

5. 現地盤状態での時間一圧密度の計算 (滑走路地区)

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K1  
 換算層厚 = 26.00 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 23.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	29	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	95	0.3	-1.9
0.1183	0.0110	187	0.5	-2.7
0.1501	0.0177	301	0.8	-3.5
0.1999	0.0314	534	1.5	-4.6
0.2500	0.0491	835	2.3	-5.8
0.3000	0.0707	1203	3.3	-6.9
0.3500	0.0962	1636	4.5	-8.0
0.4005	0.1260	2143	5.9	-9.2
0.4053	0.1290	2194	6.0	-9.3
0.4499	0.1590	2704	7.4	-10.3
0.4583	0.1650	2806	7.7	-10.5
0.5359	0.2260	3844	10.5	-12.3
0.5517	0.2400	4082	11.2	-12.7
0.5998	0.2860	4865	13.3	-13.8
0.6514	0.3420	5817	15.9	-15.0
0.7001	0.4030	6855	18.8	-16.1
0.7502	0.4770	8113	22.2	-17.3
0.7999	0.5670	9644	26.4	-18.4
0.8386	0.6540	11124	30.5	-19.3
0.9000	0.8480	14423	39.5	-20.7
0.9313	1.0000	17009	46.6	-21.4
0.9800	1.5000	25513	69.9	-22.5
0.9942	2.0000	34017	93.2	-22.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K3  
 換算層厚 = 25.30 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 24.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	27	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	90	0.2	-2.1
0.1236	0.0120	193	0.5	-3.1
0.1501	0.0177	285	0.8	-3.7
0.1999	0.0314	506	1.4	-4.9
0.2500	0.0491	791	2.2	-6.2
0.3000	0.0707	1139	3.1	-7.4
0.3500	0.0962	1549	4.2	-8.6
0.4005	0.1260	2029	5.6	-9.9
0.4053	0.1290	2078	5.7	-10.0
0.4499	0.1590	2561	7.0	-11.1
0.4583	0.1650	2657	7.3	-11.3
0.5015	0.1970	3173	8.7	-12.4
0.5494	0.2380	3833	10.5	-13.6
0.5998	0.2860	4606	12.6	-14.8
0.6514	0.3420	5508	15.1	-16.1
0.7001	0.4030	6490	17.8	-17.3
0.7502	0.4770	7682	21.0	-18.5
0.7999	0.5670	9132	25.0	-19.8
0.8530	0.6920	11145	30.5	-21.1
0.9000	0.8480	13657	37.4	-22.2
0.9313	1.0000	16105	44.1	-23.0
0.9800	1.5000	24158	66.2	-24.2
0.9942	2.0000	32210	88.2	-24.6

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K4  
 換算層厚 = 24.70 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 22.1 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	26	0.1	-1.0
0.0844	0.0056	86	0.2	-1.9
0.1183	0.0110	169	0.5	-2.6
0.1501	0.0177	272	0.7	-3.3
0.1999	0.0314	482	1.3	-4.4
0.2500	0.0491	754	2.1	-5.5
0.3000	0.0707	1085	3.0	-6.6
0.3500	0.0962	1477	4.0	-7.7
0.4005	0.1260	1934	5.3	-8.9
0.4053	0.1290	1980	5.4	-9.0
0.4499	0.1590	2441	6.7	-9.9
0.4680	0.1720	2640	7.2	-10.3
0.5266	0.2180	3346	9.2	-11.6
0.5626	0.2500	3838	10.5	-12.4
0.5998	0.2860	4390	12.0	-13.3
0.6514	0.3420	5250	14.4	-14.4
0.7001	0.4030	6186	16.9	-15.5
0.7502	0.4770	7322	20.1	-16.6
0.7999	0.5670	8704	23.8	-17.7
0.8648	0.7260	11144	30.5	-19.1
0.9000	0.8480	13017	35.7	-19.9
0.9313	1.0000	15350	42.1	-20.6
0.9800	1.5000	23026	63.1	-21.7
0.9942	2.0000	30701	84.1	-22.0

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K6  
 換算層厚 = 24.00 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 20.5 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	25	0.1	-1.0
0.0844	0.0056	81	0.2	-1.7
0.1236	0.0120	174	0.5	-2.5
0.1501	0.0177	257	0.7	-3.1
0.1999	0.0314	455	1.2	-4.1
0.2500	0.0491	712	1.9	-5.1
0.3000	0.0707	1025	2.8	-6.2
0.3500	0.0962	1394	3.8	-7.2
0.4005	0.1260	1826	5.0	-8.2
0.4053	0.1290	1870	5.1	-8.3
0.4499	0.1590	2304	6.3	-9.2
0.4652	0.1700	2464	6.8	-9.5
0.5015	0.1970	2855	7.8	-10.3
0.5494	0.2380	3449	9.5	-11.3
0.5774	0.2640	3826	10.5	-11.8
0.6514	0.3420	4956	13.6	-13.4
0.7001	0.4030	5841	16.0	-14.4
0.7502	0.4770	6913	18.9	-15.4
0.7999	0.5670	8217	22.5	-16.4
0.8779	0.7670	11116	30.5	-18.0
0.9000	0.8480	12290	33.7	-18.4
0.9313	1.0000	14493	39.7	-19.1
0.9800	1.5000	21739	59.6	-20.1
0.9942	2.0000	28985	79.4	-20.4

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K8  
 換算層厚 = 24.70 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 24.5 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	26	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	86	0.2	-2.1
0.1287	0.0130	200	0.5	-3.2
0.1501	0.0177	272	0.7	-3.7
0.1999	0.0314	482	1.3	-4.9
0.2500	0.0491	754	2.1	-6.1
0.3000	0.0707	1085	3.0	-7.4
0.3500	0.0962	1477	4.0	-8.6
0.4005	0.1260	1934	5.3	-9.8
0.4053	0.1290	1980	5.4	-9.9
0.4499	0.1590	2441	6.7	-11.0
0.4680	0.1720	2640	7.2	-11.5
0.5015	0.1970	3024	8.3	-12.3
0.5626	0.2500	3838	10.5	-13.8
0.5998	0.2860	4390	12.0	-14.7
0.6514	0.3420	5250	14.4	-16.0
0.7001	0.4030	6186	16.9	-17.2
0.7502	0.4770	7322	20.1	-18.4
0.7999	0.5670	8704	23.8	-19.6
0.8648	0.7260	11144	30.5	-21.2
0.9000	0.8480	13017	35.7	-22.0
0.9313	1.0000	15350	42.1	-22.8
0.9800	1.5000	23026	63.1	-24.0
0.9942	2.0000	30701	84.1	-24.4

表一

時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K10  
 換算層厚 = 24.50 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 27.1 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	26	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	85	0.2	-2.3
0.1251	0.0123	186	0.5	-3.4
0.1501	0.0177	267	0.7	-4.1
0.1999	0.0314	474	1.3	-5.4
0.2500	0.0491	742	2.0	-6.8
0.3000	0.0707	1068	2.9	-8.1
0.3500	0.0962	1453	4.0	-9.5
0.4005	0.1260	1903	5.2	-10.9
0.4053	0.1290	1948	5.3	-11.0
0.4499	0.1590	2401	6.6	-12.2
0.4680	0.1720	2598	7.1	-12.7
0.4840	0.1830	2764	7.6	-13.1
0.5494	0.2380	3594	9.8	-14.9
0.5669	0.2540	3836	10.5	-15.4
0.6514	0.3420	5165	14.2	-17.7
0.7001	0.4030	6086	16.7	-19.0
0.7502	0.4770	7204	19.7	-20.3
0.7999	0.5670	8563	23.5	-21.7
0.8501	0.6840	10330	28.3	-23.0
0.8688	0.7380	11146	30.5	-23.5
0.9313	1.0000	15103	41.4	-25.2
0.9800	1.5000	22654	62.1	-26.6
0.9942	2.0000	30206	82.8	-26.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K11  
 換算層厚 = 25.40 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 32.1 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	28	0.1	-1.5
0.0844	0.0056	91	0.2	-2.7
0.1199	0.0113	183	0.5	-3.9
0.1501	0.0177	287	0.8	-4.8
0.1999	0.0314	510	1.4	-6.4
0.2500	0.0491	797	2.2	-8.0
0.3000	0.0707	1148	3.1	-9.6
0.3500	0.0962	1562	4.3	-11.2
0.4005	0.1260	2045	5.6	-12.9
0.4053	0.1290	2094	5.7	-13.0
0.4499	0.1590	2581	7.1	-14.4
0.4583	0.1650	2678	7.3	-14.7
0.5051	0.2000	3247	8.9	-16.2
0.5461	0.2350	3815	10.5	-17.5
0.5998	0.2860	4643	12.7	-19.3
0.6514	0.3420	5552	15.2	-20.9
0.7001	0.4030	6542	17.9	-22.5
0.7502	0.4770	7743	21.2	-24.1
0.7999	0.5670	9204	25.2	-25.7
0.8508	0.6860	11136	30.5	-27.3
0.9000	0.8480	13765	37.7	-28.9
0.9313	1.0000	16233	44.5	-29.9
0.9800	1.5000	24349	66.7	-31.5
0.9942	2.0000	32466	88.9	-31.9



表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K13  
 換算層厚 = 25.50 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 28.9 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	28	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	92	0.3	-2.4
0.1246	0.0122	200	0.5	-3.6
0.1501	0.0177	290	0.8	-4.3
0.1999	0.0314	514	1.4	-5.8
0.2500	0.0491	803	2.2	-7.2
0.3000	0.0707	1157	3.2	-8.7
0.3500	0.0962	1574	4.3	-10.1
0.4005	0.1260	2061	5.6	-11.6
0.4053	0.1290	2111	5.8	-11.7
0.4499	0.1590	2601	7.1	-13.0
0.4583	0.1650	2700	7.4	-13.2
0.5051	0.2000	3272	9.0	-14.6
0.5450	0.2340	3828	10.5	-15.7
0.5998	0.2860	4679	12.8	-17.3
0.6514	0.3420	5595	15.3	-18.8
0.7001	0.4030	6593	18.1	-20.2
0.7502	0.4770	7804	21.4	-21.7
0.7999	0.5670	9277	25.4	-23.1
0.8490	0.6810	11142	30.5	-24.5
0.9000	0.8480	13874	38.0	-26.0
0.9313	1.0000	16361	44.8	-26.9
0.9800	1.5000	24541	67.2	-28.3
0.9942	2.0000	32722	89.6	-28.7

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K14  
 換算層厚 = 26.30 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 29.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	97	0.3	-2.4
0.1205	0.0114	198	0.5	-3.5
0.1501	0.0177	308	0.8	-4.4
0.1999	0.0314	546	1.5	-5.8
0.2500	0.0491	855	2.3	-7.3
0.3000	0.0707	1230	3.4	-8.7
0.3500	0.0962	1674	4.6	-10.1
0.4005	0.1260	2193	6.0	-11.6
0.4341	0.1480	2576	7.1	-12.6
0.4499	0.1590	2767	7.6	-13.0
0.4542	0.1620	2819	7.7	-13.2
0.5051	0.2000	3481	9.5	-14.6
0.5301	0.2210	3846	10.5	-15.4
0.5998	0.2860	4977	13.6	-17.4
0.6514	0.3420	5952	16.3	-18.9
0.7001	0.4030	7014	19.2	-20.3
0.7502	0.4770	8301	22.7	-21.8
0.7999	0.5670	9868	27.0	-23.2
0.8329	0.6400	11138	30.5	-24.2
0.9000	0.8480	14758	40.4	-26.1
0.9313	1.0000	17404	47.7	-27.0
0.9800	1.5000	26105	71.5	-28.4
0.9942	2.0000	34807	95.4	-28.8

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔: K17  
 換算層厚 = 26.50 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 30.2 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.4
0.0844	0.0056	99	0.3	-2.6
0.1194	0.0112	198	0.5	-3.6
0.1501	0.0177	313	0.9	-4.5
0.1999	0.0314	555	1.5	-6.0
0.2500	0.0491	868	2.4	-7.6
0.3000	0.0707	1249	3.4	-9.1
0.3500	0.0962	1700	4.7	-10.6
0.4005	0.1260	2226	6.1	-12.1
0.4053	0.1290	2279	6.2	-12.2
0.4297	0.1450	2562	7.0	-13.0
0.4499	0.1590	2809	7.7	-13.6
0.5051	0.2000	3534	9.7	-15.3
0.5243	0.2160	3817	10.5	-15.8
0.5998	0.2860	5053	13.8	-18.1
0.6514	0.3420	6043	16.6	-19.7
0.7001	0.4030	7121	19.5	-21.1
0.7502	0.4770	8428	23.1	-22.7
0.7999	0.5670	10018	27.4	-24.2
0.8287	0.6300	11132	30.5	-25.0
0.9000	0.8480	14983	41.1	-27.2
0.9313	1.0000	17669	48.4	-28.1
0.9800	1.5000	26504	72.6	-29.6
0.9942	2.0000	35338	96.8	-30.0

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K18  
 換算層厚 = 27.00 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 29.9 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	31	0.1	-1.4
0.0844	0.0056	103	0.3	-2.5
0.1156	0.0105	193	0.5	-3.5
0.1501	0.0177	325	0.9	-4.5
0.1999	0.0314	576	1.6	-6.0
0.2500	0.0491	901	2.5	-7.5
0.3000	0.0707	1297	3.6	-9.0
0.3500	0.0962	1765	4.8	-10.5
0.4005	0.1260	2311	6.3	-12.0
0.4053	0.1290	2366	6.5	-12.1
0.4297	0.1450	2660	7.3	-12.8
0.4499	0.1590	2916	8.0	-13.5
0.5148	0.2080	3815	10.5	-15.4
0.5494	0.2380	4365	12.0	-16.4
0.5998	0.2860	5246	14.4	-17.9
0.6514	0.3420	6273	17.2	-19.5
0.7001	0.4030	7392	20.3	-20.9
0.7502	0.4770	8749	24.0	-22.4
0.7999	0.5670	10400	28.5	-23.9
0.8183	0.6060	11115	30.5	-24.5
0.9000	0.8480	15554	42.6	-26.9
0.9313	1.0000	18342	50.3	-27.8
0.9800	1.5000	27513	75.4	-29.3
0.9942	2.0000	36685	100.5	-29.7

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔: K20  
 換算層厚 = 27.20 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 28.5 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	32	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	104	0.3	-2.4
0.1162	0.0106	197	0.5	-3.3
0.1501	0.0177	329	0.9	-4.3
0.1999	0.0314	585	1.6	-5.7
0.2500	0.0491	914	2.5	-7.1
0.3000	0.0707	1316	3.6	-8.6
0.3500	0.0962	1791	4.9	-10.0
0.4005	0.1260	2345	6.4	-11.4
0.4053	0.1290	2401	6.6	-11.6
0.4499	0.1590	2960	8.1	-12.8
0.4583	0.1650	3071	8.4	-13.1
0.5124	0.2060	3835	10.5	-14.6
0.5494	0.2380	4430	12.1	-15.7
0.5998	0.2860	5324	14.6	-17.1
0.6514	0.3420	6366	17.4	-18.6
0.7001	0.4030	7502	20.6	-20.0
0.7502	0.4770	8879	24.3	-21.4
0.7999	0.5670	10555	28.9	-22.8
0.8147	0.5980	11132	30.5	-23.2
0.9000	0.8480	15786	43.2	-25.6
0.9313	1.0000	18615	51.0	-26.5
0.9800	1.5000	27923	76.5	-27.9
0.9942	2.0000	37230	102.0	-28.3

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K21  
 換算層厚 = 27.20 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 29.2 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	32	0.1	-1.4
0.0844	0.0056	104	0.3	-2.5
0.1070	0.0090	168	0.5	-3.1
0.1501	0.0177	329	0.9	-4.4
0.1999	0.0314	585	1.6	-5.8
0.2500	0.0491	914	2.5	-7.3
0.3000	0.0707	1316	3.6	-8.8
0.3500	0.0962	1791	4.9	-10.2
0.4005	0.1260	2345	6.4	-11.7
0.4282	0.1440	2681	7.3	-12.5
0.4499	0.1590	2960	8.1	-13.1
0.4583	0.1650	3071	8.4	-13.4
0.5112	0.2050	3816	10.5	-14.9
0.5494	0.2380	4430	12.1	-16.0
0.5998	0.2860	5324	14.6	-17.5
0.6514	0.3420	6366	17.4	-19.0
0.7001	0.4030	7502	20.6	-20.4
0.7502	0.4770	8879	24.3	-21.9
0.7999	0.5670	10555	28.9	-23.4
0.8147	0.5980	11132	30.5	-23.8
0.9000	0.8480	15786	43.2	-26.3
0.9313	1.0000	18615	51.0	-27.2
0.9800	1.5000	27923	76.5	-28.6
0.9942	2.0000	37230	102.0	-29.0

