

TENTAMEN I HÅLLFASTHETSLÄRA KF OCH F — MHA 081

11 OKTOBER 2019

Lösningar

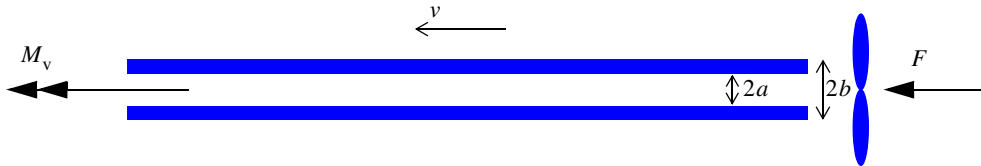
- Tid och plats: 8.30—12.30 i M-huset. Lärare besöker salen ca 9.30 samt 11.30
- Hjälpmedel: **1.** Lärobok i hållfasthetslära: Hans Lundh, *Grundläggande hållfasthetslära*, Stockholm, 2000.
2. *Handbok och formelsamling i hållfasthetslära*, KTH, eller utdrag ur denna; vid Inst. for tillämpad mekanik utarbetad formelsamling.
3. Publicerade matematiska, fysiska och tekniska formelsamlingar. Medtagna böcker får innehålla 'normala' marginalanteckningar, men inga lösningar till problemuppgifter. Lösa anteckningar i övrigt är inte tillåtna. Vid tveksamma fall: kontakta skrivningsvakten **innan** hjälpmedlet används.
4. Typgodkänd miniräknare.
- Lärare: Peter Möller, tel (772) 1505
- Lösningar: Anslås vid ingången till institutionens lokaler, plan 3 i norra trapphuset, Nya M-huset, 14/10. Se även kurshemsidan på Canvas.
- Poängbedömning: Varje uppgift kan ge maximalt 5 poäng. Maxpoäng på tentan är 25. Betygsgränser: 10–14p ger betyg 3; 15–19p ger betyg 4; för betyg 5 krävs minst 20p. Ytterligare 1 poäng ges för varje korrekt löst inlämningsuppgift under kursens gång (1p 4 2019) — dock krävs ovillkorligen minst 7 poäng på tentamen.
- För att få poäng på en uppgift ska lösningsförslaget vara läsligt och uppställda ekvationer/samband motiveras (det ska vara möjligt att följa tankegången). Använd entydiga beteckningar och rita tydliga figurer. Kontrollera dimensioner och (där så är möjligt) rimligheten i svaren.**
- Resultatlista: Anslås 22/10 2019 på samma ställe som lösningarna. Resultaten sänds till betygsexpeditionen senast 25/10.
- Granskning: Torsdag 24/10 12³⁰–13³⁰ på inst. (plan 3 i norra trapphuset, nya M-huset).

Uppgifterna är inte ordnade i svårighetsgrad

1.

En propelleraxel drivs av en motor med effekten $P = 12 \text{ MW}$ vid varvtalet $n = 115 \text{ varv/min}$. Axeln har ett cirkulärt håltvårsnitt med yttre diameter $2b = 0,50 \text{ m}$; hålets radie betecknas a .

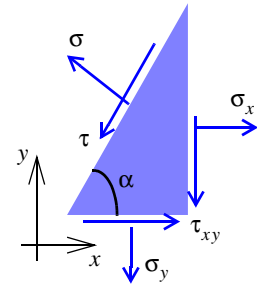
- a: Bestäm maximal hålradius a om största skjuvspänningen får vara $\tau_{\max} = 50 \text{ MPa}$ (2p)
- b: Vid propellern omvandlas den roterande rörelsen till en framdrivningskraft F , som vid givna förhållanden ger fartyget en hastighet $v = 10 \text{ m/s}$ (ca. 20 knop). Propellerns verkningsgrad är $\eta = 0,7$, dvs kraftens effekt är 70% av den som motorn för in i axeln. Hur stor är säkerheten mot plasticering enligt von Mises hypotes om $a = 165 \text{ mm}$ och axelmaterialets sträckgräns vid enaxligt drag är $\sigma_s = 435 \text{ MPa}$? (3p)



2.

