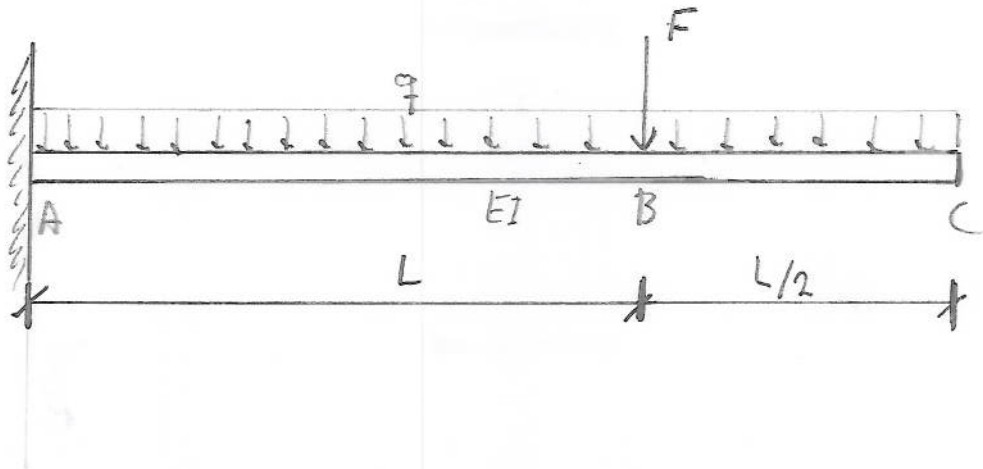
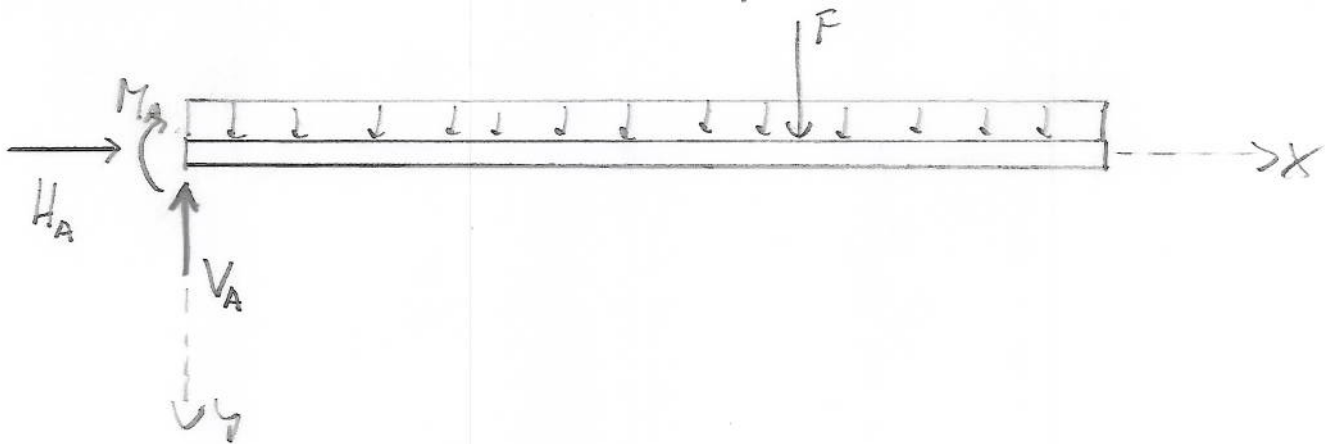


Oppg. 1



(a) Opplegningskrefter og -momenter som virker på bjelken.

Sev på likevekt av hele bjelken.



