

Tentamen i Hållfasthetslära AK2 2016-08-22

Tentand är skyldig att visa upp fotolegitimation. Om sådan inte medförts till tentamen skall den visas upp på Avdelningen för Hållfasthetslära senast en vecka efter tentamensdatum. 5-poängsuppgifterna bedöms enligt skalan 0, 3, 4, 5 poäng och 2-poängsuppgifterna bedöms enligt skalan 0, 1, 2 poäng. För godkänt krävs minst 10 poäng.

Alla lösningar skall vara väl motiverade och ett tydligt svar skall anges till varje uppgift.

Tillåtna hjälpmedel: Den formelsamling i hållfasthetslära som ingår i anvisad kurslitteratur, tabeller av typ TEFYMA samt miniräknare.

5-poängsuppgifter

Uppgift 1 (5p)

Stångsystemet i figuren är i punkt D belastat med en horisontell kraft F . Alla stängerna har samma längd l , elasticitetsmodul E och tvärsnittsarea A . Stängerna är monterade med 120° mellanrum. Beräkna förskjutningarna i punkt D i horisontell och vertikal riktning med hjälp av matrisformulerad förskjutningsmetod. Även stångkrafterna skall bestämmas i alla stängerna. Förskjutningarna ges genom att lösa ekvationssystemet

$$\mathbf{K}\mathbf{u} = \mathbf{P}$$

För att kunna lösa detta ekvationssystem måste den globala styvhetsmatrisen \mathbf{K} etableras och komponenterna i vektorerna \mathbf{u} och \mathbf{P} måste identifieras.

Ledning: Kraftjämvikten mellan yttre krafter och stångkrafter kan skrivas som

$$\mathbf{P} = \mathbf{A}^T \mathbf{N}$$

där \mathbf{P} är den yttre lastvektorn, \mathbf{A} är transformationsmatrisen och \mathbf{N} stångkraftvektorn. Kompatibiliteten mellan stångförlängningar och nodförskjutningar ges av

$$\mathbf{n} = \mathbf{A}\mathbf{u}$$

där \mathbf{n} är stångförlängningsvektorn och \mathbf{u} nodförskjutningsvektorn. Den konstitutiva lagen uttrycks genom Hookes lag som

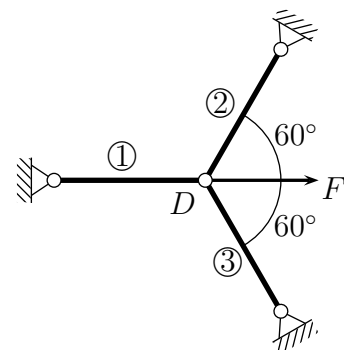
$$\mathbf{N} = [\mathbf{K}]\mathbf{n}$$

Uppgift 2 (5p)

I en punkt i en kropp är spänningstillståndet givet av

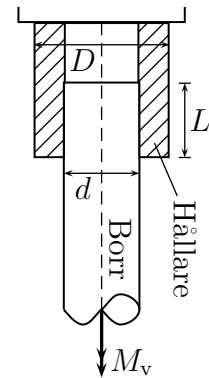
$$\mathbf{S} = \begin{bmatrix} 4 & 4 & 0 \\ 4 & 4 & 0 \\ 0 & 0 & -2 \end{bmatrix} \text{ MPa}$$

Beräkna genom handräkning, d.v.s. utan räknare, alla tre huvudspänningarna, den huvudspänningsriktning som hör till den största huvudspänningen samt den maximala skjuvspänningen i den aktuella punkten.



