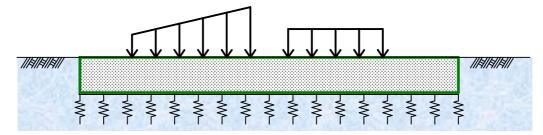
セメント系固化剤による地盤改良マニュアル」準拠

正規版

浅層改良地盤の計算

Ver1.0 (2003.11.03)



本ソフトの特長

浅層混合地盤改良体に生じる変位 断面力 地盤反力の計算を行います。 複数の分布荷重および集中荷重を考慮した計算ができます。 変位図、断面力図、地盤反力図を自動作図します。

本ソフトの制限事項 仕様

・解析手法には地盤係数法(ウインクラーモデル)を用いています。

・地盤抵抗を地盤反力係数で評価した弾性床上の有限長梁としてモデル化します。 弾性床上有限長梁の基本方程式(微分方程式)を解いて変位、断面力を求めます。 改良体を50等分した位置での変位、断面力を計算します。

分布荷重の数は最大10個、集中荷重の数は最大5個までとします。

本ソフト作成に当たって参考とした主な文献

・セメント系固化剤による地盤改良マニュアル (社団法人 セメント協会) 軟弱地盤ハンドブック 健設産業調査会) 新版 地すべり鋼管杭設計要領 (社団法人 地すべり対策技術協会)

本ソフトはシェアウエアです。

本ソフトは試用版として利用できますが改良長さ(L)の値に入力制限があります。 制限を解除するためには下の制限解除について」のボタンを押して下さい。

(有)シビルテック

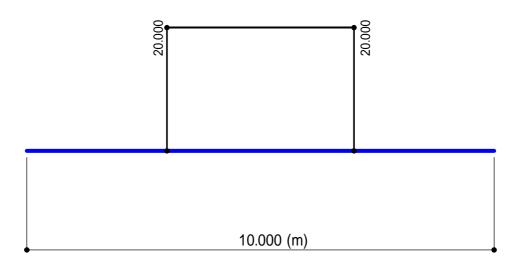
浅層改良地盤の計算

タイ H レ <mark>地盤改良マニュアル計算例 (P75)</mark>								
改良諸元の入力								
項目	改良長さ L (m)	改良厚 T (m)	改良地盤の 弾性係数 E(kN/㎡)	改良地盤の ポアソン比 µ				
数值	10.000	1.500	10,000.0	0.200				
地盤反力係数 k (kN/m³) の計算方法								
計算方法	◉ 方法	○ 方法	○ 方法	採用方法=1				
方法	セメント系固位 示された吉田							
	土のせん	も断強さ	S (kN/m²)	5.00				
方法	道路橋示方 鉛直方向均							
	变形係数E ₀	の推定方法	N值(E=2800	M)より推定				
	変形	係数	$E_0 (kN/m^2)$	2,800.0				
方法	地盤反力係							
	地盤反力係数		k (kN/m ³)	2,000.0				
分布荷重の入力 分布荷重数=1								
					分布荷重数=1			
荷重	荷重作用		荷重強度	q(kN/mĺ)				
	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)	分布荷重数=1 備考			
荷重 番号 1	荷重作用		荷重強度	q(kN/mĺ)				
荷重 番号 1 2	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8	荷重作用· 始点(XB)	終点(XE)	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8 9	荷重作用 始点(XB) 3.000	終点(XE)	荷重強度 始点(QB) 20.000	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 集中荷重(荷重作用 始点(XB) 3.000	終点(XE) 7.000	荷重強度 始点(QB)	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 集中荷重(荷重作用 始点(XB) 3.000 の入力 作用位置	終点(XE) 7.000 荷重	荷重強度 始点(QB) 20.000	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 集中荷重(荷重作用 始点(XB) 3.000	終点(XE) 7.000	荷重強度 始点(QB) 20.000 集中荷重数=0	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 集中荷重 番号 1	荷重作用 始点(XB) 3.000 の入力 作用位置	終点(XE) 7.000 荷重	荷重強度 始点(QB) 20.000 集中荷重数=0	q(kN/㎡) 終点(QE)				
荷重 番号 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 集中荷重(荷重作用 始点(XB) 3.000 の入力 作用位置	終点(XE) 7.000 荷重	荷重強度 始点(QB) 20.000 集中荷重数=0	q(kN/㎡) 終点(QE)				

