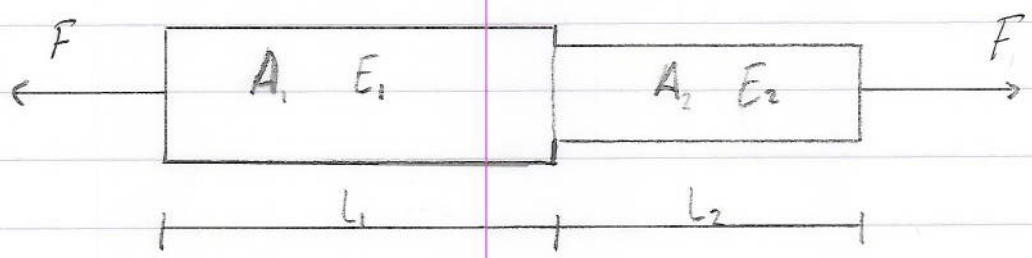


①



(a) Beregn total forlængelse.

Total forlængelse $\delta = \delta_1 + \delta_2$ (1).

Fra enslede Længdebetragtninger får vi flg. relation for kræfterne i stævene:

$$F_1 = F_2 = F \quad (2)$$

Benytt i tillegg Hookes lov for enslede stæ

$$\sigma_1 = E_1 \epsilon_1 \quad \text{og} \quad \sigma_2 = E_2 \epsilon_2 \quad (3)$$

⇓

$$\frac{F}{A_1} = E_1 \frac{\delta_1}{L_1} \quad \text{og} \quad \frac{F}{A_2} = E_2 \frac{\delta_2}{L_2} \quad (4)$$

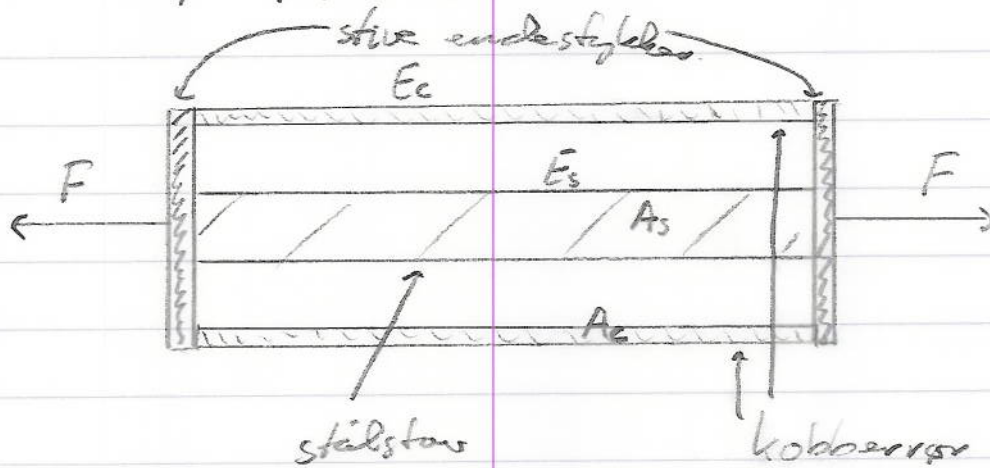
⇓

$$\delta_1 = \frac{FL_1}{A_1 E_1} \quad \text{og} \quad \delta_2 = \frac{FL_2}{A_2 E_2} \quad (5)$$

Dette giver:

$$\text{Total forl. } \delta = F \left(\frac{L_1}{A_1 E_1} + \frac{L_2}{A_2 E_2} \right) \quad (6)$$

Ser nu på flg. problem.



(b) Beregn aksialkraft i stålstang (F_s) og kobberrør (F_c).

Fra kompatibilitet ved vi at

$$F_s + F_c = F \quad (7)$$

Stålstang og kobberrør får samme forlængelse

$$\delta_s = \delta_c = \delta \quad (8)$$

\Downarrow

$$\underline{\epsilon_s = \epsilon_c = \epsilon} \quad (9)$$

Hodene løs for enklest strukturen gjer:

$$\sigma_s = E_s \epsilon_s \quad \text{og} \quad \sigma_c = E_c \epsilon_c \quad (10)$$

Fra (9) og (10) får vi:

$$F_s = E_s A_s \epsilon \quad \text{og} \quad F_c = E_c A_c \epsilon \quad (11).$$

$$F_s + F_c = F$$

Bestemmer ϵ ved å sette (11) inn i (7).

$$(E_s A_s + E_c A_c) \epsilon = F$$

$$\epsilon = \frac{F}{E_s A_s + E_c A_c} \quad (12)$$

Fra (11) og (12) får vi de ønskede kreftene

$$F_s = F \frac{E_s A_s}{E_s A_s + E_c A_c}, \quad F_c = F \frac{E_c A_c}{E_s A_s + E_c A_c} \quad (13)$$

- (c) Temp. øker fra T_0 (uten termiske spenninger) til T ($\Delta T = T - T_0$). Lasten F virker fortsatt.
Bestem aksialspenningene i stålstaven, σ_s , og kobberpart, σ_c .