Uppgift 3 (5p)

Ett borr med diametern d skall spännas fast i en hållare genom ett krympförband. Hållaren kan betraktas som en cylinder med ytterdiametern D . Friktionskoefficienten mellan borr och hållare är μ och borret är instucket längden L i hållaren. Materialet i både borr och hållare har elasticitetsmodulen E . Bestäm det grepp Δ mellan borr och hållare som krävs för att kunna överföra ett vridmoment M_v under borring. Följande deluppgifter skall lösas:

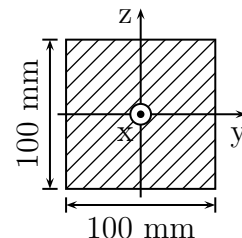


- Hur ser deformationssambandet mellan borr och hållare ut, uttryckt i tangentiella töjningar ε_φ ?
- Hur ser deformationssambandet mellan borr och hållare ut, uttryckt i spänningar?
- Vilka randvillkor kan användas för att bestämma spänningskomponenterna?
- Hur varierar spänningarna i radialled i hållare och borr? D.v.s. ange $\sigma_r(r)$ och $\sigma_\varphi(r)$ för både borr och hållare.
- Bestäm kontakttrycket p mellan borr och hållare samt greppet Δ som krävs för att överföra vridmomentet M_v .

2-poängsuppgifter

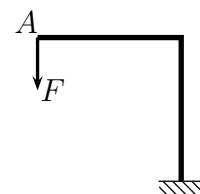
Uppgift 4 (2p)

Ett kvadratisk tvärsnitt med dimensioner enligt figur utsätts för ett vridande moment $M_v = 12$ kNm, positivt riktat kring x-axeln (som går mot dig ut ur papprets plan), samt ett böjande moment $M_b = 10$ kNm, positivt riktat kring y-axeln. Bestäm den maximala effektivspänningen enligt von Mises flythypotes på grund av dessa laster.



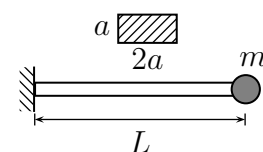
Uppgift 5 (2p)

Ett ramverk består av två balkar som är sammansvetsade i rät vinkel mot varandra. Båda balkarna har böjstyvheten EI och längden L . Ramverket belastas i punkten A av en vertikal kraft F . Beräkna med hjälp av Castiglianos sats ramverkets horisontella och vertikala förskjutning i punkten A .



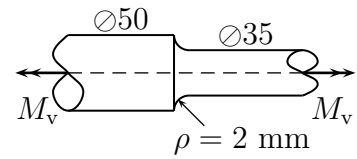
Uppgift 6 (2p)

En punktmassa $m = 0.1$ kg sitter fäst vid änden av en stav som har längden $L = 0.1$ m. Staven har ett rektangulärt tvärsnitt med höjden a och bredden $2a$. Materialet i staven har elasticitetsmodulen $E = 200$ GPa. Bestäm måttet a så att periodtiden för massans egensvängning blir $T = 0.01$ s. Försumma inverkan av gravitationen.



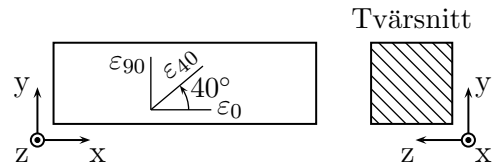
Uppgift 7 (2p)

En vevaxel med cirkulärt tvärsnitt har en diameterändring enligt figuren och utsätts för ett vridande moment som varierar enligt $M_v = M_0(1 + 2 \sin \omega t)$. Materialet i axeln är normaliserat stål 141650-01 och axelns yta är slipad till ett profildjup $R_t \approx 5 \mu\text{m}$. Bestäm M_0 så att säkerheten mot utmattning är 2.

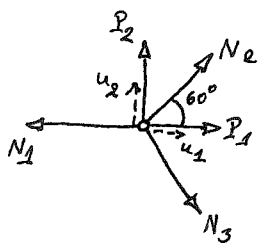


Uppgift 8 (2p)

En stång med kvadratisk tvärsnitt är försedd med tre trådtöjningsgivare. De är limmade i x- och y-riktningarna samt 40° mot x-riktningen enligt figuren. Den sistnämnda givaren registrerar töjningen $\varepsilon_{40} = 250 \times 10^{-6}$. Man misstänkar att stången är belastad med en dragkraft i längdriktningen (d.v.s. i x-riktningen). Om detta är den enda belastningen, vilka töjningar bör då givarna i x- och y-riktningen registrera?