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K24  
 換算層厚 = 26.40 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 21.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.0
0.0844	0.0056	98	0.3	-1.8
0.1194	0.0112	196	0.5	-2.5
0.1501	0.0177	310	0.9	-3.2
0.1999	0.0314	551	1.5	-4.2
0.2500	0.0491	861	2.4	-5.3
0.3000	0.0707	1240	3.4	-6.3
0.3500	0.0962	1687	4.6	-7.3
0.4005	0.1260	2210	6.1	-8.4
0.4356	0.1490	2613	7.2	-9.1
0.4499	0.1590	2788	7.6	-9.4
0.4556	0.1630	2858	7.8	-9.6
0.5051	0.2000	3507	9.6	-10.6
0.5266	0.2180	3823	10.5	-11.1
0.5998	0.2860	5015	13.7	-12.6
0.6514	0.3420	5997	16.4	-13.7
0.7001	0.4030	7067	19.4	-14.7
0.7502	0.4770	8365	22.9	-15.8
0.7999	0.5670	9943	27.2	-16.8
0.8308	0.6350	11135	30.5	-17.4
0.9000	0.8480	14871	40.7	-18.9
0.9313	1.0000	17536	48.0	-19.6
0.9800	1.5000	26304	72.1	-20.6
0.9942	2.0000	35072	96.1	-20.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K25  
 換算層厚 = 26.30 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 23.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	97	0.3	-2.0
0.1183	0.0110	191	0.5	-2.8
0.1501	0.0177	308	0.8	-3.6
0.1999	0.0314	546	1.5	-4.7
0.2500	0.0491	855	2.3	-5.9
0.3000	0.0707	1230	3.4	-7.1
0.3500	0.0962	1674	4.6	-8.3
0.4005	0.1260	2193	6.0	-9.5
0.4222	0.1400	2436	6.7	-10.0
0.4499	0.1590	2767	7.6	-10.7
0.4556	0.1630	2837	7.8	-10.8
0.5051	0.2000	3481	9.5	-12.0
0.5290	0.2200	3829	10.5	-12.5
0.5998	0.2860	4977	13.6	-14.2
0.6514	0.3420	5952	16.3	-15.4
0.7001	0.4030	7014	19.2	-16.6
0.7502	0.4770	8301	22.7	-17.8
0.7999	0.5670	9868	27.0	-19.0
0.8325	0.6390	11121	30.5	-19.7
0.9000	0.8480	14758	40.4	-21.3
0.9313	1.0000	17404	47.7	-22.1
0.9800	1.5000	26105	71.5	-23.2
0.9942	2.0000	34807	95.4	-23.6



表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K27  
 換算層厚 = 26.80 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 25.7 (cm)

U <sub>z</sub> (eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	31	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	101	0.3	-2.2
0.1183	0.0110	199	0.5	-3.0
0.1501	0.0177	320	0.9	-3.9
0.1999	0.0314	567	1.6	-5.1
0.2500	0.0491	887	2.4	-6.4
0.3000	0.0707	1278	3.5	-7.7
0.3500	0.0962	1738	4.8	-9.0
0.4005	0.1260	2277	6.2	-10.3
0.4237	0.1410	2548	7.0	-10.9
0.4499	0.1590	2873	7.9	-11.6
0.4556	0.1630	2946	8.1	-11.7
0.5051	0.2000	3614	9.9	-13.0
0.5196	0.2120	3831	10.5	-13.4
0.5998	0.2860	5168	14.2	-15.4
0.6514	0.3420	6180	16.9	-16.7
0.7001	0.4030	7283	20.0	-18.0
0.7502	0.4770	8620	23.6	-19.3
0.7999	0.5670	10247	28.1	-20.6
0.8227	0.6160	11132	30.5	-21.1
0.9000	0.8480	15325	42.0	-23.1
0.9313	1.0000	18072	49.5	-23.9
0.9800	1.5000	27107	74.3	-25.2
0.9942	2.0000	36143	99.0	-25.6

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K31  
 換算層厚 = 25.50 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 16.1 (cm)

Uz(eq)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	28	0.1	-0.7
0.0844	0.0056	92	0.3	-1.4
0.1236	0.0120	196	0.5	-2.0
0.1501	0.0177	290	0.8	-2.4
0.1999	0.0314	514	1.4	-3.2
0.2500	0.0491	803	2.2	-4.0
0.3000	0.0707	1157	3.2	-4.8
0.3500	0.0962	1574	4.3	-5.6
0.4005	0.1260	2061	5.6	-6.4
0.4053	0.1290	2111	5.8	-6.5
0.4499	0.1590	2601	7.1	-7.2
0.4583	0.1650	2700	7.4	-7.4
0.5015	0.1970	3223	8.8	-8.1
0.5461	0.2350	3845	10.5	-8.8
0.5998	0.2860	4679	12.8	-9.7
0.6514	0.3420	5595	15.3	-10.5
0.7001	0.4030	6593	18.1	-11.3
0.7502	0.4770	7804	21.4	-12.1
0.7999	0.5670	9277	25.4	-12.9
0.8486	0.6800	11125	30.5	-13.7
0.9000	0.8480	13874	38.0	-14.5
0.9313	1.0000	16361	44.8	-15.0
0.9800	1.5000	24541	67.2	-15.8
0.9942	2.0000	32722	89.6	-16.0

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K32  
 換算層厚 = 25.90 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 14.8 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	29	0.1	-0.7
0.0844	0.0056	95	0.3	-1.2
0.1210	0.0115	194	0.5	-1.8
0.1501	0.0177	299	0.8	-2.2
0.1999	0.0314	530	1.5	-3.0
0.2500	0.0491	829	2.3	-3.7
0.3000	0.0707	1193	3.3	-4.4
0.3500	0.0962	1624	4.4	-5.2
0.4005	0.1260	2127	5.8	-5.9
0.4053	0.1290	2177	6.0	-6.0
0.4499	0.1590	2684	7.4	-6.7
0.4583	0.1650	2785	7.6	-6.8
0.5015	0.1970	3325	9.1	-7.4
0.5382	0.2280	3848	10.5	-8.0
0.5637	0.2510	4236	11.6	-8.3
0.6514	0.3420	5772	15.8	-9.6
0.7001	0.4030	6802	18.6	-10.4
0.7502	0.4770	8051	22.1	-11.1
0.7999	0.5670	9570	26.2	-11.8
0.8409	0.6600	11140	30.5	-12.4
0.9000	0.8480	14313	39.2	-13.3
0.9313	1.0000	16878	46.2	-13.8
0.9800	1.5000	25317	69.4	-14.5
0.9942	2.0000	33756	92.5	-14.7

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K34  
 換算層厚 = 24.90 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 23.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	27	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	87	0.2	-1.9
0.1205	0.0114	178	0.5	-2.8
0.1501	0.0177	276	0.8	-3.5
0.1999	0.0314	490	1.3	-4.6
0.2500	0.0491	766	2.1	-5.8
0.3000	0.0707	1103	3.0	-6.9
0.3500	0.0962	1501	4.1	-8.0
0.4005	0.1260	1966	5.4	-9.2
0.4053	0.1290	2012	5.5	-9.3
0.4499	0.1590	2480	6.8	-10.3
0.4680	0.1720	2683	7.4	-10.8
0.5015	0.1970	3073	8.4	-11.5
0.5572	0.2450	3822	10.5	-12.8
0.6017	0.2880	4493	12.3	-13.8
0.6514	0.3420	5335	14.6	-15.0
0.7001	0.4030	6287	17.2	-16.1
0.7502	0.4770	7441	20.4	-17.3
0.7999	0.5670	8845	24.2	-18.4
0.8608	0.7140	11138	30.5	-19.8
0.9000	0.8480	13229	36.2	-20.7
0.9313	1.0000	15600	42.7	-21.4
0.9800	1.5000	23400	64.1	-22.5
0.9942	2.0000	31200	85.5	-22.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔: K35  
 換算層厚 = 25.20 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 20.8 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	27	0.1	-1.0
0.0844	0.0056	89	0.2	-1.8
0.1199	0.0113	181	0.5	-2.5
0.1501	0.0177	283	0.8	-3.1
0.1999	0.0314	502	1.4	-4.2
0.2500	0.0491	785	2.1	-5.2
0.3000	0.0707	1130	3.1	-6.2
0.3500	0.0962	1537	4.2	-7.3
0.4005	0.1260	2013	5.5	-8.3
0.4053	0.1290	2061	5.6	-8.4
0.4499	0.1590	2541	7.0	-9.4
0.4652	0.1700	2716	7.4	-9.7
0.5015	0.1970	3148	8.6	-10.4
0.5517	0.2400	3835	10.5	-11.5
0.5836	0.2700	4314	11.8	-12.1
0.6514	0.3420	5465	15.0	-13.5
0.7001	0.4030	6439	17.6	-14.6
0.7502	0.4770	7622	20.9	-15.6
0.7999	0.5670	9060	24.8	-16.6
0.8545	0.6960	11121	30.5	-17.8
0.9000	0.8480	13549	37.1	-18.7
0.9313	1.0000	15978	43.8	-19.4
0.9800	1.5000	23967	65.7	-20.4
0.9942	2.0000	31956	87.6	-20.7

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K36  
 換算層厚 = 24.20 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 22.9 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	25	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	83	0.2	-1.9
0.1311	0.0135	199	0.5	-3.0
0.1501	0.0177	261	0.7	-3.4
0.1999	0.0314	463	1.3	-4.6
0.2500	0.0491	723	2.0	-5.7
0.3000	0.0707	1042	2.9	-6.9
0.3500	0.0962	1418	3.9	-8.0
0.4005	0.1260	1857	5.1	-9.2
0.4053	0.1290	1901	5.2	-9.3
0.4499	0.1590	2343	6.4	-10.3
0.4680	0.1720	2534	6.9	-10.7
0.5015	0.1970	2903	8.0	-11.5
0.5494	0.2380	3507	9.6	-12.6
0.5732	0.2600	3831	10.5	-13.1
0.6514	0.3420	5039	13.8	-14.9
0.7001	0.4030	5938	16.3	-16.0
0.7502	0.4770	7029	19.3	-17.2
0.7999	0.5670	8355	22.9	-18.3
0.8745	0.7560	11140	30.5	-20.0
0.9000	0.8480	12495	34.2	-20.6
0.9313	1.0000	14735	40.4	-21.3
0.9800	1.5000	22103	60.6	-22.4
0.9942	2.0000	29470	80.7	-22.8

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K37  
 換算層厚 = 24.60 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 27.9 (cm)

Uz(eq)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	26	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	85	0.2	-2.4
0.1267	0.0126	192	0.5	-3.5
0.1501	0.0177	270	0.7	-4.2
0.1999	0.0314	478	1.3	-5.6
0.2500	0.0491	748	2.0	-7.0
0.3000	0.0707	1077	2.9	-8.4
0.3500	0.0962	1465	4.0	-9.8
0.4005	0.1260	1919	5.3	-11.2
0.4053	0.1290	1964	5.4	-11.3
0.4499	0.1590	2421	6.6	-12.6
0.4680	0.1720	2619	7.2	-13.1
0.5051	0.2000	3045	8.3	-14.1
0.5647	0.2520	3837	10.5	-15.8
0.5898	0.2760	4202	11.5	-16.5
0.6514	0.3420	5207	14.3	-18.2
0.7001	0.4030	6136	16.8	-19.5
0.7502	0.4770	7263	19.9	-20.9
0.7999	0.5670	8633	23.7	-22.3
0.8662	0.7300	11115	30.5	-24.2
0.9000	0.8480	12912	35.4	-25.1
0.9313	1.0000	15226	41.7	-26.0
0.9800	1.5000	22840	62.6	-27.3
0.9942	2.0000	30453	83.4	-27.7

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔: K38  
 換算層厚 = 24.60 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 20.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	26	0.1	-1.0
0.0844	0.0056	85	0.2	-1.7
0.1272	0.0127	193	0.5	-2.6
0.1501	0.0177	270	0.7	-3.1
0.1999	0.0314	478	1.3	-4.1
0.2500	0.0491	748	2.0	-5.2
0.3000	0.0707	1077	2.9	-6.2
0.3500	0.0962	1465	4.0	-7.2
0.4005	0.1260	1919	5.3	-8.3
0.4053	0.1290	1964	5.4	-8.4
0.4499	0.1590	2421	6.6	-9.3
0.4787	0.1800	2741	7.5	-9.9
0.5051	0.2000	3045	8.3	-10.5
0.5647	0.2520	3837	10.5	-11.7
0.5998	0.2860	4355	11.9	-12.4
0.6514	0.3420	5207	14.3	-13.5
0.7001	0.4030	6136	16.8	-14.5
0.7502	0.4770	7263	19.9	-15.5
0.7999	0.5670	8633	23.7	-16.6
0.8662	0.7300	11115	30.5	-17.9
0.9000	0.8480	12912	35.4	-18.6
0.9313	1.0000	15226	41.7	-19.3
0.9800	1.5000	22840	62.6	-20.3
0.9942	2.0000	30453	83.4	-20.6



表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K39  
 換算層厚 = 24.80 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 25.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	26	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	87	0.2	-2.1
0.1262	0.0125	193	0.5	-3.2
0.1501	0.0177	274	0.8	-3.8
0.1999	0.0314	486	1.3	-5.0
0.2500	0.0491	760	2.1	-6.3
0.3000	0.0707	1094	3.0	-7.5
0.3500	0.0962	1489	4.1	-8.7
0.4005	0.1260	1950	5.3	-10.0
0.4053	0.1290	1996	5.5	-10.1
0.4499	0.1590	2461	6.7	-11.2
0.4801	0.1810	2801	7.7	-12.0
0.5051	0.2000	3095	8.5	-12.6
0.5604	0.2480	3838	10.5	-14.0
0.5998	0.2860	4426	12.1	-15.0
0.6514	0.3420	5292	14.5	-16.3
0.7001	0.4030	6236	17.1	-17.5
0.7502	0.4770	7382	20.2	-18.8
0.7999	0.5670	8774	24.0	-20.0
0.8628	0.7200	11142	30.5	-21.6
0.9000	0.8480	13123	36.0	-22.5
0.9313	1.0000	15475	42.4	-23.3
0.9800	1.5000	23212	63.6	-24.5
0.9942	2.0000	30950	84.8	-24.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K40  
 換算層厚 = 25.90 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 25.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	29	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	95	0.3	-2.1
0.1205	0.0114	192	0.5	-3.0
0.1501	0.0177	299	0.8	-3.8
0.1999	0.0314	530	1.5	-5.0
0.2500	0.0491	829	2.3	-6.3
0.3000	0.0707	1193	3.3	-7.5
0.3500	0.0962	1624	4.4	-8.7
0.4005	0.1260	2127	5.8	-10.0
0.4053	0.1290	2177	6.0	-10.1
0.4499	0.1590	2684	7.4	-11.2
0.4542	0.1620	2734	7.5	-11.4
0.5051	0.2000	3376	9.2	-12.6
0.5359	0.2260	3814	10.5	-13.4
0.5764	0.2630	4439	12.2	-14.4
0.6514	0.3420	5772	15.8	-16.3
0.7001	0.4030	6802	18.6	-17.5
0.7502	0.4770	8051	22.1	-18.8
0.7999	0.5670	9570	26.2	-20.0
0.8409	0.6600	11140	30.5	-21.0
0.9000	0.8480	14313	39.2	-22.5
0.9313	1.0000	16878	46.2	-23.3
0.9800	1.5000	25317	69.4	-24.5
0.9942	2.0000	33756	92.5	-24.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔: K41  
 換算層厚 = 25.70 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 27.4 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	28	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	93	0.3	-2.3
0.1236	0.0120	199	0.5	-3.4
0.1501	0.0177	294	0.8	-4.1
0.1999	0.0314	522	1.4	-5.5
0.2500	0.0491	816	2.2	-6.9
0.3000	0.0707	1175	3.2	-8.2
0.3500	0.0962	1599	4.4	-9.6
0.4005	0.1260	2094	5.7	-11.0
0.4053	0.1290	2144	5.9	-11.1
0.4499	0.1590	2642	7.2	-12.3
0.4499	0.1590	2642	7.2	-12.3
0.5051	0.2000	3324	9.1	-13.8
0.5405	0.2300	3822	10.5	-14.8
0.5998	0.2860	4753	13.0	-16.4
0.6514	0.3420	5684	15.6	-17.8
0.7001	0.4030	6697	18.3	-19.2
0.7502	0.4770	7927	21.7	-20.6
0.7999	0.5670	9423	25.8	-21.9
0.8448	0.6700	11134	30.5	-23.1
0.9000	0.8480	14092	38.6	-24.7
0.9313	1.0000	16619	45.5	-25.5
0.9800	1.5000	24928	68.3	-26.9
0.9942	2.0000	33237	91.1	-27.2