Like (7)-(9) gjelder fortsatt, men pga oppvarmingen vil alle str. fortsatt fra F bli uendret enn i (b).

Hooke's law blir nå.

$$\epsilon_s = \frac{\sigma_s}{E_s} + \alpha_s \Delta T \quad \text{og} \quad \epsilon_c = \frac{\sigma_c}{E_c} + \alpha_c \Delta T \quad (14)$$

Fra (9) og (14) for ϵ

$$\frac{\sigma_s}{E_s} + \alpha_s \Delta T = \frac{\sigma_c}{E_c} + \alpha_c \Delta T$$

\Downarrow

$$\sigma_s = \frac{E_s}{E_c} \sigma_c + E_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T \quad (15)$$

Fra (7) og (15) for ϵ

$$\sigma_s A_s + \sigma_c A_c = F$$

\Downarrow

$$A_s \frac{E_s}{E_c} \sigma_c + A_s E_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T + A_c \sigma_c = F \quad \left| \cdot \frac{1}{A_c} \right.$$

\Downarrow

$$\sigma_c \left(1 + \frac{A_s E_s}{A_c E_c} \right) = \frac{F}{A_c} - \frac{A_s}{A_c} E_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T$$

\Downarrow

$$\sigma_c = \frac{E_c (F - E_s A_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T)}{E_c A_c + E_s A_s} \quad (16)$$

From (15) or (16) for σ_s :

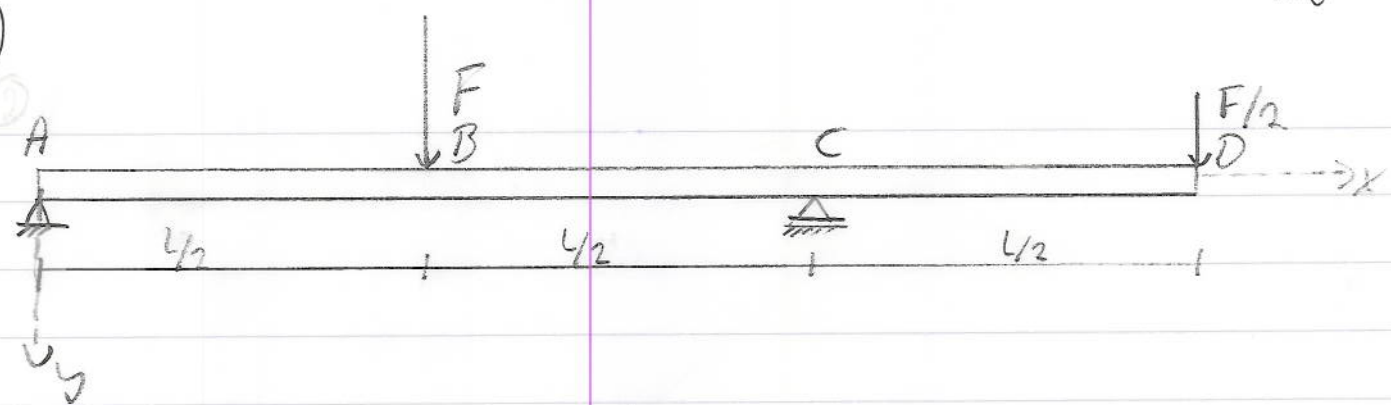
$$\sigma_s = \frac{E_s (F - E_s A_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T)}{E_c A_c + E_s A_s} + E_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T$$

$$= \frac{E_s (F - E_s A_s (\alpha_c - \alpha_s))}{E_c A_c + E_s A_s} + \frac{E_s E_c A_c (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T}{E_c A_c + E_s A_s}$$

