

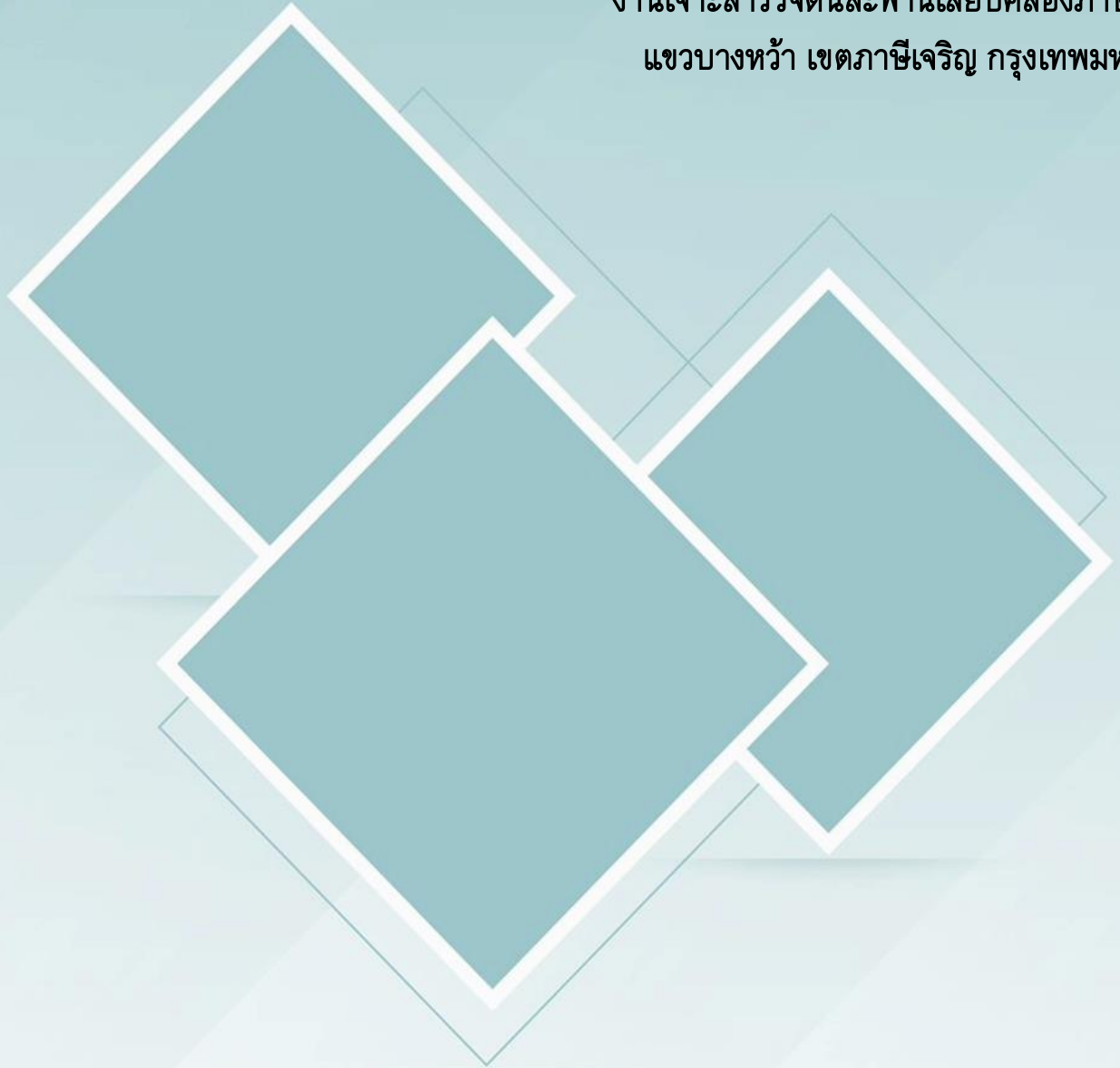


รายงานการเจาะสำรวจชั้นดิน

งานจ้างเหมาเจาะสำรวจดินในพื้นที่กรุงเทพมหานคร

งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบคลองภาษีเจริญ

แขวงบางหว้า เขตภาษีเจริญ กรุงเทพมหานคร



โดย กิจการร่วมค้า เอส จี ที - แพลนเนอร์

15/26 ซอยเสือใหญ่อุทิศ แขวงจันทรเกษม เขตจตุจักร กรุงเทพมหานคร 10900

โทรศัพท์ 02 541 6939 อีเมลล์ sgtengineering2009@gmail.com

1. ตารางตำแหน่งหลุมเจาะ

หลุมเจาะ	พิกัดหลุมเจาะ		ระดับปากหลุม (msl.)	ความลึกหลุมเจาะ (เมตร)
	East	North		
BH-2	654496	1515925	36.480	40.95
	Longitude	Latitude		
	100.42872	13.70832		