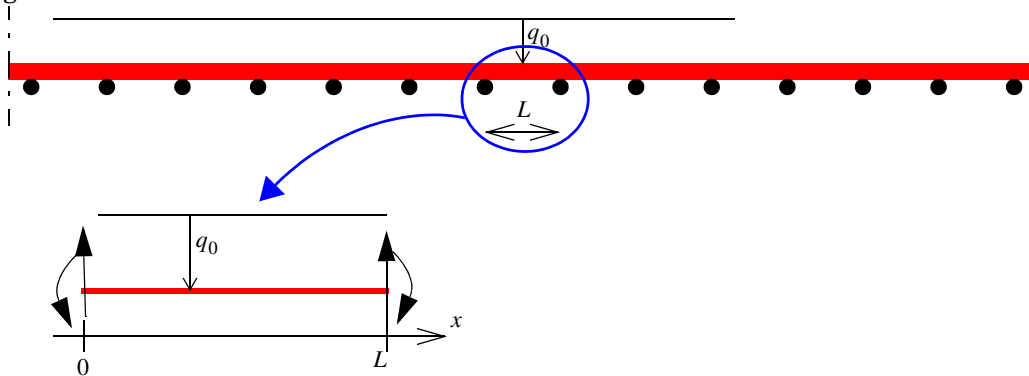
En elastisk kropp, $E = 225 \text{ GPa}$ och $\nu = 0,3$, är belastad i ett plan så att spänningarna i en punkt har beräknats till $\sigma_x = -40 \text{ MPa}$, $\sigma_y = 120 \text{ MPa}$ och $\tau_{xy} = 80\sqrt{3} \text{ MPa}$. Plant töjningstillstånd antas råda.

- a: Beräkna normalspänningen σ_z ; (x, y, z är ett Cartesiskt koordinatsystem). (1p)
- b: Beräkna normalspänningen σ och tangentialspänningen τ på en yta som lutar $\alpha = 60^\circ$ mot positiva x -axeln (figur). (2p)
- c: Bestäm största skjuvspänningen i punkten. (2p)



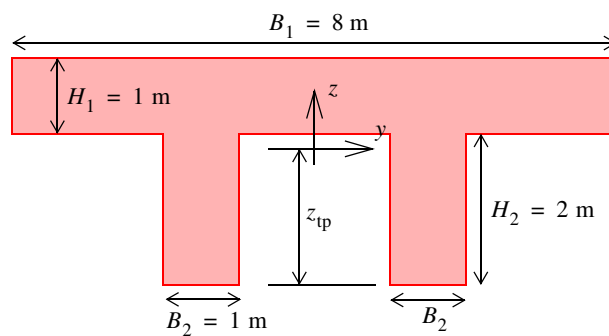
3.

En lång brobana vilar på ett stort antal stöd så att en serie spann med längden L bildas. Belastningen utgörs av egentyngden som kan antas jämnt fördelad med intensiteten q_0 (kraft/längd) enligt figur nedan.



a: Bestäm snittmomentet $M(x)$ i ett spann och ange speciellt det största moment. Om $w(x)$ betecknar balkens transversalförskjutning är det här rimligt att göra antagandet att rotationen $\frac{dw}{dx}$ är noll vid stöden. (2p)

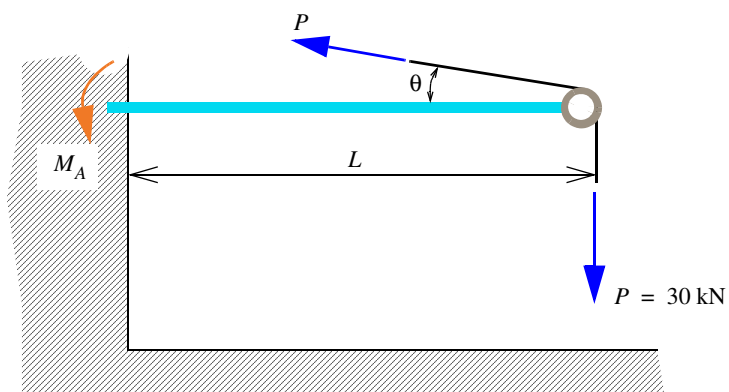
b: Brobanans tvärsnitt visas i figuren. Om materialet är betong har vi $q_0 = 268 \text{ kN/m}$. Hur lång får spannlängden L vara om maximalt böjande moment i spannet är $|M|_{\max} = 0,083q_0L^2$ och största tillåtna spänning är $|\sigma|_{\max} = 5 \text{ MPa}$? (3p)



4.