1) Fritägg punkt D, inför generaliserade konjugerade krafter och förskjutningar. Ställ upp jämvikt.



$$\begin{aligned} (\rightarrow): -N_1 + N_2 \cos 60^\circ + N_3 \cos 60^\circ + P_1 &= 0 \\ (\uparrow): N_2 \sin 60^\circ - N_3 \sin 60^\circ + P_2 &= 0 \end{aligned} \Rightarrow \begin{cases} -N_1 + \frac{1}{2}N_2 + \frac{1}{2}N_3 + P_1 = 0 \\ \frac{\sqrt{3}}{2}N_2 - \frac{\sqrt{3}}{2}N_3 + P_2 = 0 \end{cases}$$

Skriv på matrisform:

$$\underbrace{\begin{bmatrix} 1 & -\frac{1}{2} & -\frac{1}{2} \\ 0 & -\frac{\sqrt{3}}{2} & \frac{\sqrt{3}}{2} \end{bmatrix}}_{\bar{A}^T} \underbrace{\begin{bmatrix} N_1 \\ N_2 \\ N_3 \end{bmatrix}}_{\bar{N}} = \underbrace{\begin{bmatrix} P_1 \\ P_2 \end{bmatrix}}_{\bar{P}} \quad \text{där } \bar{P} = \begin{bmatrix} F \\ 0 \end{bmatrix}$$

$$\bar{P} = \bar{A}^T \bar{N} = \bar{A}^T \bar{K}_1 \bar{n} = \underbrace{\bar{A}^T \bar{K}_1 \bar{A}}_{\bar{K}} \bar{u} = \bar{K} \bar{u} \quad \text{där } \bar{K}_1 = \frac{EA}{l} \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

d.v.s. $\bar{K} = \bar{A}^T \bar{K}_1 \bar{A} = \frac{3}{2} \frac{EA}{l} \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} \Rightarrow \bar{K}^{-1} = \frac{2}{3} \frac{l}{EA} \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix}$

Förskjutningar: $\bar{u} = \bar{K}^{-1} \bar{P} = \frac{2}{3} \frac{l}{EA} \begin{bmatrix} F \\ 0 \end{bmatrix}$, stängkrafter: $\bar{N} = \bar{K}_1 \bar{A} \bar{u} = \frac{1}{3} F \begin{bmatrix} 2 \\ -1 \\ -1 \end{bmatrix}$

Svar: Förskjutningsvektor: $\bar{u} = \begin{bmatrix} \text{horisontell} \\ \text{vertikal} \end{bmatrix} = \frac{2}{3} \frac{l}{EA} \begin{bmatrix} F \\ 0 \end{bmatrix}$

Stängkraftvektor: $\bar{N} = \frac{F}{3} \begin{bmatrix} 2 \\ -1 \\ -1 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1 \\ N_2 \\ N_3 \end{bmatrix}$

2) Givet spänningstillstånd: $\bar{\Sigma} = \begin{bmatrix} 4 & 4 & 0 \\ 4 & 4 & 0 \\ 0 & 0 & -2 \end{bmatrix} \text{ MPa}$. Egenvärdesproblem: $(\bar{\Sigma} - \sigma \bar{I}) \bar{n} = \bar{0}$ (1)

Lös ut huvudspänningarna ur: $\det(\bar{\Sigma} - \sigma \bar{I}) = 0 \Rightarrow \begin{vmatrix} 4-\sigma & 4 & 0 \\ 4 & 4-\sigma & 0 \\ 0 & 0 & -2-\sigma \end{vmatrix} = 0$

d.v.s. $(2+\sigma)[16 - (4-\sigma)^2] = 0 \Rightarrow \begin{cases} \sigma_1 = 8 \text{ MPa} \\ \sigma_2 = 0 \\ \sigma_3 = -2 \text{ MPa} \end{cases}$ (2)