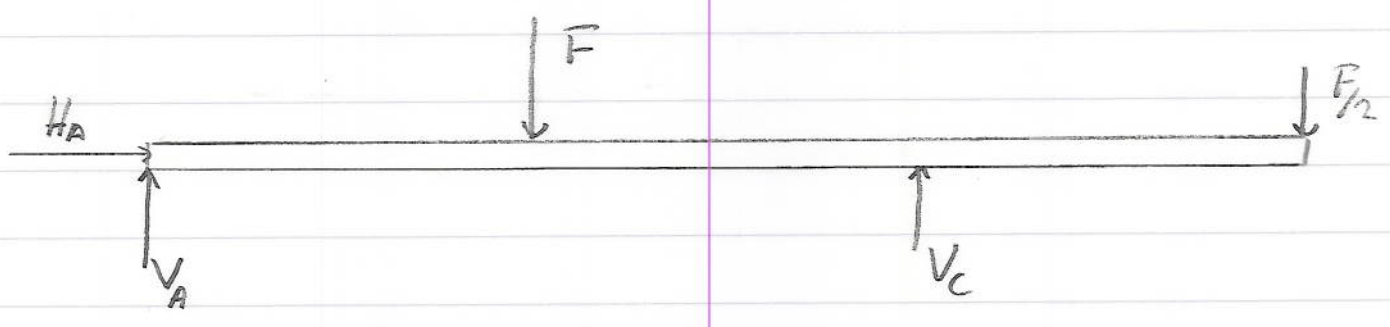
$$+ \frac{E_s E_s A_s (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T}{E_c A_c + E_s A_s}$$

$$= \frac{E_s (F + E_c A_c (\alpha_c - \alpha_s) \Delta T)}{E_c A_c + E_s A_s} \quad (17)$$

2



(a) Beräknar opptäckningskrafterna på bjälkan.



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow \underline{H_A = 0} \quad (18)$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -V_A + F - V_C + F/2 = 0$$

$$\Downarrow$$

$$V_A = \frac{3}{2}F - V_C \quad (19)$$

$$\sum M_{intra, A} = 0 \Rightarrow -F \cdot L/2 + V_C \cdot L - \frac{F}{2} \cdot \frac{3}{2}L = 0$$

$$\Downarrow$$

$$V_C = \frac{F}{2} + \frac{3F}{4} = \underline{\underline{\frac{5}{4}F}} \quad (20)$$

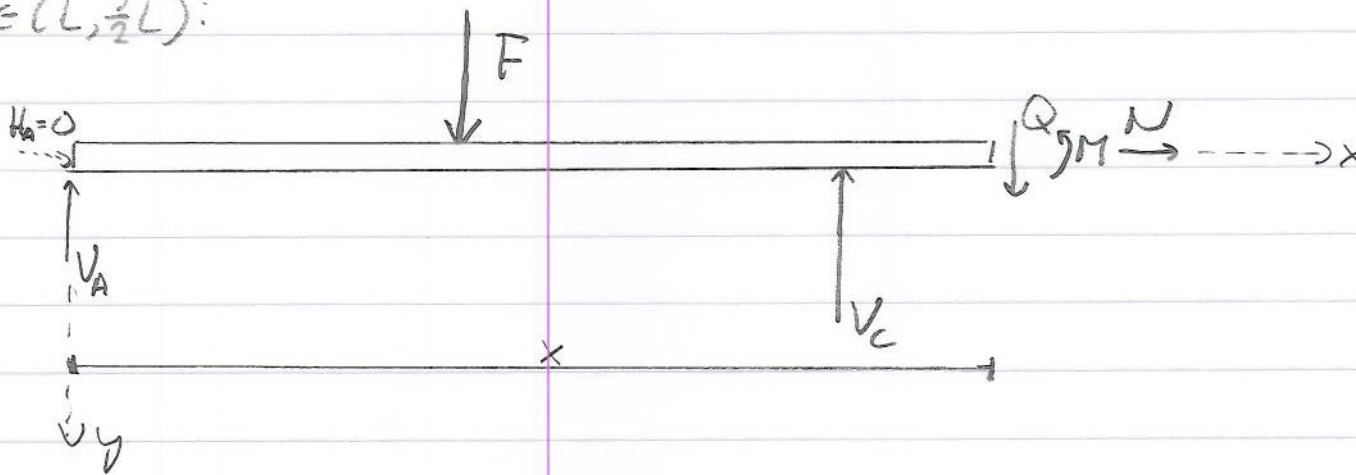
Från (19) och (20) för vi:

$$V_A = \frac{3}{2}F - \frac{5}{4}F = \underline{\underline{\frac{1}{4}F}} \quad (21)$$

(b) Snittkrefter og -momenter.

