$
 $I_{xy1} = 0$ sym. $I_{v1} = \frac{1}{3} * t * 18 = 0.048$

Laskelma taulukko on nyt

O S A	VÄÄNTÖK.		NELIÖMOMENTIT			Apuna tarvittavia suureita				
	x _i	y _i	I _{x_i}	I _{y_i}	I _{xy_i}	x _i - a _x	(x _i - a _x) ² * I _{x_i}	y _i - a _y	(y _i - a _y) ² * I _{y_i}	(x _i - a _x)(y _i - a _y) * I _{xy_i}
1	0	3.43	14.40	25.20	0	-9.50	1299.6	3.27	269.5	0
2	0	-3	9	9	-5.4	-9.50	812.3	-3.16	89.9	-162.1
3	21	-3	9	9	+5.4	11.50	1190.3	-3.16	89.9	-196.2
4	21	+3	9	9	-5.4	11.50	1190.3	-3.16	89.9	+196.2
			<u>41.40</u>	<u>52.20</u>	<u>-5.4</u>	<u>4871</u>		<u>539</u>	<u>-162.1</u>	

Vääntökeskiset koordinaatit kaavalle 20.9. Nyt saadaan

$$\underline{a_x} = \frac{52.2 \cdot [2 \cdot 21 \cdot 9 + 3 \cdot 5.4] + (-5.4) [3.43 \cdot 25.2 - 3 \cdot 9 - 0]}{41.40 \cdot 52.20 - 5.4^2} = \underline{9.50 \text{ m}}$$

$$\underline{a_y} = \frac{41.40 \cdot [3.43 \cdot 25.2 - 3 \cdot 9 - 0] + (-5.4) [2 \cdot 21 \cdot 9 + 3 \cdot 5.4]}{41.40 \cdot 52.20 - 5.4^2} = \underline{0.16 \text{ m}}$$

Jaetaan kuormat seinille ① ja ③ kaavan 20.13. mukaisesti. Nyt

$$DET = 41.4 \cdot 52.2 - 5.4^2 = 2132$$

$$I_{\omega} = 21.18 + 4871 + 539 - 2 \cdot (-162.1) = 5755$$

$$\begin{cases} \bar{M}_{x1} = \frac{52.2 \cdot 14.4 - 0}{2132} \bar{M}_x + \frac{14.4 \cdot (-9.5) - 0}{5755} \bar{B} = \underline{0.353 \bar{M}_x - 0.024 \bar{B}} \\ \bar{M}_{y1} = \frac{-5.4 \cdot 25.2 - 0}{2132} \bar{M}_x + \frac{25.2 \cdot (3.27) - 0}{5755} \bar{B} = \underline{-0.062 \bar{M}_x + 0.014 \bar{B}} \\ \bar{M}_{x3} = \frac{52.2 \cdot 9 + 5.4 \cdot 5.4}{2132} \bar{M}_x + \frac{9 \cdot 11.5 + 5.4 \cdot 3.16}{5755} \bar{B} = \underline{0.234 \bar{M}_x + 0.021 \bar{B}} \\ \bar{M}_{y3} = \frac{-5.4 \cdot 9 - 52.2 \cdot 5.4}{2132} \bar{M}_x + \frac{9 \cdot (-3.16) - 5.4 \cdot 11.5}{5755} \bar{B} = \underline{-0.155 \bar{M}_x - 0.016 \bar{B}} \end{cases}$$

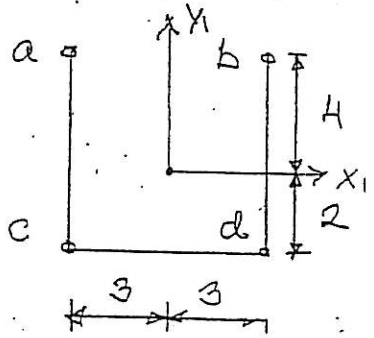
Perustuslasossa: $\bar{M}_x = -\frac{1}{2} p \cdot H^2 = -\frac{1}{2} \cdot 39 \cdot 30^2 = -17550 \text{ kNm}$

$t = 0.6 \cdot 39 - 9 - 9.5$. $\bar{B} = -\frac{1}{2} m \cdot H^2 = -\frac{1}{2} \cdot 39 \cdot t \cdot 30^2 = -85995 \text{ kNm}^2$

$$\begin{cases} \bar{M}_{x1} = -4132 \text{ kNm} \\ \bar{M}_{y1} = -116 \text{ kNm} \end{cases} \quad \begin{cases} \bar{M}_{x3} = -5213 \text{ kNm} \\ \bar{M}_{y3} = 4096 \text{ kNm} \end{cases}$$

osa ①: jännitykset

$$\sigma_{z1} = \frac{\bar{M}_x}{I_{x1}} \cdot y_1 - \frac{\bar{M}_y}{I_{y1}} \cdot x_1 + \frac{\bar{B}}{I_{\omega}} \cdot \omega_1(x, y)$$



