



รายงานการเจาะสำรวจชั้นดิน

งานจ้างเหมาเจาะสำรวจดินในพื้นที่กรุงเทพมหานคร

งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ

แขวงบางหว้า เขตภาษีเจริญ กรุงเทพมหานคร



1. ตารางตำแหน่งหลุมเจาะ

หลุมเจาะ	พิกัดหลุมเจาะ		ระดับปากหลุม (msl.)	ความลึกหลุมเจาะ (เมตร)
	East	North		
BH-1	655399	1516599	36.6080	60.45
	Longitude	Latitude		
	100.43711	13.714365		

2. สภาพชั้นดินหลุมเจาะ

หลุมเจาะ BH-1

- ช่วงความลึก 0.00 - 0.15 เมตร เป็นพื้นคอนกรีต ความหนา 15 เซนติเมตร
 - ช่วงความลึก 0.15 - 17.50 เมตร เป็นชั้นดินเหนียว (CH) สีเทาถึงสีเทาเข้ม มีความเป็นพลาสติกสูง (เหนียว) ชั้นดินมีความอ่อนมากถึงแข็งปานกลาง
 - ช่วงความลึก 17.50 - 20.50 เมตร เป็นชั้นดินเหนียว (CH) สีเทาถึงสีเทาเข้ม มีความเป็นพลาสติกสูง (เหนียว) ชั้นดินมีความแข็งถึงแข็งมาก ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 13 - 22
 - ความลึก 20.50 - 22.50 เมตร เป็นชั้นดินเหนียวปนทราย (CL) สีเทา มีความเป็นพลาสติกต่ำ (เหนียว) มีขนาดเม็ดละเอียด ชั้นดินมีความแข็งที่สุด ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 32 - 34
 - ความลึก 22.50 - 25.00 เมตร เป็นชั้นดินทรายปนทรายแป้ง (SM) สีเทาเข้ม ไม่มีความเป็นพลาสติก (เหนียว) มีขนาดเม็ดละเอียด ชั้นดินมีความแน่น ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 35
 - ความลึก 25.00 - 26.50 เมตร เป็นชั้นดินเหนียวปนทรายละเอียด (CL) สีเทา มีความเป็นพลาสติกต่ำ (เหนียว) มีทรายขนาดเม็ดละเอียดปน ชั้นดินมีความแข็งมาก ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 28
 - ความลึก 26.50 - 40.00 เมตร เป็นชั้นดินทรายปนทรายแป้ง (SM) สีเทาอ่อนถึงเทา ไม่มีความเป็นพลาสติก (เหนียว) มีขนาดเม็ดละเอียดถึงเม็ดหยาบ ชั้นดินมีความแน่นถึงแน่นมาก ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 31 - 89 - 97/9" - 53 - 77 - 84/10" - 50 - 50/5" - 80
 - ความลึก 40.00 - 43.50 เมตร เป็นชั้นดินเหนียว (CL) สีน้ำตาลเหลือง มีความเป็นพลาสติกต่ำ (เหนียว) ชั้นดินมีความแข็งที่สุด ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 48 - 48
- ความลึก 43.50 - 60.45 เมตร เป็นชั้นดินทรายปนทรายแป้ง (SM) สีน้ำตาลอ่อนถึงสีเทาอ่อน ไม่มีความเป็นพลาสติก (เหนียว) มีขนาดเม็ดละเอียดถึงขนาดเม็ดหยาบ ชั้นดินมีความแน่นมาก ค่า N (ครั้ง/ฟุต) = 72 - 78 - 88 - 90 - 82 - 82 - 86 - 85 - 64 - 62 - 59 - 58

3. สภาพระดับน้ำ

โดยปกติระดับน้ำใต้ดินในหลุมเจาะจะวัดหลังจากการเจาะสำรวจแล้วเสร็จประมาณ 24 ชั่วโมง

หลุมเจาะที่	ระดับน้ำใต้ดิน (เมตร)
BH - 1	-1.40

4. ฐานรากเสาเข็ม

4.1 แนะนำค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มตอก (Driven Pile)

- หน้าตัดเสาเข็มเหลี่ยม (Square - Section)