2. สภาพชั้นดินหลุมเจาะ

หลุมเจาะ BH-2

- ช่วงความลึก 0.00 - 0.08 เมตร เป็นพื้นคอนกรีต ความหนา 8 เซนติเมตร
- ช่วงความลึก 0.08 - 13.00 เมตร เป็นชั้นดินเหนียว (CH) สีเทา มีความเป็นพลาสติกสูง (เหนียว) ชั้นดินมีความอ่อนมากถึงแข็งปานกลาง ค่า (ครึ่ง/ฟุต) = 4
- ช่วงความลึก 13.00 - 19.00 เมตร เป็นชั้นดินเหนียว (CH) สีเทาถึงสีน้ำตาลปนเทา มีความเป็นพลาสติกสูง (เหนียว) ชั้นดินมีความแข็งถึงแข็งที่สุด ค่า N (ครึ่ง/ฟุต) = 9 - 14 - 22 - 30
- ความลึก 19.00 - 23.50 เมตร เป็นชั้นดินเหนียวปนทรายละเอียด (CL) สีเทาอ่อนถึงสีน้ำตาลปนเทา มีความเป็นพลาสติกต่ำ (เหนียว) มีทรายขนาดเม็ดละเอียด ชั้นดินมีความแข็งมาก ค่า N (ครึ่ง/ฟุต) = 26 - 27 - 29
- ความลึก 23.50 - 40.95 เมตร เป็นชั้นดินทรายปนทรายแป้ง (SM) สีเทาอ่อน ไม่มีความเป็นพลาสติก (เหนียว) มีทรายขนาดเม็ดละเอียดถึงขนาดเม็ดหยาบ ชั้นดินมีความแน่นปานกลางถึงแน่นมาก ค่า N (ครึ่ง/ฟุต) = 28 - 54 - 73 - 72 - 74 - 87 - 50/5" - 50/2" - 50/3" - 50/4" - 50/3" 50/5"

3. สภาพระดับน้ำ

โดยปกติระดับน้ำใต้ดินในหลุมเจาะจะวัดหลังจากการเจาะสำรวจแล้วเสร็จประมาณ 24 ชั่วโมง

หลุมเจาะที่	ระดับน้ำใต้ดิน (เมตร)
BH - 2	-1.10

4. ฐานรากเสาเข็ม

4.1 แนะนำค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มตอก (Driven Pile)

- หน้าตัดเสาเข็มเหลี่ยม (Square - Section) BH-2

Project : งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบบคลองภาษีเจริญ ซ.เพชรเกษม39																				
Site Code : P7-BH-2														Boring No.						
Site Name : งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบบคลองภาษีเจริญ ซ.เพชรเกษม39																				
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-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	4	2.87	24.00	4	1	3	1	5	2	3	1	7	2	4	2				
-2.00	2	4	4.12	24.00	6	2	4	2	7	2	5	2	8	2	6	3				
-2.50	2	6	5.90	36.00	8	2	6	2	10	3	7	3	12	3	9	3				
-3.00	2	8	8.08	48.00	11	3	9	3	13	4	10	4	16	5	12	5				
-3.50	2	2	8.73	12.00	9	3	9	4	11	3	11	4	13	4	13	5				
-4.00	2	2	9.39	12.00	10	3	10	4	11	3	12	5	13	4	14	6				
-4.50	2	3	10.35	18.00	11	3	11	4	13	4	13	5	15	4	15	6				
-5.00	2	1	10.68	6.00	11	3	12	5	12	4	14	5	14	4	16	6				
-5.50	2	2	11.34	12.00	12	3	12	5	13	4	14	6	16	4	17	7				
-6.00	2	2	11.99	12.00	12	3	13	5	14	4	15	6	16	4	18	7				
-6.50	2	3	12.95	18.00	14	4	14	6	16	5	17	7	18	5	20	8				
-7.00	2	3	13.91	18.00	15	4	15	6	17	5	18	7	20	5	21	9				
-7.50	2	4	15.17	24.00	16	5	17	6	19	6	19	8	22	6	23	9				
-9.00	2	4	18.93	24.00	20	6	21	8	23	7	24	10	27	7	29	11				
-10.50	2	2	20.90	12.00	21	6	23	9	24	7	27	11	28	7	32	13				
-12.00	2	6	26.24	36.00	28	8	29	11	32	10	34	13	38	10	40	16				
-13.50	2	9	33.07	54.00	36	10	36	14	42	13	42	16	49	14	50	19				
-15.00	2	14	41.33	84.00	46	14	45	17	54	17	53	20	64	18	62	24				
-16.50	2	22	49.47	132.00	58	17	54	20	68	21	63	23	81	24	74	28				
-18.00	2	30	53.97	180.00	65	20	59	22	77	24	68	25	92	27	80	30				
-19.50	2	26	60.99	156.00	71	21	66	24	83	26	77	29	99	29	91	34				
-21.00	2	27	67.20	162.00	77	24	73	27	91	28	85	31	108	32	100	38				
-22.50	2	29	72.71	174.00	84	25	79	29	98	31	92	34	116	34	108	41				
-24.00	1	28	107.52	1100.00	182	58	115	41	223	72	134	48	278	88	157	57				
-25.50	1	54	145.10	1100.00	221	71	155	54	268	87	179	64	330	105	210	75				
-27.00	1	73	185.77	1100.00	263	85	197	69	316	103	228	80	387	124	268	95				
-28.50	1	72	229.53	1100.00	308	100	243	84	368	120	281	98	448	144	329	115				
-30.00	1	74	276.37	1100.00	356	116	292	101	424	139	338	117	513	165	395	138				
-31.50	1	75	326.30	1100.00	408	133	344	118	484	158	398	137	582	188	466	162				
-33.00	1	75	379.32	1100.00	463	151	400	137	547	179	462	159	656	212	540	187				
-34.50	1	75	435.42	1100.00	521	170	458	156	614	202	530	182	734	238	619	213				
-36.00	1	75	494.62	1100.00	582	190	520	177	685	225	601	206	817	265	703	241				
-37.50	1	75	556.89	1100.00	647	212	585	199	759	250	676	231	903	294	790	271				
-39.00	1	75	622.26	1100.00	715	234	653	222	837	276	755	257	994	324	882	302				
-40.50	1	75	690.71	1100.00	786	258	725	246	919	303	837	285	1090	355	978	334				
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					40.95				m.											
2.ประมาณกำลังรับน้ำหนักของชั้นดินที่ความลึกตั้งแต่									0.00 - 40.95				m.							
3.ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มนั้น หน่วยแรงต้านสุทธิที่ปลายเสาเข็ม(qe) ค่าสูงสุดมีค่าไม่เกิน 1,100 ตัน/ตารางเมตร																				