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow \underline{H_A = 0}$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow F + q \cdot \frac{3}{2}L - V_A = 0$$

⇓

$$\underline{V_A = F + \frac{3}{2}qL}$$

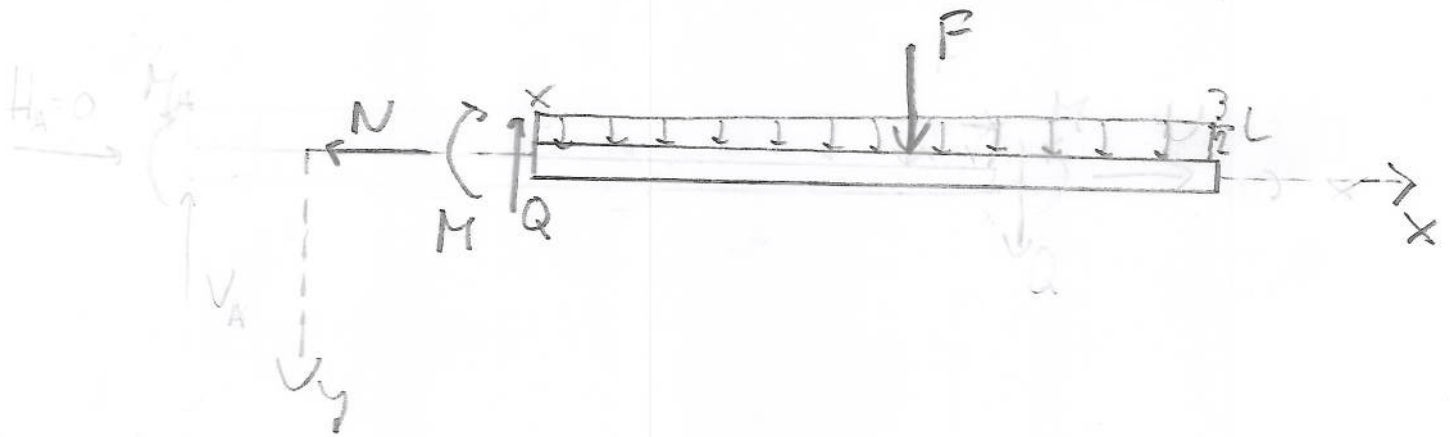
$$\sum M_{\text{utpA}} = 0 \Rightarrow -M_A - FL - q \cdot \frac{3}{2}L \cdot \frac{3}{4}L = 0$$

⇓

$$\underline{M_A = -FL - \frac{9}{8}qL^2}$$

(b) Beregn snittkrefter.

Se på likevekt av bjelkeled til høyre for (vilkårlig) snitt ved x . For $x \in [0, L]$ får vi da med et bidrag fra punktlasten F som deler ut blir som med for $x \in (L, \frac{3}{2}L]$ (gjelder Q og M). Ved å benytte Macaulay-funksjoner kan dette håndteres enkeltvis.



Normalkraft

$$\sum F_x = 0 \Rightarrow \underline{N = 0}$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow Q - Q(x) + q\left(\frac{3}{2}L - x\right) + F[L - x] = 0$$