Huvudspänningsriktningarna ges genom att sätta in (2) i (1) och normera egenvektorerna

$$\bar{\sigma}_1 \left\{ \begin{aligned} \begin{bmatrix} -4 & 4 & 0 \\ 4 & -4 & 0 \\ 0 & 0 & -10 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} n_{1x} \\ n_{1y} \\ n_{1z} \end{bmatrix} &= \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \\ \bar{n}_1^T \bar{n}_1 = 1 \Rightarrow n_{1x}^2 + n_{1y}^2 + n_{1z}^2 &= 1 \end{aligned} \right\} \Rightarrow \bar{n}_1 = \pm \frac{1}{\sqrt{2}} \begin{bmatrix} 1 \\ 1 \\ 0 \end{bmatrix}$$

$$\bar{\sigma}_2 \left\{ \begin{aligned} \begin{bmatrix} 4 & 4 & 0 \\ 4 & 4 & 0 \\ 0 & 0 & -2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} n_{2x} \\ n_{2y} \\ n_{2z} \end{bmatrix} &= \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \\ \bar{n}_2^T \bar{n}_2 = 1 \Rightarrow n_{2x}^2 + n_{2y}^2 + n_{2z}^2 &= 1 \end{aligned} \right\} \Rightarrow \bar{n}_2 = \pm \frac{1}{\sqrt{2}} \begin{bmatrix} 1 \\ 1 \\ 0 \end{bmatrix}$$

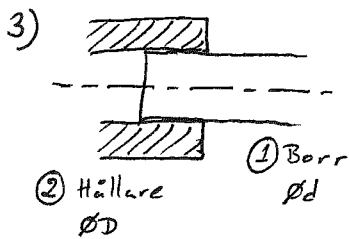
$$\bar{\sigma}_3 \left\{ \begin{aligned} \begin{bmatrix} 6 & 4 & 0 \\ 4 & 6 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} n_{3x} \\ n_{3y} \\ n_{3z} \end{bmatrix} &= \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \\ \bar{n}_3^T \bar{n}_3 = 1 \Rightarrow n_{3x}^2 + n_{3y}^2 + n_{3z}^2 &= 1 \end{aligned} \right\} \Rightarrow \bar{n}_3 = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ \pm 1 \end{bmatrix}$$

Maximal skjuvspänning: $\tau_{\max} = \frac{1}{2} \max(|\sigma_1 - \sigma_2|, |\sigma_1 - \sigma_3|, |\sigma_2 - \sigma_3|) = \frac{1}{2} \max(8, 10, 2) = \frac{10}{2} \text{ MPa} = 5 \text{ MPa}$
(jmf Mohrs cirkel)

Svar: Huvudspänningar: $\sigma_1 = 8 \text{ MPa}$, $\sigma_2 = 0$, $\sigma_3 = -2 \text{ MPa}$

Huvudspänningsriktningar: $\bar{n}_1^T = \pm \frac{1}{\sqrt{2}} [1 \ 1 \ 0]$, $\bar{n}_2^T = \pm \frac{1}{\sqrt{2}} [1 \ 1 \ 0]$, $\bar{n}_3^T = [0 \ 0 \ \pm 1]$

Maximal skjuvspänning: $\tau_{\max} = 5 \text{ MPa}$



a) Deformations samband uttryckt i radiell förskjutning

$$u_2\left(\frac{d}{2}\right) - u_1\left(\frac{d}{2}\right) = \frac{\Delta}{2} \quad (1)$$