4.1 แนะนำค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มตอก (Driven Pile)

- หน้าตัดเสาเข็มไอ (I - Section) BH-2

Project : งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบบคลองภาษีเจริญ ช.เพชรเกษม39																
Site Code : P7-BH-2														Boring No.		
Site Name : งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบบคลองภาษีเจริญ ช.เพชรเกษม39																
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 (Fld) N/ft	q _f = S (fsL) (t/m-peri.)	q _e , (t/m ²)	Q _u (net)	Q _a (net)	T _u (net)	T _a (net)	Q _u (net)	Q _a (net)	T _u (net)	T _a (net)	Q _u (net)	Q _a (net)	T _u (net)	T _a (net)
-1.50	2	4	2.87	24.00	5	1	4	1	6	2	4	2	7	2	5	2
-2.00	2	4	4.12	24.00	6	2	5	2	7	2	6	2	9	3	7	3
-2.50	2	6	5.90	36.00	9	3	8	3	11	3	9	3	13	4	10	4
-3.00	2	8	8.08	48.00	12	4	10	4	14	5	12	4	17	5	14	5
-3.50	2	2	8.73	12.00	11	3	11	4	13	4	13	5	15	5	15	6
-4.00	2	2	9.39	12.00	12	4	12	4	14	4	14	5	16	5	16	6
-4.50	2	3	10.35	18.00	13	4	13	5	15	5	15	6	18	5	18	7
-5.00	2	1	10.68	6.00	13	4	14	5	15	5	16	6	18	5	19	7
-5.50	2	2	11.34	12.00	14	4	15	5	16	5	17	6	19	6	20	8
-6.00	2	2	11.99	12.00	15	5	16	6	17	5	18	7	20	6	21	8
-6.50	2	3	12.95	18.00	16	5	17	6	19	6	20	7	22	6	23	9
-7.00	2	3	13.91	18.00	18	5	18	7	20	6	21	8	24	7	25	9
-7.50	2	4	15.17	24.00	19	6	20	7	22	7	23	9	26	8	27	10
-9.00	2	4	18.93	24.00	24	7	25	9	28	9	29	11	32	9	34	13
-10.50	2	2	20.90	12.00	26	8	27	10	29	9	32	12	34	10	37	14
-12.00	2	6	26.24	36.00	33	10	34	12	39	12	40	15	45	13	47	17
-13.50	2	9	33.07	54.00	43	13	43	15	49	16	50	18	58	17	58	21
-15.00	2	14	41.33	84.00	54	17	54	19	63	20	62	22	74	23	73	26
-16.50	2	22	49.47	132.00	67	21	64	23	78	25	74	27	92	28	87	31
-18.00	2	30	53.97	180.00	75	23	70	25	87	28	81	29	103	32	95	34
-19.50	2	26	60.99	156.00	82	26	79	28	96	31	91	33	113	35	107	38
-21.00	2	27	67.20	162.00	90	28	87	31	105	34	101	36	123	38	118	42
-22.50	2	29	72.71	174.00	97	31	94	33	113	36	109	39	133	41	127	46
-24.00	1	28	107.52	1100.00	187	60	138	48	225	73	159	56	273	88	186	66
-25.50	1	54	145.10	1100.00	234	76	186	64	279	91	214	74	337	109	250	87
-27.00	1	73	185.77	1100.00	285	93	237	81	338	111	273	94	405	131	319	110
-28.50	1	72	229.53	1100.00	340	111	292	100	401	132	337	115	479	156	394	135
-30.00	1	74	276.37	1100.00	399	131	352	120	469	154	405	138	558	182	473	162
-31.50	1	75	326.30	1100.00	461	151	415	141	541	178	478	163	642	209	558	190
-33.00	1	75	379.32	1100.00	528	173	482	163	617	204	555	189	731	239	648	221
-34.50	1	75	435.42	1100.00	598	197	553	187	698	231	637	216	825	270	743	253
-36.00	1	75	494.62	1100.00	673	221	627	212	784	259	723	245	925	303	843	286
-37.50	1	75	556.89	1100.00	751	247	706	238	874	289	813	275	1030	338	949	322
-39.00	1	75	622.26	1100.00	833	275	788	266	969	320	908	307	1140	375	1060	359
-40.50	1	75	690.71	1100.00	919	303	875	295	1068	353	1008	340	1256	413	1176	398
Factor of Safety :					Q _u = Q _f + Q _e				Q _{u(net)} = (Q _f + Q _e) - W _p				T _{u(net)} = Q _f + W _p			
Compression=					3.00				Q _f = q _f * P				Q _{a(net)} = (Q _f + Q _e) / F.S. - W _p			
Tension=					3.00				Q _e = q _e * A _p				A _p = Pile Tip Area (sq.m.)			
													P = Pile Perimeter(m.)			
													W _p = Weight of Pile(T)			
1. ลึกลงการเจาะที่ความลึก 40.95 m.																
2. ประมาณกำลังรับน้ำหนักของชั้นดินที่ความลึกตั้งแต่ 0.00 - 40.95 m.																
3. ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มนั้น หน่วยแรงต้านสุทธิที่ปลายเสาเข็ม (q _e) ค่าสูงสุดมีค่าไม่เกิน 1,100 ตัน/ตารางเมตร																