Taivutus: $\underline{\underline{\sigma_{z1}^e = -287 \cdot y_1 + 4.6 \cdot x_1}}$

Vääntö (B): $\underline{\underline{\sigma_{z1}^v = -14.9 \cdot \omega_1(x, y)}}$

$\sigma_{za} = -287 \cdot 4 + 4.6 \cdot (-3) - 14.9 \cdot (-10.3) = -1008$

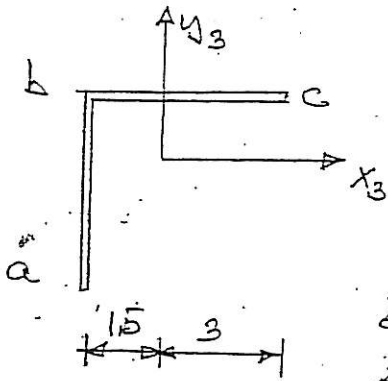
$\sigma_{zc} = -287 \cdot (-2) + 4.6 \cdot (-3) - 14.9 \cdot (+7.7) = 445$

$\sigma_{zd} = -287 \cdot (-2) + 4.6 \cdot (3) - 14.9 \cdot (-7.7) = 702$

$\sigma_{zb} = -287 \cdot 4 + 4.6 \cdot 3 - 14.9 \cdot 10.3 = -1287$

Osa ③ Jännitykset

Huomaa että x_3, y_3 ei ole pää-koordinaatit.



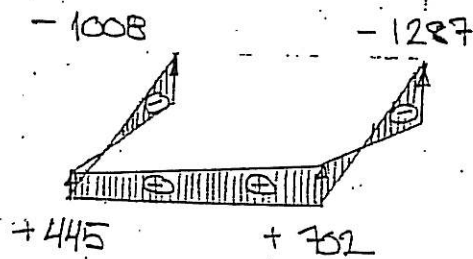
$$\sigma_{23} = \frac{I_{y3} \bar{M}_{x3} + I_{xy3} \bar{M}_{y3}}{I_{x3} I_{y3} - I_{xy3}^2} * y_3 - \frac{I_{x3} \bar{M}_{y3} + I_{xy3} \bar{M}_{x3}}{I_{x3} I_{y3} - I_{xy3}^2} * x_3 + \frac{F}{I_w} * w_3$$

$$\sigma_{23} = -613 * y_3 - 97 * x_3 + 0$$

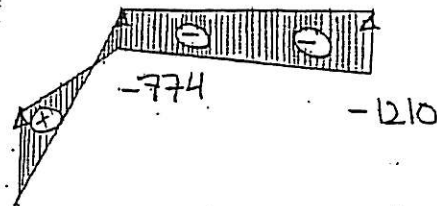
$$\sigma_{2a} = -613 * (-3.0) - 97 * (-1.5) = 1985$$

$$\sigma_{2b} = -613 * (1.5) - 97 * (-1.5) = -774$$

$$\sigma_{2c} = -613 * (1.5) - 97 * (3.0) = -1210$$



+1985



taivutus + vääntö

Rakennoksen nurkan siirtymä ja kiertymä.

Kiertymyksessä on edelleen leikkausvoimavääntö sikä

$$b^2 = \frac{GI}{EI_w} = \frac{0.048 + 3 * 0.032}{2 * 5755} = 12.5 * 10^{-6} \quad b * H = 0.100 \ll 1$$

$$\text{kiertymä } \theta(H) = \frac{mH^4}{8EI_w} = \frac{39 * 4.9 * 30^4}{8 * 3 * 10^7 * 5755} = 112 * 10^{-6}$$

Huomio kiertymä pienenei joten antenni voidaan asettaa.

vääntökeskiön siipuma
$$v_y(H) = \frac{P * I_y^0 * H^4}{8 * E * [I_x^0 I_y^0 - I_{xy}^0]^2}$$

$$v_y(H) = \frac{39 * 52.2 * 30^4}{8 * 3 * 10^7 * [52.2 * 42.4 - 5.4^2]^2} \Rightarrow v_y(H) = 3.15 \text{ mm}$$

Nurkan siirtymä:

$$\Delta_A = v_y(H) + \theta(H) * l$$

$$\Delta_A = 3.15 + 0.122 * 19.5 = 3.15 + 2.38$$

$$\Delta_A = 5.52 \text{ mm}$$