Tenker meg et snitt mellom C og D og ser på tilsvarende av balledel til venstre for snittet.

$$x \in (L, \frac{3}{2}L):$$



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow \underline{N = 0} \quad (22)$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow Q - \underset{\Downarrow}{V_A} + F - V_C = 0$$

$$\underline{Q = V_A - F + V_C} \quad (23)$$

$$\sum M_{\text{utbred}, x} = 0 \Rightarrow M - \underset{\Downarrow}{V_A} \cdot x + F(x - \frac{L}{2}) - V_C(x - L) = 0$$

$$\underline{M = V_A \cdot x - F(x - \frac{L}{2}) + V_C(x - L)} \quad (24)$$

Hvis vi benytter Macaulay-funktioner, kan udtrykkene for skjærkraften (23) og bøjemomentet (24) for hele bjelken skrives som:

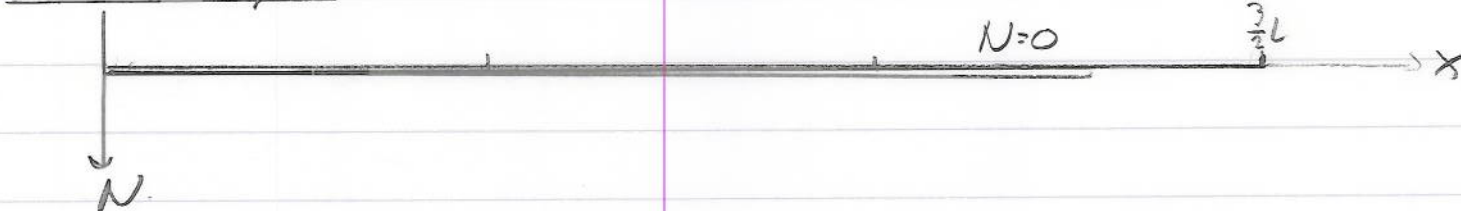
$$\underline{Q(x) = V_A - F[x - \frac{L}{2}]^0 + V_C[x - L]^0} \quad (25)$$

$$\underline{M(x) = V_A x^1 - F[x - \frac{L}{2}]^1 + V_C[x - L]^1} \quad (26)$$

der V_A og V_C er givet i (a).

Skjærkraftdiagram.

Normalkraft.



Skjærkraft.

