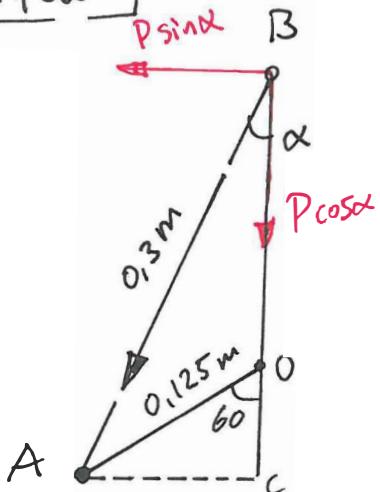


Exempel:



$$OA = 125 \text{ mm}$$

$$\overline{AB} = 300 \text{ mm}$$

$$\overline{AC} = 0,125 \cdot \sin 60 = 0,1083 \text{ m}$$

$$BC = 0,300 \cdot \cos 60 = 0,280$$

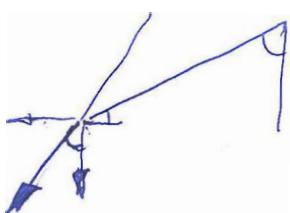
$$\alpha = \sin^{-1} \frac{0,1083}{0,300} \quad 21,2^\circ$$

$$\overline{BO} = 0,280 - 0,125 \cdot \cos 60^\circ = 0,217 \text{ m}$$

$$\uparrow M_0 = 720 = P \cdot \underline{\sin \alpha} \cdot (BO)$$

$$720 = P \sin 21,2^\circ (0,217)$$

$$P = 9,18 \text{ kN} = 9180 \text{ N}$$



## Fackverk

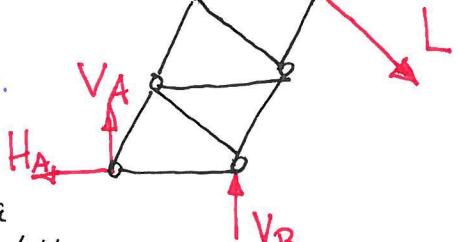
Plana fackverk - Jämviktsproblem

Kännetecknas av att det är upbyggt av stänger vilka är förenade med friktionsfria leder i sina ändpunkter.

Används främst inom byggnadstekniken för att bär upp laster av oliks slag. bärverk i broar, takkonstruktioner.



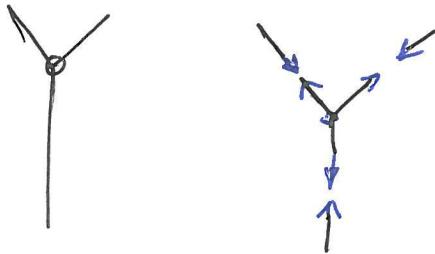
$L$  = Last.



Ett lämpligt första  
stege är att stödreaktionerna  
bestäms. Är fallet statiskt obestämd  $\Rightarrow$  annan  
metod.

### Knutpunktsmetoden

Varje knutpunkt i konstruktionen friläggs  
vartefter jämvikten i knutpunkten studeras.



Enligt newtons 3:e lag påverkar då  
krafterna stängerna knuten med  
 lika stora motriktade kraffer.

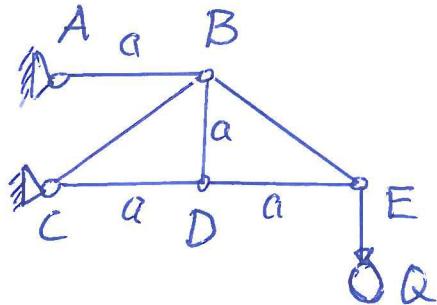
Eftersom krafternas verkningsslingor sammans-  
 faller kan endast tre oberoende jämvikts-  
 ekvationer sättas upp för varje knut.

Ex

Om alla stängkraffer och stödreaktioner har bestämmats  
 ur jämviktsekvationer så är fackverket statiskt bestånd.  
 Då krävs åtminstone antalet jämviktsekvationer (=dubbla antalet  
 knutar inkl. stöd) shall vara lika med antalet obekanta  
 = (antalet stänger + antalet stödreaktioner.)