$$\Downarrow$$

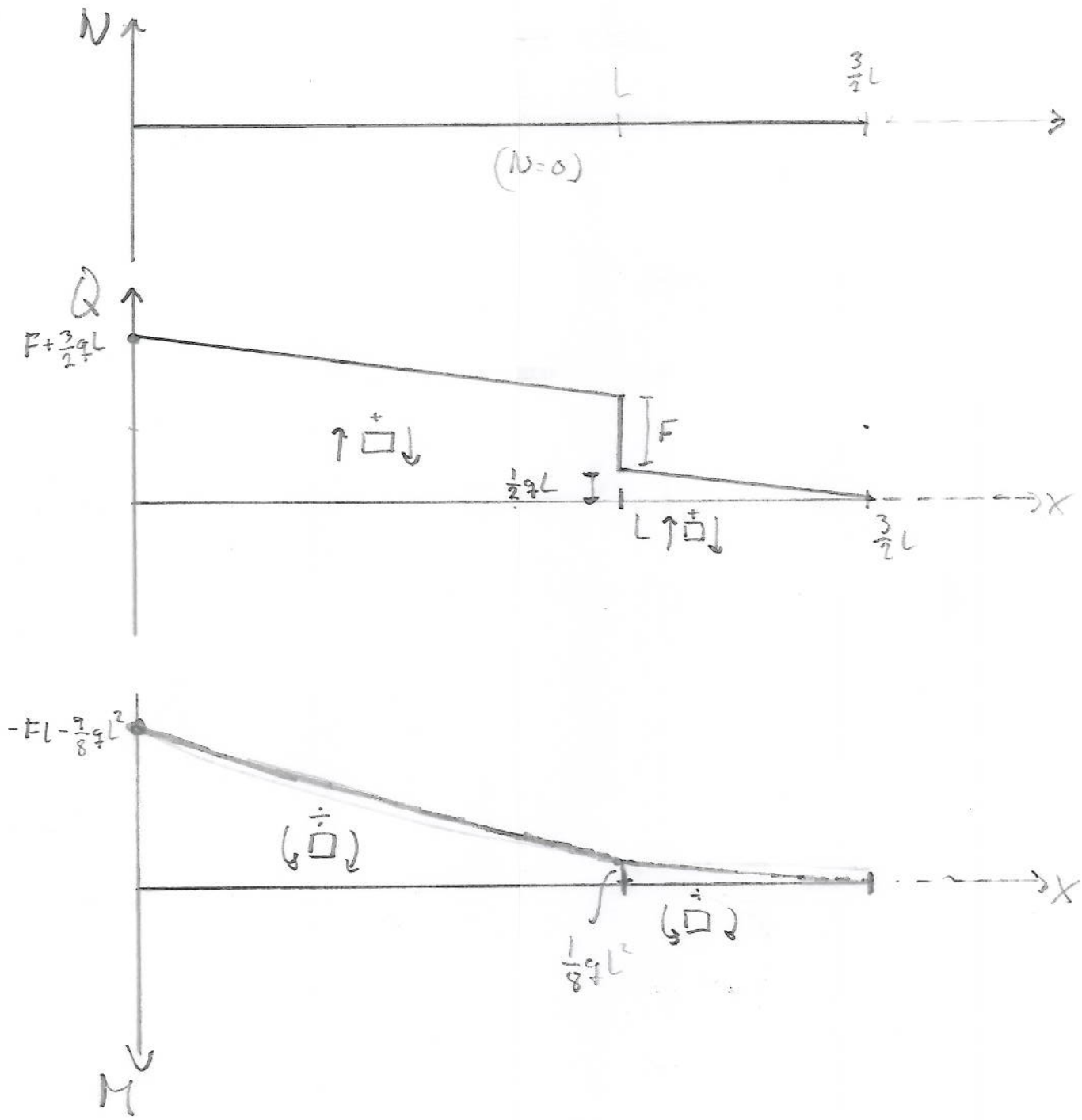
$$Q(x) = \underline{\underline{q\left(\frac{3}{2}L - x\right) + F[L - x]}}$$

$$\sum M_{\text{interior } x} = 0 \Rightarrow -M(x) - \frac{q}{2}\left(\frac{3}{2}L - x\right)^2 - F[L - x] = 0$$

$$\Downarrow$$

$$M(x) = \underline{\underline{-\frac{q}{2}\left(\frac{3}{2}L - x\right)^2 - F[L - x]}}$$

Diagrammes.



Moment equation: $M(x=L) = -\frac{1}{2}qL^2 + FL + \frac{1}{2}qL^2 - FL - \frac{3}{2}qL^2$
 $= -\frac{1}{2}qL^2 + \frac{1}{2}qL^2 - \frac{3}{2}qL^2 = -1 \frac{1}{2}qL^2$

g) Bøglinjen

Beskrives av differensiallign.

$$\frac{d^2v}{dx^2} = -\frac{M}{EI} \quad (1)$$

og randbet.