Q

$\frac{F}{4}$

$\uparrow \square \downarrow$

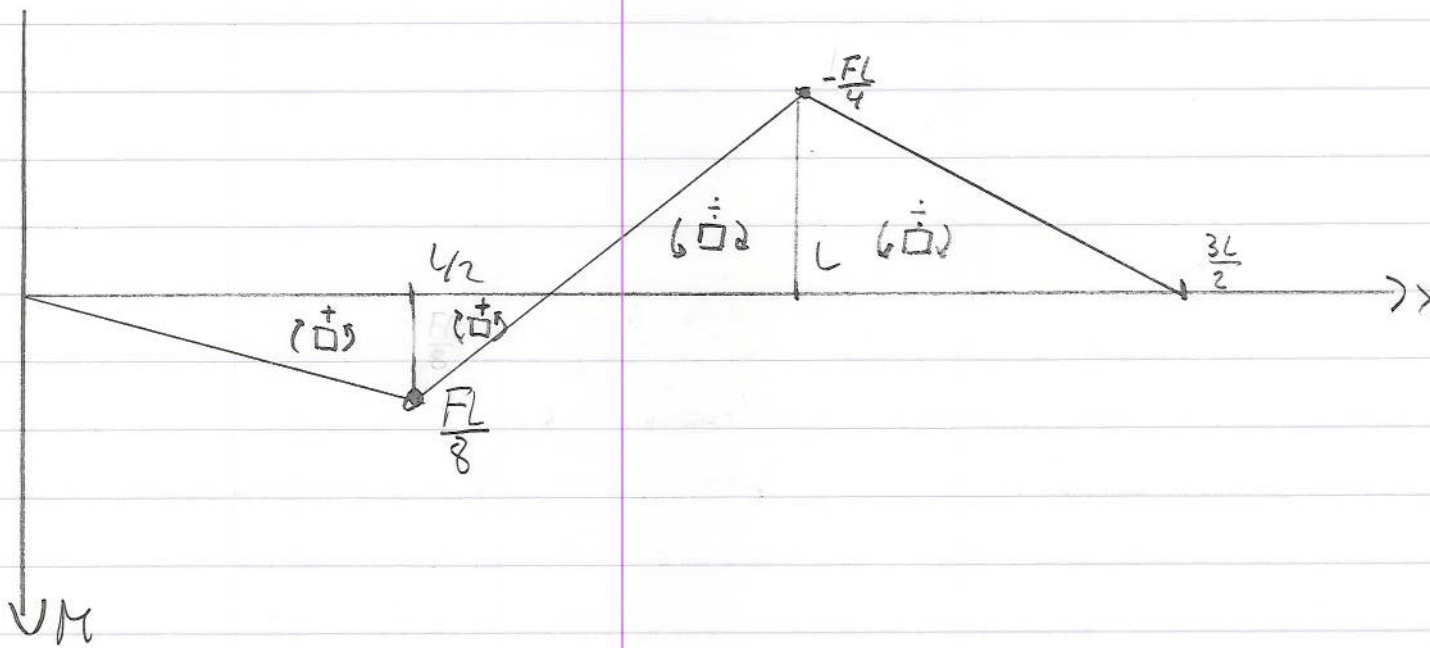
$-\frac{3}{4}F$

$\downarrow \square \uparrow$

$\frac{1}{2}F$

$\uparrow \square \downarrow$

9/18



Berechne nun wieder für momenten.

$$M(0) = 0$$

$$M\left(\frac{L}{2}\right) = V_A \cdot \frac{L}{2} = \underline{\underline{\frac{1}{8} FL}}$$

$$M(L) = V_A \cdot L - F \cdot \frac{1}{2} L = \frac{1}{4} FL - \frac{1}{2} FL = \underline{\underline{-\frac{1}{4} FL}}$$

$$M\left(\frac{3L}{2}\right) = V_A \cdot \frac{3}{2} L - FL + V_C \cdot \frac{1}{2} L = \frac{3}{8} FL - FL + \frac{5}{8} FL = \underline{\underline{0}} \text{ ok.}$$

(C) Bestem bjællens bøjelinje

Nedbøjningen er bestemt ved

$$\frac{d^2v}{dx^2} = -\frac{M}{EI} \quad (27)$$

der momentet ⁽²⁶⁾ indvirk for V_A og V_C er givet ved

$$M(x) = \frac{1}{4}Fx - F\left[x - \frac{L}{2}\right]^1 + \frac{5}{4}F[x - L]^1 \quad (28)$$

Diff. ledes. bliver altså

$$\frac{d^2v}{dx^2} = -\frac{1}{4}\frac{F}{EI}x + \frac{F}{EI}\left[x - \frac{L}{2}\right]^1 - \frac{5F}{4EI}[x - L]^1 \quad (29)$$

med randbet.

$$v(0) = 0 \quad (30)$$

$$v(L) = 0 \quad (31)$$

Integrerer (29) to gange

$$v(x) = -\frac{1}{24}\frac{F}{EI}x^3 + \frac{1}{6}\frac{F}{EI}\left[x - \frac{L}{2}\right]^3 - \frac{5}{24}\frac{F}{EI}[x - L]^3 + C_1x + C_2 \quad (32)$$

C_1 og C_2 best. fra randbet.

$$\text{Fra (30)} \quad v(0) = -0 + 0 - 0 + 0 + \underline{C_2} = 0 \quad (33)$$

Fra (31):

$$U(L) = -\frac{1}{24} \frac{F}{EI} L^3 + \frac{1}{48} \frac{F}{EI} L^3 + C_1 L = 0$$

⇓

$$\underline{C_1 = \frac{1}{48} \frac{F}{EI} L^2} \quad (34)$$

Nærløyn. blir:

$$U(x) = -\frac{1}{24} \frac{F}{EI} x^3 + \frac{1}{6} \frac{F}{EI} \left[x - \frac{L}{2} \right]^3 - \frac{5}{24} \frac{F}{EI} [x-L]^3 + \frac{1}{48} \frac{FL^2}{EI} x \quad (35)$$

(d) Best. maksimal aksialspenning (σ_x) i bjelken og bestem hvor den verdien opptrer.

Vi vet at σ_x er gitt ved

$$\sigma_x = \frac{N}{A} + \frac{M}{I} y \quad (36)$$

Her er $N(x) \equiv 0$, noe som medfører at de største verdiene for σ_x vil opptre i snitt der absoluttverdien av momentet er størst.