4.1 แนะนำค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มตอก (Driven Pile)

- หน้าตัดเสาเข็มวงกลม (Circular - Section) BH-2

Project : งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบบคลองภาษีเจริญ ซ.เพชรเกษม39														Boring No.			
Site Code : P7-BH-2														BH-2			
Site Name : งานเจาะสำรวจดินสะพานเลียบบคลองภาษีเจริญ ซ.เพชรเกษม39																	
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	4	2.51	24.00	5	1	3	1	8	2	4	2	11	3	7	3	
-2.00	2	4	3.60	24.00	6	2	4	2	9	3	6	3	12	3	11	4	
-2.50	2	6	5.12	36.00	9	2	6	2	14	4	9	4	18	5	17	5	
-3.00	2	8	7.00	48.00	12	3	8	3	19	5	12	5	25	7	23	6	
-3.50	2	2	7.59	12.00	9	2	9	4	13	3	13	6	15	4	26	7	
-4.00	2	2	8.17	12.00	9	2	10	4	13	3	14	6	16	4	28	8	
-4.50	2	3	9.02	18.00	11	3	11	4	16	4	16	7	19	4	31	9	
-5.00	2	1	9.32	6.00	10	2	11	5	13	3	16	7	16	3	33	9	
-5.50	2	2	9.90	12.00	11	3	12	5	15	3	17	8	18	4	36	10	
-6.00	2	2	10.48	12.00	11	3	13	5	16	3	19	8	19	4	38	11	
-6.50	2	3	11.33	18.00	13	3	14	6	18	4	20	9	22	4	41	12	
-7.00	2	3	12.17	18.00	14	3	15	6	19	4	22	10	23	5	45	12	
-7.50	2	4	13.26	24.00	15	4	16	7	22	5	24	10	27	6	49	13	
-9.00	2	4	16.52	24.00	18	5	20	8	26	6	29	13	32	7	61	16	
-10.50	2	2	18.27	12.00	19	5	22	9	26	5	33	15	31	5	68	19	
-12.00	2	6	22.82	36.00	26	7	28	11	37	9	41	18	45	10	84	22	
-13.50	2	9	28.96	54.00	34	9	35	14	50	12	51	22	61	14	105	27	
-15.00	2	14	36.95	84.00	45	13	44	17	67	18	64	26	83	21	131	33	
-16.50	2	22	46.38	132.00	60	17	54	21	91	25	80	32	114	30	161	40	
-18.00	2	30	56.06	180.00	75	22	65	25	115	33	96	38	144	40	192	47	
-19.50	2	26	65.73	156.00	83	25	76	29	125	35	112	44	155	43	223	55	
-21.00	2	27	75.42	162.00	94	28	87	32	140	40	128	49	174	48	254	62	
-22.50	2	29	85.10	174.00	105	32	98	36	157	45	144	55	194	55	285	69	
-24.00	1	28	102.51	572.39	162	50	118	43	262	80	172	65	339	102	339	81	
-25.50	1	54	129.47	1100.00	242	77	148	53	407	128	215	80	538	168	421	99	
-27.00	1	73	164.63	1100.00	281	89	187	67	462	145	271	99	603	189	527	122	
-28.50	1	72	202.18	1100.00	322	103	229	81	520	164	330	119	673	211	641	146	
-30.00	1	74	242.98	1100.00	366	117	274	96	584	185	395	141	749	236	764	173	
-31.50	1	75	286.78	1100.00	414	133	322	112	652	207	465	165	830	262	896	202	
-33.00	1	75	333.30	1100.00	465	150	374	130	724	231	538	190	917	291	1036	232	
-34.50	1	75	382.53	1100.00	518	168	428	148	801	256	616	217	1009	321	1184	264	
-36.00	1	75	434.47	1100.00	575	186	486	168	881	283	699	244	1106	352	1340	297	
-37.50	1	75	489.11	1100.00	635	206	546	188	967	310	785	274	1208	386	1505	333	
-39.00	1	75	546.46	1100.00	698	227	610	209	1056	340	876	305	1315	421	1677	370	
-40.50	1	75	606.53	1100.00	763	248	676	232	1150	370	971	337	1427	457	1857	409	
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					40.95 m.												
2.ประมาณกำลังรับน้ำหนักของชั้นดินที่ความลึกตั้งแต่										0.00- 40.95 m.							
3.ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มนั้น หน่วยแรงตันสุทธิที่ปลายเสาเข็ม(qe) ค่าสูงสุดมีค่าไม่เกิน 1,100 ตัน/ตารางเมตร																	