Konstruktionen kan utformas så att jämvikts villkoren  
 ej kan uppfyllas för en godtycklig belastning  
 Fachverket sägs då vara geometriskt instabilt.

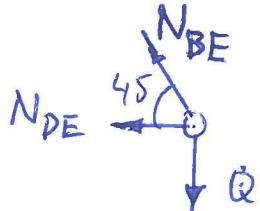
## Ex]



Bestäm samtliga stängkrafter  
för fackverket. som håller  
upp lasten Q

## Lösung

## Friläggning av knaten Eger:

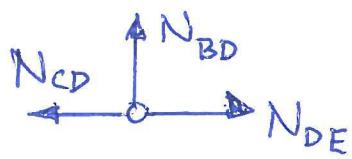


$$f: \frac{N_{BE}}{\sqrt{z'}} - Q = 0$$

$$\therefore \frac{Z_{BE}}{\sqrt{2}} + Z_{DE} = 0$$

$$\text{Som ger } N_{BE} = Q\sqrt{2} \quad N_{DE} = -Q$$

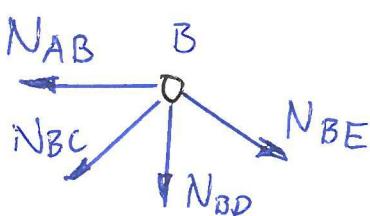
Fridågg sedan knut D:



$$f: N_{BD} = 0$$

$$\rightarrow : N_{DE} - N_{CD} = 0 \Rightarrow N_{CD} = -Q$$

## Frilägg B

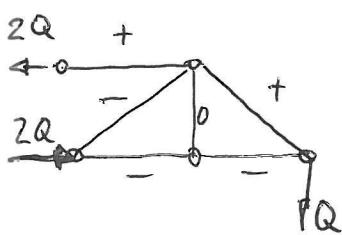


$$\nabla_{BD} + \frac{\nabla_{BC}}{\sqrt{2}} + \frac{\nabla_{BE}}{\sqrt{2}} = 0$$

$$\leftarrow: N_{AB} + \frac{N_{BC}}{\sqrt{2}} - \frac{N_{BE}}{\sqrt{2}} = 0$$

$$\frac{N_{BC}}{\sqrt{2}} + \frac{N_{BE}}{\sqrt{2}} = 0$$

$$\frac{N_{BC}}{\sqrt{2}} + \frac{Q \cdot \sqrt{2}}{\sqrt{2}} = 0$$



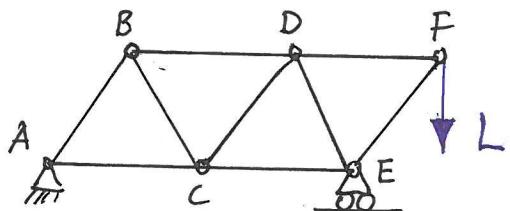
$$N_{BC} = -\sqrt{2} \cdot Q$$

$$N_{AB} = Q - (-Q) = 2Q$$

# Snittmetoden

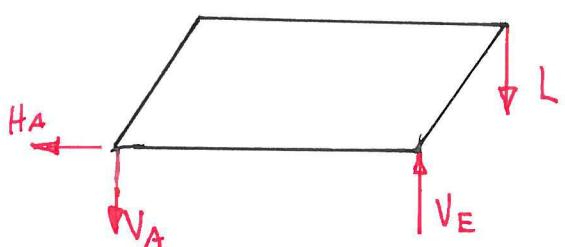
Tänkt snitt delar upp fackverket i två delar

Ex)



Bestäm stängkrafterna i stängerna BD, CD och CE  
Alla stänger har längden a.