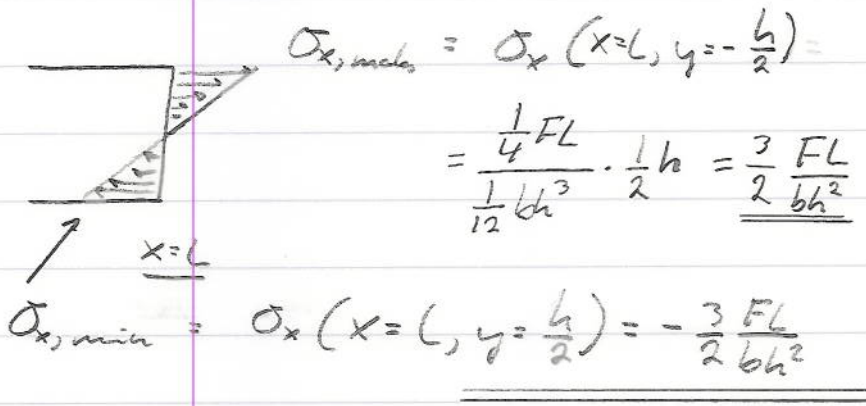
Fra momentdiagrammet i (b) ser vi at

$$|M(x)|_{\max} = |M(x=L)| = \underline{\frac{FL}{4}} \quad (37)$$

Andre ovalmoment for bjelken er

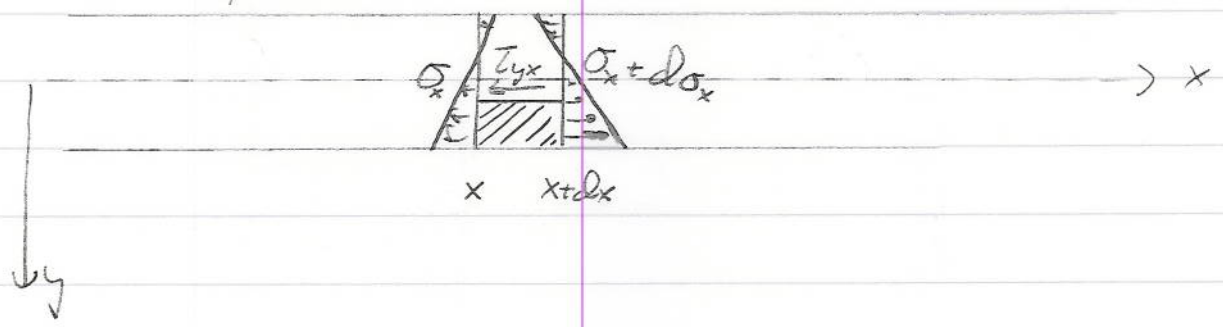
$$I = \frac{1}{12} bh^3 \quad (38)$$

Spenningsfordeling ved et hvilket slett:



(e) Utleddning av uttrykket for skjærspenning.

Bjelke sett fra siden



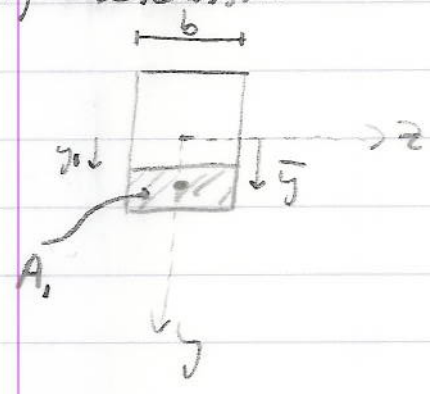
Ser på horisontal nivået av skrået del av infinitesimalt bjelkeelement.

$\Sigma F_x = 0$

$F_x + dF_x - F_x - \tau_{yx} \cdot b \cdot dx = 0$

$dF_x = \tau_{yx} \cdot b \cdot dx$
(39)

Bjelke tverrsnitt sett forfra



(39) kan skrives om til

$$dF_x = \int_{A_i} d\sigma_x dA \stackrel{\uparrow}{=} \int_{A_i} \frac{dM}{I} y dA = \frac{dM}{I} \int_{A_i} y dA = \frac{1}{I} dM S(y_i) \quad (40)$$

bruger (36)
og forudsætter
N konst.

der $S(y_i)$ er første ovmoment om A_i ulige z -aksen.

Fra (39) og (40) får vi:

$$\frac{1}{I} dM S(y_i) = T_{yx} \cdot b \cdot dx$$

⇓

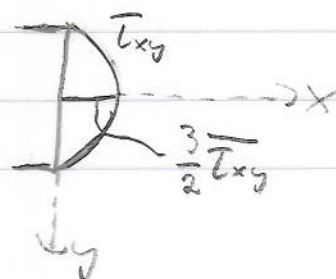
$$\bar{T}_{yx} = \bar{T}_{xy} = \frac{\frac{dM}{dx} \cdot S(y_i)}{I b} = \frac{Q \cdot S(y_i)}{I b} \quad (41)$$

Det kan bemærkes at $S(y_i)$ er 0 for $y_i = \pm \frac{b}{2}$ og at den ellers har en parabelform om z -aksen $\Rightarrow T_{xy}$ får også parabelform.

Mellem punkterne A og B har vi $Q = \frac{F}{4}$.