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K42  
 換算層厚 = 25.70 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 26.8 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	28	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	93	0.3	-2.3
0.1236	0.0120	199	0.5	-3.3
0.1501	0.0177	294	0.8	-4.0
0.1999	0.0314	522	1.4	-5.4
0.2500	0.0491	816	2.2	-6.7
0.3000	0.0707	1175	3.2	-8.0
0.3500	0.0962	1599	4.4	-9.4
0.4005	0.1260	2094	5.7	-10.7
0.4053	0.1290	2144	5.9	-10.9
0.4499	0.1590	2642	7.2	-12.1
0.4499	0.1590	2642	7.2	-12.1
0.5051	0.2000	3324	9.1	-13.5
0.5405	0.2300	3822	10.5	-14.5
0.5998	0.2860	4753	13.0	-16.1
0.6514	0.3420	5684	15.6	-17.5
0.7001	0.4030	6697	18.3	-18.8
0.7502	0.4770	7927	21.7	-20.1
0.7999	0.5670	9423	25.8	-21.4
0.8448	0.6700	11134	30.5	-22.6
0.9000	0.8480	14092	38.6	-24.1
0.9313	1.0000	16619	45.5	-25.0
0.9800	1.5000	24928	68.3	-26.3
0.9942	2.0000	33237	91.1	-26.6

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K43  
 換算層厚 = 25.80 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 29.9 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	28	0.1	-1.4
0.0844	0.0056	94	0.3	-2.5
0.1183	0.0110	184	0.5	-3.5
0.1501	0.0177	296	0.8	-4.5
0.1999	0.0314	526	1.4	-6.0
0.2500	0.0491	822	2.3	-7.5
0.3000	0.0707	1184	3.2	-9.0
0.3500	0.0962	1611	4.4	-10.5
0.4005	0.1260	2110	5.8	-12.0
0.4053	0.1290	2161	5.9	-12.1
0.4499	0.1590	2663	7.3	-13.5
0.4499	0.1590	2663	7.3	-13.5
0.5051	0.2000	3350	9.2	-15.1
0.5382	0.2280	3819	10.5	-16.1
0.5998	0.2860	4790	13.1	-17.9
0.6514	0.3420	5728	15.7	-19.5
0.7001	0.4030	6749	18.5	-20.9
0.7502	0.4770	7989	21.9	-22.4
0.7999	0.5670	9496	26.0	-23.9
0.8425	0.6640	11121	30.5	-25.2
0.9000	0.8480	14202	38.9	-26.9
0.9313	1.0000	16748	45.9	-27.8
0.9800	1.5000	25122	68.8	-29.3
0.9942	2.0000	33496	91.8	-29.7

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K45  
 換算層厚 = 26.10 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 24.4 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	29	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	96	0.3	-2.1
0.1210	0.0115	197	0.5	-3.0
0.1501	0.0177	303	0.8	-3.7
0.1999	0.0314	538	1.5	-4.9
0.2500	0.0491	842	2.3	-6.1
0.3000	0.0707	1212	3.3	-7.3
0.3500	0.0962	1649	4.5	-8.5
0.4005	0.1260	2160	5.9	-9.8
0.4053	0.1290	2211	6.1	-9.9
0.4499	0.1590	2725	7.5	-11.0
0.4499	0.1590	2725	7.5	-11.0
0.5051	0.2000	3428	9.4	-12.3
0.5336	0.2240	3839	10.5	-13.0
0.5998	0.2860	4902	13.4	-14.6
0.6514	0.3420	5862	16.1	-15.9
0.7001	0.4030	6907	18.9	-17.1
0.7502	0.4770	8176	22.4	-18.3
0.7999	0.5670	9718	26.6	-19.5
0.8370	0.6500	11141	30.5	-20.4
0.9000	0.8480	14535	39.8	-22.0
0.9313	1.0000	17140	47.0	-22.7
0.9800	1.5000	25710	70.4	-23.9
0.9942	2.0000	34280	93.9	-24.3

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K46  
 換算層厚 = 26.20 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 27.4 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	29	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	97	0.3	-2.3
0.1210	0.0115	199	0.5	-3.3
0.1501	0.0177	306	0.8	-4.1
0.1999	0.0314	542	1.5	-5.5
0.2500	0.0491	848	2.3	-6.9
0.3000	0.0707	1221	3.3	-8.2
0.3500	0.0962	1662	4.6	-9.6
0.4005	0.1260	2176	6.0	-11.0
0.4053	0.1290	2228	6.1	-11.1
0.4499	0.1590	2746	7.5	-12.3
0.4499	0.1590	2746	7.5	-12.3
0.5051	0.2000	3454	9.5	-13.8
0.5313	0.2220	3834	10.5	-14.6
0.5998	0.2860	4940	13.5	-16.4
0.6514	0.3420	5907	16.2	-17.8
0.7001	0.4030	6960	19.1	-19.2
0.7502	0.4770	8238	22.6	-20.6
0.8062	0.5800	10017	27.4	-22.1
0.8345	0.6440	11123	30.5	-22.9
0.9000	0.8480	14646	40.1	-24.7
0.9313	1.0000	17271	47.3	-25.5
0.9800	1.5000	25907	71.0	-26.9
0.9942	2.0000	34543	94.6	-27.2

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K47  
 換算層厚 = 26.20 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 34.2 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	29	0.1	-1.6
0.0844	0.0056	97	0.3	-2.9
0.1210	0.0115	199	0.5	-4.1
0.1501	0.0177	306	0.8	-5.1
0.1999	0.0314	542	1.5	-6.8
0.2500	0.0491	848	2.3	-8.6
0.3000	0.0707	1221	3.3	-10.3
0.3500	0.0962	1662	4.6	-12.0
0.4005	0.1260	2176	6.0	-13.7
0.4053	0.1290	2228	6.1	-13.9
0.4499	0.1590	2746	7.5	-15.4
0.4499	0.1590	2746	7.5	-15.4
0.5051	0.2000	3454	9.5	-17.3
0.5313	0.2220	3834	10.5	-18.2
0.5998	0.2860	4940	13.5	-20.5
0.6514	0.3420	5907	16.2	-22.3
0.7001	0.4030	6960	19.1	-23.9
0.7502	0.4770	8238	22.6	-25.7
0.7999	0.5670	9793	26.8	-27.4
0.8345	0.6440	11123	30.5	-28.5
0.9000	0.8480	14646	40.1	-30.8
0.9313	1.0000	17271	47.3	-31.8
0.9800	1.5000	25907	71.0	-33.5
0.9942	2.0000	34543	94.6	-34.0



表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K48  
 換算層厚 = 26.50 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 31.8 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.5
0.0844	0.0056	99	0.3	-2.7
0.1183	0.0110	194	0.5	-3.8
0.1501	0.0177	313	0.9	-4.8
0.1999	0.0314	555	1.5	-6.4
0.2500	0.0491	868	2.4	-8.0
0.3000	0.0707	1249	3.4	-9.5
0.3500	0.0962	1700	4.7	-11.1
0.4005	0.1260	2226	6.1	-12.7
0.4053	0.1290	2279	6.2	-12.9
0.4499	0.1590	2809	7.7	-14.3
0.4499	0.1590	2809	7.7	-14.3
0.5051	0.2000	3534	9.7	-16.1
0.5255	0.2170	3834	10.5	-16.7
0.5998	0.2860	5053	13.8	-19.1
0.6514	0.3420	6043	16.6	-20.7
0.7001	0.4030	7121	19.5	-22.3
0.7502	0.4770	8428	23.1	-23.9
0.7999	0.5670	10018	27.4	-25.4
0.8287	0.6300	11132	30.5	-26.4
0.9000	0.8480	14983	41.1	-28.6
0.9313	1.0000	17669	48.4	-29.6
0.9800	1.5000	26504	72.6	-31.2
0.9942	2.0000	35338	96.8	-31.6

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K50  
 換算層厚 = 26.90 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 33.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	31	0.1	-1.6
0.0844	0.0056	102	0.3	-2.8
0.1183	0.0110	200	0.5	-4.0
0.1501	0.0177	322	0.9	-5.1
0.1999	0.0314	572	1.6	-6.7
0.2500	0.0491	894	2.4	-8.4
0.3000	0.0707	1287	3.5	-10.1
0.3500	0.0962	1751	4.8	-11.8
0.4005	0.1260	2294	6.3	-13.5
0.4053	0.1290	2349	6.4	-13.7
0.4499	0.1590	2895	7.9	-15.2
0.4499	0.1590	2895	7.9	-15.2
0.5172	0.2100	3823	10.5	-17.4
0.5405	0.2300	4188	11.5	-18.2
0.5998	0.2860	5207	14.3	-20.2
0.6514	0.3420	6227	17.1	-22.0
0.7001	0.4030	7337	20.1	-23.6
0.7502	0.4770	8685	23.8	-25.3
0.7999	0.5670	10323	28.3	-27.0
0.8209	0.6120	11142	30.5	-27.7
0.9000	0.8480	15439	42.3	-30.3
0.9313	1.0000	18207	49.9	-31.4
0.9800	1.5000	27310	74.8	-33.0
0.9942	2.0000	36413	99.8	-33.5

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔: K51  
 換算層厚 = 27.00 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 28.5 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	31	0.1	-1.3
0.0844	0.0056	103	0.3	-2.4
0.1128	0.0100	183	0.5	-3.2
0.1501	0.0177	325	0.9	-4.3
0.1999	0.0314	576	1.6	-5.7
0.2500	0.0491	901	2.5	-7.1
0.3000	0.0707	1297	3.6	-8.6
0.3500	0.0962	1765	4.8	-10.0
0.4005	0.1260	2311	6.3	-11.4
0.4053	0.1290	2366	6.5	-11.6
0.4499	0.1590	2916	8.0	-12.8
0.4499	0.1590	2916	8.0	-12.8
0.5051	0.2000	3668	10.1	-14.4
0.5148	0.2080	3815	10.5	-14.7
0.5998	0.2860	5246	14.4	-17.1
0.6514	0.3420	6273	17.2	-18.6
0.7001	0.4030	7392	20.3	-20.0
0.7502	0.4770	8749	24.0	-21.4
0.7999	0.5670	10400	28.5	-22.8
0.8183	0.6060	11115	30.5	-23.3
0.9000	0.8480	15554	42.6	-25.6
0.9313	1.0000	18342	50.3	-26.5
0.9800	1.5000	27513	75.4	-27.9
0.9942	2.0000	36685	100.5	-28.3

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K52  
 換算層厚 = 27.90 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 30.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	33	0.1	-1.4
0.0844	0.0056	110	0.3	-2.6
0.1128	0.0100	196	0.5	-3.5
0.1501	0.0177	347	0.9	-4.6
0.1999	0.0314	615	1.7	-6.1
0.2500	0.0491	962	2.6	-7.7
0.3000	0.0707	1385	3.8	-9.2
0.3500	0.0962	1884	5.2	-10.7
0.4005	0.1260	2468	6.8	-12.3
0.4053	0.1290	2527	6.9	-12.4
0.4499	0.1590	3114	8.5	-13.8
0.4499	0.1590	3114	8.5	-13.8
0.5002	0.1960	3839	10.5	-15.4
0.5393	0.2290	4485	12.3	-16.6
0.5998	0.2860	5601	15.3	-18.4
0.6514	0.3420	6698	18.4	-20.0
0.7001	0.4030	7893	21.6	-21.5
0.7502	0.4770	9342	25.6	-23.0
0.8004	0.5680	11125	30.5	-24.6
0.8501	0.6840	13396	36.7	-26.1
0.9000	0.8480	16608	45.5	-27.6
0.9313	1.0000	19585	53.7	-28.6
0.9800	1.5000	29378	80.5	-30.1
0.9942	2.0000	39171	107.3	-30.5

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K53  
 換算層厚 = 27.30 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 25.0 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	32	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	105	0.3	-2.1
0.1128	0.0100	188	0.5	-2.8
0.1501	0.0177	332	0.9	-3.8
0.1999	0.0314	589	1.6	-5.0
0.2500	0.0491	921	2.5	-6.3
0.3000	0.0707	1326	3.6	-7.5
0.3500	0.0962	1804	4.9	-8.7
0.4005	0.1260	2363	6.5	-10.0
0.4053	0.1290	2419	6.6	-10.1
0.4499	0.1590	2982	8.2	-11.2
0.4499	0.1590	2982	8.2	-11.2
0.5100	0.2040	3825	10.5	-12.8
0.5393	0.2290	4294	11.8	-13.5
0.5998	0.2860	5363	14.7	-15.0
0.6514	0.3420	6413	17.6	-16.3
0.7001	0.4030	7557	20.7	-17.5
0.7502	0.4770	8945	24.5	-18.8
0.7999	0.5670	10632	29.1	-20.0
0.8128	0.5940	11139	30.5	-20.3
0.9000	0.8480	15902	43.6	-22.5
0.9313	1.0000	18752	51.4	-23.3
0.9800	1.5000	28128	77.1	-24.5
0.9942	2.0000	37504	102.8	-24.9

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K54  
 換算層厚 = 27.40 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 26.2 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	32	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	106	0.3	-2.2
0.1128	0.0100	189	0.5	-3.0
0.1501	0.0177	334	0.9	-3.9
0.1999	0.0314	593	1.6	-5.2
0.2500	0.0491	927	2.5	-6.6
0.3000	0.0707	1336	3.7	-7.9
0.3500	0.0962	1817	5.0	-9.2
0.4005	0.1260	2380	6.5	-10.5
0.4053	0.1290	2437	6.7	-10.6
0.4499	0.1590	3003	8.2	-11.8
0.4499	0.1590	3003	8.2	-11.8
0.5076	0.2020	3816	10.5	-13.3
0.5348	0.2250	4250	11.6	-14.0
0.5998	0.2860	5402	14.8	-15.7
0.6514	0.3420	6460	17.7	-17.1
0.7001	0.4030	7613	20.9	-18.3
0.7502	0.4770	9010	24.7	-19.7
0.8105	0.5890	11126	30.5	-21.2
0.8501	0.6840	12921	35.4	-22.3
0.9000	0.8480	16019	43.9	-23.6
0.9313	1.0000	18890	51.8	-24.4
0.9800	1.5000	28335	77.6	-25.7
0.9942	2.0000	37780	103.5	-26.0

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K55  
 換算層厚 = 27.90 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 24.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	33	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	110	0.3	-2.1
0.1128	0.0100	196	0.5	-2.8
0.1501	0.0177	347	0.9	-3.7
0.1999	0.0314	615	1.7	-4.9
0.2500	0.0491	962	2.6	-6.2
0.3000	0.0707	1385	3.8	-7.4
0.3500	0.0962	1884	5.2	-8.6
0.4005	0.1260	2468	6.8	-9.9
0.4053	0.1290	2527	6.9	-10.0
0.4499	0.1590	3114	8.5	-11.1
0.4499	0.1590	3114	8.5	-11.1
0.5002	0.1960	3839	10.5	-12.4
0.5348	0.2250	4407	12.1	-13.2
0.5998	0.2860	5601	15.3	-14.8
0.6514	0.3420	6698	18.4	-16.1
0.7001	0.4030	7893	21.6	-17.3
0.7502	0.4770	9342	25.6	-18.5
0.8004	0.5680	11125	30.5	-19.8
0.8501	0.6840	13396	36.7	-21.0
0.9000	0.8480	16608	45.5	-22.2
0.9313	1.0000	19585	53.7	-23.0
0.9800	1.5000	29378	80.5	-24.2
0.9942	2.0000	39171	107.3	-24.6