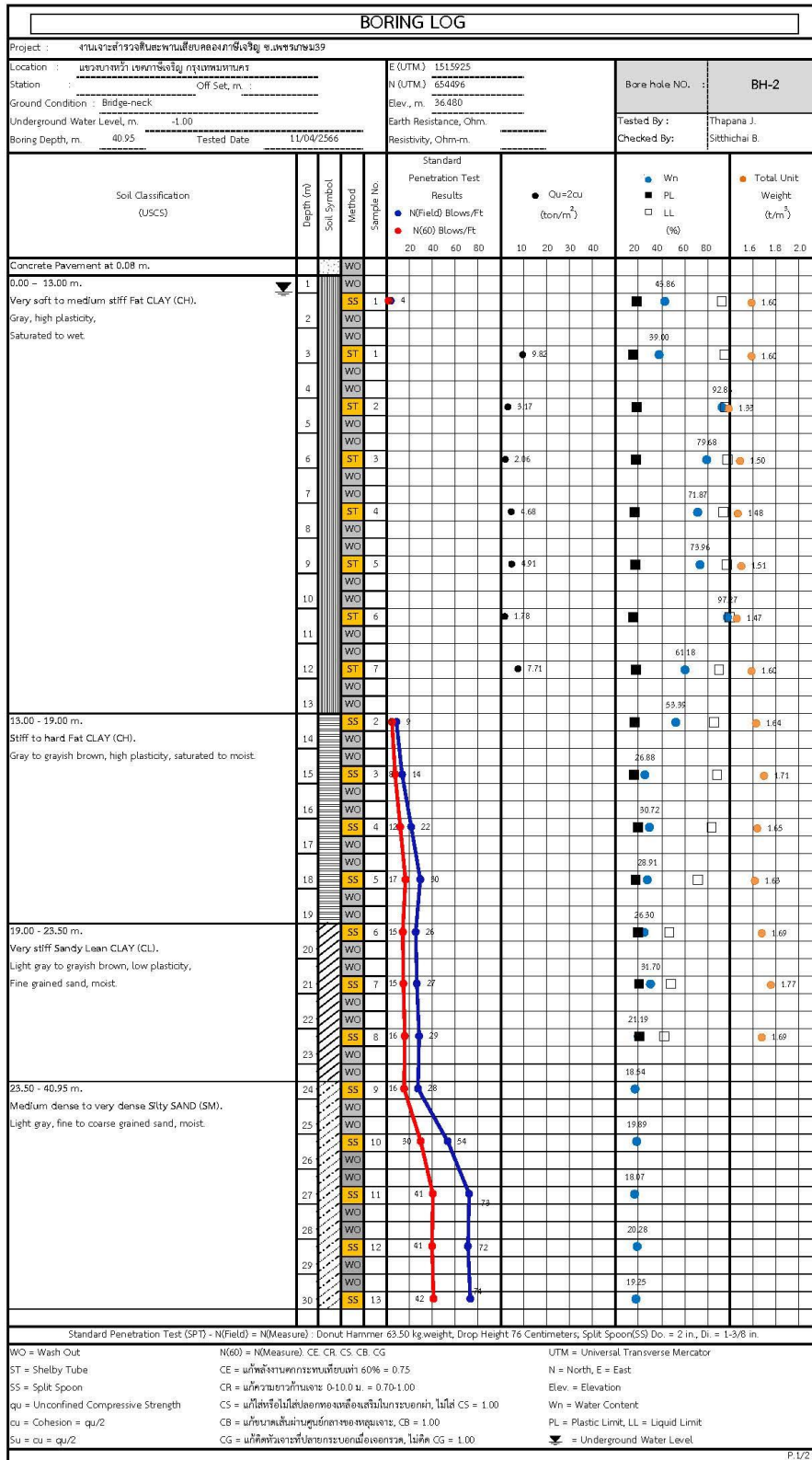
5. ตารางสรุปผลการทดสอบ (Summary of Test Result) BH -2

