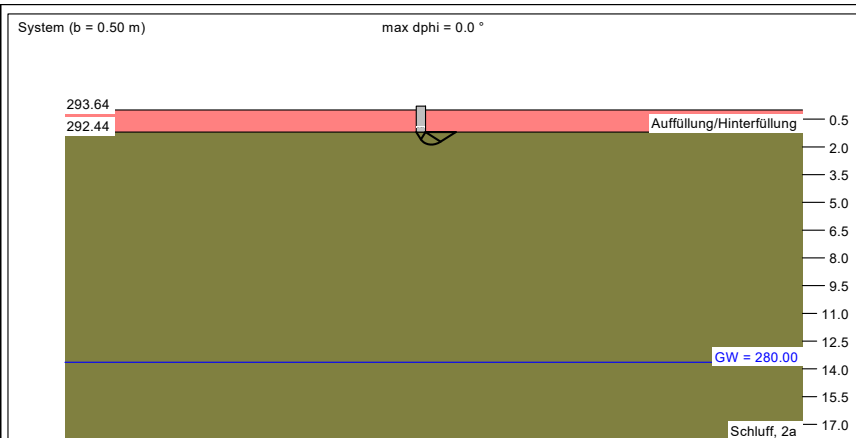


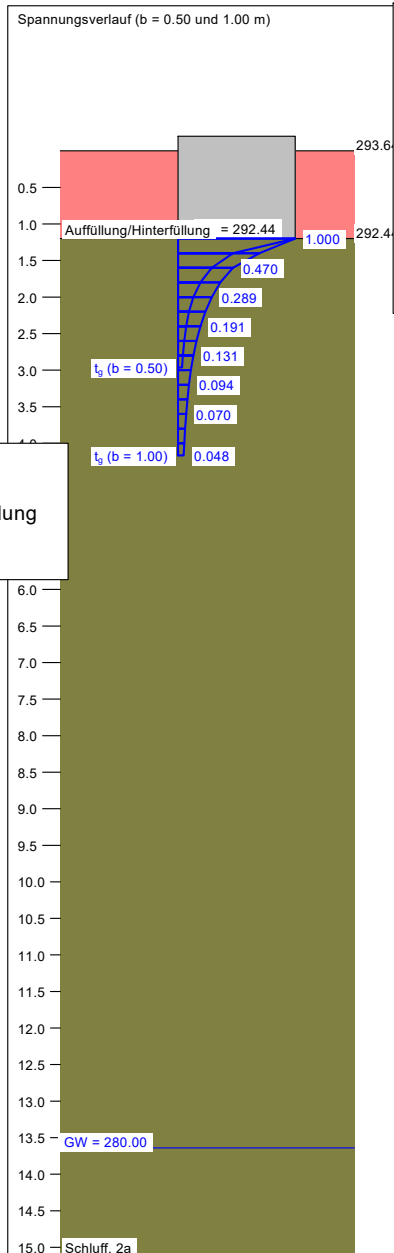


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	φ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	292.44	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/Hinterfüllung
	<292.44	21.0	11.0	25.0	10.0	15.0	0.00	Schluff, 2a

Oberkante Gelände = 293.64 m

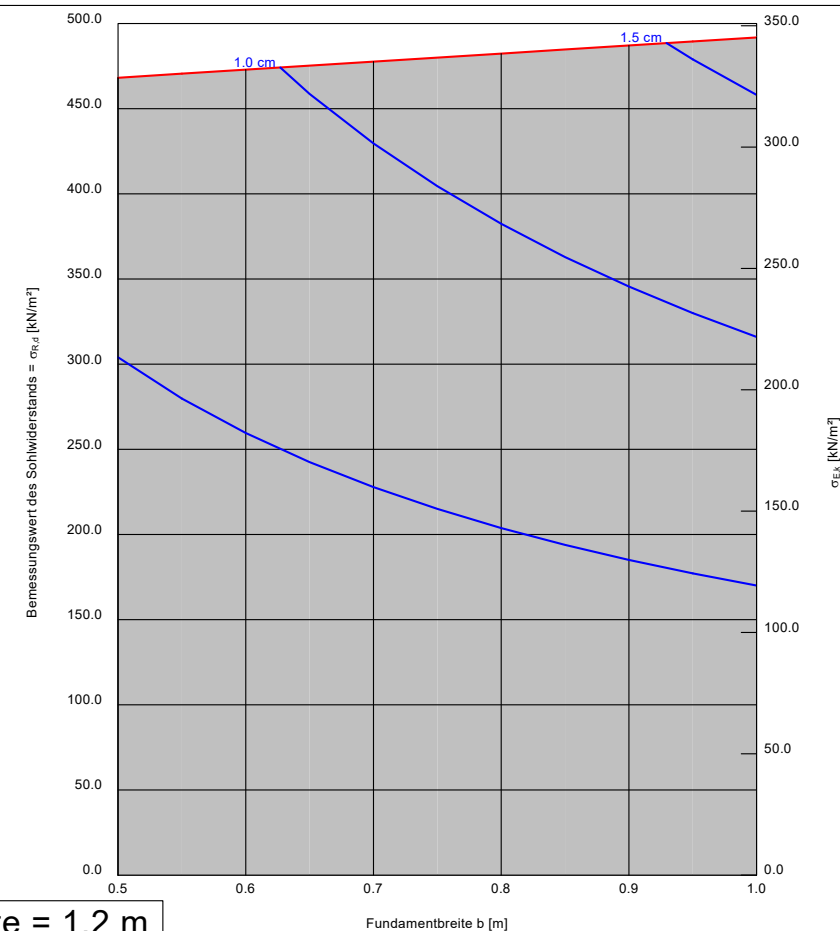
a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{s,d}$ [kN]	$\sigma_{E,k}$ [kN/m²]	s [cm]	cal φ [°]	cal c [kN/m²]	γ_{Σ} [kN/m³]	σ_0 [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.50	0.50	468.2	117.1	328.6	0.80	25.0	10.00	21.00	21.00	2.96	1.87	41.3
0.55	0.55	470.6	142.3	330.2	0.88	25.0	10.00	21.00	21.00	3.10	1.94	37.7
0.60	0.60	472.9	170.3	331.9	0.96	25.0	10.00	21.00	21.00	3.22	2.01	34.7
0.65	0.65	475.3	200.8	333.5	1.04	25.0	10.00	21.00	21.00	3.35	2.07	32.1
0.70	0.70	477.7	234.1	335.2	1.12	25.0	10.00	21.00	21.00	3.47	2.14	29.9
0.75	0.75	480.0	270.0	336.9	1.20	25.0	10.00	21.00	21.00	3.59	2.21	28.0
0.80	0.80	482.4	308.7	338.5	1.29	25.0	10.00	21.00	21.00	3.71	2.28	26.3
0.85	0.85	484.8	350.2	340.2	1.37	25.0	10.00	21.00	21.00	3.83	2.34	24.9
0.90	0.90	487.1	394.6	341.8	1.45	25.0	10.00	21.00	21.00	3.94	2.41	23.5
0.95	0.95	489.5	441.8	343.5	1.54	25.0	10.00	21.00	21.00	4.06	2.48	22.4
1.00	1.00	491.9	491.9	345.2	1.62	25.0	10.00	21.00	21.00	4.17	2.55	21.3

$\sigma_{E,k} = \sigma_{Q,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{Q,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{Q,k} / 1.99$ (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 = 292.44 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202388_An1.8.2_Schrankenu.Signale, te 1,2 m.gdg
— Solldruck
— Setzungen



te = 1,2 m