計算結果一覧表

地盤改良マニュアル計算例 (P75)							
浅層改良地盤の計算諸元							
改良地盤の	L (m)		10.000				
改良地盤の計	B (m)		1.000				
改良地盤の厚さ		T (m)		1.500			
改良地盤の断面 2次モーメント		I (m ⁴)		0.2813	B •T³/12		
改良地盤の弾性係数		E (kN/m²)		10,000.0			
改良地盤のポアソン比		μ		0.200			
改良地盤の曲げ剛性		D (kN •m²)		2,930.2	EI/(1- μ ²)		
基礎地盤の地盤反力係数		k (kN/m³)		1,563.4			
基礎地盤の特性値(剛性係数)		(m ⁻¹)		0.60434	$\{k \cdot B/(4D)\}^{1/4}$		
地盤反力係数の計算結果 (吉田の提案式 k=50 (10 S) ^{0.88} を用いる)							
土のせん断強さ	地盤反力係数			備考			
S (kN/m²)	k (kN/m³)						
5.0	1,563.4 k=50 (16		O -S) ^{0.88} SI붴	位系			
		備考					
変位量	最大变位量 max (m)		0.01168				
夕 世里	発生位置 X(m)			5.000			
曲げエーソル	最大曲げモーメントMmax (kN·m)			7.479			
曲げモーメント I	発生位置 X(m)			5.000			
せん断力	最大せん断力 Smax (kN)			8.485			
C (010)/J	発生位置 X(m)			3.000			
地盤反力	最大地盤反力 Pmax (kN/m²)		18.268				
地金以力	発生位置 X(m)			5.000			

荷重状態図



計算結	果一覧表	地盤改良マニュア	プル計算例 (P75)			
NO	距離 X	变位 ×	回転変位	モーメント M	せん断力 S	地盤反力 q
	(m)	(m)	(rad)	(kN •m)	(kN)	(kN/m^2)
1	0.000	-0.002616	0.002646	0.000	0.000	-4.089
2	0.200	-0.002086	0.002647	-0.076	-0.735	-3.262
3	0.400	-0.001556	0.002659	-0.283	-1.305	-2.433
4	0.600	-0.001022	0.002688	-0.587	-1.708	-1.597
5	0.800	-0.000479	0.002741	-0.955	-1.943	-0.749
6	1.000	0.000076	0.002819	-1.353	-2.006	0.120
7	1.200	0.000650	0.002925	-1.746	-1.893	1.017
8	1.400	0.001248	0.003057	-2.098	-1.597	1.951
9	1.600	0.001875	0.003210	-2.372	-1.109	2.931
10	1.800	0.002533	0.003378	-2.528	-0.421	3.960
11	2.000	0.003226	0.003551	-2.526	0.478	5.044
12	2.200	0.003953	0.003718	-2.322	1.600	6.180
13	2.400	0.004712	0.003863	-1.870	2.954	7.366
14	2.600	0.005495	0.003967	-1.124	4.549	8.592
15	2.800	0.006294	0.004008	-0.034	6.392	9.840
16	3.000	0.007093	0.003962	1.449	8.485	11.089
17	3.200	0.007872	0.003809	2.976	6.826	12.307
18	3.400	0.008610	0.003563	4.196	5.404	13.462
19	3.600	0.009292	0.003243	5.153	4.204	14.527
20	3.800	0.009904	0.002865	5.891	3.207	15.483
21	4.000	0.010435	0.002443	6.448	2.389	16.314
22	4.200	0.010878	0.001988	6.857	1.724	17.007
23	4.400	0.011228	0.001509	7.146	1.182	17.555
24	4.600	0.011481	0.001015	7.336	0.735	17.949
25	4.800	0.011634	0.000510	7.444	0.352	18.188
26	5.000	0.011685	0.000000	7.479	0.000	18.268
27	5.200	0.011634	-0.000510	7.444	-0.352	18.188
28	5.400	0.011481	-0.001015	7.336	-0.735	17.949
29	5.600	0.011228	-0.001509	7.146	-1.182	17.555
30	5.800	0.010878	-0.001988	6.857	-1.724	17.007
31	6.000	0.010435	-0.002443	6.448	-2.389	16.314
32	6.200	0.009904	-0.002865	5.891	-3.207	15.483
33	6.400	0.009292	-0.003243	5.153	-4.204	14.527
34	6.600	0.008610	-0.003563	4.196	-5.404	13.462
35	6.800	0.007872	-0.003809	2.976	-6.826	12.307
36	7.000	0.007093	-0.003962	1.449	-8.485	11.089
37	7.200	0.006294	-0.004008	-0.034	-6.392	9.840
38	7.400	0.005495	-0.003967	-1.124	-4.549	8.592
39	7.600	0.004712	-0.003863	-1.870	-2.954	7.366
40	7.800	0.003953	-0.003718	-2.322	-1.600	6.180
41	8.000	0.003226	-0.003551	-2.526	-0.478	5.044
42	8.200	0.002533	-0.003378	-2.528	0.421	3.960
43	8.400	0.001875	-0.003210	-2.372	1.109	2.931
44	8.600	0.001248	-0.003057	-2.098	1.597	1.951
45	8.800	0.000650	-0.002925	-1.746	1.893	1.017
46	9.000	0.000076	-0.002819	-1.353	2.006	0.120
47	9.200	-0.000479	-0.002741	-0.955	1.943	-0.749
48	9.400	-0.001022	-0.002688	-0.587	1.708	-1.597
49	9.600	-0.001556	-0.002659	-0.283	1.305	-2.433
50	9.800	-0.002086	-0.002647	-0.076	0.735	-3.262
51	10.000	-0.002616	-0.002646	0.000	0.000	-4.089

