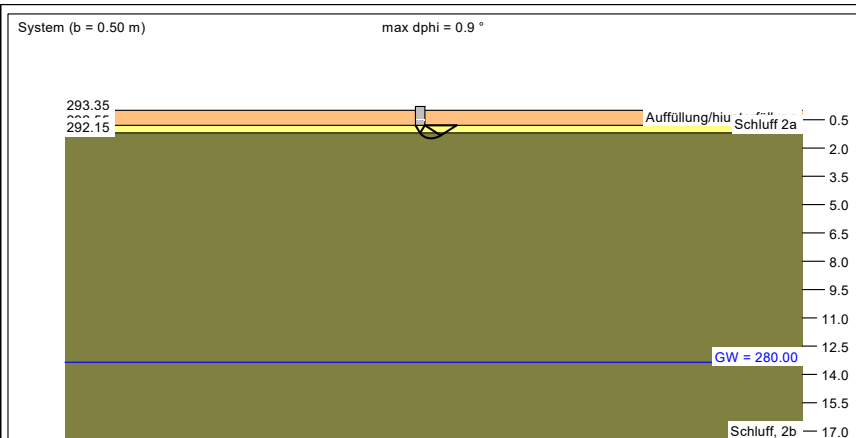


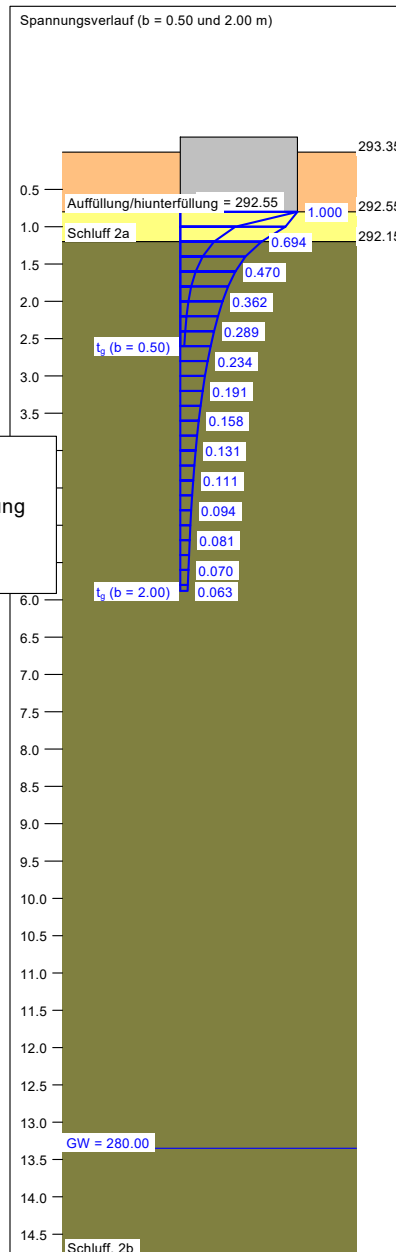


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	ϕ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	292.55	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/hiunterfüllung
	292.15	21.0	11.0	25.0	10.0	15.0	0.00	Schluff 2a
	<292.15	21.5	12.0	26.0	12.0	20.0	0.00	Schluff, 2b

Oberkante Gelände = 293.35 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]	γ_2 [kN/m³]	σ_0 [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.50	0.50	439.0	109.7	308.0	0.67	25.5	11.09	21.13	14.00	2.60	1.48	45.7
0.60	0.60	451.1	162.4	316.6	0.81	25.6	11.24	21.18	14.00	2.87	1.62	39.0
0.70	0.70	461.5	226.1	323.9	0.95	25.7	11.35	21.22	14.00	3.12	1.76	34.0
0.80	0.80	470.7	301.3	330.3	1.09	25.7	11.43	21.25	14.00	3.37	1.90	30.3
0.90	0.90	479.1	388.1	336.2	1.23	25.8	11.50	21.27	14.00	3.61	2.04	27.3
1.00	1.00	487.0	487.0	341.8	1.37	25.8	11.55	21.29	14.00	3.84	2.18	24.9
1.10	1.10	494.5	598.3	347.0	1.52	25.8	11.59	21.31	14.00	4.06	2.32	22.9
1.20	1.20	501.7	722.4	352.1	1.66	25.8	11.62	21.33	14.00	4.28	2.46	21.2
1.30	1.30	508.6	859.6	356.9	1.81	25.8	11.65	21.34	14.00	4.49	2.60	19.8
1.40	1.40	515.4	1010.2	361.7	1.95	25.8	11.68	21.35	14.00	4.70	2.73	18.5
1.50	1.50	522.0	1174.6	366.3	2.10	25.9	11.70	21.36	14.00	4.90	2.87	17.4
1.60	1.60	528.6	1353.1	370.9	2.25	25.9	11.72	21.37	14.00	5.10	3.01	16.5
1.70	1.70	535.0	1546.1	375.4	2.40	25.9	11.73	21.37	14.00	5.30	3.15	15.6
1.80	1.80	541.3	1753.9	379.9	2.56	25.9	11.75	21.38	14.00	5.50	3.29	14.8
1.90	1.90	547.6	1976.8	384.3	2.71	25.9	11.76	21.39	14.00	5.69	3.43	14.2
2.00	2.00	553.8	2215.2	388.6	2.87	25.9	11.77	21.39	14.00	5.88	3.57	13.5

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



Berechnungsgrundlagen:
Grundbruchformel nach DIN 4017:2006
Teilsicherheitskonzept (EC 7)
Einzelfundament (a/b = 1.00)
 $\gamma_{R,v} = 1.40$
 $\gamma_G = 1.35$
 $\gamma_Q = 1.50$
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 = 293.35 m
Gründungssohle = 292.55 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202388_Anl.7_Einzelfundamente_BSH.gdg
— Sohldruck
— Setzungen