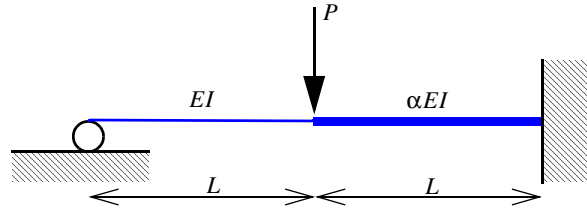
En konsolbalk med längd $L = 5 \text{ m}$ belastas i sin fria ände av en lina som löper över en trissa enligt figuren. Linkraften är $P = 30 \text{ kN}$ och vinkeln $\theta = 10^\circ$. Balkmaterialets elasticitetsmodul är $E = 210 \text{ GPa}$ och tvärsnittets areatröghetsmoment är

$I = 330,9 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$. Beräkna inspänningsmomentet M_A med hänsyn tagen till axialkraften i konsolen. Vinkeln θ får antas oförändrad då konsolen böjs. (5p)



5.

En balk med längden $2L$ är fast inspänd i sin högra ände och vilar på en rullagring vid vänstra änden. Mitt på spannet verkar en vertikal punktlast P . Vänster halva av balken har böjstyvheten EI medan högra halvan har styvheten αEI , där $\alpha > 0$ är ett dimensionslöst tal.



a: Bestäm inspänningsmomentet uttryckt i P , L och α (4p)

b: Sätt $\alpha = 1$ och kontrollera resultatet i a mot något elementarfall. (1p)

Lösning 1a: Det vridande momentet blir $M_v = \frac{30P}{\pi n} = 996,45 \text{ kNm}$ (Lundh 6–1). Maximal skjuvspänning blir (Lundh 6–14) $\tau_{\max} = \frac{2M_v b}{\pi(b^4 - a^4)}$, så $a^4 = b^4 - \frac{2M_v b}{\pi \tau_{\max}} \approx 734,46 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$; $a \approx 165 \text{ mm}$

Lösning 1b: Kraftens effekt är F_v och är given till $\eta = 70\%$ av tillförd effekt P ; $F = \frac{\eta P}{v} = 840 \text{ kN}$.

Axialspänningen är då $\sigma = \frac{-F}{A} = \frac{-F}{\pi(b^2 - a^2)} = -7,58 \text{ MPa}$. Skjuvspänningen är enligt a-uppgiften

50 MPa. Effektivspänningen enligt von Mises är då (Lundh 12–8) $\sigma_e = \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} \approx 86,93 \text{ MPa}$.

$$s = \frac{\sigma_s}{\sigma_e} \approx 5$$

Lösning 2a: Plant deformationstillstånd i (x, y) -planet innebär att $\epsilon_z = 0$; Hookes lag för axialtöjningen (Lundh 10–9) ger då $\sigma_z = \nu(\sigma_x + \sigma_y) = 24 \text{ MPa}$

Lösning 2b: Enhetsnormalen till snittytan är $\mathbf{n} = [-\sin\alpha \ \cos\alpha \ 0]^T = \left[\frac{-\sqrt{3}}{2} \ \frac{1}{2} \ 0 \right]^T$. Spänningsvektorn

på ytan ges av Lundh 9–28, där spänningstensorn definieras av 9–11 (med $\tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$ eftersom vi har plant töjningstillstånd i (x, y) -planet). Vi får

$$\mathbf{s} = \mathbf{S}\mathbf{n} = \begin{bmatrix} -40 & 80\sqrt{3} & 0 \\ 80\sqrt{3} & 120 & 0 \\ 0 & 0 & 24 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \frac{-\sqrt{3}}{2} \\ \frac{1}{2} \\ 0 \end{bmatrix} \text{MPa} = \begin{bmatrix} 60\sqrt{3} \\ -60 \\ 0 \end{bmatrix} \text{MPa}$$