表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K56  
 換算層厚 = 26.60 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 24.7 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.1
0.0844	0.0056	100	0.3	-2.1
0.1183	0.0110	196	0.5	-2.9
0.1501	0.0177	315	0.9	-3.7
0.1999	0.0314	559	1.5	-4.9
0.2500	0.0491	874	2.4	-6.2
0.3000	0.0707	1259	3.4	-7.4
0.3500	0.0962	1713	4.7	-8.6
0.4005	0.1260	2243	6.1	-9.9
0.4053	0.1290	2297	6.3	-10.0
0.4499	0.1590	2831	7.8	-11.1
0.4499	0.1590	2831	7.8	-11.1
0.5051	0.2000	3561	9.8	-12.5
0.5243	0.2160	3845	10.5	-13.0
0.5998	0.2860	5092	13.9	-14.8
0.6514	0.3420	6089	16.7	-16.1
0.7001	0.4030	7175	19.7	-17.3
0.7502	0.4770	8492	23.3	-18.5
0.7999	0.5670	10094	27.7	-19.8
0.8270	0.6260	11145	30.5	-20.4
0.9000	0.8480	15097	41.4	-22.2
0.9313	1.0000	17803	48.8	-23.0
0.9800	1.5000	26704	73.2	-24.2
0.9942	2.0000	35606	97.5	-24.6



表一 時間～沈下量の計算

ボーリング孔： K57  
 換算層厚 = 26.60 (m)  
 換算Cv = 1.15E-03 (cm<sup>2</sup>/sec)  
 最終沈下量 = 24.9 (cm)

Uz(eq.)	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0465	0.0017	30	0.1	-1.2
0.0844	0.0056	100	0.3	-2.1
0.1183	0.0110	196	0.5	-2.9
0.1501	0.0177	315	0.9	-3.7
0.1999	0.0314	559	1.5	-5.0
0.2500	0.0491	874	2.4	-6.2
0.3000	0.0707	1259	3.4	-7.5
0.3500	0.0962	1713	4.7	-8.7
0.4005	0.1260	2243	6.1	-10.0
0.4053	0.1290	2297	6.3	-10.1
0.4499	0.1590	2831	7.8	-11.2
0.4499	0.1590	2831	7.8	-11.2
0.5051	0.2000	3561	9.8	-12.6
0.5243	0.2160	3845	10.5	-13.1
0.5998	0.2860	5092	13.9	-14.9
0.6614	0.3420	6089	16.7	-16.2
0.7001	0.4030	7175	19.7	-17.4
0.7502	0.4770	8492	23.3	-18.7
0.7999	0.5670	10094	27.7	-19.9
0.8270	0.6260	11145	30.5	-20.6
0.9000	0.8480	15097	41.4	-22.4
0.9313	1.0000	17803	48.8	-23.2
0.9800	1.5000	26704	73.2	-24.4
0.9942	2.0000	35606	97.5	-24.8



## 6. 現地盤状態での圧密沈下量の計算（誘導路地区）

(地盤処理なし)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
		舗装	2.1	1.00	2.10
		スラッグ	2.1	0.57	0.67
		盛土	1.9	0.00	0.00
Bor.NO:	GH-12				
孔口標高(m):	3.83				
滑走路標高(m):	5.10				
増加荷重 Δp (tf/m <sup>2</sup> ):	2.78	換算 Cv (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 γ' (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 p <sub>o</sub> (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	Cv (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.43	1.74	0.35	-	-	-	-
②-1	0.8	2.63	1.92	1.46	1.69E-02	0.4	105	0.78
②-2	0.9	1.73	1.92	3.10	4.05E-02	1.0	194	0.65
②-3	1.7	0.03	0.91	4.73	8.42E-03	0.4	1,489	0.44
②-4 (1)	3.3	-3.27	0.93	7.04	9.52E-03	0.9	1,458	0.86
②-4 (2)	3.3	-6.57	0.93	10.11	1.31E-02	1.2	1,458	0.86
③(1)	2.7	-9.27	0.73	12.63	6.87E-02	4.4	65	3.35
③(2)	2.7	-11.97	0.73	14.60	5.08E-02	3.8	65	3.35
③(3)	2.7	-14.67	0.73	16.57	4.21E-02	3.2	65	3.35
③(4)	3.0	-17.67	0.73	18.65	2.72E-02	2.3	53	4.12
⑤-1 (1)	2.0	-19.67	0.81	20.56	3.16E-02	1.8	74	2.32
⑤-1 (2)	2.1	-21.77	0.81	22.22	3.16E-02	1.8	74	2.44
⑤-2	3.4	-25.17	0.89	24.58	8.24E-03	0.8	253	2.14
⑦-1 (1)	6.0	-31.17	0.93	28.89	4.69E-03	0.8	1,700	1.46
⑦-1 (2)	7.7	-38.87	0.93	35.26	4.69E-03	1.0	1,700	1.87
合計						23.6		27.99

⑤-2まで 21.9

表- 時間～沈下量の計算 (GH-12)

ボーリング孔: GH-12  
 換算層厚 H' (m): 27.99  
 換算 Cv' (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量 Sf (cm): 21.9

U <sub>z</sub>	Tv	t (day)	t (year)	S <sub>t</sub> (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	33	0.1	1.1
0.1000	0.0077	151	0.4	2.2
0.1500	0.0177	347	0.9	3.3
0.2000	0.0314	615	1.7	4.4
0.2500	0.0491	962	2.6	5.5
0.3000	0.0707	1,385	3.8	6.6
0.3500	0.0962	1,884	5.2	7.7
0.4000	0.1260	2,468	6.8	8.8
0.4500	0.1590	3,114	8.5	9.9
0.5000	0.1970	3,858	10.6	11.0
0.5500	0.2380	4,661	12.8	12.0
0.6000	0.2860	5,602	15.3	13.1
0.6500	0.3420	6,698	18.4	14.2
0.7000	0.4030	7,893	21.6	15.3
0.7500	0.4770	9,343	25.6	16.4
0.8000	0.5670	11,105	30.4	17.5
0.8500	0.6840	13,397	36.7	18.6
0.9000	0.8480	16,609	45.5	19.7
0.9313	1.0000	19,586	53.7	20.4
0.9800	1.5000	29,379	80.5	21.5
0.9942	2.0000	39,172	107.3	21.8

	t (yer)	Tv	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0093	0.109	2.4
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1957	0.500	10.9
1装後10年間の沈下量 (cm)				8.6

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路

GH-13

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			舗装	2.1	1.00	2.10
Bor.NO :	GH-13	(水路部)	スラグ	2.1	0.59	0.72
孔口標高 (m) :	3.85	(-2.80)	盛土	1.9	0.00	0.00
滑走路標高 (m) :	5.14					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ) :	2.82		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day) :	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	2.5	1.35	1.74	2.18	-	-	-	-
②-3	1.2	0.20	0.91	4.87	2.14E-02	0.7	1.489	0.30
②-4 (1)	3.6	-3.40	0.93	7.07	1.58E-02	1.6	1.458	0.94
②-4 (2)	3.6	-7.00	0.93	10.42	9.45E-03	1.0	1.458	0.94
④ (1)	2.6	-9.60	0.73	13.04	4.58E-02	3.4	65	3.22
④ (2)	2.7	-12.30	0.73	14.98	5.35E-02	4.1	65	3.35
④ (3)	2.7	-15.00	0.73	16.95	4.86E-02	3.7	65	3.35
④ (4)	2.7	-17.70	0.73	18.92	4.34E-02	3.3	53	3.71
⑤-1 (1)	2.0	-19.70	0.81	20.71	3.19E-02	1.8	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-21.70	0.81	22.33	3.19E-02	1.8	74	2.32
⑤-2	3.5	-25.20	0.89	24.70	2.26E-02	2.2	253	2.20
⑦-1 (1)	5.0	-30.20	0.93	28.58	6.74E-03	0.9	1720	1.21
⑦-2 (1)	5.9	-36.10	0.93	33.65	6.74E-03	1.1	1,720	1.42
合計	40.0					25.6		25.29

⑤-2まで 23.5

表一 時間~沈下量の計算 (GH-13)

ボーリング孔 : GH-13  
 換算層厚  $H'$  (m) : 25.29  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy) : 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm) : 23.5

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	27	0.1	1.2
0.1000	0.0077	123	0.3	2.4
0.1500	0.0177	283	0.8	3.5
0.2000	0.0314	502	1.4	4.7
0.2500	0.0491	785	2.2	5.9
0.3000	0.0707	1,130	3.1	7.1
0.3500	0.0962	1,538	4.2	8.2
0.4000	0.1260	2,015	5.5	9.4
0.4500	0.1590	2,542	7.0	10.6
0.5000	0.1970	3,150	8.6	11.8
0.5500	0.2380	3,806	10.4	12.9
0.6000	0.2860	4,573	12.5	14.1
0.6500	0.3420	5,468	15.0	15.3
0.7000	0.4030	6,444	17.7	16.5
0.7500	0.4770	7,627	20.9	17.6
0.8000	0.5670	9,066	24.8	18.8
0.8500	0.6840	10,937	30.0	20.0
0.9000	0.8480	13,559	37.1	21.2
0.9313	1.0000	15,990	43.8	21.9
0.9800	1.5000	23,984	65.7	23.0
0.9942	2.0000	31,979	87.6	23.4

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0114	0.121	2.8
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2397	0.551	13.0
舗装後10年間の沈下量 (cm)				10.1

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
		舗装	2.1	1.00	2.10
		スラグ	2.1	0.50	0.53
		盛土	1.9	0.00	0.00
Bor.NO:	GH-14				
孔口標高 (m):	3.96				
滑走路標高 (m):	5.16				
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.63	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.56	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.8	2.76	1.92	1.53	3.18E-02	0.7	105	0.78
②-2	1.0	1.76	1.92	3.26	7.37E-02	1.9	194	0.72
②-3	1.7	0.06	0.91	4.99	2.14E-02	1.0	1,489	0.44
②-4 (1)	3.1	-3.04	0.93	7.20	2.33E-02	1.9	1,458	0.81
②-4 (2)	3.2	-6.24	0.93	10.13	1.05E-02	0.9	1,458	0.84
③	1.3	-7.54	0.81	12.15	5.08E-02	1.7	222	0.87
④ (1)	2.3	-9.84	0.73	12.46	5.34E-02	3.2	65	2.85
④ (2)	2.3	-12.14	0.73	14.14	4.81E-02	2.9	65	2.85
④ (3)	2.4	-14.54	0.73	15.86	4.67E-02	2.9	65	2.98
④ (4)	2.5	-17.04	0.73	17.64	3.58E-02	2.4	53	3.43
⑤-1 (1)	2.4	-19.44	0.81	19.53	2.55E-02	1.6	74	2.79
⑤-1 (2)	2.4	-21.84	0.81	21.47	2.55E-02	1.6	74	2.79
⑤-2	3.2	-25.04	0.89	23.87	1.75E-02	1.5	253	2.01
⑥-1 (1)	5.0	-30.04	0.93	27.62	4.69E-03	0.6	1250	1.41
⑥-2 (1)	6.1	-36.14	0.93	32.78	4.69E-03	0.8	1,250	1.73
合計	40.1					25.6		27.31

⑤-2まで 24.2

表一 時間～沈下量の計算 (GH-14)

ボーリング孔: GH-14  
 換算層厚  $H'$  (m): 27.31  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 24.2

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	32	0.1	1.2
0.1000	0.0077	144	0.4	2.4
0.1500	0.0177	330	0.9	3.6
0.2000	0.0314	585	1.6	4.8
0.2500	0.0491	916	2.5	6.1
0.3000	0.0707	1,318	3.6	7.3
0.3500	0.0962	1,794	4.9	8.5
0.4000	0.1260	2,349	6.4	9.7
0.4500	0.1590	2,965	8.1	10.9
0.5000	0.1970	3,673	10.1	12.1
0.5500	0.2380	4,438	12.2	13.3
0.6000	0.2860	5,333	14.6	14.5
0.6500	0.3420	6,377	17.5	15.7
0.7000	0.4030	7,514	20.6	16.9
0.7500	0.4770	8,894	24.4	18.2
0.8000	0.5670	10,572	29.0	19.4
0.8500	0.6840	12,754	34.9	20.6
0.9000	0.8180	15,812	43.3	21.8
0.9313	1.0000	18,646	51.1	22.5
0.9800	1.5000	27,969	76.6	23.7
0.9942	2.0000	37,292	102.2	24.1

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0098	0.112	2.7
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2055	0.512	12.4
舗装後10年間の沈下量 (cm)				9.7

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			舗装	2.1	1.00	2.10
Bor.NO:	GH-15	(水路部)	スラグ	2.1	0.58	0.70
孔口標高 (m):	3.90	(2.78)	盛土	1.9	0.00	0.00
滑走路標高 (m):	5.18					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.80		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	1.9	1.98	1.74	1.67	--	--	--	--
②-3	1.1	0.88	0.91	3.84	2.14E-02	0.7	1,489	0.29
②-4 (1)	3.6	-2.72	0.93	6.02	2.61E-02	2.6	1,458	0.94
②-4 (2)	3.6	-6.32	0.93	9.36	9.52E-03	1.0	1,458	0.94
③	1.2	-7.52	0.81	11.52	3.17E-02	1.1	222	0.81
④ (1)	2.2	-9.72	0.73	11.84	5.29E-02	3.3	65	2.73
④ (2)	2.2	-11.92	0.73	13.45	4.78E-02	2.9	65	2.73
④ (3)	2.2	-14.12	0.73	15.05	4.12E-02	2.5	65	2.73
④ (4)	2.2	-16.32	0.73	16.66	3.77E-02	2.3	53	3.02
⑤-1 (1)	2.8	-19.12	0.81	18.60	4.25E-02	3.3	74	3.25
⑤-1 (2)	2.8	-21.92	0.81	20.86	3.54E-02	2.8	74	3.25
⑤-2	2.9	-24.82	0.89	23.29	2.65E-02	2.1	253	1.82
⑥-1 (1)	5.0	-29.82	0.93	26.90	4.69E-03	0.7	1250	1.41
⑥-2 (1)	6.3	-36.12	0.93	32.16	4.69E-03	0.8	1,250	1.78
合計	40.0					26.1		25.71

⑤-2まで 24.6

表- 時間~沈下量の計算 (GH-15)

ボーリング孔: GH-15  
 換算層厚  $H'$  (m): 25.71  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 24.6

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	28	0.1	1.2
0.1000	0.0077	127	0.3	2.5
0.1500	0.0177	292	0.8	3.7
0.2000	0.0314	519	1.4	4.9
0.2500	0.0491	811	2.2	6.2
0.3000	0.0707	1,168	3.2	7.4
0.3500	0.0962	1,590	4.4	8.6
0.4000	0.1260	2,082	5.7	9.8
0.4500	0.1590	2,627	7.2	11.1
0.5000	0.1970	3,255	8.9	12.3
0.5500	0.2380	3,933	10.8	13.5
0.6000	0.2860	4,726	12.9	14.8
0.6500	0.3420	5,652	15.5	16.0
0.7000	0.4030	6,660	18.2	17.2
0.7500	0.4770	7,882	21.6	18.5
0.8000	0.5670	9,370	25.7	19.7
0.8500	0.6840	11,303	31.0	20.9
0.9000	0.8480	14,013	38.4	22.1
0.9313	1.0000	16,525	45.3	22.9
0.9800	1.5000	24,788	67.9	24.1
0.9942	2.0000	33,050	90.5	24.5

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0110	0.119	2.9
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2319	0.543	13.3
舗装後10年間の沈下量 (cm)				10.4

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-16

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			錆鉄	2.1	1.00	2.10
Bor.NO:	GH-16	(水路部)	スラグ	2.1	0.80	1.16
孔口標高(m):	3.70	(2.78)	盛土	1.9	0.02	0.04
消走路標高(m):	5.22					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.30		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	1.7	2.00	1.64	1.39	-	-	-	-
②-3	1.4	0.60	0.91	3.43	2.14E-02	1.0	1.489	0.36
②-4 (1)	3.9	-3.30	0.93	5.88	2.30E-02	3.0	1.458	1.02
②-4 (2)	4.0	-7.30	0.93	9.55	7.66E-03	1.0	1.458	1.05
④(1)	2.7	-10.00	0.73	12.39	5.48E-02	4.9	65	3.35
④(2)	2.7	-12.70	0.73	14.37	5.16E-02	4.6	65	3.35
④(3)	2.8	-15.50	0.73	16.37	4.83E-02	4.5	65	3.47
④(4)	2.8	-18.30	0.73	18.42	5.30E-02	4.9	53	3.85
⑤-1 (1)	2.1	-20.40	0.81	20.29	3.50E-02	2.4	74	2.44
⑤-1 (2)	2.2	-22.60	0.81	22.03	2.48E-02	1.8	74	2.56
⑤-2	2.2	-24.80	0.89	23.90	2.14E-02	1.6	253	1.38
⑦-1 (1)	5.0	-29.80	0.93	27.21	4.69E-03	0.8	1250	1.41
⑦-2 (1)	6.3	-36.10	0.93	32.46	4.69E-03	1.0	1,250	1.78
合計	39.8					31.3		26.03

