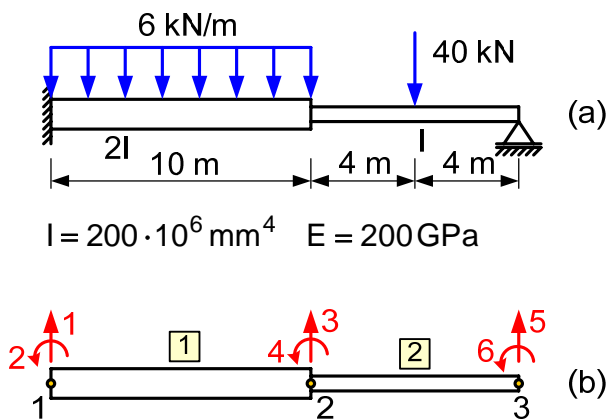


## Esimerkki 3.3



Kuva 1. Jatkuva palkki.

Sovelletaan neljän vapausasteen palkkielementtiä kuvan 1 (a) jatkuvan palkin statiikan ratkaisemiseen. Valitaan kuvan (b) mukainen kahden elementin ja kuuden vapausasteen elementtiverkko, jossa on tukiin liittyvät vapausasteet mukana. Taivutusjäykkyyden muutoskohtaan on pakko sijoittaa solmu, koska elementin tulee olla tasapaksu. Pistevoiman vaikutuskohtaan voitaisiin sijoittaa solmu, jolloin voima olisi solmukuormitus, mutta käsitellään se ekvivalenttisten solmukuormitusten avulla.

Kirjoitetaan elementtien jäykkyydsmatriisit kaavasta (3.6) ja ekvivalenttiset solmukuormitusvektorit kuvan 3.3 taulukon avulla. Käytetään yksikköjärjestelmää (N,mm), mutta yksiköitä ei merkitä välivaiheisiin näkyviin.

$$\frac{EI_1}{L_1} = \frac{200 \cdot 10^3 \cdot 2 \cdot 200 \cdot 10^6}{10 \cdot 10^3} = 8 \cdot 10^9 \quad \{r\}^1 = 10^3 \begin{Bmatrix} -30 & -50 \cdot 10^3 & -30 & 50 \cdot 10^3 \end{Bmatrix} \begin{matrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \end{matrix}$$

$$[k]^1 = 8 \cdot 10^3 \begin{bmatrix} 0,12 & 600 & -0,12 & 600 \\ 600 & 4 \cdot 10^6 & -600 & 2 \cdot 10^6 \\ -0,12 & -600 & 0,12 & -600 \\ 600 & 2 \cdot 10^6 & -600 & 4 \cdot 10^6 \end{bmatrix} \begin{matrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \end{matrix}$$

$$\frac{EI_2}{L_2} = \frac{200 \cdot 10^3 \cdot 200 \cdot 10^6}{8 \cdot 10^3} = 5 \cdot 10^9 \quad \{r\}^2 = 10^3 \begin{Bmatrix} -20 & -40 \cdot 10^3 & -20 & 40 \cdot 10^3 \end{Bmatrix} \begin{matrix} 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{matrix}$$

$$[k]^2 = 5 \cdot 10^3 \begin{bmatrix} 0,1875 & 750 & -0,1875 & 750 \\ 750 & 4 \cdot 10^6 & -750 & 2 \cdot 10^6 \\ -0,1875 & -750 & 0,1875 & -750 \\ 750 & 2 \cdot 10^6 & -750 & 4 \cdot 10^6 \end{bmatrix} \begin{matrix} 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{matrix}$$

Jäykkyydsmatriisien termeissä on suuruusluokkaeroja, mikä on tavallista elementin ja varsinkin elementtiverkon jäykkyydsmatriisissa. Tämä merkitsee sitä, että laskut tietokoneella on suoritettava riittävän monta oikeata numeroa sisältävillä liukuluvuilla, jotta ratkaisu ei epäonnistuisi pyöristysvirheiden takia.

Kun jäykkyysmatriisit ja kuormitukset sijoittelusummataan ja otetaan huomioon tuennat, saadaan elementtiverkon perusyhtälöksi

$$10^3 \begin{bmatrix} 0,96 & 4800 & -0,96 & 4800 & 0 & 0 \\ 4800 & 32 \cdot 10^6 & -4800 & 16 \cdot 10^6 & 0 & 0 \\ -0,96 & -4800 & 1,8975 & -1050 & -0,9375 & 3750 \\ 4800 & 16 \cdot 10^6 & -1050 & 52 \cdot 10^6 & -3750 & 10 \cdot 10^6 \\ 0 & 0 & -0,9375 & -3750 & 0,9375 & -3750 \\ 0 & 0 & 3750 & 10 \cdot 10^6 & -3750 & 20 \cdot 10^6 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ U_Y^2 \\ \Phi^2 \\ 0 \\ \Phi^3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} F^1 - 30 \cdot 10^3 \\ M^1 - 50 \cdot 10^6 \\ -50 \cdot 10^3 \\ 10 \cdot 10^6 \\ F^3 - 20 \cdot 10^3 \\ 40 \cdot 10^6 \end{bmatrix}$$