Normalspänningen i \mathbf{n} -riktningen fås nu som (Lundh 9–29) $\sigma = \mathbf{n}^T \mathbf{s} = -120 \text{ MPa}$ och skjuvspänningen enligt Lundh 9–30: $\tau = \sqrt{|\mathbf{s}|^2 - \sigma^2} = 0$

Lösning 2c: Största skjuvspänningen fås som halva skillnaden mellan största och minsta huvudspänningen. En huvudspänning är $\sigma_z = 24 \text{ MPa}$ eftersom $\tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$. Huvudspänningarna i planet fås då enligt Lundh 9–49: $\sigma = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2} = \begin{cases} -120 \text{ MPa} \\ 200 \text{ MPa} \end{cases}$; $\tau_{\max} = 160 \text{ MPa}$

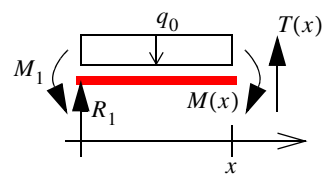
Lösning 3a: Utan rotation vid stöden kan balken betraktas som fast inspänd i båda ändar;

moment och tvärkraft fås då ur formelsamlingen sid 14: $M_1 = M_2 = \frac{q_0 L^2}{12}$, $R_1 = R_2 = \frac{q_0 L}{2}$.

Snitta nu på ett avstånd x från vänstra stödet. Momentjämvikt kring

en axel genom snittet ger $M(x) - M_1 + R_1 x - q_0 \cdot x \cdot \frac{x}{2} = 0$, så

$$M(x) = \frac{q_0 L^2}{12} \left(1 - 6 \frac{x}{L} + 6 \left(\frac{x}{L} \right)^2 \right)$$



I intervalländarna har vi $M(0) = M(L) = \frac{q_0 L^2}{12}$ (som förväntat); lokal extrempunkt vid $\frac{x}{L} = \frac{1}{2}$ där

man finner $M\left(\frac{L}{2}\right) = \frac{-q_0 L^2}{24}$. $|M|_{\max} = \frac{q_0 L^2}{12}$

Lösning 3b: Maximal normalspänning fås som $|\sigma|_{\max} = \frac{|M||z|_{\max}}{I_y}$ (Lundh 7–26). För att bestämma

$|z|_{\max}$ och areatröghetsmomentet m.a.p tyngdpunktsaxeln y måste vi först hitta tyngpunktsläget i

höjddled. Med beteckningar enligt tesens figur har vi statiska momentet m.a.p en horisontell axel η

längs tvärsnittets underkant $S_\eta = z_{tp} A = H_1 B_1 \cdot \left(\frac{H_1}{2} + H_2 \right) + 2 \left(H_2 B_3 \cdot \frac{H_2}{2} \right) = 24 \text{ m}^3$. Med tvärsnittsytan

$A = 12 \text{ m}^2$ finner vi $z_{tp} = 2 \text{ m}$

Vi använder nu Steiners sats (Lundh 7–42) för att besräkna areatrögheten för y -axeln genom

tvärsnittets tyngdpunkt: $I_y = \frac{B_1 H_1^3}{12} + B_1 H_1 \cdot \left(\frac{H_1}{2} \right)^2 + 2 \left(\frac{B_2 H_2^3}{12} + B_2 H_2 \cdot \left(\frac{H_2}{2} \right)^2 \right) = 8 \text{ m}^4$. Vi har nu

$$|\sigma|_{\max} = \frac{|M||z|_{\max}}{I_y} = \frac{0,083 q_0 L^2 \cdot 2 \text{ [m]}}{8 \text{ [m}^4\text{]}} = 5 \text{ MPa}, \text{ som med givet } q_0 \text{ ger } L \approx 30 \text{ m}$$

Lösning 4: Konsoländen belastas av en vertikal kraft

$P_v = P(1 - \sin \theta)$ och en tryckande axialkraft $P_h = P \cos \theta$. Låt

