

I forhold til 1. oplag er følgende ændret: På side 73, i 7.6.2.5, er sidste del af pkt. 10 samt pkt. 11 og 12 fra det nationale annek L nu tilføjet. Følgende er dermed sat ind lige inden 7.6.2.5(4):

Formlen forudsætter, at der for de indgående elasticitetsmoduler anvendes følgende værdier:

Betonpæle $E = 20 \cdot 10^6 \text{ kN/m}^2$

Træpæle $E = 10 \cdot 10^6 \text{ kN/m}^2$

Stålpæle $E = 210 \cdot 10^6 \text{ kN/m}^2$.

For pæle kortere end 20 gange sidelængden indsættes middelværdien af den faktiske pælelængde og 20 gange sidelængden i rammeformlen. For træpæle benyttes middeldiameteren ved beregning af arealet A_b . For stålpæle er A_b stålets tværsnitsareal.

(11) Undersøgelse i anvendelsesgrænsetilstanden for mindre pælefunderinger kan sædvanligvis indskrænkes til en undersøgelse af den negative overflademodstands indflydelse på sætningerne, forudsat der ikke under pælespidserne findes stærkt sætningsgivende aflejringer. Undersøgelsen kan gennemføres som en vikarierende beregning, idet følgende kriterium skal være opfyldt:

$$F_{c;d} + F_{neg} \leq \frac{R_{b;ber} + R_{s;ber}}{\sqrt{\xi \gamma_R}}$$

$F_{c;d}$ pælens regningsmæssige aksiale tryklast i brudgrænsetilstanden med kvadratroden af partialkoefficienter for lastkombination STR/GEO uden bidrag fra negativ overflademodstand

F_{neg} pælens regningsmæssige negative overflademodstand med partialkoefficient $\gamma_R = 1,0$, og korrelationsfaktor $\xi = 1,0$ bestemt som den mindste værdi af overflademodstanden over undersiden af de sætningsgivende lag eller den sætningsgivende last

$R_{b;ber}$, $R_{s;ber}$ den del af pælens beregnede bæreevne, der hidrører fra lagene under de sætningsgivende aflejringer

ξ korrelationsfaktor i henhold til annek A, afsnit A.3.2

γ_R partialkoefficient i henhold til annek A, tabel A.3-2, A.4-1 og A.4-2.

(12) Ved geostatisk beregning af negativ overflademodstand bør der anvendes øvre karakteristiske værdier af jordens styrke.