Vapaita solmuisiirtymiä vastaavat yhtälöt ovat

$$10^3 \begin{bmatrix} 1,8975 & -1050 & 3750 \\ -1050 & 52 \cdot 10^6 & 10 \cdot 10^6 \\ 3750 & 10 \cdot 10^6 & 20 \cdot 10^6 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} U_Y^2 \\ \Phi^2 \\ \Phi^3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -50 \cdot 10^3 \\ 10 \cdot 10^6 \\ 40 \cdot 10^6 \end{bmatrix}$$

Solmuisiirtymien ratkaisuksi tulee (rotaatioiden yksikkö on radiaani)  $U_Y^2 = -57,414 \text{ mm}$   $\Phi^2 = -0,003786$   $\Phi^3 = 0,014658$

Tukireaktiot ratkeavat perusyhtälöryhmän kolmesta jäljelle jääneestä yhtälöstä, joista saadaan

$$F^1 - 30 \cdot 10^3 = 10^3(-0,96 U_Y^2 + 4800 \Phi^2) \Rightarrow F^1 = 66,945 \text{ kN}$$

$$M^1 - 50 \cdot 10^6 = 10^3(-4800 U_Y^2 + 16 \cdot 10^6 \Phi^2) \Rightarrow M^1 = 265,013 \text{ kNm}$$

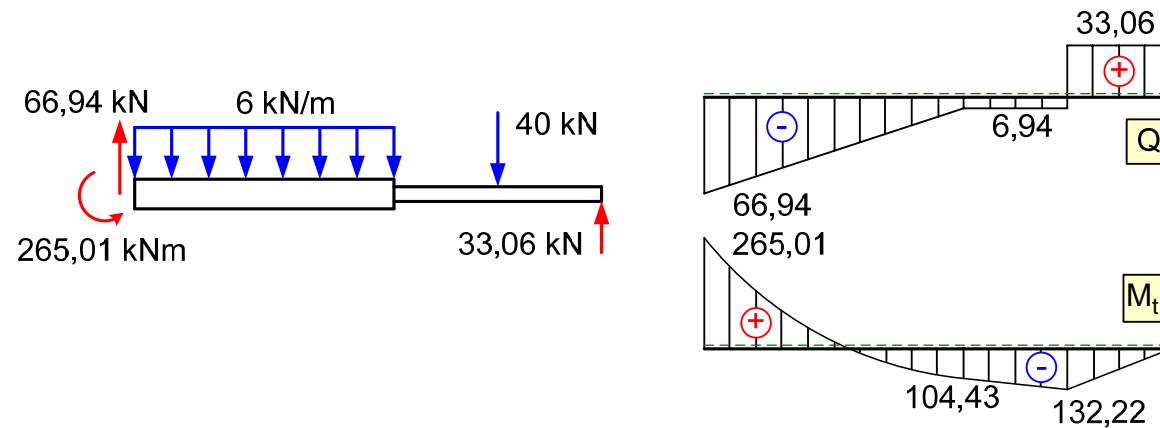
$$F^3 - 20 \cdot 10^3 = 10^3(-0,9375 U_Y^2 - 3750 \Phi^2 - 3750 \Phi^3) \Rightarrow F^3 = 33,055 \text{ kN}$$

Elementin perusyhtälöstä tulee seuraavat lokaalikoordinaatiston solmuvoimavektorit

$$\begin{bmatrix} f_y^1 \\ \underline{m}^1 \\ f_y^2 \\ \underline{m}^2 \end{bmatrix}^1 = 8 \cdot 10^3 \begin{bmatrix} 0,12 & 600 & -0,12 & 600 \\ 600 & 4 \cdot 10^6 & -600 & 2 \cdot 10^6 \\ -0,12 & -600 & 0,12 & -600 \\ 600 & 2 \cdot 10^6 & -600 & 4 \cdot 10^6 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ -57,414 \\ -0,003786 \end{bmatrix} - \begin{bmatrix} -30 \cdot 10^3 \\ -50 \cdot 10^6 \\ -30 \cdot 10^3 \\ 50 \cdot 10^6 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 66,94 \cdot 10^3 \\ 265,01 \cdot 10^6 \\ -6,94 \cdot 10^3 \\ 104,43 \cdot 10^6 \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} f_y^1 \\ \underline{m}^1 \\ f_y^2 \\ \underline{m}^2 \end{bmatrix}^2 = 5 \cdot 10^3 \begin{bmatrix} 0,1875 & 750 & -0,1875 & 750 \\ 750 & 4 \cdot 10^6 & -750 & 2 \cdot 10^6 \\ -0,1875 & -750 & 0,1875 & -750 \\ 750 & 2 \cdot 10^6 & -750 & 4 \cdot 10^6 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -57,414 \\ -0,003786 \\ 0 \\ 0,014658 \end{bmatrix} - \begin{bmatrix} -20 \cdot 10^3 \\ -40 \cdot 10^6 \\ -20 \cdot 10^3 \\ 40 \cdot 10^6 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 6,94 \cdot 10^3 \\ -104,43 \cdot 10^6 \\ 33,06 \cdot 10^3 \\ 0 \end{bmatrix}$$

Saatujen tuloksien avulla voidaan laatia kuvan 2 palkin vapaakappalekuva sekä leikkausvoima- ja taivutusmomenttikuva.



Kuva 2. Palkin vapaakappalekuva ja rasituskuvat.