Project : งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ														Boring No.						
Site Code : P2-BH-1														BH-1						
Site Name : งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ																				
Location: แขวงบางหว้า เขตภาษีเจริญ กรุงเทพมหานคร																				
Bearing Capacity For Single Prestress Concrete Pile																				
Square - Section, m.				0.26				0.30				0.35								
Area (Ap), m ²				0.0670				0.0900				0.1225								
Perimeter (p), m.				1.0400				1.2000				1.4000								
Weight of Pile, Ton/meter				0.1608				0.2160				0.2940								
Axial Compression and Tension Load, Tons/Pile																				
Pile Tip, m.	Soil Type	SPT (Fld) N/ft	qf = S (fsL) (t/m-per.)	qe, (t/m ²)	Qu (net)	Qa (net)	Tu (net)	Ta (net)	Qu (net)	Qa (net)	Tu (net)	Ta (net)	Qu (net)	Qa (net)	Tu (net)	Ta (net)				
																	1 or 2	1	2	3
-1.50	2	2	1.39	12.00	2	1	1	1	2	1	2	1	3	1	2	1				
-2.00	2	3	1.94	10.00	2	1	2	1	3	1	2	1	3	1	3	1				
-2.50	2	3	2.48	10.00	3	1	3	1	3	1	3	2	4	1	4	2				
-3.00	2	3	3.44	18.00	4	1	4	2	5	1	4	2	6	1	5	2				
-3.50	2	3	3.99	10.00	4	1	4	2	5	1	5	2	6	1	6	3				
-4.00	2	3	4.54	10.00	5	1	5	2	5	1	6	3	6	1	7	3				
-4.50	2	3	5.50	18.00	6	2	6	3	7	2	7	3	9	2	9	4				
-5.00	2	3	6.05	10.00	6	2	7	3	7	2	8	3	8	2	9	4				
-5.50	2	3	6.59	10.00	7	2	8	3	8	2	9	4	9	2	10	5				
-6.00	2	2	7.25	12.00	7	2	8	3	8	2	10	4	10	2	11	5				
-6.50	2	2	7.62	6.67	7	2	9	4	8	2	10	4	10	2	12	5				
-7.00	2	3	8.16	10.00	8	2	9	4	9	2	11	5	11	2	13	6				
-7.50	2	3	9.12	18.00	9	2	10	4	11	3	12	5	13	3	15	6				
-9.00	2	2	11.09	12.00	11	3	13	5	12	3	15	6	14	3	18	8				
-10.50	2	3	13.97	18.00	14	4	16	7	16	4	19	8	19	4	22	10				
-12.00	2	4	17.73	24.00	18	5	20	8	21	6	24	10	24	6	28	12				
-13.50	2	5	22.33	30.00	23	6	25	10	27	8	29	12	31	8	35	14				
-15.00	2	6	27.67	36.00	29	8	31	12	33	10	36	14	39	10	43	17				
-16.50	2	7	33.90	42.00	35	10	38	14	41	12	44	17	48	13	52	21				
-18.00	2	13	41.96	78.00	46	13	46	17	53	16	54	21	63	17	64	25				
-19.50	2	22	50.10	132.00	58	17	55	21	68	21	64	24	81	23	75	29				
-21.00	2	32	53.62	192.00	65	20	59	22	77	24	69	26	92	27	81	31				
-22.50	1	34	85.34	1092.75	158	50	92	33	196	63	107	39	247	78	126	46				
-24.00	1	35	119.57	1100.00	194	62	128	45	237	77	148	53	295	94	174	63				
-25.50	2	28	125.45	168.00	138	43	134	48	160	51	156	56	189	58	183	66				
-27.00	1	31	164.67	1100.00	241	77	175	61	291	95	203	72	357	114	238	85				
-28.50	1	75	206.70	1100.00	284	92	219	76	341	111	254	89	416	133	297	105				
-30.00	1	75	251.81	1100.00	331	107	267	92	395	129	308	107	478	154	361	126				
-31.50	1	53	300.01	1100.00	381	124	317	109	452	148	366	127	546	176	429	149				
-33.00	1	75	351.30	1100.00	434	141	370	127	513	168	428	148	617	199	501	174				
-34.50	1	75	405.67	1100.00	490	160	427	146	578	190	494	170	693	224	578	199				
-36.00	1	75	463.13	1100.00	550	179	487	166	647	212	563	193	773	250	659	227				
-37.50	1	75	523.68	1100.00	612	200	550	188	719	236	636	218	857	278	744	255				
-39.00	1	75	587.32	1100.00	678	222	617	210	795	262	713	243	946	308	833	286				
-40.50	2	48	585.88	288.00	622	203	616	210	720	236	711	243	844	273	832	285				
-42.00	2	48	584.44	288.00	620	202	614	209	718	236	710	243	841	272	830	285				
-43.50	1	72	657.33	1100.00	750	245	690	235	878	289	798	272	1042	339	933	320				
-45.00	1	75	733.32	1100.00	829	272	770	261	969	319	889	303	1148	374	1039	355				
-46.50	1	75	812.39	1100.00	911	299	852	289	1064	350	985	335	1258	410	1151	393				
-48.00	1	75	894.55	1100.00	996	327	938	318	1162	383	1083	368	1373	448	1266	432				
-49.50	1	75	979.79	1100.00	1085	356	1027	348	1264	417	1186	403	1492	488	1386	472				
-51.00	1	75	1068.12	1100.00	1176	387	1119	378	1370	452	1292	438	1615	528	1510	513				
-52.50	1	75	1159.54	1100.00	1271	418	1214	410	1479	488	1402	475	1743	571	1638	557				
-54.00	1	75	1254.05	1100.00	1369	451	1313	443	1592	526	1516	513	1875	614	1771	601				
-55.50	1	64	1351.64	1100.00	1470	484	1414	477	1709	565	1634	553	2011	659	1908	647				
-57.00	1	62	1452.32	1100.00	1575	519	1519	513	1829	605	1755	593	2151	706	2050	695				
-58.50	1	59	1556.08	1100.00	1683	555	1628	549	1954	646	1880	635	2296	754	2195	743				
-60.00	1	58	1662.94	1100.00	1794	591	1739	586	2082	689	2008	678	2445	803	2345	794				
Factor of Safety :					Qu = Qf + Qe				Qu(net) = (Qf + Qe) - Wp				Tu(net) = Qf+Wp							
Compression=					3.00				Qf = qf * P				Qa(net) = (Qf + Qe)/F.S. - Wp				Ta(net) = Qf/F.S.+Wp			
Tension=					3.00				Qe = qe * Ap				Ap = Pile Tip Area (sq.m.)				P = Pile Perimeter(m.)			
Wp = Weight of Pile(T)																				
1.สิ้นสุดการเจาะที่ความลึก 60.45 m.																				
2.ประมาณกำลังรับน้ำหนักของชั้นดินที่ความลึกตั้งแต่ 0.00 - 60.45 m.																				
3.ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มนั้น หน่วยแรงต้านสุทธิที่ปลายเสาเข็ม(qe) ค่าสูงสุดมีค่าไม่เกิน 1,100 ตัน/ตารางเมตร																				