SAMPLE NO.	DEPTH (M)		W _n %	ATTERBERG LIMITS (%)			GRADATION (% PASSING)						SOIL TYPE (USCS)	Q _u q _u (t/m ²)	SPT-N (blow/ft)	γ _s (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	43.9	92.6	19.9	72.7				100	99	98	CH		4	1.60		
ST-01	3.00	3.50	39.0	95.3	17.2	78.1					100	99	CH	9.82		1.60		
ST-02	4.50	5.00	92.9	95.7	19.8	75.9					100	99	CH	3.17		1.33		
ST-03	6.00	6.50	79.7	97.6	19.6	78.0				100	99	98	CH	2.06		1.50		
ST-04	7.50	8.00	71.9	94.2	18.1	76.1					100	99	CH	4.68		1.48		
ST-05	9.00	9.50	74.0	97.0	18.7	78.3				100	99	96	CH	4.91		1.51		
ST-06	10.50	11.00	97.3	99.1	17.0	82.1		100	99	98	96	96	CH	1.78		1.47		
ST-07	12.00	12.50	61.2	90.3	19.2	71.1				100	99	98	CH	7.71		1.60		
SS-02	13.50	13.95	53.4	85.8	18.4	67.4					100	99	CH		9	1.64		
SS-03	15.00	15.45	26.9	88.6	17.8	70.8					100	99	CH		14	1.71		
SS-04	16.50	16.95	30.7	84.0	20.9	63.1				100	99	98	CH		22	1.65		
SS-05	18.00	18.45	28.9	72.4	19.1	53.3			100	99	98	95	CH		30	1.63		
SS-06	19.50	19.95	26.3	47.8	21.1	26.7	100	97	88	83	82	82	CL		26	1.69		
SS-07	21.00	21.45	31.7	49.2	22.0	27.2		100	99	98	98	98	CL		27	1.77		
SS-08	22.50	22.95	21.2	43.7	22.3	21.4	100	98	97	91	67	62	CL		29	1.69		
SS-09	24.00	24.45	18.5	NON PLASTIC				100	98	82	23	13	13	SM		28		
SS-10	25.50	25.95	19.9	NON PLASTIC			100	99	97	87	25	19	19	SM		54		

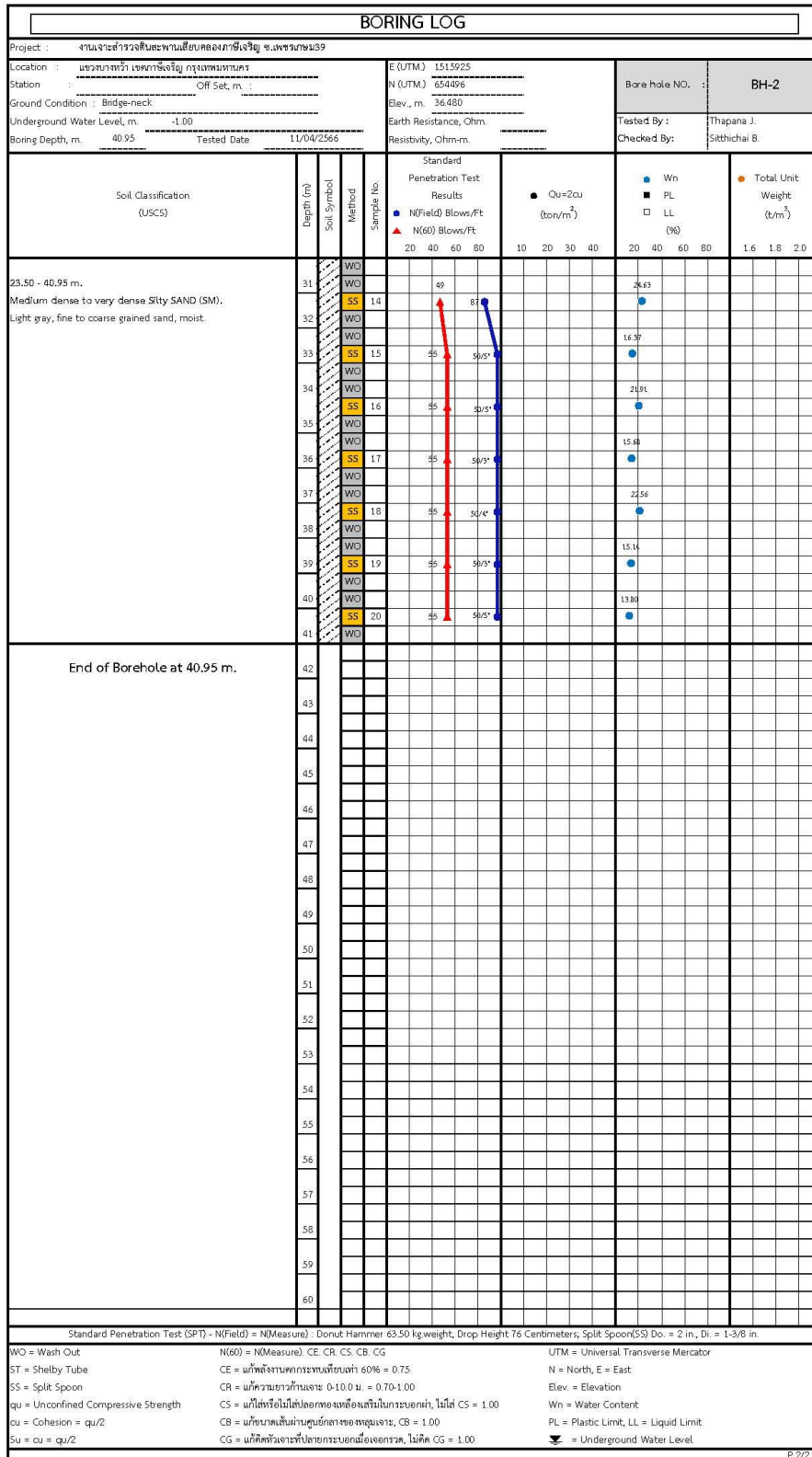
5. ตารางสรุปผลการทดสอบ (Summary of Test Result) BH -2 (ต่อ)

SAMPLE NO.	DEPTH (M)		W _n %	ATTERBERG LIMITS (%)			GRADATION (% PASSING)						SOIL TYPE (USCS)	Q _u q _u (t/m ²)	SPT-N (blow/ft)	γ _s (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-11	27.00	27.45	18.07	NON PLASTIC				100	38	88	35	24	SM		73			
SS-12	28.50	28.95	20.28	NON PLASTIC				100	97	79	16	12	SM		72			
SS-13	30.00	30.45	19.25	NON PLASTIC			100	99	96	79	22	18	SM		74			
SS-14	31.50	31.95	24.63	NON PLASTIC			100	98	97	96	17	14	SM		87			
SS-15	33.00	33.45	16.37	NON PLASTIC			100	99	99	68	23	19	SM		50/5"			
SS-16	34.50	34.95	21.91	NON PLASTIC			100	99	98	66	18	14	SM		50/2"			
SS-17	36.00	36.45	15.68	NON PLASTIC				100	98	58	17	14	SM		50/3"			
SS-18	37.50	37.95	22.56	NON PLASTIC				100	99	73	21	17	SM		50/4"			
SS-19	39.00	39.45	15.24	NON PLASTIC				100	98	72	28	23	SM		50/3"			
SS-20	40.50	40.95	13.8	NON PLASTIC			100	97	86	39	26	24	SM		50/5"			

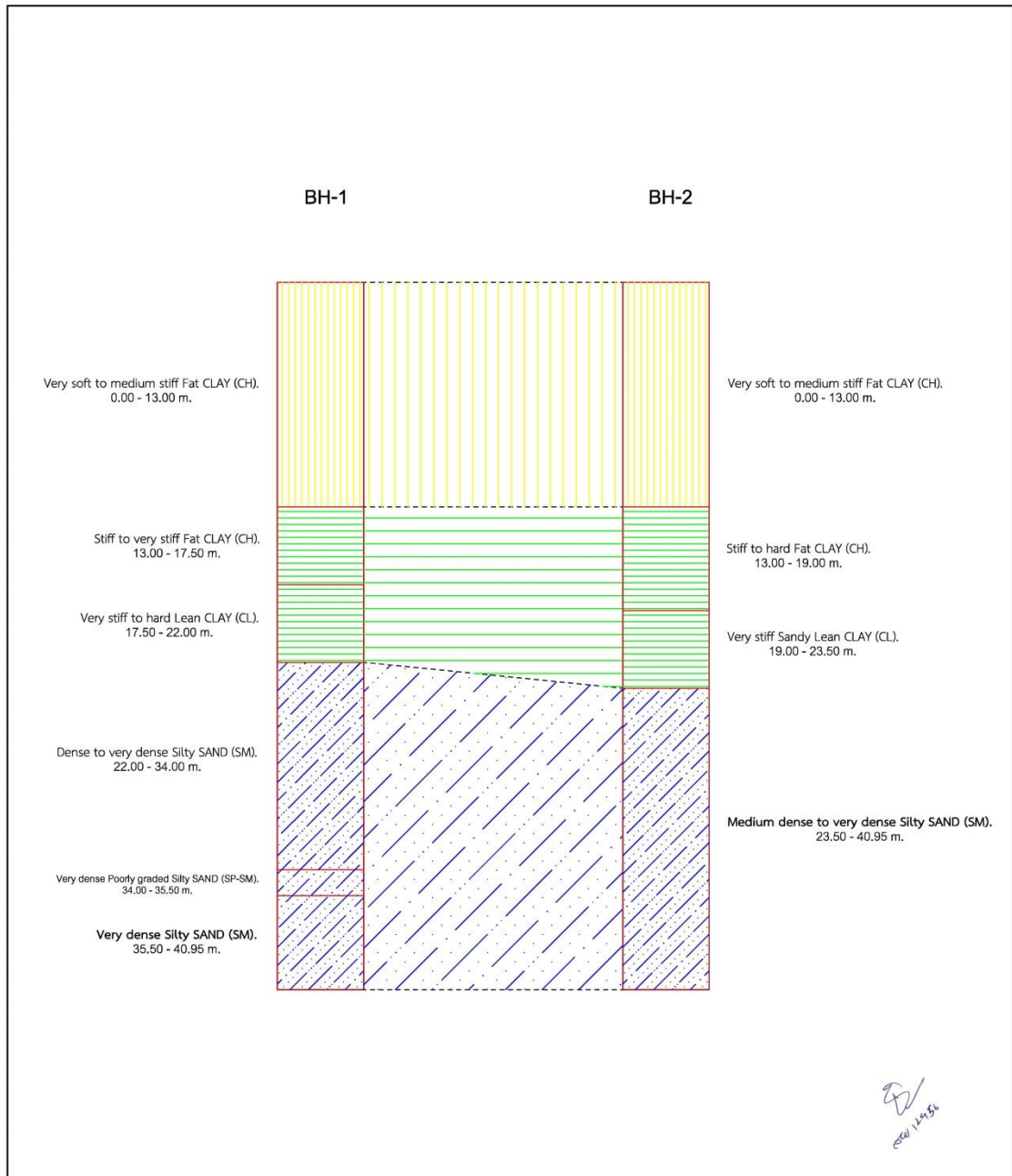
6. กราฟแสดงชั้นดิน (Boring log) BH - 2



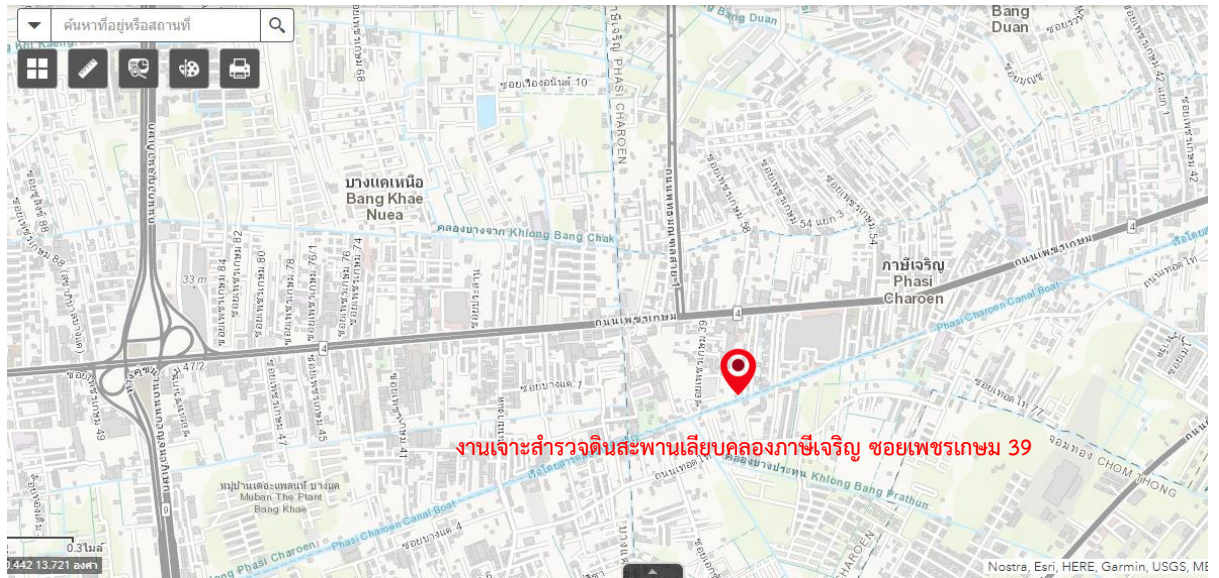
6. กราฟแสดงชั้นดิน (Boring log) BH - 2 (ต่อ)



7. กราฟแสดงชั้นดิน Soil Profile



8. ผังแสดงตำแหน่งหลุมเจาะ



9. รูปแสดงการเก็บตัวอย่างดิน