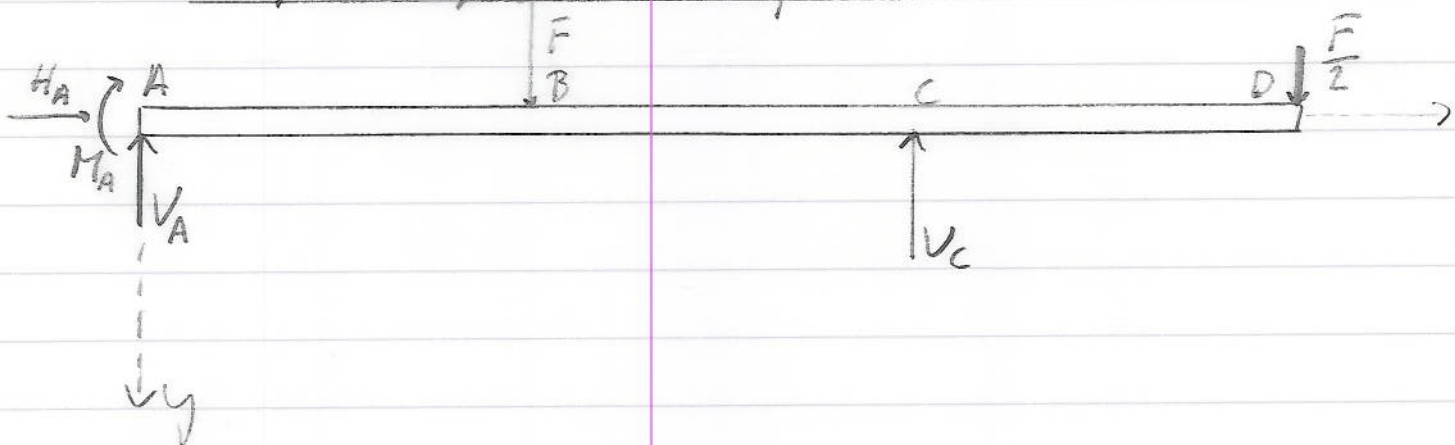
$$\bar{T}_{xy} = \frac{Q}{A} = \frac{F}{4bh} \quad (42)$$

Slipsensspændingsfordeling over snit mellem A og B.



(f) Bestem oppløserkraftene på statisk ubestemt bjelke. Skal benytte det som kalles "dobbelintegrasjonsmetode". Etablerer først sammenheng mellom oppløserkraftene.

Friløsgjerdningen av bjelken.



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow \underline{H_A = 0} \quad (43)$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -V_A + F - V_C + \frac{1}{2}F = 0$$

$$\Downarrow$$

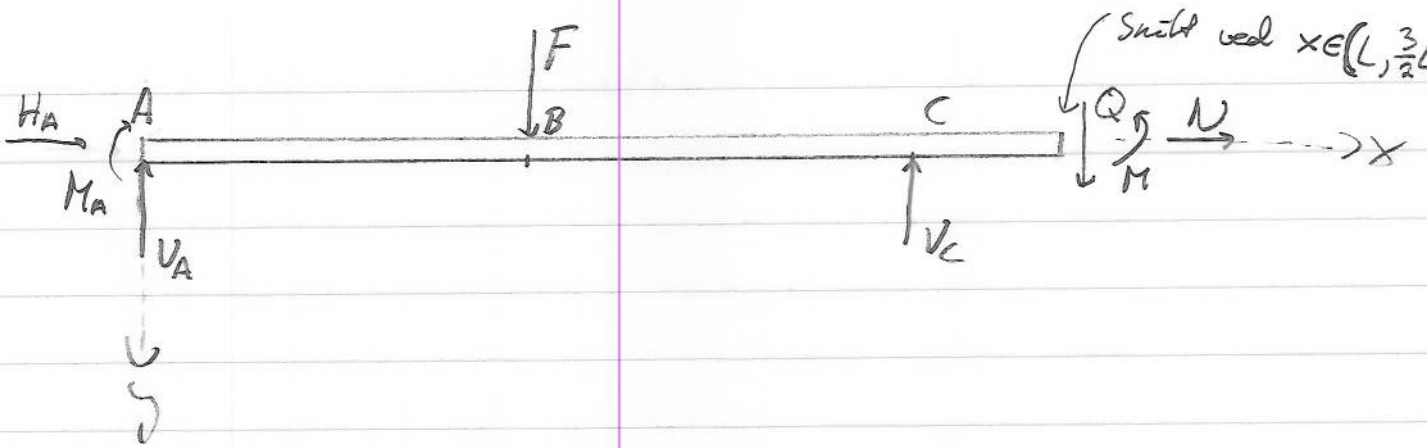
$$\underline{V_A = \frac{3}{2}F - V_C} \quad (44)$$

$$\sum M_{\text{utløp } A} = 0 \Rightarrow -M_A - F \cdot \frac{L}{2} + V_C \cdot L - \frac{F}{2} \cdot \frac{3}{2}L = 0$$

$$\Downarrow$$

$$\underline{M_A = V_C \cdot L - \frac{5}{4}FL} \quad (45)$$

Uttrykkene (44) og (45) gir 2 relasjoner mellom V_A , V_C og M_A . Den tredje relasjonen som trengs, fins i ka randverdiproblemet for nedbøyingsfunksjonen. Vi trenger da et uttrykk for momentfordelingen i bjelken.