⑤-2まで 29.5

表一 時間～沈下量の計算 (GH-16)

ボーリング孔: GH-16  
 換算層厚  $H'$  (m): 26.03  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 29.5

$U_z$	$T_v$	$t$ (day)	$t$ (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	29	0.1	1.5
0.1000	0.0077	130	0.4	3.0
0.1500	0.0177	300	0.8	4.4
0.2000	0.0314	532	1.5	5.9
0.2500	0.0491	832	2.3	7.4
0.3000	0.0707	1,198	3.3	8.9
0.3500	0.0962	1,630	4.5	10.3
0.4000	0.1260	2,134	5.8	11.8
0.4500	0.1590	2,693	7.4	13.3
0.5000	0.1970	3,337	9.1	14.8
0.5500	0.2380	4,031	11.0	16.2
0.6000	0.2860	4,845	13.3	17.7
0.6500	0.3420	5,793	15.9	19.2
0.7000	0.4030	6,826	18.7	20.7
0.7500	0.4770	8,080	22.1	22.1
0.8000	0.5670	9,604	26.3	23.6
0.8500	0.6840	11,586	31.7	25.1
0.9000	0.8480	14,364	39.4	26.6
0.9313	1.0000	16,939	46.4	27.5
0.9800	1.5000	25,409	69.6	28.9
0.9942	2.0000	33,878	92.8	29.3

	$t$ (year)	$T_v$	$U$	$S$ (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0108	0.117	3.5
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2263	0.536	15.8
錆鉄後10年間の沈下量 (cm)				12.4



沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-17

(地盤処理無し)

	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
	舗装	2.1	1.00	2.10
	スラグ	2.1	0.80	1.16
	盛土	1.9	0.05	0.09
Bor.NO:	GH-17			
孔口標高 (m):	3.72			
滑走路標高 (m):	5.27			
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.35	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100	

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.32	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.7	2.62	1.92	1.43	3.05E-02	0.7	105	0.68
②-2	1.2	1.42	1.92	3.26	2.64E-02	1.1	194	0.86
②-3	0.7	0.72	0.91	4.73	2.14E-02	0.5	1,489	0.18
②-4 (1)	3.5	-2.78	0.93	6.67	2.24E-02	2.6	1,458	0.92
②-4 (2)	3.5	-6.28	0.93	9.93	1.07E-02	1.3	1,458	0.92
③	1.3	-7.58	0.81	12.08	3.17E-02	1.4	222	0.87
④ (1)	2.6	-10.18	0.73	12.50	5.77E-02	5.0	65	3.22
④ (2)	2.7	-12.88	0.73	14.44	4.96E-02	4.5	65	3.35
④ (3)	2.7	-15.58	0.73	16.41	4.12E-02	3.7	65	3.35
④ (4)	2.7	-18.28	0.73	18.38	4.38E-02	4.0	53	3.71
⑤-1 (1)	2.0	-20.28	0.81	20.18	4.69E-02	3.1	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.28	0.81	21.80	3.99E-02	2.7	74	2.32
⑤-2	2.3	-24.58	0.89	23.63	3.00E-02	2.3	253	1.45
⑥-1 (1)	5.0	-29.58	0.93	26.98	4.69E-03	0.8	1,250	1.41
⑥-2 (1)	6.5	-36.08	0.93	32.33	4.69E-03	1.0	1,250	1.84
合計	39.8					34.7		27.41

⑤-2まで 32.9

表- 時間~沈下量の計算 (GH-17)

ボーリング孔: GH-17  
 換算層厚  $H'$  (m): 27.41  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 32.9

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	32	0.1	1.6
0.1000	0.0077	145	0.4	3.3
0.1500	0.0177	332	0.9	4.9
0.2000	0.0314	590	1.6	6.6
0.2500	0.0491	922	2.5	8.2
0.3000	0.0707	1,328	3.6	9.9
0.3500	0.0962	1,807	5.0	11.5
0.4000	0.1260	2,367	6.5	13.2
0.4500	0.1590	2,986	8.2	14.8
0.5000	0.1970	3,700	10.1	16.5
0.5500	0.2380	4,470	12.2	18.1
0.6000	0.2860	5,372	14.7	19.7
0.6500	0.3420	6,424	17.6	21.4
0.7000	0.4030	7,569	20.7	23.0
0.7500	0.4770	8,959	24.5	24.7
0.8000	0.5670	10,650	29.2	26.3
0.8500	0.6840	12,847	35.2	28.0
0.9000	0.8480	15,928	43.6	29.6
0.9313	1.0000	18,783	51.5	30.6
0.9800	1.5000	28,174	77.2	32.2
0.9942	2.0000	37,565	102.9	32.7

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0097	0.111	3.7
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2040	0.510	16.8
舗装後10年間の沈下量 (cm)				13.1

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-18

(地盤処理無し)

Bor.NO:	GH-18	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
孔口標高 (m):	3.74	舗装	2.1	1.00	2.10
滑走路標高 (m):	5.30	スラグ	2.1	0.80	1.16
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.37	盛土	1.9	0.06	0.11
		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.34	1.90	0.38	-	-	-	-
②-1	0.7	2.64	1.92	1.43	4.62E-02	1.1	105	0.63
②-2	1.2	1.44	1.92	3.26	2.41E-02	1.0	194	0.86
②-3	0.7	0.74	0.91	4.73	2.14E-02	0.5	1,489	0.18
②-4 (1)	3.0	-2.26	0.93	6.44	2.08E-02	2.1	1,458	0.79
②-4 (2)	3.0	-5.26	0.93	9.23	1.54E-02	1.6	1,458	0.79
③	1.1	-6.36	0.81	11.07	3.17E-02	1.2	222	0.74
④(1)	3.0	-9.36	0.73	11.72	5.83E-02	5.9	65	3.72
④(2)	3.0	-12.36	0.73	13.91	5.60E-02	5.7	65	3.72
④(3)	3.1	-15.46	0.73	16.14	4.75E-02	5.0	65	3.85
④(4)	3.1	-18.56	0.73	18.40	3.90E-02	4.1	53	4.26
⑤-1 (1)	1.8	-20.36	0.81	20.26	3.36E-02	2.0	74	2.09
⑤-1 (2)	1.9	-22.26	0.81	21.76	2.21E-02	1.4	74	2.21
⑤-2	2.2	-24.46	0.89	23.51	8.43E-03	0.6	253	1.38
⑥-1 (1)	5.0	-29.46	0.93	26.81	4.69E-03	0.8	1250	1.41
⑥-2 (1)	6.6	-36.06	0.93	32.21	4.69E-03	1.0	1,250	1.87
合計	39.8					33.9		28.55

⑤-2まで 32.1

表一 時間~沈下量の計算 (GH-18)

ボーリング孔: GH-18  
 換算層厚  $H'$  (m): 28.55  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 32.1

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	35	0.1	1.6
0.1000	0.0077	157	0.4	3.2
0.1500	0.0177	361	1.0	4.8
0.2000	0.0314	640	1.8	6.4
0.2500	0.0491	1,001	2.7	8.0
0.3000	0.0707	1,441	3.9	9.6
0.3500	0.0962	1,960	5.4	11.2
0.4000	0.1260	2,568	7.0	12.8
0.4500	0.1590	3,240	8.9	14.4
0.5000	0.1970	4,014	11.0	16.1
0.5500	0.2380	4,850	13.3	17.7
0.6000	0.2860	5,828	16.0	19.3
0.6500	0.3420	6,969	19.1	20.9
0.7000	0.4030	8,212	22.5	22.5
0.7500	0.4770	9,720	26.6	24.1
0.8000	0.5670	11,554	31.7	25.7
0.8500	0.6840	13,938	38.2	27.3
0.9000	0.8480	17,280	47.3	28.9
0.9313	1.0000	20,378	55.8	29.9
0.9800	1.5000	30,566	83.7	31.5
0.9942	2.0000	40,755	111.7	31.9

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0090	0.107	3.4
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1881	0.490	15.7
舗装後10年間の沈下量 (cm)				12.3

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
		舗装	2.1	1.00	2.10
		スラッグ	2.1	0.68	0.91
		盛土	1.9	0.00	0.00
Bor.NO:	GH-19				
孔口標高 (m):	3.89				
滑走路標高 (m):	5.27				
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.01	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.49	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.7	2.79	1.92	1.43	2.42E-02	0.5	105	0.68
②-2	1.0	1.79	1.92	3.06	2.92E-02	0.9	194	0.72
②-3	1.3	0.49	0.91	4.62	9.93E-03	0.4	1.489	0.34
②-4 (1)	2.3	-1.81	0.93	6.28	3.04E-02	2.1	1.458	0.60
②-4 (2)	2.3	-4.11	0.93	8.42	3.49E-02	2.4	1.458	0.60
③	2.0	-6.11	0.81	10.30	3.12E-02	1.9	222	1.34
④ (1)	3.1	-9.21	0.73	10.62	4.54E-02	4.2	65	3.85
④ (2)	3.1	-12.31	0.73	12.88	4.92E-02	4.6	65	3.85
④ (3)	3.1	-15.41	0.73	15.14	3.82E-02	3.6	65	3.85
④ (4)	3.1	-18.51	0.73	17.41	3.29E-02	3.1	53	4.26
⑤-1 (1)	1.9	-20.41	0.81	19.31	3.34E-02	1.9	74	2.21
⑤-1 (2)	1.9	-22.31	0.81	20.85	2.55E-02	1.5	74	2.21
⑤-2	2.2	-24.51	0.89	22.59	1.75E-02	1.2	253	1.38
⑦-1 (1)	5.0	-29.51	0.93	25.90	4.69E-03	0.7	1250	1.41
⑦-2 (1)	6.6	-36.11	0.93	31.29	4.69E-03	0.9	1250	1.87
合計	40.0					29.8		29.16

⑤-2まで 28.1

表一 時間～沈下量の計算 (GH-19)

ボーリング孔: GH-19  
 換算層厚  $H'$  (m): 29.16  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 28.1

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	36	0.1	1.4
0.1000	0.0077	164	0.4	2.8
0.1500	0.0177	376	1.0	4.2
0.2000	0.0314	667	1.8	5.6
0.2500	0.0491	1,044	2.9	7.0
0.3000	0.0707	1,503	4.1	8.4
0.3500	0.0962	2,045	5.6	9.8
0.4000	0.1260	2,678	7.3	11.2
0.4500	0.1590	3,380	9.3	12.6
0.5000	0.1970	4,188	11.5	14.1
0.5500	0.2380	5,059	13.9	15.5
0.6000	0.2860	6,080	16.7	16.9
0.6500	0.3420	7,270	19.9	18.3
0.7000	0.4030	8,567	23.5	19.7
0.7500	0.4770	10,140	27.8	21.1
0.8000	0.5670	12,053	33.0	22.5
0.8500	0.6840	14,540	39.8	23.9
0.9000	0.8480	18,026	49.4	25.3
0.9313	1.0000	21,258	58.2	26.2
0.9800	1.5000	31,886	87.4	27.5
0.9942	2.0000	42,515	116.5	27.9

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0086	0.105	2.9
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1803	0.480	13.5
舗装後10年間の沈下量 (cm)				10.6

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
		舗装	2.1	1.00	2.10
		スラグ	2.1	0.73	1.01
		盛土	1.9	0.00	0.00
Bor.NO :	GH-20				
孔口標高 (m) :	3.82				
滑走路標高 (m) :	5.25				
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ) :	3.11	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day) :	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.42	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.7	2.72	1.92	1.43	2.83E-02	0.6	105	0.68
②-2	1.2	1.52	1.92	3.26	2.52E-02	0.9	194	0.86
②-3	1.2	0.32	0.91	4.95	1.15E-02	0.4	1,489	0.31
②-4 (1)	2.9	-2.58	0.93	6.85	4.30E-02	3.9	1,458	0.76
②-4 (2)	3.0	-5.58	0.93	9.59	4.93E-03	0.5	1,458	0.79
③	0.6	-6.18	0.81	11.23	3.17E-02	0.6	222	0.40
④ (1)	3.0	-9.18	0.73	12.08	5.93E-02	5.5	65	3.72
④ (2)	3.0	-12.18	0.73	14.27	4.92E-02	4.6	65	3.72
④ (3)	3.0	-15.18	0.73	16.46	4.67E-02	4.4	65	3.72
④ (4)	3.1	-18.23	0.73	18.69	3.58E-02	3.5	53	4.26
⑤-1 (1)	2.0	-20.28	0.81	20.63	2.55E-02	1.6	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.28	0.81	22.25	2.55E-02	1.6	74	2.32
⑤-2	2.0	-24.28	0.89	23.95	1.75E-02	1.1	253	1.26
⑥-1 (1)	5.0	-29.28	0.93	27.17	4.69E-03	0.7	1,250	1.41
⑥-2 (1)	6.8	-36.08	0.93	32.65	4.69E-03	1.0	1,250	1.92
合計	39.9					30.8		28.47

⑤-2まで 29.1

表一 時間～沈下量の計算 (GH-20)

ボーリング孔 : GH-20  
 換算層厚  $H'$  (m) : 28.47  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy) : 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm) : 29.1

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	34	0.1	1.5
0.1000	0.0077	156	0.4	2.9
0.1500	0.0177	359	1.0	4.4
0.2000	0.0314	636	1.7	5.8
0.2500	0.0491	995	2.7	7.3
0.3000	0.0707	1,433	3.9	8.7
0.3500	0.0962	1,949	5.3	10.2
0.4000	0.1260	2,553	7.0	11.6
0.4500	0.1590	3,222	8.8	13.1
0.5000	0.1970	3,992	10.9	14.6
0.5500	0.2380	4,823	13.2	16.0
0.6000	0.2860	5,795	15.9	17.5
0.6500	0.3420	6,930	19.0	18.9
0.7000	0.4030	8,166	22.4	20.4
0.7500	0.4770	9,666	26.5	21.8
0.8000	0.5670	11,489	31.5	23.3
0.8500	0.6840	13,860	38.0	24.7
0.9000	0.8480	17,183	47.1	26.2
0.9313	1.0000	20,264	55.5	27.1
0.9800	1.5000	30,395	83.3	28.5
0.9942	2.0000	40,527	111.0	28.9

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0090	0.107	3.1
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1891	0.492	14.3
舗装後10年間の沈下量 (cm)				11.2

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路

GH-21

(地盤処理無し)

Bor.NO:	GH-21	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
孔口標高 (m):	4.12	舗装	2.1	1.00	2.10
滑走路標高 (m):	5.23	スラグ	2.1	0.41	0.34
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.44	盛土	1.9	0.00	0.00
		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下層標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/cm <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.6	3.52	1.90	0.57	--	--	--	--
②-1	0.6	2.92	1.92	1.72	4.62E-02	0.7	105	0.59
②-2	1.0	1.92	1.92	3.25	3.82E-02	0.9	194	0.72
②-3	0.9	1.02	0.91	4.62	1.81E-02	0.4	1,489	0.23
②-4 (1)	2.3	-1.28	0.93	6.10	2.74E-02	1.5	1,458	0.60
②-4 (2)	2.4	-3.68	0.93	8.29	1.91E-02	1.1	1,458	0.63
③	1.4	-5.08	0.81	9.97	5.59E-02	1.9	222	0.94
④ (1)	3.2	-8.28	0.73	10.57	5.03E-02	3.9	65	3.97
④ (2)	3.2	-11.48	0.73	12.91	4.89E-02	3.8	65	3.97
④ (3)	3.2	-14.68	0.73	15.24	4.14E-02	3.2	65	3.97
④ (4)	3.3	-17.98	0.73	17.61	4.36E-02	3.5	53	4.53
⑤-1 (1)	2.1	-20.08	0.81	19.67	2.97E-02	1.5	74	2.44
⑤-1 (2)	2.2	-22.28	0.81	21.41	2.65E-02	1.4	74	2.56
⑤-2	1.8	-24.08	0.89	23.10	1.52E-02	0.7	253	1.13
⑦-1 (1)	6.0	-30.08	0.93	26.69	4.69E-03	0.7	1250	1.70
⑦-2 (1)	6.0	-36.08	0.93	32.27	4.69E-03	0.7	1,250	1.70
合計	40.2					26.0		29.67

⑤-2まで 24.7

表一 時間~沈下量の計算 (GH-21)

ボーリング孔:	GH-21
換算層厚 $H'$ (m):	29.67
換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /dy):	100
最終沈下量 $S_f$ (cm):	24.7