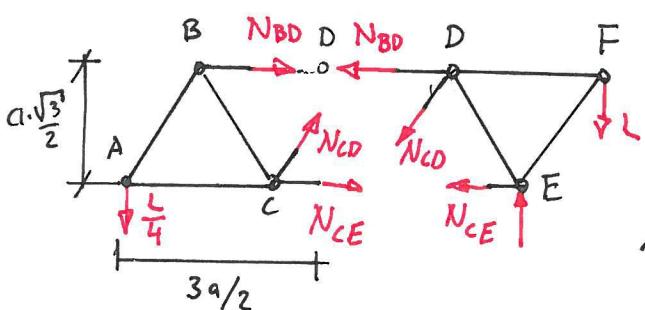
Lösning frilägg hela fackverket för att bestämma stödreaktioner i A.



$$\leftarrow : H_A = 0$$

$$\uparrow : L \cdot \frac{a}{2} - V_A \cdot 2a = 0 \Rightarrow V_A = \frac{L}{4}$$

Lägg nu ett snitt genom de stänger vi är intresserade av  
Vänstra sektionen,



$$\curvearrowright : N_{BD} \cdot \frac{a \cdot \sqrt{3}}{2} - \frac{L}{4} \cdot a = 0$$

$$N_{BD} = \frac{2L}{4 \cdot \sqrt{3}} = \frac{L}{2 \cdot \sqrt{3}}$$

$$\curvearrowright : \frac{L}{4} \cdot \frac{3a}{2} + N_{CE} \cdot \frac{a \cdot \sqrt{3}}{2} = 0$$

$$N_{CE} = - \frac{L}{4} \cdot \frac{3 \cdot 2}{2 \cdot \sqrt{3}} = - \frac{3L}{4 \cdot \sqrt{3}} = - \frac{\sqrt{3} \cdot L}{4}$$

$$\uparrow : N_{CD} \cdot \frac{\sqrt{3}}{2} - \frac{L}{4} = 0$$

$$N_{CD} = \frac{2L}{4 \cdot \sqrt{3}} = \frac{L}{2 \cdot \sqrt{3}}$$

Av tecknen framgår att krafterna i stängerna BD och CD är dragkrafter CE är tryckkrafter.

Knutpunktsmetoden är lämpligast att använda då man systematiskt shall bestämma samtliga stängkrafter

Snitt metoden kan användas för detta ändamål men kräver då fler snitt.

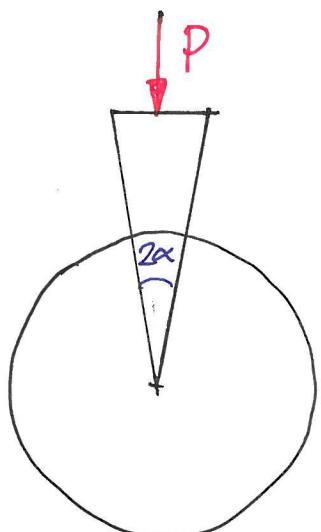
Snittmetodens styrka ligger i att man ofta enkelt kan beräkna värdet av en enskild stängkraft inne i fackverket.

Om ett fackverk är i jämvikt  
måste alla ledar/delar eller element  
vara i jämvikt.

Då man idealiseringar en konstruktion och  
säger att det är ett fackverk antar man  
också att stängerna är lätta

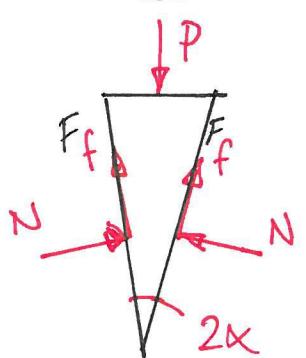
## Kilverkan

## Ex på Friktion.



Kil = stel kropp.

Kil pressas in i en annan kropp uppstår stora sidokrafter.



$$\uparrow: 2N \cdot \sin \alpha + 2\mu \cdot N \cdot \cos \alpha - P = 0$$

$$N = \frac{P}{2(\sin \alpha + \mu \cdot \cos \alpha)}$$

För litet friktionstal och liten kilvinkel blir normalkraften  $N$  mycket större än  $P$ .

Vilken kraft krävs för att ta ut kilen?

$$\uparrow: 2N_1 \cdot \sin \alpha - 2\mu N_1 \cdot \cos \alpha + P_1 = 0$$

$$P_1 = 2N_1 \cdot \cos \alpha (\mu - \tan \alpha)$$

Om kraften  $P$  tas bort är kilen på vippen att pressas ut gäller alltså  $\mu = \tan \beta$

Kilvinkeln bestämmer alltså vilket minsta friktionstal som krävs för att kilen inte ska åka ut.