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

$$II \quad v'(0) = 0$$

Vi setter uttrykket for momentet fra (b) inn i (1) og får:

$$\frac{d^2v}{dx^2} = \frac{q}{2EI} \left(\frac{3}{2}L-x\right)^2 + \frac{F}{EI}[L-x] - \frac{q}{EI}[x-L] + \frac{FL}{EI} + \frac{qL^2}{2EI}$$

$$\frac{dv}{dx} = -\frac{q}{6EI} \left(\frac{3}{2}L-x\right)^3 - \frac{F}{2EI}[L-x]^2 + C_1 \quad (2)$$

$$v(x) = \frac{q}{24EI} \left(\frac{3}{2}L-x\right)^4 + \frac{F}{6EI}[L-x]^3 + C_1x + C_2 \quad (3)$$

Fra II og (2) får vi:

$$\frac{dv(x=0)}{dx} = -\frac{q}{6EI} \left(\frac{3}{2}L\right)^3 - \frac{F}{2EI}L^2 + C_1 = 0$$

$$C_1 = \frac{FL^2}{2EI} + \frac{9qL^3}{16EI} \quad (4)$$

Fra I og (3) får vi nå:

$$v(0) = \frac{q}{24EI} \left(\frac{3}{2}L\right)^4 + \frac{F}{6EI} L^3 + C_2 = 0$$

⇓

$$C_2 = -\frac{FL^3}{6EI} - \frac{27}{128} \frac{qL^4}{EI} \quad (5)$$

Løsn. er def. ved (3), (4) og (5)

d) Undersøkelse av flyt

Normalspenning gitt ved: $\sigma_x = \frac{N}{A} + \frac{M}{I} y$.

Her er $N=0$

⇓

$$\sigma_x = \frac{M}{I} y$$

Fra (b) vet vi at maks abs. verdi av M oppstår ved $x=0$.

$$M(0) = M_A = -FL - \frac{9}{8} qL^2$$

$$\sigma_{x, \text{maks}} = \sigma_x \left(x=0, y=-\frac{h}{2}\right) = -\frac{M(0)}{I} \cdot \frac{h}{2} = \frac{FL + \frac{9}{8} qL^2}{\frac{bh^3}{12}} \cdot \frac{h}{2}$$

$$= \frac{FL + \frac{9}{8} qL^2}{\frac{bh^3}{6}} = \frac{6FL + \frac{27}{4} qL^2}{bh^2} = \frac{351.9 \text{ MPa}}{\text{innsatt tall/verdi}}$$

Her, dvs. ved $x=0, y=\pm \frac{h}{2}$, ved vi at $\sigma_y = 0$ og $\tau_{xy} = 0$.

Fra Mohrs spenningsdiagram for vi derfor at vi har max

$$\tau_{max} = \frac{\sigma_{x,max}}{2} = \underline{175.9 \text{ MPa}}$$

Trescos kriterium: Flyt dersom $\tau_{max} > \frac{f_y}{2} = 175.0 \text{ MPa}$.

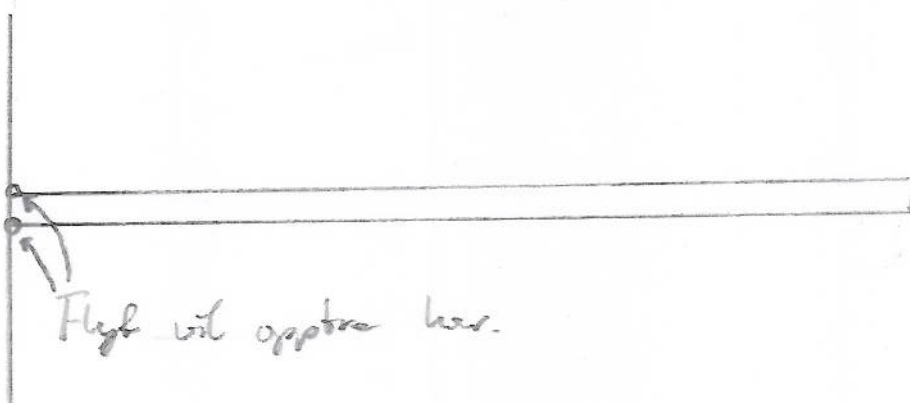
Flyt vil oppstå her.