Tangentiell töjning: $\epsilon_\varphi(r) = \frac{u}{r}$, som med (1) ger

$$\epsilon_{\varphi_2}\left(\frac{d}{2}\right) - \epsilon_{\varphi_1}\left(\frac{d}{2}\right) = \frac{\Delta}{d} \quad (2)$$

b) Plan spänning: $\epsilon_\varphi = \frac{1}{E}(\sigma_\varphi - \nu\sigma_r)$, som med (2) ger

$$\sigma_{\varphi_2}\left(\frac{d}{2}\right) - \nu\sigma_{r_2}\left(\frac{d}{2}\right) - \sigma_{\varphi_1}\left(\frac{d}{2}\right) + \nu\sigma_{r_1}\left(\frac{d}{2}\right) = \frac{E\Delta}{d}$$

$$\Rightarrow \sigma_{\varphi_2}\left(\frac{d}{2}\right) - \sigma_{\varphi_1}\left(\frac{d}{2}\right) - \nu[\sigma_{r_2}\left(\frac{d}{2}\right) - \sigma_{r_1}\left(\frac{d}{2}\right)] = \frac{E\Delta}{d} \quad (3)$$

c) Randvillkor: Borr

$\sigma_{r_1}(0)$ och $\sigma_{\varphi_1}(0)$ är ändliga då $u_1(0) = 0$

$$\text{Med } \sigma_{r_1} = A - \frac{B}{r^2} \text{ och } \sigma_{\varphi_1} = A + \frac{B}{r^2} \text{ ges då } r \rightarrow 0 \text{ att } \sigma_{r_1} = \sigma_{\varphi_1} = A = -p \quad (4)$$

$$\text{Hållare } \sigma_{r_2}\left(\frac{D}{2}\right) = -p, \sigma_{r_2}\left(\frac{D}{2}\right) = 0 \quad (5)$$

d) Ekvationer för tjockväggiga cylindrar ger med (5) att

$$\begin{cases} \sigma_{r_2}\left(\frac{d}{2}\right) = A - \frac{4B}{d^2} = -p \\ \sigma_{r_2}\left(\frac{D}{2}\right) = A - \frac{4B}{D^2} = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} A = \frac{d^2}{D^2 - d^2} p \\ B = \frac{d^2 D^2}{4(D^2 - d^2)} p \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} \sigma_{r_2}(r) = \frac{d^2}{D^2 - d^2} \left[1 - \frac{D^2}{4} \frac{1}{r^2}\right] p \\ \sigma_{\varphi_2}(r) = \frac{d^2}{D^2 - d^2} \left[1 + \frac{D^2}{4} \frac{1}{r^2}\right] p \end{cases} \quad (6)$$

Spänningen i borret är homogen (oberoende av r): $\sigma_{r_1} = \sigma_{\varphi_1} = -p$ för alla r (7)

e) Sammansättning av (3), (4), (5), (6) och (7) ger

$$\frac{d^2}{D^2 - d^2} \left[1 + \frac{D^2}{d^2}\right] p - (-p) - \nu \left\{ \frac{d^2}{D^2 - d^2} \left[1 - \frac{D^2}{d^2}\right] p - (-p) \right\} = \frac{E\Delta}{d} \Rightarrow \Delta = \frac{2pD^2 d}{E(D^2 - d^2)} \quad (8)$$

Samband mellan vridande moment M_v och kontaktryck p:

Normalkraft p.g.a. tryck: $N = pA = p 2\pi \frac{d}{2} L$

Friktionskraft: $F = \mu N$

Vridande moment: $M_v = F \cdot \frac{d}{2}$

$$\Rightarrow M_v = \mu p \pi \frac{d^2}{2} L \Rightarrow p = \frac{2M_v}{\mu \pi d^2 L} \quad (9)$$

Sammansättning av (8) och (9) ger:

$$\Delta = \frac{4M_v}{\mu \pi d L E \left(1 - \left(\frac{d}{D}\right)^2\right)} \quad (10)$$

Svar: a) Se (2), b) Se (3), c) Se (4) & (5), d) Se (6) & (7), e) Se (9) & (10)

4) Böjmotstånd: $W_b = \frac{bh^2}{6} = \frac{100 \cdot 100^2}{6} \text{ mm}^3 = 166667 \text{ mm}^3$

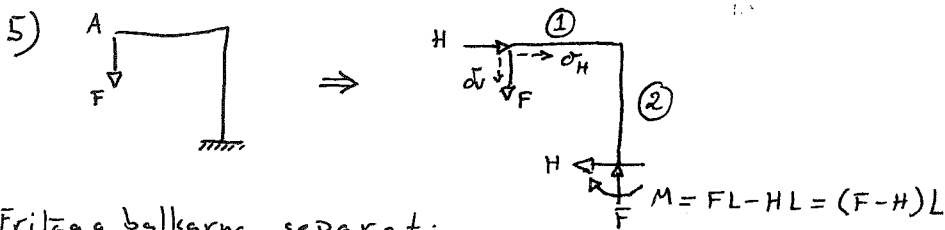
Vridmotstånd: $\frac{h}{b} = 1 \Rightarrow F_2 \approx 0,883$ och $W_v = \frac{F_2}{4} h b^2 = \frac{0,883}{4} \cdot 100 \cdot 100^2 \text{ mm}^3 = 208250 \text{ mm}^3$

Böjspänning: $\sigma_b = \frac{M_b}{W_b} = \frac{10 \times 10^6 \text{ Nmm}}{166667 \text{ mm}^3} = 60 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$

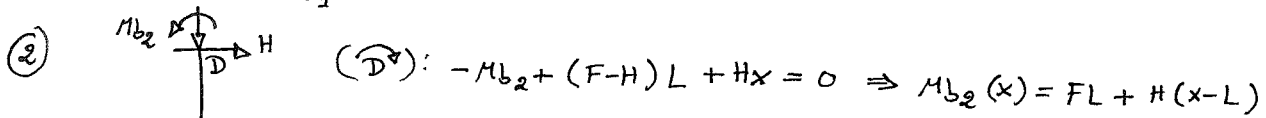
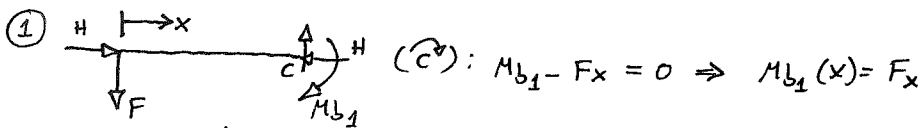
Vridskjuvspänning: $\tau_v = \frac{M_v}{W_v} = \frac{12 \times 10^6 \text{ Nmm}}{208250 \text{ mm}^3} = 57,623 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$

Effektivspänning: $\sigma_{\text{eff}} = \sqrt{\sigma_b^2 + 3\tau_v^2} = \sqrt{60^2 + 3 \cdot 57,623^2} \approx 116,5 \text{ MPa}$

Svar: Effektivspänningen blir 116,5 MPa



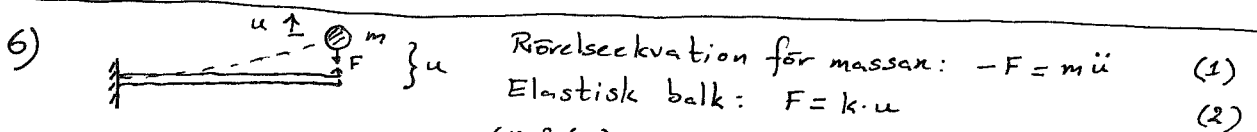
Frittägg balkarna separat:



Komplementär töjningsenergi: $\bar{W} = \int_0^L \frac{M_{b1}^2}{2EI} dx + \int_0^L \frac{M_{b2}^2}{2EI} dx =$
 $= \frac{FL^3}{6EI} + \int_0^L \frac{[FL + H(x-L)]^2}{2EI} dx = \frac{L^3}{EI} \left[\frac{2}{3}F^2 - \frac{HF}{2} + \frac{H^2}{6} \right]$

Förskjutningar:
$$\begin{cases} \delta_V = \frac{\partial \bar{W}}{\partial F} = \frac{L^3}{EI} \left(\frac{4}{3}F - \frac{H}{2} \right) = \frac{4FL^3}{3EI} \\ \delta_H = \frac{\partial \bar{W}}{\partial H} = \frac{L^3}{EI} \left(-\frac{F}{2} + \frac{H}{3} \right) = -\frac{FL^3}{2EI} \end{cases}$$

