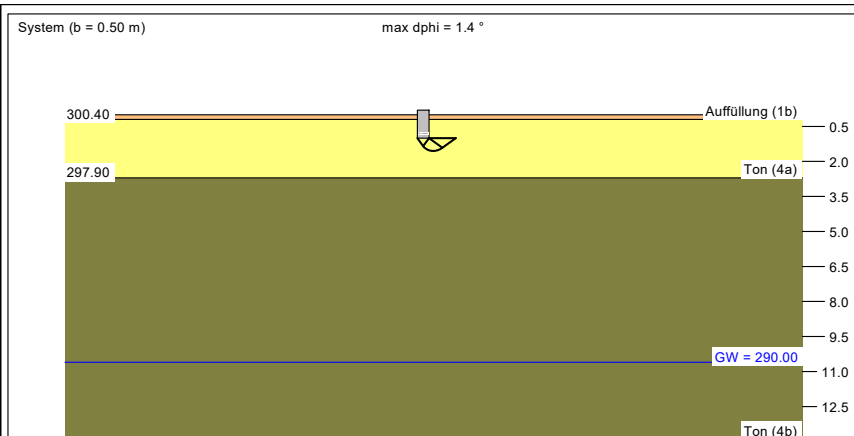


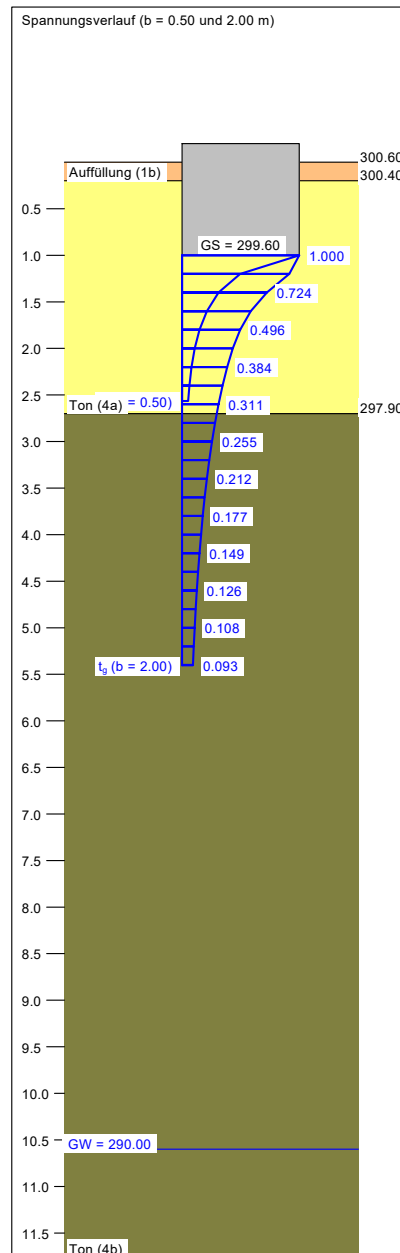


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	φ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	300.40	18.0	9.0	20.0	2.0	5.0	0.00	Auffüllung (1b)
	297.90	19.0	10.0	18.0	14.0	15.0	0.00	Ton (4a)
	<297.90	20.0	10.5	20.0	16.0	20.0	0.00	Ton (4b)

Oberkante Gelände = 300.60 m

a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{s,d}$ [kN]	$\sigma_{E,k}$ [kN/m²]	s [cm]	cal φ [°]	cal c [kN/m²]	$\gamma_{\geq}$ [kN/m³]	σ_0 [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.60	0.50	268.5	80.6	188.4	0.48	18.0	14.00	19.00	18.80	2.56	1.55	39.3
0.90	0.75	272.1	183.6	190.9	0.70	18.0	14.00	19.00	18.80	3.11	1.82	27.2
1.20	1.00	275.6	330.7	193.4	0.91	18.0	14.00	19.00	18.80	3.59	2.10	21.2
1.50	1.25	279.1	523.3	195.9	1.12	18.0	14.00	19.00	18.80	4.03	2.37	17.5
1.80	1.50	282.6	763.0	198.3	1.32	18.0	14.00	19.00	18.80	4.45	2.65	15.0
2.10	1.75	309.2	1136.2	217.0	1.66	18.6	14.58	19.05	18.80	4.96	2.95	13.1
2.40	2.00	322.6	1548.3	226.4	1.94	18.8	14.80	19.12	18.80	5.40	3.25	11.7

$\sigma_{E,k} = \sigma_{G,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{G,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{G,k} / 1.99$ (für Setzungen)
Verhältnis Veränderliche(Q)/Gesamtlasten(G+Q) [-] = 0.50



Berechnungsgrundlagen:
Grundbruchformel nach DIN 4017:2006
Teilsicherheitskonzept (EC 7)
Einzelfundament (a/b = 1.20)
 $\gamma_{R,v} = 1.40$
 $\gamma_G = 1.35$
 $\gamma_Q = 1.50$
Anteil Veränderliche Lasten = 0.500
 $\gamma_{(G,Q)} = 0.500 \cdot \gamma_Q + (1 - 0.500) \cdot \gamma_G$
 $\gamma_{(G,Q)} = 1.425$
Oberkante Gelände = 300.60 m
Gründungssohle = 299.60 m
Grundwasser = 290.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202387_Anl.7_Einzelfundamente.gdg
— Sohldruck
— Setzungen