Underplan midt i tverrsnittsknylen, $x=0, y=0$, fordi skjerspenningen har sine maksimaleverdier her.

Her er $\sigma_x = \sigma_y = 0$

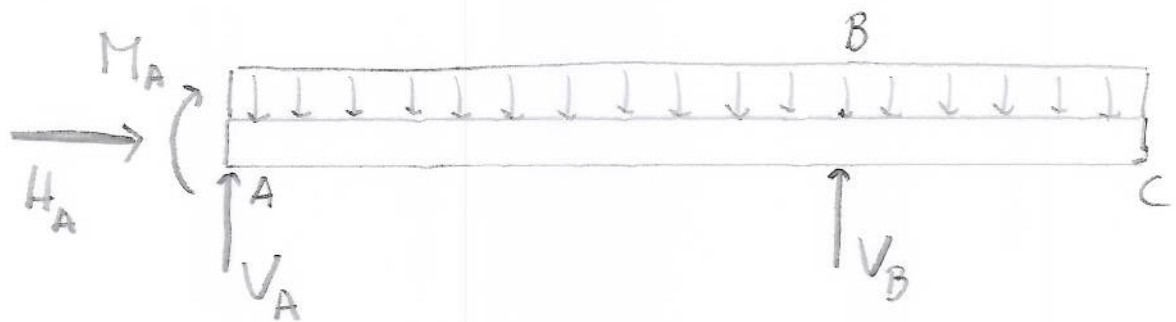
$$\tau_{xy} = \frac{3}{2} \frac{Q(x=0)}{A} = \frac{3}{2} \cdot \frac{4.6 \text{ kN} + 4.05 \text{ kN}}{0.006 \text{ m}^2} = \underline{2.01 \text{ MPa}}$$

Her flyt kan oppstå.



g) Kraften F er nå erstattet av et (fritt) oppløyer. Det betyr at problemet nå er statisk ubestemt.

Bjelke med oppløyerkrefter og andre ytre krefter.



Bortsett fra at den kjente kraften F nå er byttet ut med et oppløyer som gir en (fordelt) ukjent kraft V_B (i motsatt retning) er problemet identisk med det vi studerte i (a) til (c). Det betyr at vi får bøyelinjen for denne bjelken ved å bytte ut F med $-V_B$ i uttrykket fra (c). Vi vet nå at $v(x=L)=0$, og dette kan benyttes til å bestemme V_B .

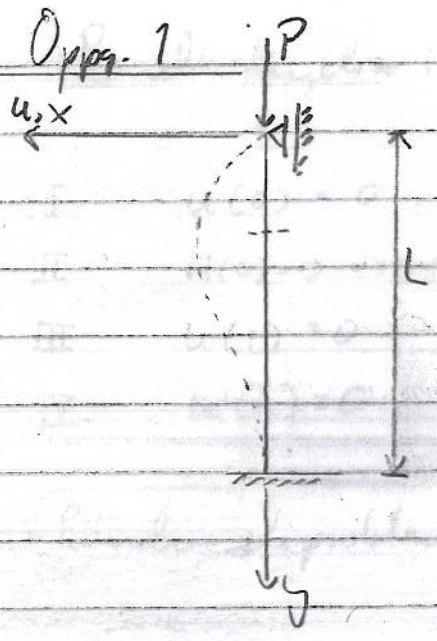
$$v(x=L) = \frac{q}{24EI} \left(\frac{L}{2}\right)^4 + 0 - \frac{V_B L^3}{2EI} + \frac{qL^4}{16EI} + \frac{V_B L^3}{6EI} - \frac{27qL^4}{128EI}$$