Svar: Horisontell förskjutning: $-\frac{FL^3}{2EI}$, vertikal förskjutning: $\frac{4FL^3}{3EI}$ (nedåt)



Rörelseekvation för massan: $-F = m\ddot{u}$ (1)

Elastisk balk: $F = k \cdot u$ (2)

(1) & (2): $m\ddot{u} + ku = 0 \Rightarrow \ddot{u} + \omega_0^2 u = 0$ (3)
 $\omega_0^2 = \frac{k}{m}$

Elementarfall för konsolbalk:

$u = \frac{FL^3}{3EI} \Rightarrow F = k \cdot u$ där $k = \frac{3EI}{L^3}$ (4)

Egenvinkelfrekvensen ges av (3) och (4): $\omega_0 = \sqrt{\frac{3EI}{mL^3}}$ (5)

Areatröghetsmoment: $I = \frac{2a \cdot a^3}{12} = \frac{a^4}{6}$ (6)

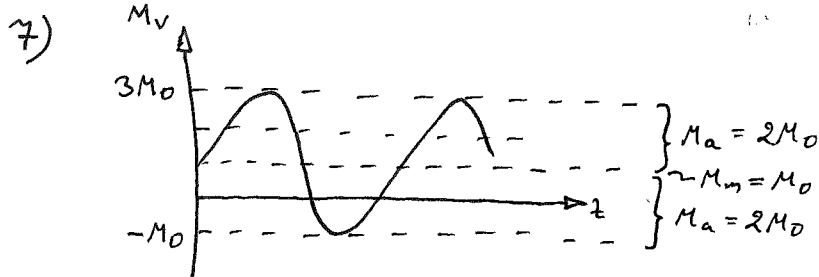
Period: $T = \frac{2\pi}{\omega_0}$ s (7)

Sammansättning av (5)-(7) ger:

$\left(\frac{2\pi}{T}\right)^2 = \frac{3E}{mL^3} \frac{a^4}{6} \Rightarrow a = \left(\frac{8mL^3}{E} \frac{\pi^2}{T^2}\right)^{1/4}$ (8)

Insättning av $E = 200 \text{ GPa}$, $m = 0.1 \text{ kg}$, $L = 0.1 \text{ m}$ och $T = 0.01 \text{ s}$ i (8) ger $a = 0.0045 \text{ m}$

Svar: $a = 4.5 \text{ mm}$



$$\sigma_v = \frac{M_v}{W_v} = \frac{M_m}{W_v} \pm \frac{M_a}{W_v}$$

$$\sigma_m = \frac{M_m}{W_v} = \frac{M_0}{W_v}, \quad \sigma_a = \frac{M_a}{W_v} = \frac{2M_0}{W_v}$$

Arbetslinje: $\sigma_a = 2\sigma_m$

Materialdata: $\sigma_{uv} = 150 \text{ MPa}$, $\sigma_{uvp} = 150 \text{ MPa}$, $\sigma_B = 640 \text{ MPa}$

Reduktion: Ej gjuten detalj: $\lambda = 1$

$$\frac{s}{d} = \frac{2}{35} = 0,057 \quad \text{och} \quad \frac{D}{d} = \frac{50}{35} = 1,43 \Rightarrow K_t \approx 1,6$$

$$q \approx 0,75$$

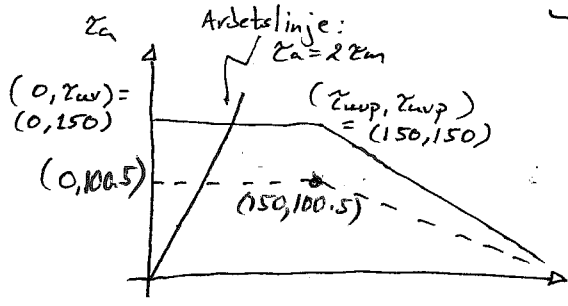
$$K_f = 1 + q(K_t - 1) = 1 + 0,75(1,6 - 1) = 1,45$$