$n = \sqrt{\frac{P_h}{EI}}$; balken transversalförskjutning är då (Lundh 8–66)



$$w(x) = A + Bx + C \cos(nx) + D \sin(nx)$$

där konstanterna beräknas från randvillkoren. Vid inspänningen gäller $w(0) = 0$ och $w'(0) = 0$:

$$A + C = 0 \quad B + Dn = 0$$

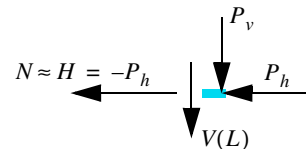
Vid konsoländen är snittmomentet $M = -EIw''$ noll; $w''(L) = 0$ ger

$$C \cos(nL) + D \sin(nL) = 0$$

De tre villkoren ger att $C = -D \tan(nL)$, $A = D \tan(nL)$ samt $B = -Dn$, så vi har nu

$$w(x) = D(\tan(nL) - nx - \tan(nL) \cos(nx) + \sin(nx))$$

Det fjärde randvillkoret fås ur att den vertikala snittkraften vid $x = L$ måste vara i jämvikt med P_v : $V(L) + P_v = 0$. Med $V = T + Nw'$ (Lundh 8–59) och $T = -EIw'''$ (Lundh 8–62) fås $EIw'''(L) + P_h w'(L) = P_v$; efter division med EI skriver vi



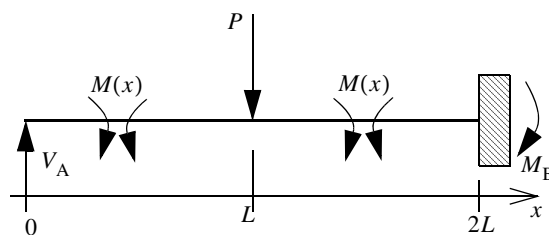
$$w'''(L) + n^2 w'(L) = \frac{P_v}{EI}$$

Ur uttrycket för $w(x)$ finner vi då att $D = \frac{-P_v}{n^3 EI}$ och sedan $w'' = \frac{-P_v}{nEI} (\tan(nL) \cos(nx) - \sin(nx))$. Det

sökta momentet fås nu som $M(0) = -EIw''(0) = \frac{P_v L}{(nL)} \tan(nL)$; $nL = \sqrt{\frac{P_h}{EI}} L = 0,1031$ ger

$$M(0) \approx 1,0036 \cdot P_v L \approx 124,39 \text{ kNm}$$

Lösning 5a: Vi betraktar stödreaktionen V_A vid rullstödet som en yttre belastning och beräknar den associerade förskjutningen r med Castiglianos 2a sats (Lundh 15–96).



Snittmomentet i balken blir $M(x) = \begin{cases} -V_A x & 0 < x < L \\ -V_A x + P(x-L) & L < x < 2L \end{cases}$; $\frac{dM}{dV_A} = -x$

Med hänsyn tagen till enbart böjdeformationer, $W = \int_0^{2L} \frac{M^2}{2EI} dx$ (Lundh 15–52) har vi då

$$r = \int_0^{2L} \frac{M}{EI(x)} \frac{dM}{dV_A} dx = \int_0^L \frac{V_A x^2}{EI} dx + \int_L^{2L} \frac{(V_A x^2 + Px(L-x))}{\alpha EI} dx$$

$$rEI = L^3 \left(\frac{V_A}{3} + \frac{7V_A}{3\alpha} + \frac{3P}{2\alpha} - \frac{7P}{3\alpha} \right)$$

Kompatibilitetsvillkoret $r = 0$ ger då $V_A = \frac{5P}{2(7+\alpha)}$. Momentjämvikt kring inspänningen ger nu

$$\text{momentet: } M_B = PL - 2V_A L = \frac{2+\alpha}{7+\alpha} PL$$

Lösning 5b: Med $\alpha = 1$ blir vårt resultat $M_B = \frac{3PL}{8}$. Formelsamlingen sid 13 säger

$$M_B = \frac{3(2L)}{16} \cdot P = \frac{3PL}{8}$$