4.1 แนะนำค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มตอก (Driven Pile)

- หน้าตัดเสาเข็มไอ (I - Section)

Project : งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ																				
Site Code : P2-BH-1												Boring No.								
Site Name : งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ																				
Location : แขวงบางหว้า เขตภาษีเจริญ กรุงเทพมหานคร																				
Bearing Capacity For Single Prestress Concrete Pile																				
I-Section, m.		0.26				0.30				0.35										
Area (A _p), m ²		0.0490				0.0660				0.0880										
Perimeter (p), m.		1.2600				1.4500				1.6900										
Weight of Pile, Ton/meter		0.1176				0.1584				0.2112										
Axial Compression and Tension Load, Tons/Pile																				
Pile Tip, m.	Soil Type	SPT (Flt) N/ft	q _f = S (fsL) (t/m-peri.)	q _e (t/m ²)	Qu				Qa				Tu				Ta			
					(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	(net)	
-1.50	2	2	1.97	12.00	3	1	2	1	3	1	3	1	4	1	3	1				
-2.00	2	3	2.93	18.00	4	1	4	1	5	2	4	2	6	2	5	2				
-2.50	2	3	3.89	18.00	5	2	5	2	6	2	6	2	8	2	7	3				
-3.00	2	3	4.85	18.00	7	2	6	2	8	2	7	3	9	3	9	3				
-3.50	2	3	5.81	18.00	8	2	8	3	9	3	9	3	11	3	10	4				
-4.00	2	3	6.77	18.00	9	3	9	3	10	3	10	4	12	3	12	5				
-4.50	2	3	7.73	18.00	10	3	10	4	12	4	12	4	14	4	14	5				
-5.00	2	3	8.69	18.00	11	3	11	4	13	4	13	5	15	4	15	6				
-5.50	2	3	9.65	18.00	12	4	13	5	14	4	15	6	17	5	17	7				
-6.00	2	2	10.31	12.00	13	4	14	5	15	5	16	6	17	5	18	7				
-6.50	2	2	10.96	12.00	14	4	14	5	16	5	17	6	18	5	20	8				
-7.00	2	3	11.92	18.00	15	4	16	6	17	5	18	7	20	6	21	8				
-7.50	2	3	12.88	18.00	16	5	17	6	19	6	20	7	22	6	23	9				
-9.00	2	2	14.85	12.00	18	5	20	7	21	6	23	9	24	7	27	10				
-10.50	2	3	17.73	18.00	22	7	23	9	25	8	27	10	29	8	32	12				
-12.00	2	4	21.49	24.00	27	8	28	10	31	10	33	12	36	10	39	15				
-13.50	2	5	26.09	30.00	33	10	34	13	38	12	40	15	44	13	47	18				
-15.00	2	6	31.43	36.00	40	12	41	15	46	14	48	18	53	16	56	21				
-16.50	2	7	37.66	42.00	48	15	49	18	55	17	57	21	64	19	67	25				
-18.00	2	13	45.72	78.00	59	18	60	21	69	22	69	25	80	24	81	30				
-19.50	2	22	53.86	132.00	72	22	70	25	84	27	81	29	99	30	95	34				
-21.00	2	32	57.38	192.00	79	25	75	27	93	29	86	31	109	34	101	37				
-22.50	1	34	89.10	1092.75	163	53	115	40	198	64	133	47	242	77	155	55				
-24.00	1	35	123.33	1100.00	206	67	158	55	248	81	182	63	300	97	213	75				
-25.50	2	28	129.21	168.00	168	54	166	57	194	63	191	66	228	72	223	78				
-27.00	1	31	168.43	1100.00	263	86	215	74	313	102	248	86	376	121	290	101				
-28.50	1	75	210.46	1100.00	316	103	268	92	373	123	309	106	446	145	361	125				
-30.00	1	75	255.57	1100.00	372	122	325	111	438	144	375	128	522	170	438	150				
-31.50	1	53	303.77	1100.00	433	142	386	131	508	167	445	152	604	197	520	178				
-33.00	1	75	355.06	1100.00	497	163	451	153	582	192	520	177	690	225	607	207				
-34.50	1	75	409.43	1100.00	566	186	520	176	661	218	599	203	781	256	699	238				
-36.00	1	75	466.89	1100.00	638	210	592	200	744	246	682	231	878	288	796	271				
-37.50	1	75	527.44	1100.00	714	235	669	226	831	275	770	261	980	321	899	305				
-39.00	1	75	591.08	1100.00	794	262	749	253	923	305	863	292	1087	357	1007	341				
-40.50	2	48	589.64	288.00	752	248	748	252	868	287	861	291	1013	332	1005	341				
-42.00	2	48	588.20	288.00	750	247	746	252	865	286	859	291	1011	331	1003	340				
-43.50	1	72	661.09	1100.00	882	291	838	283	1024	339	965	326	1205	395	1126	382				
-45.00	1	75	737.08	1100.00	977	322	934	315	1134	375	1076	363	1333	438	1255	425				
-46.50	1	75	816.15	1100.00	1077	355	1034	348	1249	413	1191	402	1466	482	1389	470				
-48.00	1	75	898.30	1100.00	1180	390	1137	383	1368	453	1310	442	1605	528	1528	516				
-49.50	1	75	983.55	1100.00	1287	425	1245	419	1491	494	1434	483	1749	576	1672	565				
-51.00	1	75	1071.88	1100.00	1398	462	1356	456	1619	536	1562	526	1898	625	1822	615				
-52.50	1	75	1163.30	1100.00	1513	500	1472	495	1751	580	1695	571	2052	677	1977	666				
-54.00	1	75	1257.80	1100.00	1632	540	1591	535	1888	626	1832	616	2211	729	2137	720				
-55.50	1	64	1355.40	1100.00	1755	581	1714	576	2029	673	1974	664	2376	784	2302	775				
-57.00	1	62	1456.08	1100.00	1882	623	1841	618	2175	721	2120	713	2546	840	2472	832				
-58.50	1	59	1559.84	1100.00	2012	666	1972	662	2325	771	2271	763	2721	899	2648	891				
-60.00	1	58	1666.70	1100.00	2147	711	2107	707	2480	823	2426	815	2901	959	2829	952				
Factor of Safety :					Qu = Q _f + Q _e				Qu(net) = (Q _f + Q _e) - W _p				Tu(net) = Q _f + W _p							
Compression=					3.00				Q _f = q _f * P				Qa(net) = (Q _f + Q _e)/F.S. - W _p							
Tension=					3.00				Q _e = q _e * A _p				Ap = Pile Tip Area (sq.m.)							
													P = Pile Perimeter(m.)							
													W _p = Weight of Pile(T)							
1.สิ้นสุดการเจาะที่ความลึก					60.45				m.											
2.ประมาณกำลังรับน้ำหนักของชั้นดินที่ความลึกตั้งแต่									0.00 - 60.45				m.							
3.ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มนั้น หน่วยแรงต้านสุทธิที่ปลายเสาเข็ม(q _e) ค่าสูงสุดที่ไม่เกิน 1,100 ตัน/ตารางเมตร																				

4.1 แนะนำค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มตอก (Driven Pile)

- หน้าตัดเสาเข็มวงกลม (Circular - Section) BH-1

Project : งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ														Boring No.					
Site Code : P2-BH-1														BH-1					
Site Name : งานเจาะสำรวจดินอาคารสำนักงานเขตภาษีเจริญ																			
Location : แขวงบางหว้า เขตภาษีเจริญ กรุงเทพมหานคร																			
Bearing Capacity For Single Concrete Bored Pile																			
Circular Section(Diameter, D) , m.				0.35				0.50				0.60							
Area(Ap), m ²				0.0962				0.1963				0.2827							
Perimeter(p), m.				1.0996				1.5708				1.8850							
Weight of Pile, Ton/meter				0.2309				0.4712				0.6786							
Axial Compression and Tension Load,Tons/Pile																			
Pile Tip, m.	Soil Type	SPT (Fld) N/ft	qf = S (fsL) (t/m-peri.)	qe , (t/m ²)	Qu (net)	Qa (net)	Tu (net)	Ta (net)	Qu (net)	Qa (net)	Tu (net)	Ta (net)	Qu (net)	Qa (net)	Tu (net)	Ta (net)			
-1.50	2	2	1.25	12.00	2	0	1	1	4	1	2	1	5	1	4	2			
-2.00	2	3	1.74	10.00	2	0	2	1	4	1	3	2	5	1	6	2			
-2.50	2	3	2.24	10.00	3	1	3	1	4	1	4	2	5	1	8	3			
-3.00	2	3	3.08	18.00	4	1	4	2	7	1	6	3	9	2	11	4			
-3.50	2	3	3.57	10.00	4	1	4	2	6	1	7	4	7	1	14	5			
-4.00	2	3	4.07	10.00	5	1	5	2	6	1	8	4	8	1	16	5			
-4.50	2	3	4.91	18.00	6	1	6	3	9	2	9	5	11	2	19	6			
-5.00	2	3	5.40	10.00	6	1	7	3	8	1	10	5	10	1	21	7			
-5.50	2	3	5.89	10.00	6	1	7	3	9	1	11	6	10	1	24	7			
-6.00	2	2	6.48	12.00	7	1	8	4	10	1	12	6	12	1	26	8			
-6.50	2	2	6.81	6.67	7	1	9	4	9	1	13	7	10	0	28	9			
-7.00	2	3	7.30	10.00	7	1	9	4	10	1	14	7	12	1	30	9			
-7.50	2	3	8.15	18.00	9	2	10	5	13	2	16	8	15	2	34	10			
-9.00	2	2	9.90	12.00	10	2	13	6	14	2	19	9	16	1	41	12			
-10.50	2	3	12.43	18.00	13	3	16	7	18	3	24	11	21	2	51	15			
-12.00	2	4	15.69	24.00	17	4	20	9	24	4	30	14	28	4	63	18			
-13.50	2	5	19.63	30.00	21	5	24	10	30	6	36	17	36	6	77	21			
-15.00	2	6	24.18	36.00	27	7	30	12	38	8	44	20	46	8	93	25			
-16.50	2	7	29.31	42.00	32	8	36	15	47	10	53	23	56	11	110	30			
-18.00	2	13	36.99	78.00	44	12	44	18	65	16	66	28	80	18	135	35			
-19.50	2	22	46.43	132.00	59	17	55	22	90	24	81	33	112	28	166	42			
-21.00	2	32	56.03	192.00	75	22	66	25	116	32	97	39	146	39	196	49			
-22.50	1	34	71.89	523.73	124	38	84	32	205	61	123	48	268	79	246	60			
-24.00	1	35	89.01	563.84	147	45	103	38	239	72	150	58	311	93	299	72			
-25.50	2	28	98.71	168.00	119	36	114	42	176	51	166	64	216	61	330	79			
-27.00	1	31	118.32	642.96	186	58	136	50	299	91	198	75	386	117	390	93			
-28.50	1	75	155.19	1100.00	270	86	177	63	446	140	256	95	584	182	502	117			
-30.00	1	75	194.77	1100.00	313	100	221	78	508	160	319	116	658	206	621	143			
-31.50	1	53	228.94	1100.00	350	112	259	91	561	177	374	135	721	226	725	165			
-33.00	1	75	273.94	1100.00	399	128	308	108	631	200	445	159	805	253	860	195			
-34.50	1	75	321.64	1100.00	452	145	361	126	705	224	521	185	894	282	1004	226			
-36.00	1	75	372.06	1100.00	507	163	417	145	783	250	601	212	988	313	1156	258			
-37.50	1	75	425.19	1100.00	565	182	476	164	866	277	685	240	1087	345	1315	293			
-39.00	1	75	481.02	1100.00	626	203	538	185	953	305	773	270	1191	379	1483	329			
-40.50	2	48	491.11	288.00	558	180	549	189	809	257	790	276	980	308	1515	336			
-42.00	2	48	501.20	288.00	569	183	560	193	824	261	806	282	998	314	1547	343			
-43.50	1	72	563.75	1100.00	716	232	630	217	1081	347	905	316	1344	428	1735	384			
-45.00	1	75	563.75	1100.00	715	232	630	217	1080	346	906	316	1343	427	1737	385			
-46.50	1	75	563.75	1100.00	715	231	630	217	1080	345	907	317	1342	426	1740	386			
-48.00	1	75	563.75	1100.00	715	231	631	218	1079	345	907	318	1341	425	1742	387			
-49.50	1	75	563.75	1100.00	714	230	631	218	1078	344	908	319	1340	424	1744	388			
-51.00	1	75	563.75	1100.00	714	230	631	218	1077	343	909	319	1339	423	1747	389			
-52.50	1	75	563.75	1100.00	714	230	632	219	1077	342	910	320	1338	422	1749	390			
-54.00	1	75	563.75	1100.00	713	229	632	219	1076	342	910	321	1337	421	1751	391			
-55.50	1	64	563.75	1100.00	713	229	632	219	1075	341	911	321	1336	420	1754	392			
-57.00	1	62	563.75	1100.00	713	229	633	220	1075	340	912	322	1335	419	1756	393			
-58.50	1	59	563.75	1100.00	712	228	633	220	1074	340	912	323	1334	418	1758	394			
-60.00	1	58	563.75	1100.00	712	228	633	220	1073	339	913	323	1333	417	1761	395			
Factor of Safety :				Qu = Qf + Qe				Qu(net) = (Qf + Qe) - Wp				Tu(net) = Qf+Wp							
Compression=				3.00				Qf = qf * P				Qa(net) = (Qf + Qe)/F.S. - Wp				Ta(net) = Qf/F.S.+Wp			
Tension=				3.00				Qe = qe * Ap				Ap = Pile Tip Area (sq.m.)				P = Pile Perimeter(m.)			
														Wp = Weight of Pile(T)					
1.สิ้นสุดการเจาะที่ความลึก				60.45 m.															
2.ประมาณกำลังรับน้ำหนักของชั้นดินที่ความลึกตั้งแต่								0.00- 60.45				m.							
3.ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มนั้น หน่วยแรงต้นสุดท้ายที่ปลายเสาเข็ม(qe) ค่าสูงสุดมีค่าไม่เกิน 1,100 ตัน/ตารางเมตร																			

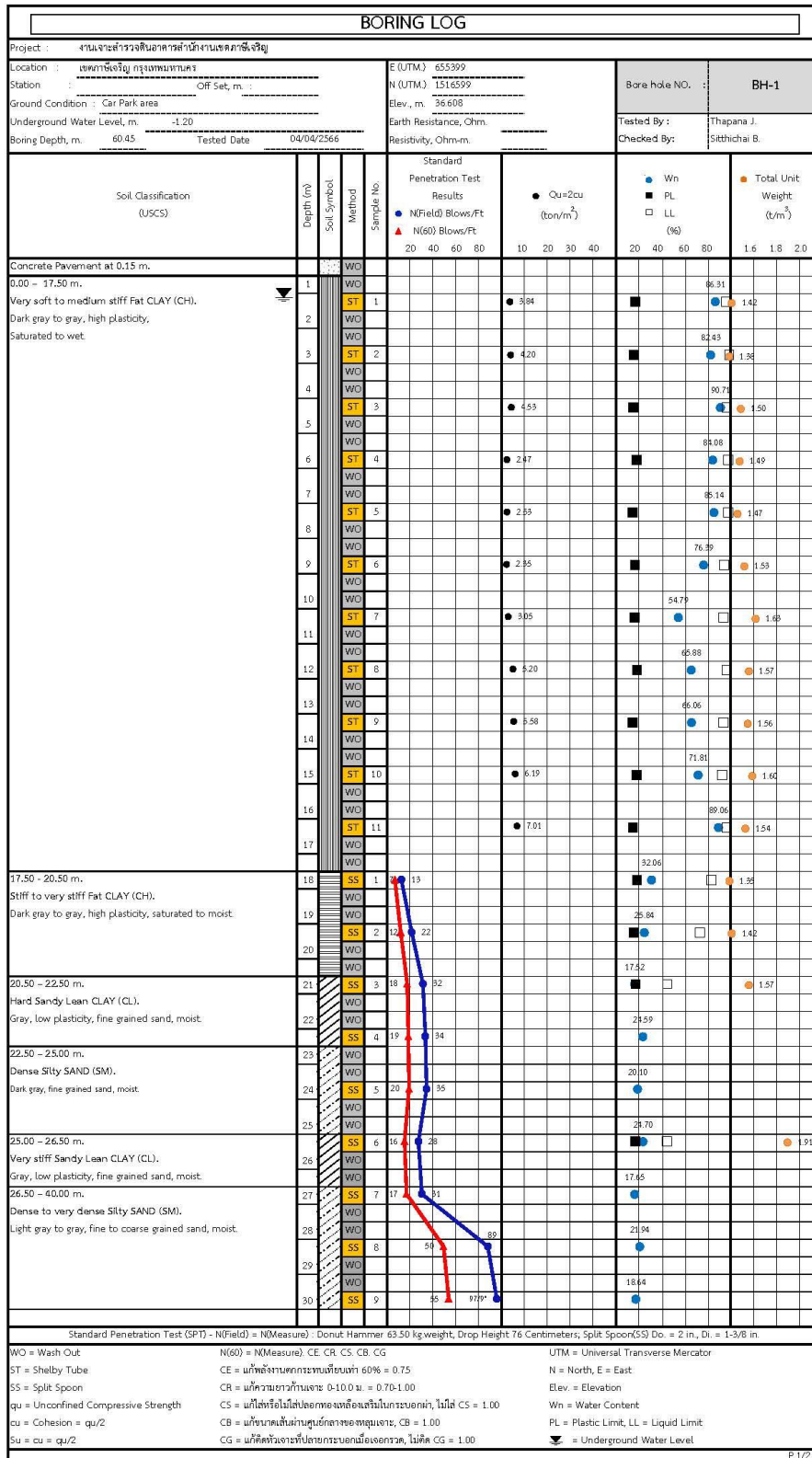
5. ตารางสรุปผลการทดสอบ (Summary of Test Result)

SAMPLE NO.	DEPTH (M)		W _n %	ATTERBERG LIMITS (%)			GRADATION (% PASSING)						SOIL TYPE (USCS)	Q _u (t/m ²)	SPT-N (blow/ft)	γ _t (t/m ³)	Specific Gravity (SG)	PI A-Line
	FROM	TO		LL.	PL.	PI.	NO.3/8"	NO.4	NO.10	NO.40	NO.100	NO.200						
SS-01	1.50	1.95	21.77	NON PLASTIC				100	98	93	62	23	SM		15			
ST-01	3.00	3.50	55.57	97.6	16.0	81.6			100	99	99	98	CH	2.91		1.62		
ST-02	4.50	5.00	48.21	87.4	18.3	69.1					100	99	CH	4.58		1.58		
ST-03	6.00	6.50	76.65	91.5	20.4	71.1				100	99	99	CH	5.51		1.56		
ST-04	7.50	8.00	62.83	94.1	19.6	74.5					100	99	CH	4.45		1.53		
ST-05	9.00	9.50	71.17	96.6	20.2	76.4					100	99	CH	3.84		1.61		
ST-06	10.50	11.00	69.36	95.6	19.1	76.5					100	99	CH	4.43		1.54		
ST-07	12.00	12.50	42.22	92.5	18.5	74.0					100	99	CH	9.55		1.70		
SS-02	13.50	13.95	26.64	88.1	16.3	71.8					100	99	CH		8	1.55		
SS-03	15.00	15.45	23.82	92.7	21.2	71.5					100	99	CH		13	1.73		
SS-04	16.50	16.95	23.29	87.8	21.3	66.5			100	99	98	97	CH		20	1.68		
SS-05	18.00	18.45	23.00	82.0	19.3	62.7			100	99	97	97	CH		23	1.63		
SS-06	19.50	19.95	27.21	82.3	18.8	63.5		100	99	98	96	94	CH		17	1.61		
SS-07	21.00	21.45	24.59	79.7	19.1	60.6		100	99	98	96	92	CH		22	1.53		
SS-08	22.50	22.95	27.14	42.7	21.3	21.4			100	99	77	73	CL		20	1.61		
SS-09	24.00	24.45	17.68	46.9	21.1	25.8		100	99	98	70	64	CL		28			
SS-10	25.50	25.95	35.91	45.3	21.9	23.4	100	99	96	92	86	70	CL		15			
SS-11	27.00	27.45	23.53	41.9	22.3	19.6	100	99	97	93	54	42	SC		28			
SS-12	28.50	28.95	29.07	43.9	21.2	22.7		100	99	98	80	68	CL		23	1.70		
SS-13	30.00	30.45	24.51	43.8	21.5	22.3		100	98	92	87	69	CL		29	1.70		

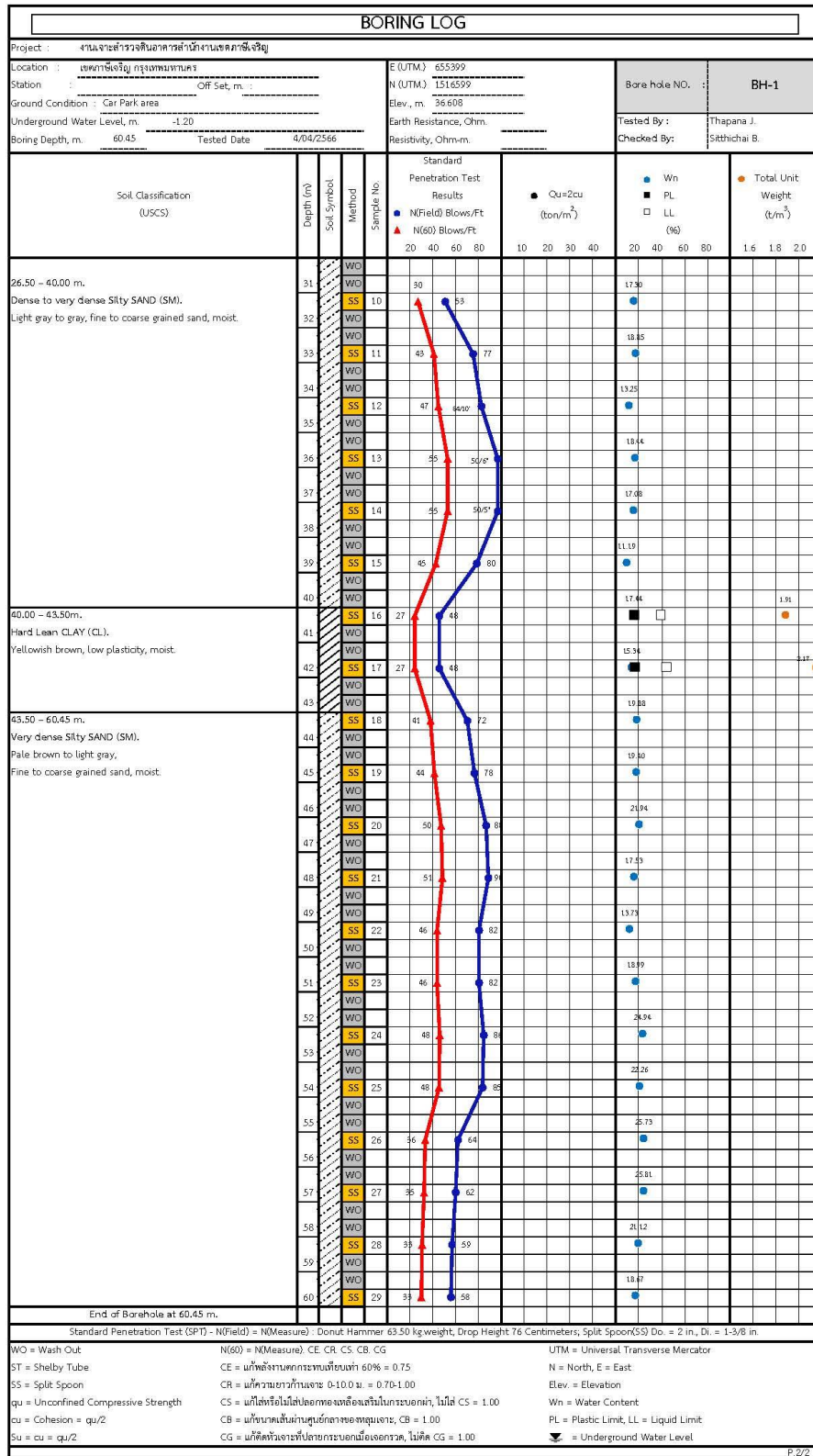
5. ตารางสรุปผลการทดสอบ (Summary of Test Result) (ต่อ)

SAMPLE NO.	DEPTH (M)		W _n %	ATTERBERG LIMITS (%)			GRADATION (% PASSING)						SOIL TYPE (USCS)	Q _u (t/m ²)	SPT-N (blow/ft)	γ _t (t/m ³)	Specific Gravity (SG)	PI A-Line
	FROM	TO		LL.	PL.	PI.	NO.3/8"	NO.4	NO.10	NO.40	NO.100	NO.200						
SS-14	31.50	31.95	29.99	45.8	20.4	25.4	100	99	99	91	73	71	CL		21			
SS-15	33.00	33.45	29.81	42.3	21.6	20.7		100	99	93	86	69	CL		24			
SS-16	34.50	34.95	27.26	42.8	21.9	20.9		100	100	98	60	49	SC		28			
SS-17	36.00	36.45	19.84	41.4	21.6	19.8	100	99	96	74	59	48	SC		32			
SS-18	37.50	37.95	17.75	39.2	21.5	17.7		100	100	100	75	47	SC		64	1.78		
SS-19	39.00	39.45	23.48	36.6	22.8	13.8		100	100	100	67	39	SC		67			
SS-20	40.50	40.95	15.31	NON PLASTIC				100	85	33	15	11	SM		63			
SS-21	42.00	42.45	12.93	NON PLASTIC				100	94	64	31	24	SM		60			
SS-22	43.50	43.95	11.53	NON PLASTIC			100	99	86	35	20	17	SM		79			
SS-23	45.00	45.45	14.27	NON PLASTIC			100	97	82	27	17	15	SM		81			
SS-24	46.50	46.95	21.96	NON PLASTIC			100	99	99	97	43	36	SM		50			
SS-25	48.00	48.45	17.85	NON PLASTIC				100	100	89	26	19	SM		50/4"			
SS-26	49.50	49.95	16.78	NON PLASTIC				100	98	42	18	17	SM		91			
SS-27	51.00	51.45	11.64	NON PLASTIC				100	94	38	23	22	SM		93			
SS-28	52.50	52.95	18.21	NON PLASTIC				100	93	23	14	13	SM		96			
SS-29	54.00	54.45	13.12	NON PLASTIC				100	97	38	22	19	SM		98/10"			
SS-30	55.50	55.95	22.08	NON PLASTIC				100	100	76	23	22	SM		50/5"			
SS-31	57.00	57.45	17.02	NON PLASTIC				100	100	91	25	24	SM		50			
SS-32	58.50	58.95	21.97	NON PLASTIC				100	100	92	23	18	SM		50			
SS-33	60.00	60.45	16.97	NON PLASTIC				100	100	98	30	23	SM		50/5"			

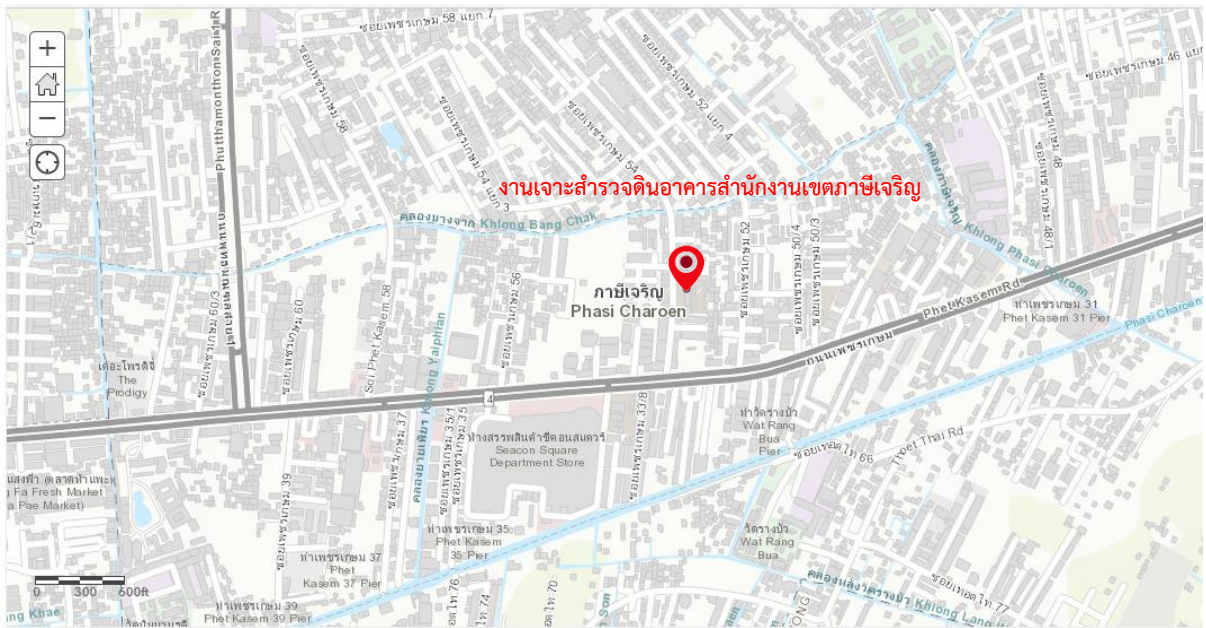
6. กราฟแสดงชั้นดิน (Boring log)



6. กราฟแสดงชั้นดิน (Boring log) (ต่อ)



7. ผังแสดงตำแหน่งหลุมเจาะ



8. รูปแสดงการเก็บตัวอย่างดิน