$$\sum M_{\text{indp}, x} = 0$$

$$M - M_A - V_A x + F(x - \frac{L}{2}) - V_C(x - L) = 0$$

$$M(x) = M_A + V_A x - F(x - \frac{L}{2}) + V_C(x - L) \quad (46)$$

Uma Macaulay-funktionen kan vi etablere et udtrykk som gælder for $M(x)$ langs hele bjælken:

$$M(x) = M_A + V_A x - F[x - \frac{L}{2}]' + V_C[x - L]'$$

Indsæt i differentialen for v (se (27)) for vi:

$$\frac{d^2 v}{dx^2} = -\frac{M_A}{EI} - \frac{V_A}{EI} x + \frac{F}{EI} [x - \frac{L}{2}]' - \frac{V_C}{EI} [x - L]'$$

med randbeting.

$$v(0) = 0 \quad (49)$$

$$\frac{dv(0)}{dx} = 0 \quad (50)$$

$$v(L) = 0 \quad (51)$$

16/18

Integreres (48) en gang

↓

$$\frac{dv}{dx} = -\frac{M_A}{EI}x - \frac{1}{2}\frac{V_A}{EI}x^2 + \frac{1}{2}\frac{F}{EI}\left[x - \frac{L}{2}\right]^2 - \frac{1}{2}\frac{V_C}{EI}[x-L]^2 + C_1 \quad (52)$$

Fra randbet (50) ser vi nå at

$$\underline{C_1 = 0} \quad (53)$$

Integreres en gang til.

$$v(x) = -\frac{1}{2}\frac{M_A}{EI}x^2 - \frac{1}{6}\frac{V_A}{EI}x^3 + \frac{1}{6}\frac{F}{EI}\left[x - \frac{L}{2}\right]^3 - \frac{1}{6}\frac{V_C}{EI}[x-L]^3 + C_2 \quad (54)$$

Fra randbet (49) ser vi nå at

$$\underline{C_2 = 0} \quad (55)$$

Benytter nå randbet. (51) til å etablere en tilleggsrelasjon mellom M_A , V_A og V_C .

$$v(L) = -\frac{1}{2}\frac{M_A}{EI}L^2 - \frac{1}{6}\frac{V_A}{EI}L^3 + \frac{1}{48}\frac{F}{EI}L^3 = 0$$

↓

$$\underline{M_A = -\frac{1}{3}V_AL + \frac{1}{24}FL} \quad (56)$$

Från (44) og (56) får vi

$$\begin{aligned} M_A &= -\frac{1}{3} \left[\frac{3}{2}F - V_c \right] L + \frac{1}{24}FL \\ &= -\frac{1}{2}FL + \frac{1}{3}V_cL + \frac{1}{24}FL \\ &= -\frac{11}{24}FL + \frac{1}{3}V_cL \quad (57) \end{aligned}$$

(57) og (45) gir nå

$$V_cL - \frac{5}{4}FL = -\frac{11}{24}FL + \frac{1}{3}V_cL$$

||

$$V_c - \frac{1}{3}V_c = -\frac{11}{24}F + \frac{5}{4}F$$

||

$$\frac{2}{3}V_c = \frac{19}{24}F$$

||

$$\underline{\underline{V_c = \frac{3}{2} \cdot \frac{19}{24} F = \frac{19}{16} F}} \quad (58)$$

Insatt i (44) gir dette

$$\underline{\underline{V_A = \frac{3}{2}F - \frac{19}{16}F = \frac{24}{16}F - \frac{19}{16}F = \frac{5}{16}F}} \quad (59)$$

Frå (57) får vi:

$$\underline{\underline{M_A = -\frac{11}{24}FL + \frac{1}{3} \cdot \frac{19}{16}FL = -\frac{22}{48}FL + \frac{19}{48}FL = -\frac{3}{48}FL = -\frac{1}{16}FL}} \quad (60)$$

H_A, V_C, U_A og M_A er nå gitt ved (43), (58), (59) og (6