

現場透水試験データ

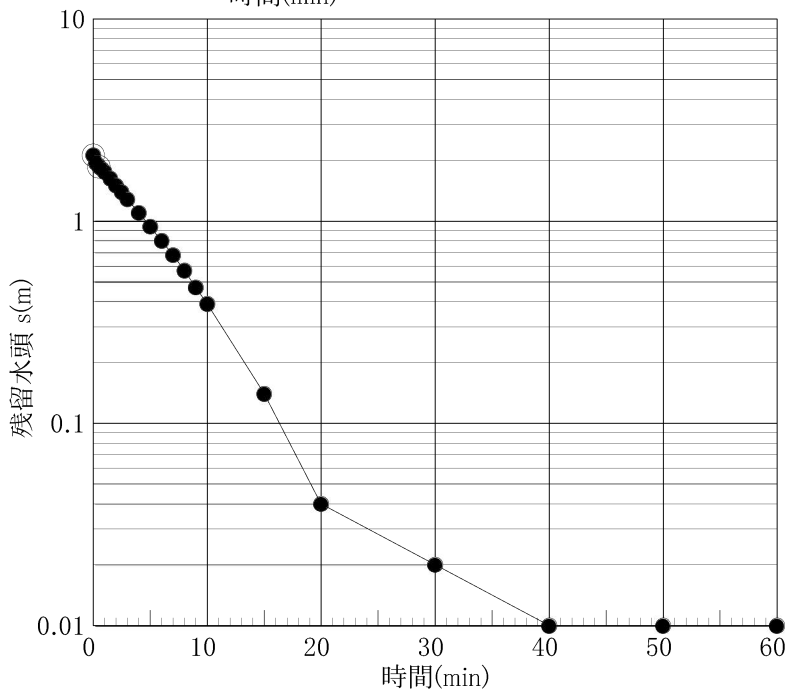
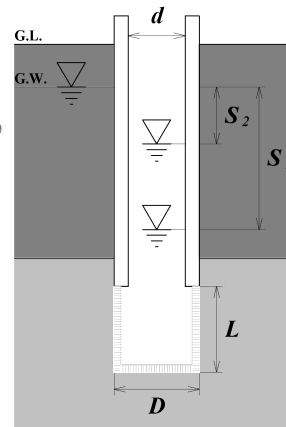
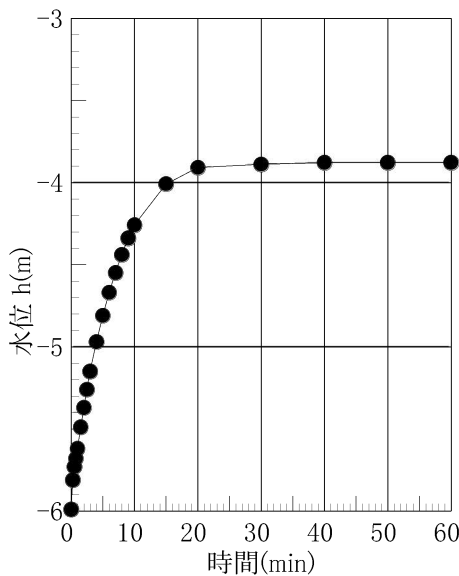
ボーリング孔を利用した透水試験（非定常法）

調査件名 山ノ内ポンプ場新設工事に係る土質調査業務 試験年月日 2008.11.18

地点番号 No.1 試験者 澤村高志

試験方法	揚水法	測定用パイプの立上り	m	帯水層区分	被圧
試験区間	m	地下水水位	h <sub>0</sub> m	土質	砂礫
試験区間の長さL	m	翌日水位	m		
試験区間の直径D	cm	透水係数	k cm/s		
測定用パイプの内径d	cm	log s ~ t 曲線の直線部の勾配	m s <sup>-1</sup>		

経過時間 t	測定水位 h	孔内水位 h	地下水水位との水位差 s
s	m	m	m
0	-5.990	-5.990	2.120
15	-5.810	-5.810	1.940
30	-5.730	-5.730	1.860
45	-5.680	-5.680	1.810
60	-5.620	-5.620	1.750
90	-5.490	-5.490	1.620
120	-5.370	-5.370	1.500
150	-5.260	-5.260	1.390
180	-5.150	-5.150	1.280
240	-4.970	-4.970	1.100
300	-4.810	-4.810	0.940
360	-4.670	-4.670	0.800
420	-4.550	-4.550	0.680
480	-4.440	-4.440	0.570
540	-4.340	-4.340	0.470
600	-4.260	-4.260	0.390
900	-4.010	-4.010	0.140
1200	-3.910	-3.910	0.040
1800	-3.890	-3.890	0.020
2400	-3.880	-3.880	0.010
3000	-3.880	-3.880	0.010
3600	-3.880	-3.880	0.010



$$k = \frac{d^2}{8L} \cdot \ln\left(\frac{4L}{D}\right) \cdot \frac{\ln s_1 - \ln s_2}{t_2 - t_1}$$

t<sub>1</sub> = 0秒 s<sub>1</sub> = 212cm  
t<sub>2</sub> = 30秒 s<sub>2</sub> = 186cm