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	37	0.1	1.2
0.1000	0.0077	169	0.5	2.5
0.1500	0.0177	390	1.1	3.7
0.2000	0.0314	691	1.9	4.9
0.2500	0.0491	1,081	3.0	6.2
0.3000	0.0707	1,556	4.3	7.4
0.3500	0.0962	2,117	5.8	8.6
0.4000	0.1260	2,773	7.6	9.9
0.4500	0.1590	3,499	9.6	11.1
0.5000	0.1970	4,336	11.9	12.4
0.5500	0.2380	5,238	14.4	13.6
0.6000	0.2860	6,294	17.2	14.8
0.6500	0.3420	7,527	20.6	16.1
0.7000	0.4030	8,869	24.3	17.3
0.7500	0.4770	10,498	28.8	18.5
0.8000	0.5670	12,478	34.2	19.8
0.8500	0.6840	15,053	41.2	21.0
0.9000	0.8480	18,663	51.1	22.2
0.9313	1.0000	22,008	60.3	23.0
0.9800	1.5000	33,012	90.4	24.2
0.9942	2.0000	44,015	120.6	24.6

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0083	0.103	2.5
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1741	0.473	11.7
舗装後10年間の沈下量 (cm)				9.1

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-22

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
Bor.NO:	GH-22	舗装	2.1	1.00	2.10
孔口標高 (m):	3.75	スラグ	2.1	0.75	1.05
滑走路標高 (m):	5.20	盛土	1.9	0.00	0.00
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.15	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.35	1.90	0.38	-	-	-	-
②-1	0.8	2.55	1.92	1.53	2.22E-02	0.6	105	0.78
②-2	1.1	1.45	1.92	3.35	2.41E-02	0.8	194	0.79
②-3	1.1	0.35	0.91	4.91	1.96E-02	0.7	1,489	0.29
②-4 (1)	2.6	-2.25	0.93	6.62	8.60E-03	0.7	1,458	0.68
②-4 (2)	2.6	-4.85	0.93	9.04	8.26E-03	0.7	1,458	0.68
③	0.6	5.45	0.81	10.49	7.16E-02	1.4	222	0.40
④ (1)	3.2	-8.65	0.73	11.41	5.55E-02	5.6	65	3.97
④ (2)	3.2	-11.85	0.73	13.75	6.03E-02	6.1	65	3.97
④ (3)	3.2	-15.05	0.73	16.09	4.85E-02	4.9	65	3.97
④ (4)	3.2	-18.25	0.73	18.42	4.23E-02	4.3	53	4.40
⑤-1 (1)	2.0	-20.25	0.81	20.40	3.16E-02	2.0	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.25	0.81	22.02	3.16E-02	2.0	74	2.32
⑤-2	2.8	-25.05	0.89	24.08	2.36E-02	2.1	253	1.76
⑦-1 (1)	5.5	-30.55	0.93	27.88	4.69E-03	0.8	1,250	1.56
⑦-2 (1)	5.5	-36.05	0.93	32.99	4.69E-03	0.8	1,250	1.56
合計	39.8					33.4		29.44

⑤-2まで 31.7

表一 時間~沈下量の計算 (GH-22)

ボーリング孔: GH-22  
 換算層厚  $H'$  (m): 29.44  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 31.7

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	37	0.1	1.6
0.1000	0.0077	167	0.5	3.2
0.1500	0.0177	384	1.1	4.8
0.2000	0.0314	680	1.9	6.3
0.2500	0.0491	1,064	2.9	7.9
0.3000	0.0707	1,532	4.2	9.5
0.3500	0.0962	2,084	5.7	11.1
0.4000	0.1260	2,730	7.5	12.7
0.4500	0.1590	3,445	9.4	14.3
0.5000	0.1970	4,269	11.7	15.9
0.5500	0.2380	5,157	14.1	17.4
0.6000	0.2860	6,197	17.0	19.0
0.6500	0.3420	7,410	20.3	20.6
0.7000	0.4030	8,732	23.9	22.2
0.7500	0.4770	10,336	28.3	23.8
0.8000	0.5670	12,286	33.7	25.4
0.8500	0.6840	14,821	40.6	26.9
0.9000	0.8480	18,374	50.3	28.5
0.9313	1.0000	21,668	59.4	29.5
0.9800	1.5000	32,502	89.0	31.1
0.9942	2.0000	43,336	118.7	31.5

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0084	0.104	3.3
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1769	0.476	15.1
舗装後10年間の沈下量 (cm)				11.8

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			舗装	2.1	1.00	2.10
Bor.NO :	GH-23	(水路部)	スラグ	2.1	0.78	1.12
孔口標高 (m) :	3.70	(-2.83)	盛土	1.9	0.00	0.00
滑走路標高 (m) :	5.18					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ) :	3.22		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day) :	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	2.3	1.43	1.90	2.16	-	-	-	-
②-3	1.0	0.43	0.91	4.77	2.14E-02	0.7	1,489	0.26
②-4 (1)	2.5	-2.07	0.93	6.39	8.97E-03	0.7	1,458	0.65
②-4 (2)	2.5	-4.57	0.93	8.71	2.15E-02	1.7	1,458	0.65
③	1.6	-6.17	0.81	10.52	3.82E-02	2.0	222	1.07
④ (1)	3.0	-9.17	0.73	10.97	4.89E-02	4.7	65	3.72
④ (2)	3.0	-12.17	0.73	13.16	4.84E-02	4.7	65	3.72
④ (3)	3.0	-15.17	0.73	15.35	4.67E-02	4.5	65	3.72
④ (4)	3.0	-18.17	0.73	17.54	4.67E-02	4.5	53	4.12
⑤-1 (1)	2.0	-20.17	0.81	19.44	2.55E-02	1.6	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.17	0.81	21.06	2.55E-02	1.6	74	2.32
⑤-2	2.8	-24.97	0.89	23.12	1.75E-02	1.6	253	1.76
⑦-1 (1)	5.0	-29.97	0.93	26.69	4.69E-03	0.8	1250	1.41
⑦-2 (1)	6.1	-36.07	0.93	31.85	4.69E-03	0.9	1,250	1.73
合計	39.8					30.0		27.48

⑤-2まで 28.4

表一 時間～沈下量の計算 (GH-23)

ボーリング孔 : GH-23  
 換算層厚  $H'$  (m) : 27.48  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy) : 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm) : 28.4

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	32	0.1	1.4
0.1000	0.0077	145	0.4	2.8
0.1500	0.0177	334	0.9	4.3
0.2000	0.0314	593	1.6	5.7
0.2500	0.0491	927	2.5	7.1
0.3000	0.0707	1,335	3.7	8.5
0.3500	0.0962	1,816	5.0	9.9
0.4000	0.1260	2,379	6.5	11.4
0.4500	0.1590	3,002	8.2	12.8
0.5000	0.1970	3,719	10.2	14.2
0.5500	0.2380	4,493	12.3	15.6
0.6000	0.2860	5,399	14.8	17.0
0.6500	0.3420	6,457	17.7	18.5
0.7000	0.4030	7,608	20.8	19.9
0.7500	0.4770	9,005	24.7	21.3
0.8000	0.5670	10,704	29.3	22.7
0.8500	0.6840	12,913	35.4	24.1
0.9000	0.8480	16,009	43.9	25.6
0.9313	1.0000	18,879	51.7	26.4
0.9800	1.5000	28,318	77.6	27.8
0.9942	2.0000	37,758	103.4	28.2

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0097	0.111	3.2
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2030	0.609	14.5
舗装後10年間の沈下量 (cm)				11.3

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-24

(地盤処理無し)

Bor.NO:	GH-24	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
孔口標高 (m):	3.88	舗装	2.1	1.00	2.10
滑走路標高 (m):	5.15	スラグ	2.1	0.57	0.68
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.78	盛土	1.9	0.00	0.00
		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.5	3.38	1.90	0.48	—	—	—	—
②-1	0.6	2.78	1.92	1.53	3.04E-02	0.5	105	0.59
②-2	1.0	1.78	1.92	3.05	2.22E-02	0.6	194	0.72
②-3	1.1	0.68	0.91	4.52	1.29E-02	0.4	1,489	0.29
②-4 (1)	2.1	-1.42	0.93	6.00	1.90E-02	1.1	1,458	0.55
②-4 (2)	2.1	-3.52	0.93	7.95	4.81E-03	0.3	1,458	0.55
③	2.6	-6.12	0.81	9.98	5.36E-02	3.9	222	1.75
④ (1)	3.0	-9.12	0.73	10.02	5.60E-02	4.7	65	3.72
④ (2)	3.0	-12.12	0.73	12.21	4.48E-02	3.7	65	3.72
④ (3)	3.0	-15.12	0.73	14.40	4.85E-02	4.0	65	3.72
④ (4)	3.0	-18.12	0.73	16.59	4.37E-02	3.6	53	4.12
⑤-1 (1)	2.0	-20.12	0.81	18.50	3.19E-02	1.8	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.12	0.81	20.12	2.34E-02	1.3	74	2.32
⑤-2	2.6	-24.72	0.89	22.09	3.66E-02	2.6	253	1.63
⑥-1 (1)	5.0	-29.72	0.93	25.57	4.69E-03	0.7	1,250	1.41
⑥-2 (1)	6.4	-36.12	0.93	30.87	4.69E-03	0.8	1,250	1.81
合計	40.0					30.0		29.23

⑤-2まで 28.5

表一 時間~沈下量の計算 (GH-24)

ボーリング孔: GH-24  
 換算層厚  $H'$  (m): 29.23  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 28.5

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	36	0.1	1.4
0.1000	0.0077	164	0.5	2.9
0.1500	0.0177	378	1.0	4.3
0.2000	0.0314	671	1.8	5.7
0.2500	0.0491	1,049	2.9	7.1
0.3000	0.0707	1,510	4.1	8.6
0.3500	0.0962	2,055	5.6	10.0
0.4000	0.1260	2,691	7.4	11.4
0.4500	0.1590	3,396	9.3	12.8
0.5000	0.1970	4,208	11.5	14.3
0.5500	0.2380	5,084	13.9	15.7
0.6000	0.2860	6,109	16.7	17.1
0.6500	0.3420	7,305	20.0	18.5
0.7000	0.4030	8,608	23.6	20.0
0.7500	0.4770	10,189	27.9	21.4
0.8000	0.5670	12,111	33.2	22.8
0.8500	0.6840	14,610	40.0	24.2
0.9000	0.8180	18,113	49.6	25.7
0.9313	1.0000	21,360	58.5	26.5
0.9800	1.5000	32,040	87.8	27.9
0.9942	2.0000	42,720	117.0	28.3

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0085	0.104	3.0
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1794	0.479	13.7
舗装後10年間の沈下量 (cm)				10.7



沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-25

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
		舗装	2.1	1.00	2.10
		スラグ	2.1	0.53	0.59
		盛土	1.9	0.00	0.00
Bor.NO:	GH-25				
孔口標高 (m):	3.88				
滑走路標高 (m):	5.11				
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.69	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.5	3.38	1.90	0.48	—	—	—	—
②-1	0.7	2.68	1.92	1.62	1.97E-02	0.4	105	0.68
②-2	1.1	1.58	1.92	3.35	3.32E-02	1.0	194	0.79
②-3	0.8	0.78	0.91	4.77	7.25E-03	0.2	1,489	0.21
②-4 (1)	2.4	-1.62	0.93	6.25	8.33E-03	0.5	1,458	0.63
②-4 (2)	2.4	-4.02	0.93	8.48	1.14E-02	0.7	1,458	0.63
③	1.6	-5.62	0.81	10.25	6.04E-02	2.6	222	1.07
④ (1)	3.0	-8.62	0.73	10.69	6.49E-02	5.2	65	3.72
④ (2)	3.0	-11.62	0.73	12.88	5.48E-02	4.4	65	3.72
④ (3)	3.1	-14.72	0.73	15.11	4.67E-02	3.9	65	3.85
④ (4)	3.1	-17.82	0.73	17.37	3.58E-02	3.0	53	4.26
⑤-1 (1)	1.9	-19.72	0.81	19.27	2.55E-02	1.3	74	2.21
⑤-1 (2)	1.9	-21.62	0.81	20.81	2.55E-02	1.3	74	2.21
⑤-2	4.0	-25.62	0.89	23.36	1.75E-02	1.9	253	2.51
⑦-1 (1)	5.0	-30.62	0.93	27.47	4.69E-03	0.6	1250	1.41
⑦-2 (1)	5.5	-36.12	0.93	32.35	4.69E-03	0.7	1,250	1.56
合計	40.0					27.7		29.46

⑤-2まで 26.4

表一 時間～沈下量の計算 (GH-25)

ボーリング孔: GH-25  
 換算層厚  $H'$  (m): 29.46  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 26.4

$U_z$	$T_v$	$t$ (day)	$t$ (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	37	0.1	1.3
0.1000	0.0077	167	0.5	2.6
0.1500	0.0177	384	1.1	4.0
0.2000	0.0314	681	1.9	5.3
0.2500	0.0491	1,065	2.9	6.6
0.3000	0.0707	1,534	4.2	7.9
0.3500	0.0962	2,087	5.7	9.2
0.4000	0.1260	2,734	7.5	10.6
0.4500	0.1590	3,450	9.5	11.9
0.5000	0.1970	4,274	11.7	13.2
0.5500	0.2380	5,164	14.1	14.5
0.6000	0.2860	6,205	17.0	15.8
0.6500	0.3420	7,420	20.3	17.2
0.7000	0.4030	8,744	24.0	18.5
0.7500	0.4770	10,350	28.4	19.8
0.8000	0.5670	12,302	33.7	21.1
0.8500	0.6840	14,841	40.7	22.4
0.9000	0.8480	18,399	50.4	23.8
0.9313	1.0000	21,697	59.4	24.6
0.9800	1.5000	32,546	89.2	25.9
0.9942	2.0000	43,395	118.9	26.2

	$t$ (yer)	$T_v$	$U$	$S$ (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0084	0.103	2.7
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1766	0.476	12.6
舗装後10年間の沈下量 (cm)				9.8

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
Bor.NO:	GH-26	舗装	2.1	1.00	2.10
孔口標高 (m):	3.87	スラグ	2.1	0.53	0.59
滑走路標高 (m):	5.10	盛土	1.9	0.00	0.00
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.69	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.47	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.8	2.67	1.92	1.53	4.62E-02	1.0	105	0.78
②-2	1.1	1.57	1.92	3.35	2.09E-02	0.6	194	0.79
②-3	0.8	0.77	0.91	4.77	9.91E-03	0.2	1,489	0.21
②-4 (1)	2.6	-1.83	0.93	6.35	6.71E-03	0.5	1,458	0.68
②-4 (2)	2.7	-4.53	0.93	8.81	1.20E-02	0.9	1,458	0.71
③	2.0	-6.53	0.81	10.88	5.16E-02	2.8	222	1.34
④ (1)	2.8	-9.33	0.73	11.09	5.70E-02	4.3	65	3.47
④ (2)	2.8	-12.13	0.73	13.13	4.25E-02	3.2	65	3.47
④ (3)	2.8	-14.93	0.73	15.18	4.90E-02	3.7	65	3.47
④ (4)	2.9	-17.83	0.73	17.26	3.96E-02	3.1	53	3.98
⑤-1 (1)	1.9	-19.73	0.81	19.08	2.55E-02	1.3	74	2.21
⑤-1 (2)	1.9	-21.63	0.81	20.62	2.55E-02	1.3	74	2.21
⑤-2	4.0	-25.63	0.89	23.17	2.72E-02	2.9	253	2.51
⑦-1 (1)	5.0	-30.63	0.93	27.28	4.69E-03	0.6	1,250	1.41
⑦-2 (1)	5.5	-36.13	0.93	32.16	4.69E-03	0.7	1,250	1.56
合計	40.0					27.1		28.81

⑤-2まで 25.8

表一 時間～沈下量の計算 (GH-26)

ボーリング孔: GH-26  
 換算層厚  $H'$  (m): 28.81  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 25.8

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	35	0.1	1.3
0.1000	0.0077	160	0.4	2.6
0.1500	0.0177	367	1.0	3.9
0.2000	0.0314	652	1.8	5.2
0.2500	0.0491	1,019	2.8	6.5
0.3000	0.0707	1,467	4.0	7.7
0.3500	0.0962	1,996	5.5	9.0
0.4000	0.1260	2,615	7.2	10.3
0.4500	0.1590	3,299	9.0	11.6
0.5000	0.1970	4,088	11.2	12.9
0.5500	0.2380	4,939	13.5	14.2
0.6000	0.2860	5,935	16.3	15.5
0.6500	0.3420	7,097	19.4	16.8
0.7000	0.4030	8,362	22.9	18.1
0.7500	0.4770	9,898	27.1	19.4
0.8000	0.5670	11,765	32.2	20.6
0.8500	0.6840	14,193	38.9	21.9
0.9000	0.8480	17,596	48.2	23.2
0.9313	1.0000	20,750	56.9	24.0
0.9800	1.5000	31,126	85.3	25.3
0.9942	2.0000	41,501	113.7	25.7