||

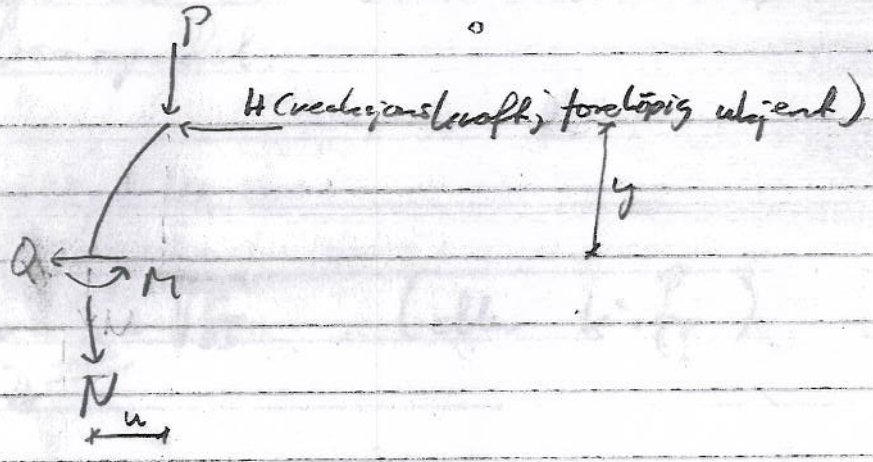
$$V_B \left(\frac{L^3}{6EI} - \frac{3L^3}{6EI} \right) + \frac{qL^4}{EI} \left(\frac{1}{384} + \frac{9}{16} - \frac{27}{128} \right) = 0$$

$$V_D \left(-\frac{L^3}{3EI} \right) + \frac{qL^4}{EI} \left(\frac{1 + 216 - 81}{384} \right) = 0$$

$$V_D = \frac{qL^4}{EI} \frac{136}{384} \cdot \frac{3EI}{L^3} = qL \cdot \frac{136}{128} = \underline{\underline{\frac{17}{16} qL}}$$



a) Likveletsbetraktning av deformerad del av søylen.



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow H + Q = 0 \Rightarrow \underline{Q = -H}$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow P + N = 0 \Rightarrow \underline{N = -P}$$

$$\sum M_z = 0 \Rightarrow M + Hy - Pu = 0 \Rightarrow \underline{M = Pu - Hy}$$

Differensial blir da:

$$w'' = - \frac{H}{EI}$$

⇓

$$\underline{w'' + \frac{Pu}{EI} = \frac{Hy}{EI}} \quad (1)$$

Randbetingelser:

I $u(0) = 0$

II $M(0) = 0 \Rightarrow u''(0) = 0$ (2)

III $u(L) = 0$

IV $u'(L) = 0$

(Randværdiproblemet består af diff. ligan. og randbet.)

b) Løser randværdiproblemet.

Løsningen af (1) består af en part. del og en homogen del.

$u = u_p + u_h$

Indfører $k = \sqrt{\frac{P}{EI}}$ (eller $k^2 = \frac{P}{EI}$)

$u_h = A \sin ky + B \cos ky$

Prøver med part. løsning på form $u_p = Cy + D$

Indsætter i (1) giver dette:

$-Ak^2 \sin ky - Bk^2 \cos ky + k^2 A \sin ky + k^2 B \cos ky + k^2 Cy + k^2 D$

$D = 0$ og $C = \frac{H}{k^2 EI}$

Generell løsning blir da:

$w = A \sin ky + B \cos ky + \frac{Hy}{k^2 EI}$ (2)

Beremner konstanter fra randbet.

I $\Rightarrow B = 0$ (3)

II er nå automatisk oppfylt.

III $\Rightarrow A \sin kL + \frac{HL}{k^2 EI} = 0$ (4)

IV $\Rightarrow Ak \cos kL + \frac{H}{k^2 EI} = 0$ (5)

Flytter andre ledd i (4) og (5) over på høyre side. Multipliserer deretter (4) med k og dividerer med (5)

(5) $\tan kL = -kL$ (6)



$\tan kL = kL$ (6)

Minste pos. løsning er gitt ved:

$kL = 4.49$ (7)



Knelelasten er gitt ved: $P_{kr} = k^2 EI = \left(\frac{4.49}{L}\right)^2 EI = 20.2 \frac{EI}{L^2}$ (8)

Kneleform:

