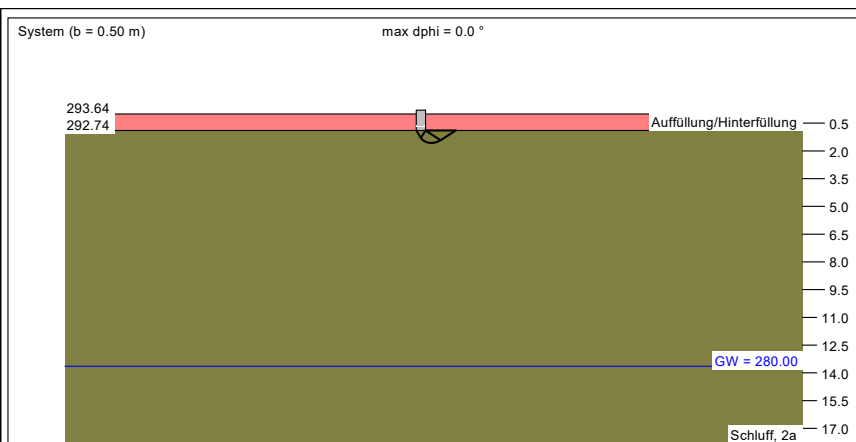


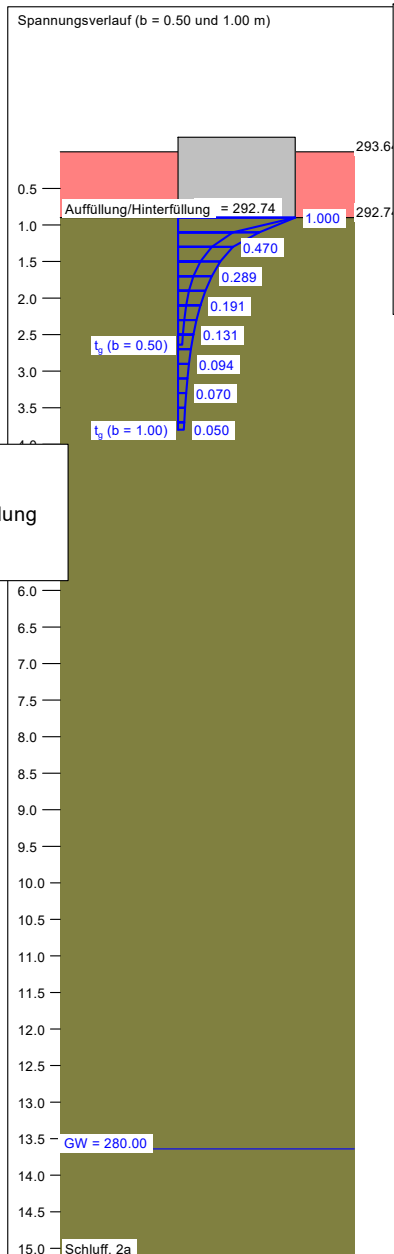


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	φ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	292.74	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/Hinterfüllung
	<292.74	21.0	11.0	25.0	10.0	15.0	0.00	Schluff, 2a

Oberkante Gelände = 293.64 m

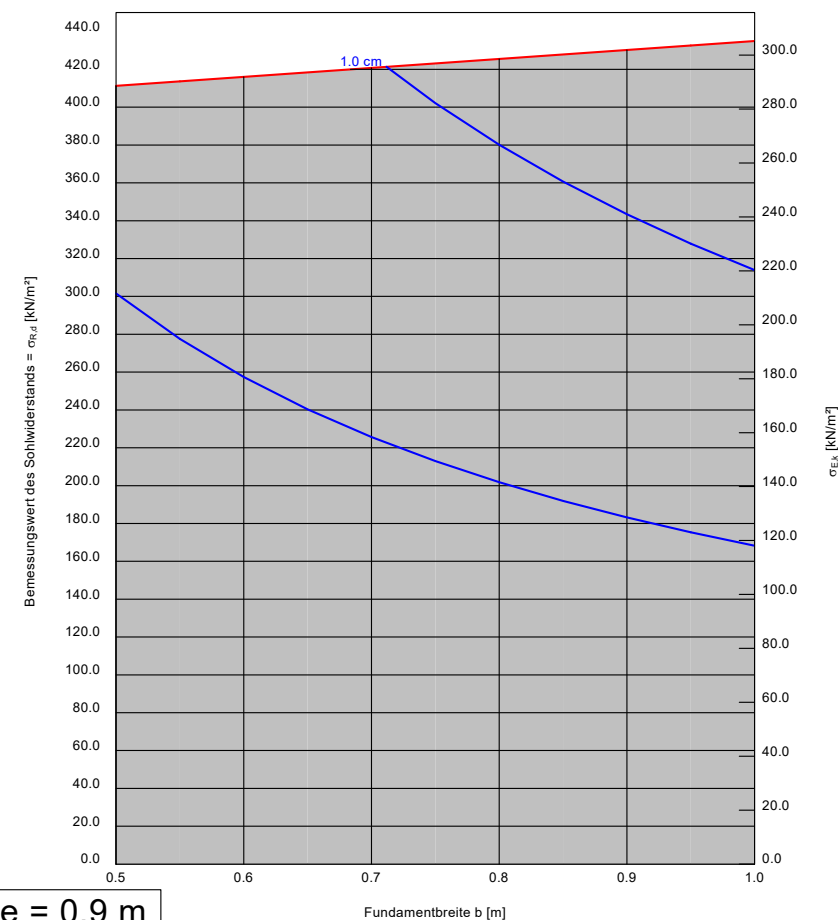
a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{s,d}$ [kN]	$\sigma_{E,k}$ [kN/m²]	s [cm]	cal φ [°]	cal c [kN/m²]	γ_{Σ} [kN/m³]	σ_0 [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.50	0.50	411.3	102.8	288.6	0.70	25.0	10.00	21.00	15.75	2.64	1.57	41.4
0.55	0.55	413.7	125.1	290.3	0.77	25.0	10.00	21.00	15.75	2.77	1.64	37.8
0.60	0.60	416.1	149.8	292.0	0.84	25.0	10.00	21.00	15.75	2.89	1.71	34.8
0.65	0.65	418.4	176.8	293.6	0.91	25.0	10.00	21.00	15.75	3.01	1.77	32.2
0.70	0.70	420.8	206.2	295.3	0.98	25.0	10.00	21.00	15.75	3.13	1.84	30.0
0.75	0.75	423.1	238.0	296.9	1.06	25.0	10.00	21.00	15.75	3.25	1.91	28.1
0.80	0.80	425.5	272.3	298.6	1.13	25.0	10.00	21.00	15.75	3.36	1.98	26.4
0.85	0.85	427.9	309.1	300.3	1.20	25.0	10.00	21.00	15.75	3.47	2.04	25.0
0.90	0.90	430.2	348.5	301.9	1.28	25.0	10.00	21.00	15.75	3.58	2.11	23.6
0.95	0.95	432.6	390.4	303.6	1.35	25.0	10.00	21.00	15.75	3.69	2.18	22.5
1.00	1.00	435.0	435.0	305.2	1.43	25.0	10.00	21.00	15.75	3.80	2.25	21.4

$\sigma_{E,k} = \sigma_{Q,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{Q,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{Q,k} / 1.99$ (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 = 293.64 m
Gründungssohle = 292.74 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202388_An1.8.1_Schrankenu.Signale, te 0,9 m.gdg
— Sohl Druck
— Setzungen



te = 0,9 m