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0088	0.106	2.7
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1847	0.486	12.5
舗装後10年間の沈下量 (cm)				9.8

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-27

(地盤処理無し)

Bor.NO:	GH-27	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
孔口標高(m):	3.98	舗装	2.1	1.00	2.10
滑走路標高(m):	5.15	スラグ	2.1	0.47	0.47
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.57	盛土	1.9	0.00	0.00
		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)
①	0.5	3.48	1.90	0.48	—	—	—
②-1	0.7	2.78	1.92	1.62	1.40E-02	0.3	105
②-2	0.9	1.88	1.92	3.16	2.09E-02	0.5	194
②-3	1.9	-0.02	0.91	4.89	1.40E-02	0.7	1,489
②-4 (1)	3.0	-3.02	0.93	7.15	2.78E-02	2.1	1,458
②-4 (2)	3.0	-6.02	0.93	9.94	9.71E-03	0.7	1,458
④(1)	2.7	-8.72	0.73	12.32	5.64E-02	3.9	65
④(2)	2.7	-11.42	0.73	14.29	4.65E-02	3.2	65
④(3)	2.8	-14.22	0.73	16.30	4.90E-02	3.5	65
④(4)	2.8	-17.02	0.73	18.34	3.96E-02	2.8	53
⑤-1 (1)	2.4	-19.42	0.81	20.33	2.93E-02	1.8	74
⑤-1 (2)	2.4	-21.82	0.81	22.28	3.44E-02	2.1	74
⑤-2	3.2	-25.02	0.89	24.67	2.50E-02	2.1	253
⑦-1 (1)	5.4	-30.42	0.93	28.61	4.69E-03	0.6	1,250
⑦-2 (1)	5.4	-35.82	0.93	33.63	4.69E-03	0.6	1,250
合計	39.8					25.1	

⑤-2まで 23.8

表一 時間～沈下量の計算 (GH-27)

ボーリング孔: GH-27  
 換算層厚  $H'$  (m): 28.06  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 23.8

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	33	0.1	1.2
0.1000	0.0077	152	0.4	2.4
0.1500	0.0177	348	1.0	3.6
0.2000	0.0314	618	1.7	4.8
0.2500	0.0491	966	2.6	6.0
0.3000	0.0707	1,392	3.8	7.1
0.3500	0.0962	1,894	5.2	8.3
0.4000	0.1260	2,480	6.8	9.5
0.4500	0.1590	3,130	8.6	10.7
0.5000	0.1970	3,878	10.6	11.9
0.5500	0.2380	4,685	12.8	13.1
0.6000	0.2860	5,630	15.4	14.3
0.6500	0.3420	6,732	18.4	15.5
0.7000	0.4030	7,933	21.7	16.7
0.7500	0.4770	9,389	25.7	17.9
0.8000	0.5670	11,161	30.6	19.0
0.8500	0.6840	13,464	36.9	20.2
0.9000	0.8480	16,692	45.7	21.4
0.9313	1.0000	19,684	53.9	22.2
0.9800	1.5000	29,526	80.9	23.3
0.9942	2.0000	39,368	107.9	23.7

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0093	0.109	2.6
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1947	0.499	11.9
舗装後10年間の沈下量 (cm)				9.3

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-28

(地盤処理無し)

	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
	舗装	2.1	1.00	2.10
	スラグ	2.1	0.80	1.16
	盛土	1.9	0.06	0.11
Bor.NO:	GH-28			
孔口標高 (m):	3.66			
滑走路標高 (m):	5.22			
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.37	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100	

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.26	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.7	2.56	1.92	1.43	2.07E-02	0.5	105	0.68
②-2	0.9	1.66	1.92	2.97	7.37E-02	2.2	194	0.65
②-3	1.1	0.56	0.91	4.33	2.14E-02	0.8	1.489	0.29
②-4 (1)	3.4	-2.84	0.93	6.41	1.43E-02	1.6	1.458	0.89
②-4 (2)	3.5	-6.34	0.93	9.62	1.03E-02	1.3	1.458	0.92
③	1.3	-7.64	0.81	11.78	1.83E-02	0.8	222	0.87
④ (1)	2.6	-10.24	0.73	12.20	5.26E-02	4.6	65	3.22
④ (2)	2.7	-12.94	0.73	14.13	4.62E-02	4.2	65	3.35
④ (3)	2.7	-15.64	0.73	16.10	4.40E-02	4.0	65	3.35
④ (4)	2.7	-18.34	0.73	18.08	4.78E-02	4.4	53	3.71
⑤-1 (1)	2.0	-20.34	0.81	19.87	3.69E-02	2.5	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.34	0.81	21.49	2.81E-02	1.9	74	2.32
⑤-2	4.0	-26.34	0.89	24.08	2.66E-02	3.6	253	2.51
⑥-1 (1)	4.5	-30.84	0.93	27.95	4.69E-03	0.7	1,250	1.27
⑥-2 (1)	5.0	-35.84	0.93	32.37	4.69E-03	0.8	1,250	1.41
合計	39.5					33.9		27.78

⑤-2まで 32.4

表一 時間～沈下量の計算 (GH-28)

ボーリング孔: GH-28  
 換算層厚  $H'$  (m): 27.78  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 32.4

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	33	0.1	1.6
0.1000	0.0077	149	0.4	3.2
0.1500	0.0177	341	0.9	4.9
0.2000	0.0314	606	1.7	6.5
0.2500	0.0491	947	2.6	8.1
0.3000	0.0707	1,364	3.7	9.7
0.3500	0.0962	1,856	5.1	11.3
0.4000	0.1260	2,431	6.7	13.0
0.4500	0.1590	3,068	8.4	14.6
0.5000	0.1970	3,801	10.4	16.2
0.5500	0.2380	4,592	12.6	17.8
0.6000	0.2860	5,518	15.1	19.4
0.6500	0.3420	6,598	18.1	21.1
0.7000	0.4030	7,775	21.3	22.7
0.7500	0.4770	9,203	25.2	24.3
0.8000	0.5670	10,939	30.0	25.9
0.8500	0.6840	13,197	36.2	27.5
0.9000	0.8480	16,361	44.8	29.2
0.9313	1.0000	19,293	52.9	30.2
0.9800	1.5000	28,940	79.3	31.8
0.9942	2.0000	38,586	105.7	32.2

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0095	0.110	3.6
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1986	0.503	16.3
舗装後10年間の沈下量 (cm)				12.8

(地盤処理無し)

Bor.NO:	GH-29	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
孔口標高 (m):	3.66	舗装	2.1	1.00	2.10
滑走路標高 (m):	5.28	スラグ	2.1	0.80	1.16
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.49	盛土	1.9	0.12	0.23
		換算Cv (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	Cv (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.26	1.90	0.38	—	—	—	—
②-1	0.7	2.56	1.92	1.43	4.62E-02	1.1	105	0.68
②-2	1.0	1.56	1.92	3.06	7.37E-02	2.6	194	0.72
②-3	0.9	0.66	0.91	4.43	2.14E-02	0.7	1,489	0.23
②-4 (1)	3.4	-2.74	0.93	6.42	7.35E-03	0.9	1,458	0.89
②-4 (2)	3.4	-6.14	0.93	9.59	1.91E-02	2.3	1,458	0.89
③	1.4	-7.54	0.81	11.73	3.17E-02	1.5	222	0.94
④ (1)	2.7	-10.24	0.73	12.15	6.05E-02	5.7	65	3.35
④ (2)	2.7	-12.94	0.73	14.12	4.47E-02	4.2	65	3.35
④ (3)	2.7	-15.64	0.73	16.09	3.29E-02	3.1	65	3.35
④ (4)	2.7	-18.34	0.73	18.07	4.54E-02	4.3	53	3.71
⑤-1 (1)	2.0	-20.34	0.81	19.86	4.21E-02	2.9	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.34	0.81	21.48	3.58E-02	2.5	74	2.32
⑤-2	4.5	-26.84	0.89	24.29	2.70E-02	4.2	253	2.83
⑥-1 (1)	4.5	-31.34	0.93	28.39	4.69E-03	0.7	1,250	1.27
⑥-2 (1)	4.5	-35.84	0.93	32.57	4.69E-03	0.7	1,250	1.27
合計	39.5					37.5		28.13

⑤-2まで 36.0

表- 時間~沈下量の計算 (GH-29)

ボーリング孔: GH-29  
 換算層厚 H' (m): 28.13  
 換算Cv' (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量 Sf (cm): 36.0

Uz	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	34	0.1	1.8
0.1000	0.0077	152	0.4	3.6
0.1500	0.0177	350	1.0	5.4
0.2000	0.0314	621	1.7	7.2
0.2500	0.0491	971	2.7	9.0
0.3000	0.0707	1,399	3.8	10.8
0.3500	0.0962	1,903	5.2	12.6
0.4000	0.1260	2,493	6.8	14.4
0.4500	0.1590	3,145	8.6	16.2
0.5000	0.1970	3,897	10.7	18.0
0.5500	0.2380	4,708	12.9	19.8
0.6000	0.2860	5,658	15.5	21.6
0.6500	0.3420	6,766	18.5	23.4
0.7000	0.4030	7,972	21.8	25.2
0.7500	0.4770	9,436	25.9	27.0
0.8000	0.5670	11,217	30.7	28.8
0.8500	0.6840	13,531	37.1	30.6
0.9000	0.8480	16,775	46.0	32.4
0.9313	1.0000	19,782	54.2	33.5
0.9800	1.5000	29,674	81.3	35.3
0.9942	2.0000	39,565	108.4	35.8

	t (yer)	Tv	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0092	0.108	3.9
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1937	0.497	17.9
舗装後10年間の沈下量 (cm)				14.0

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-30

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
Bor.NO :	GH-30	舗装	2.1	1.00	2.10
孔口標高 (m) :	3.60	スラグ	2.1	0.80	1.16
滑走路標高 (m) :	5.28	盛土	1.9	0.18	0.34
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ) :	3.60	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day) :	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	1.7	1.89	1.90	1.62	—	—	—	—
②-3	1.2	0.69	0.91	3.80	6.21E-03	0.3	1.489	0.31
②-4 (1)	3.0	-2.31	0.93	5.74	1.56E-02	1.7	1.458	0.79
②-4 (2)	3.1	-5.41	0.93	8.57	2.41E-02	2.7	1.458	0.81
③	0.6	-6.01	0.81	10.26	5.67E-02	1.2	222	0.40
④ (1)	2.6	-8.61	0.73	10.96	5.28E-02	4.9	65	3.22
④ (2)	2.6	-11.21	0.73	12.86	5.58E-02	5.2	65	3.22
④ (3)	2.7	-13.91	0.73	14.80	4.81E-02	4.7	65	3.35
④ (4)	2.7	-16.61	0.73	16.77	3.97E-02	3.9	53	3.71
⑤-1 (1)	3.0	-19.61	0.81	18.97	2.89E-02	3.1	74	3.49
⑤-1 (2)	3.1	-22.71	0.81	21.44	2.83E-02	3.2	74	3.60
⑤-2	3.1	-25.81	0.89	24.07	2.22E-02	2.5	253	1.95
⑦-1 (1)	5.0	-30.81	0.93	27.78	4.69E-03	0.8	1250	1.41
⑦-2 (1)	5.0	-35.81	0.93	32.43	4.69E-03	0.8	1.250	1.41
合計	39.4					35.0		27.69

⑤-2まで 33.3

表一 時間～沈下量の計算 (GH-30)

ボーリング孔 : GH-30  
 換算層厚  $H'$  (m) : 27.69  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy) : 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm) : 33.3

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	33	0.1	1.7
0.1000	0.0077	148	0.4	3.3
0.1500	0.0177	339	0.9	5.0
0.2000	0.0314	602	1.6	6.7
0.2500	0.0491	941	2.6	8.3
0.3000	0.0707	1,355	3.7	10.0
0.3500	0.0962	1,814	5.1	11.7
0.4000	0.1260	2,415	6.6	13.3
0.4500	0.1590	3,048	8.4	15.0
0.5000	0.1970	3,776	10.3	16.7
0.5500	0.2380	4,562	12.5	18.3
0.6000	0.2860	5,482	15.0	20.0
0.6500	0.3420	6,556	18.0	21.6
0.7000	0.4030	7,725	21.2	23.3
0.7500	0.4770	9,143	25.1	25.0
0.8000	0.5670	10,868	29.8	26.6
0.8500	0.6840	13,111	35.9	28.3
0.9000	0.8480	16,255	44.5	30.0
0.9313	1.0000	19,168	52.5	31.0
0.9800	1.5000	28,753	78.8	32.6
0.9942	2.0000	38,337	105.0	33.1

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0095	0.110	3.7
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1999	0.505	16.8
舗装後10年間の沈下量 (cm)				13.2

(地盤処理無し)

Bor.NO:	GH-31	(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
孔口標高 (m):	3.85	舗装	2.1	1.00	2.10
滑走路標高 (m):	5.18	スラグ	2.1	0.63	0.80
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.90	盛土	1.9	0.00	0.00
		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.4	3.45	1.90	0.38	-	-	-	-
②-1	0.7	2.75	1.92	1.43	2.45E-02	0.5	105	0.65
②-2	1.2	1.55	1.92	3.26	7.37E-02	2.6	194	0.86
②-3	0.8	0.75	0.91	4.77	2.14E-02	0.5	1,489	0.21
②-4 (1)	2.2	-1.45	0.93	6.16	8.78E-03	0.6	1,458	0.58
②-4 (2)	2.3	-3.75	0.93	8.25	1.04E-02	0.7	1,458	0.60
③	1.5	-5.25	0.81	9.93	3.17E-02	1.4	222	1.01
④ (1)	3.2	-8.45	0.73	10.49	5.04E-02	4.7	65	3.97
④ (2)	3.2	-11.65	0.73	12.83	5.33E-02	4.9	65	3.97
④ (3)	3.2	-14.85	0.73	15.16	4.67E-02	4.3	65	3.97
④ (4)	3.3	-18.15	0.73	17.53	4.21E-02	4.0	53	4.53
⑤-1 (1)	2.0	-20.15	0.81	19.55	4.30E-02	2.5	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.15	0.81	21.17	6.10E-02	3.5	74	2.32
⑤-2	2.6	-24.75	0.89	23.14	2.93E-02	2.2	253	1.63
⑦-1 (1)	5.5	-30.25	0.93	26.85	4.69E-03	0.7	1,250	1.56
⑦-2 (1)	5.6	-35.85	0.93	32.01	4.69E-03	0.8	1,250	1.58
合計	39.7					33.9		29.80

⑤-2まで 32.4

表一 時間～沈下量の計算 (GH-31)

ボーリング孔: GH-31  
 換算層厚  $H'$  (m): 29.80  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 32.4

$U_z$	$T_v$	$t$ (day)	$t$ (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	38	0.1	1.6
0.1000	0.0077	171	0.5	3.2
0.1500	0.0177	393	1.1	4.9
0.2000	0.0314	697	1.9	6.5
0.2500	0.0491	1,090	3.0	8.1
0.3000	0.0707	1,570	4.3	9.7
0.3500	0.0962	2,136	5.9	11.3
0.4000	0.1260	2,797	7.7	13.0
0.4500	0.1590	3,530	9.7	14.6
0.5000	0.1970	4,374	12.0	16.2
0.5500	0.2380	5,284	14.5	17.8
0.6000	0.2860	6,349	17.4	19.4
0.6500	0.3420	7,593	20.8	21.1
0.7000	0.4030	8,947	24.5	22.7
0.7500	0.4770	10,590	29.0	24.3
0.8000	0.5670	12,588	34.5	25.9
0.8500	0.6840	15,185	41.6	27.5
0.9000	0.8450	18,826	51.6	29.2
0.9313	1.0000	22,201	60.8	30.2
0.9800	1.5000	33,302	91.2	31.8
0.9942	2.0000	44,402	121.6	32.2

	$t$ (yer)	$T_v$	$U$	$S$ (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0082	0.102	3.3
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1726	0.471	15.2
舗装後10年間の沈下量 (cm)				11.9

(地盤処理無し)