Da $K_f \neq 0$ är $K_d = 1$

$$R_a = \frac{R_t}{4} \approx 1,25 \mu\text{m} \Rightarrow \frac{1}{K_r} \approx 0,97$$

$$\sigma_a^{\text{red}} = \lambda \frac{1}{K_f K_d K_r} \sigma_a^{\text{tabell}} = 1 \cdot \frac{1}{1,45 \cdot 1} \cdot 0,97 \cdot \sigma_a^{\text{tabell}} \Rightarrow \sigma_w^{\text{red}} = 100,5 \text{ MPa}$$

$$= 0,67$$



Säkerhetsfaktor: $\sigma_{a,till} = \frac{100,5}{2} \text{ MPa} = 50,25 \text{ MPa}$

$$\sigma_{a,till} = \frac{2M_0}{W_v} \Rightarrow M_0 = \frac{1}{2} \sigma_{a,till} \cdot W_v = \frac{50,25 \times 10^6}{2} \cdot W_v = 25,125 \times 10^6 \cdot W_v$$

Vridmotstånd: $W_v = \frac{\pi}{2} \left(\frac{d}{2}\right)^3 = \frac{\pi}{16} (35 \times 10^{-3})^3 = 8,42 \times 10^{-6} \text{ m}^3$

$$M_0 = 25,125 \times 10^6 \cdot 8,42 \times 10^{-6} \text{ Nm} = \underline{\underline{212 \text{ Nm}}}$$

Svar: Momentet blir $M_0 = 212 \text{ Nm}$

8) Notera: $\epsilon_{xx} = \epsilon_0$ och $\epsilon_{yy} = \epsilon_0$ samt $\epsilon_{40} = 250 \times 10^{-6}$

Med endast dragspänning i x-led ges: $\epsilon_{xx} = \frac{\sigma_{xx}}{E}$, $\epsilon_{yy} = -\nu \frac{\sigma_{xx}}{E}$, $\epsilon_{xy} = 0$ (1)

$$\epsilon_\varphi(\varphi = 40^\circ) = \frac{1}{2}(\epsilon_{xx} + \epsilon_{yy}) + \frac{1}{2}(\epsilon_{xx} - \epsilon_{yy}) \cos 80^\circ = 250 \times 10^{-6} = \epsilon_{40}$$

$$\Rightarrow \epsilon_{xx}(1 + \cos 80^\circ) + \epsilon_{yy}(1 - \cos 80^\circ) = 2 \cdot \epsilon_{40} \quad (2)$$

$$(1) \& (2): \frac{\sigma_{xx}}{E}(1 + \cos 80^\circ) - \nu \frac{\sigma_{xx}}{E}(1 - \cos 80^\circ) = 2 \epsilon_{40}$$

$$\Rightarrow \sigma_{xx} = \frac{2E\epsilon_{40}}{(1 + \cos 80^\circ) - \nu(1 - \cos 80^\circ)}$$

$$(1): \epsilon_{xx} = \frac{\sigma_{xx}}{E} = \frac{2\epsilon_{40}}{(1 + \cos 80^\circ) - \nu(1 - \cos 80^\circ)} = \frac{2 \cdot 250 \times 10^{-6}}{(1 + \cos 80^\circ) - 0,3(1 - \cos 80^\circ)} = \underline{\underline{5,4 \times 10^{-4}}}$$

$$\epsilon_{yy} = -\nu \frac{\sigma_{xx}}{E} = \frac{-2\nu \epsilon_{40}}{(1 + \cos 80^\circ) - \nu(1 - \cos 80^\circ)} = \underline{\underline{-1,6 \times 10^{-4}}}$$

Svar: Töjningarna i x- och y-riktningarna blir $5,4 \times 10^{-4}$ och $-1,6 \times 10^{-4}$, respektive.