

## MOMENTKAPACITETER I CETONGS STOLPFUNDAMENT

### 1 NORMER

Beräkningarna är utförda enligt Eurocoderna SS-EN 1991-1 (laster) och SS-EN 1997-1 (geoteknik) samt EKS 9. Dimensioneringssätt DA3 har valts, men beräkningsresultatet har jämförts med DA2 ( $M1=1$  och  $R2=1,4$  och  $\varphi'_k = \varphi'_d$ ) som ger snarlika beräkningsresultat.

### 2 GEOTEKNIK

Olika markförhållanden ger olika hållfastheter och olika deformationer. Beräkningsförutsättningarna har varit  $\varphi'_k=37$  och  $\gamma_m=1,3$ . Det motsvarar till exempel en sand med medelhög till hög relativ fasthet eller en låg till medelhög relativ fasthet i grus.

### 3 GEOMETRI

Fundamenten förutsätts sticka upp 50 mm över markytan som förutsatts horisontell. Ingen grundvattenyta finns över fundamentets underkant.

### 4 BERÄKNINGAR

Beräkningar är utförda med förutsättningen att fundamenten fungerar som stela kroppar. Markens förmåga att hålla emot laster har analyserats. Beräkningar förutsätter att passivt jordtryck uppstår. För att begränsa rörelser har sedan jordtrycken reducerats. Beräkningarna förutsätter att medverkande bredd på fundamenten är större än själva fundamentsbredden.

De stjälpande lasterna består av horisontell last och böjande moment i fundamentstopparna. Förhållandet mellan böjande moment och horisontell last i beräkningarna är baserat på relativt slanka och höga konstruktioner, typ stolpar med eller utan belysningsarmatur.