		(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
		舗装	2.1	1.00	2.10
		スラグ	2.1	0.54	0.61
		盛土	1.9	0.00	0.00
Bor.NO:	GH-32				
孔口標高 (m):	3.88				
滑走路標高 (m):	5.12				
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.71	換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	0.5	3.38	1.90	0.48	-	-	-	-
②-1	0.8	2.58	1.92	1.72	1.95E-02	0.4	105	0.78
②-2	1.0	1.58	1.92	3.45	7.37E-02	2.0	194	0.72
②-3	0.8	0.78	0.91	4.77	2.14E-02	0.5	1489	0.21
②-4 (1)	2.0	-1.22	0.93	6.06	1.16E-02	0.6	1458	0.52
②-4 (2)	2.0	-3.22	0.93	7.92	1.87E-02	1.0	1458	0.52
③	2.9	-6.12	0.81	10.03	4.92E-02	3.9	222	1.95
④ (1)	2.7	-8.82	0.73	9.84	6.20E-02	4.5	65	3.35
④ (2)	2.7	-11.52	0.73	11.81	4.77E-02	3.5	65	3.35
④ (3)	2.8	-14.32	0.73	13.82	4.23E-02	3.2	65	3.47
④ (4)	2.8	-17.12	0.73	15.86	5.24E-02	4.0	53	3.85
⑤-1 (1)	2.0	-19.12	0.81	17.69	3.37E-02	1.8	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-21.12	0.81	19.31	3.37E-02	1.8	74	2.32
⑤-2	2.2	-23.32	0.89	21.10	2.45E-02	1.5	253	1.38
⑥-1 (1)	6.0	-29.32	0.93	24.87	4.69E-03	0.8	1,250	1.70
⑥-2 (1)	6.5	-35.82	0.93	30.68	4.69E-03	0.8	1,250	1.84
合計	39.7					30.3		28.29

⑤-2まで 28.7

表- 時間~沈下量の計算 (GH-32)

ボーリング孔: GH-32  
 換算層厚  $H'$  (m): 28.29  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 28.7

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	34	0.1	1.4
0.1000	0.0077	154	0.4	2.9
0.1500	0.0177	354	1.0	4.3
0.2000	0.0314	628	1.7	5.7
0.2500	0.0491	982	2.7	7.2
0.3000	0.0707	1,415	3.9	8.6
0.3500	0.0962	1,925	5.3	10.0
0.4000	0.1260	2,521	6.9	11.5
0.4500	0.1590	3,181	8.7	12.9
0.5000	0.1970	3,942	10.8	14.4
0.5500	0.2380	4,762	13.0	15.8
0.6000	0.2860	5,722	15.7	17.2
0.6500	0.3420	6,843	18.7	18.7
0.7000	0.4030	8,063	22.1	20.1
0.7500	0.4770	9,544	26.1	21.5
0.8000	0.5670	11,345	31.1	23.0
0.8500	0.6840	13,686	37.5	24.4
0.9000	0.8480	16,967	46.5	25.8
0.9313	1.0000	20,008	54.8	26.7
0.9800	1.5000	30,012	82.2	28.1
0.9942	2.0000	40,016	109.6	28.5

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0091	0.108	3.1
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.1915	0.495	14.2
舗装後10年間の沈下量 (cm)				11.1



沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-47

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			礫	2.1	1.00	2.10
Bor.NO:	GH-47	(水路部)	スラグ	2.1	0.58	0.70
孔口標高 (m):	3.90	(2.80)	盛土	1.9	0.00	0.00
滑走路標高 (m):	5.18					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	2.80		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	2.6	1.30	1.90	2.47	-	-	-	-
②-3	0.7	0.60	0.91	5.26	2.14E-02	0.4	1.489	0.18
②-4 (1)	3.7	-3.10	0.93	7.30	1.67E-02	1.7	1.458	0.97
②-4 (2)	3.7	-6.80	0.93	10.74	7.81E-03	0.8	1.458	0.97
④ (1)	2.8	-9.60	0.73	13.48	5.25E-02	4.1	65	3.47
④ (2)	2.9	-12.50	0.73	15.56	4.69E-02	3.8	65	3.60
④ (3)	2.9	-15.40	0.73	17.68	4.67E-02	3.8	65	3.60
④ (4)	2.9	-18.30	0.73	19.80	3.58E-02	2.9	53	3.98
⑤-1 (1)	2.0	-20.30	0.81	21.66	2.55E-02	1.4	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.30	0.81	23.28	2.55E-02	1.4	74	2.32
⑤-2	4.0	-26.30	0.89	25.87	1.75E-02	2.0	253	2.51
⑦-1 (1)	4.5	-30.80	0.93	29.75	4.69E-03	0.6	1,250	1.27
⑦-2 (1)	5.0	-35.80	0.93	34.16	4.69E-03	0.7	1,250	1.41
合計	39.7					23.6		26.62

⑤-2まで 22.4

表一 時間~沈下量の計算 (GH-47)

ボーリング孔: GH-47  
 換算層厚  $H'$  (m): 26.62  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 22.4

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	30	0.1	1.1
0.1000	0.0077	136	0.4	2.2
0.1500	0.0177	314	0.9	3.4
0.2000	0.0314	556	1.5	4.5
0.2500	0.0491	870	2.4	5.6
0.3000	0.0707	1,252	3.4	6.7
0.3500	0.0962	1,704	4.7	7.8
0.4000	0.1260	2,232	6.1	9.0
0.4500	0.1590	2,817	7.7	10.1
0.5000	0.1970	3,490	9.6	11.2
0.5500	0.2380	4,216	11.6	12.3
0.6000	0.2860	5,067	13.9	13.4
0.6500	0.3420	6,059	16.6	14.6
0.7000	0.4030	7,139	19.6	15.7
0.7500	0.4770	8,450	23.2	16.8
0.8000	0.5670	10,045	27.5	17.9
0.8500	0.6840	12,117	33.2	19.0
0.9000	0.8480	15,023	41.2	20.2
0.9313	1.0000	17,716	48.5	20.9
0.9800	1.5000	26,573	72.8	22.0
0.9942	2.0000	35,431	97.1	22.3

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0103	0.115	2.6
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2163	0.525	11.8
舗装後10年間の沈下量 (cm)				9.2

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-48

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			舗装	2.1	1.00	2.10
Bor.NO:	GH-48	(水路部)	スラグ	2.1	0.80	1.16
孔口標高 (m):	3.60	(-2.80)	盛土	1.9	0.13	0.25
滑走路標高 (m):	5.23					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.51		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	2.1	1.50	1.90	2.00	—	—	—	—
②-3	0.9	0.60	0.91	4.40	2.14E-02	0.7	1.489	0.23
②-4 (1)	3.4	-2.80	0.93	6.39	9.20E-03	1.1	1.458	0.89
②-4 (2)	3.5	-6.30	0.93	9.60	7.73E-03	0.9	1.458	0.92
③	1.5	-7.80	0.81	11.83	5.54E-02	2.9	222	1.01
④ (1)	2.6	-10.40	0.73	12.18	5.70E-02	5.2	65	3.22
④ (2)	2.6	-13.00	0.73	14.07	4.67E-02	4.3	65	3.22
④ (3)	2.6	-15.60	0.73	15.97	4.67E-02	4.3	65	3.22
④ (4)	2.7	-18.30	0.73	17.91	4.67E-02	4.4	53	3.71
⑤-1 (1)	2.0	-20.30	0.81	19.70	2.55E-02	1.8	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.30	0.81	21.32	2.55E-02	1.8	74	2.32
⑤-2	4.0	-26.30	0.89	23.91	1.75E-02	2.5	253	2.51
⑥-1 (1)	4.5	-30.80	0.93	27.78	4.69E-03	0.7	1250	1.27
⑥-2 (1)	5.0	-35.80	0.93	32.20	4.69E-03	0.8	1.250	1.41
合計	39.4					31.3		26.28

⑤-2まで 29.8

表- 時間~沈下量の計算 (GH-48)

ボーリング孔: GH-48  
 換算層厚  $H'$  (m): 26.28  
 換算  $C_v$  (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm): 29.8

$U_z$	$T_v$	$t$ (day)	$t$ (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	29	0.1	1.5
0.1000	0.0077	133	0.4	3.0
0.1500	0.0177	306	0.8	4.5
0.2000	0.0314	542	1.5	6.0
0.2500	0.0491	848	2.3	7.5
0.3000	0.0707	1,221	3.3	8.9
0.3500	0.0962	1,661	4.6	10.4
0.4000	0.1260	2,176	6.0	11.9
0.4500	0.1590	2,745	7.5	13.4
0.5000	0.1970	3,401	9.3	14.9
0.5500	0.2380	4,109	11.3	16.4
0.6000	0.2860	4,938	13.5	17.9
0.6500	0.3420	5,905	16.2	19.4
0.7000	0.4030	6,958	19.1	20.9
0.7500	0.4770	8,236	22.6	22.4
0.8000	0.5670	9,790	26.8	23.8
0.8500	0.6840	11,810	32.4	25.3
0.9000	0.8480	14,642	40.1	26.8
0.9313	1.0000	17,266	47.3	27.8
0.9800	1.5000	25,899	71.0	29.2
0.9942	2.0000	34,532	94.6	29.6

	$t$ (yer)	$T_v$	$U$	$S$ (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0106	0.116	3.6
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2220	0.531	15.8
舗装後10年間の沈下量 (cm)				12.4

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-50

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
Bor.NO:	GH-50	(水路部)	舗装	2.1	1.00	2.10
孔口標高(m):	3.60	(-2.80)	スラグ	2.1	0.80	1.16
滑走路標高(m):	5.19		盛土	1.9	0.09	0.17
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ):	3.43		換算Cv (cm <sup>2</sup> /day):	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	Cv (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	1.9	1.68	1.90	1.82	-	-	-	-
②-3	1.0	0.68	0.91	4.10	5.93E-03	0.2	1.489	0.26
②-4 (1)	2.5	-1.82	0.93	5.72	1.39E-02	1.2	1.458	0.65
②-4 (2)	2.5	-4.32	0.93	8.05	9.52E-03	0.8	1.458	0.65
③	1.7	-6.02	0.81	9.90	1.93E-02	1.1	222	1.14
④(1)	3.0	-9.02	0.73	10.30	6.12E-02	6.3	65	3.72
④(2)	3.0	-12.02	0.73	12.49	5.90E-02	6.1	65	3.72
④(3)	3.0	-15.02	0.73	14.68	5.91E-02	6.1	65	3.72
④(4)	3.1	-18.12	0.73	16.91	4.67E-02	5.0	53	4.26
⑤-1 (1)	2.0	-20.12	0.81	18.85	2.55E-02	1.7	74	2.32
⑤-1 (2)	2.0	-22.12	0.81	20.47	2.55E-02	1.7	74	2.32
⑤-2	2.6	-24.72	0.89	22.44	1.75E-02	1.6	253	1.63
⑥-1 (1)	5.5	-30.22	0.93	26.15	4.69E-03	0.9	1250	1.56
⑥-2 (1)	5.6	-35.82	0.93	31.31	4.69E-03	0.9	1,250	1.58
合計	39.4					33.6		27.55

⑤-2まで 31.8

表一 時間~沈下量の計算 (GH-50)

ボーリング孔: GH-50  
 換算層厚 H' (m): 27.55  
 換算Cv' (cm<sup>2</sup>/dy): 100  
 最終沈下量 Sf (cm): 31.8

Uz	Tv	t (day)	t (year)	St (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	32	0.1	1.6
0.1000	0.0077	146	0.4	3.2
0.1500	0.0177	336	0.9	4.8
0.2000	0.0314	596	1.6	6.4
0.2500	0.0491	932	2.6	8.0
0.3000	0.0707	1,342	3.7	9.5
0.3500	0.0962	1,825	5.0	11.1
0.4000	0.1260	2,391	6.6	12.7
0.4500	0.1590	3,017	8.3	14.3
0.5000	0.1970	3,738	10.2	15.9
0.5500	0.2380	4,516	12.4	17.5
0.6000	0.2860	5,427	14.9	19.1
0.6500	0.3420	6,489	17.8	20.7
0.7000	0.4030	7,647	21.0	22.3
0.7500	0.4770	9,051	24.8	23.9
0.8000	0.5670	10,759	29.5	25.4
0.8500	0.6840	12,979	35.6	27.0
0.9000	0.8480	16,091	44.1	28.6
0.9313	1.0000	18,975	52.0	29.6
0.9800	1.5000	28,463	78.0	31.2
0.9942	2.0000	37,950	104.0	31.6

	t (yer)	Tv	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0096	0.111	3.5
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2020	0.508	16.1
舗装後10年間の沈下量 (cm)				12.6

沈下量の算定 (mv法)

平行誘導路部

GH-52

(地盤処理無し)

			(材料)	(単位重量)	(層厚)	(荷重)
			舗装	2.1	1.00	2.10
Bor.NO :	GH-52	(水路部)	スラッグ	2.1	0.65	0.84
孔口標高 (m) :	3.80	(-2.80)	盛土	1.9	0.00	0.00
滑走路標高 (m) :	5.15					
増加荷重 $\Delta p$ (tf/m <sup>2</sup> ) :	2.94		換算 $C_v$ (cm <sup>2</sup> /day) :	100		

土層	層厚 (m)	下端標高 (m)	有効重量 $\gamma'$ (tf/m <sup>3</sup> )	初期応力 $p_0$ (tf/m <sup>2</sup> )	mv (cm <sup>2</sup> /kgf <sup>2</sup> )	沈下量 (cm)	$C_v$ (cm <sup>2</sup> /day)	換算層厚 (m)
①	2.0	1.79	1.90	1.91	—	—	—	—
②-3	1.3	0.49	0.91	4.41	8.94E-03	0.3	1.489	0.34
②-4 (1)	2.1	-1.61	0.93	5.98	1.28E-02	0.8	1.458	0.55
②-4 (2)	2.2	-3.81	0.93	7.98	6.51E-03	0.4	1.458	0.58
③	2.4	-6.21	0.81	9.97	4.73E-02	3.3	222	1.61
④ (1)	2.9	-9.11	0.73	10.06	5.99E-02	5.1	65	3.60
④ (2)	2.9	-12.01	0.73	12.18	5.98E-02	5.1	65	3.60
④ (3)	2.9	-14.91	0.73	14.29	4.52E-02	3.9	65	3.60
④ (4)	3.0	-17.91	0.73	16.45	3.78E-02	3.3	53	4.12
⑤-1 (1)	2.0	-19.91	0.81	18.35	3.39E-02	2.0	74	2.32
⑤-1 (2)	2.1	-22.01	0.81	20.01	3.38E-02	2.1	74	2.44
⑤-2	2.7	-24.71	0.89	22.06	2.71E-02	2.2	253	1.70
⑥-1 (1)	5.5	-30.21	0.93	25.82	4.69E-03	0.8	1250	1.56
⑦-2 (1)	5.6	-35.81	0.93	30.99	4.69E-03	0.8	1250	1.58
合計	39.6					30.1		27.59

⑤-2まで 28.5

表一 時間～沈下量の計算 (GH-52)

ボーリング孔 : GH-52  
 換算層厚  $H'$  (m) : 27.59  
 換算  $C_v'$  (cm<sup>2</sup>/dy) : 100  
 最終沈下量  $S_f$  (cm) : 28.5

$U_z$	$T_v$	t (day)	t (year)	$S_t$ (cm)
0.0000	0.0000	0	0.0	0.0
0.0500	0.0017	32	0.1	1.4
0.1000	0.0077	147	0.4	2.9
0.1500	0.0177	337	0.9	4.3
0.2000	0.0314	598	1.6	5.7
0.2500	0.0491	934	2.6	7.1
0.3000	0.0707	1,345	3.7	8.6
0.3500	0.0962	1,831	5.0	10.0
0.4000	0.1260	2,398	6.6	11.4
0.4500	0.1590	3,026	8.3	12.8
0.5000	0.1970	3,749	10.3	14.3
0.5500	0.2380	4,529	12.4	15.7
0.6000	0.2860	5,443	14.9	17.1
0.6500	0.3420	6,508	17.8	18.5
0.7000	0.4030	7,669	21.0	20.0
0.7500	0.4770	9,077	24.9	21.4
0.8000	0.5670	10,790	29.6	22.8
0.8500	0.6840	13,017	35.7	24.2
0.9000	0.8480	16,138	44.2	25.7
0.9313	1.0000	19,030	52.1	26.5
0.9800	1.5000	28,545	78.2	27.9
0.9942	2.0000	38,060	104.3	28.3

	t (yer)	$T_v$	U	S (cm)
0.5年後の沈下量 (cm)	0.5	0.0096	0.111	3.1
10.5年後の沈下量 (cm)	10.5	0.2014	0.507	14.4
舗装後10年間の沈下量 (cm)				11.3