

C.3.2.3 Drawings of Spillway km 56+151.898

**Royal Irrigation Department**

**Regional Office 3**

**Phitsanulok Province  
Phrai Chumpon O&M Office**

**Drawing of Spillway Km.56+151.898**



หมวด 2 แบบอาคารที่รั้งจากคอลลงิ่งน้ำสายใหญ่ (ต่อ)

ลำดับ	ชื่อ	รายละเอียด	ปริมาณ	หน่วย	ราคาต่อหน่วย
77	ค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
78	ค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
79	รูปลอกไม้ (เส้นที่ 15)		0.062552x3.5x200		
80	รูปลอกไม้ (เส้นที่ 23)		0.062552x3.5x200		
81	รูปลอกไม้ (เส้นที่ 31)		0.062552x3.5x200		
82	รูปลอกไม้ (เส้นที่ 40)		0.062552x3.5x200		
83	รูปลอกไม้ (เส้นที่ 45)		0.062552x3.5x200		
84	INLET RIGID CONCRETE BOX (เส้นที่ 16)		0.062552x3.5x200		
85	INLET STRUCTURE รูปลอกไม้ (เส้นที่ 26)		0.062552x3.5x200		
86	INLET STRUCTURE รูปลอกไม้ (เส้นที่ 30)		0.062552x3.5x200		
87	INLET STRUCTURE รูปลอกไม้ (เส้นที่ 40)		0.062552x3.5x200		
88	INLET STRUCTURE รูปลอกไม้ (เส้นที่ 46)		0.062552x3.5x200		
89	INLET STRUCTURE รูปลอกไม้ (เส้นที่ 60)		0.062552x3.5x200		
90	โครงสร้างของผนัง ผนังและฐาน		0.062552x3.5x200		
91	เหล็กโครงสร้างของผนัง ผนังและฐาน		0.062552x3.5x200		
92	บันไดเหล็กโครงสร้างของผนัง ผนังและฐาน		0.062552x3.5x200		
93	บันไดเหล็กโครงสร้างของผนัง ผนังและฐาน		0.062552x3.5x200		
94	CONCRETE BOX (เส้นที่ 17)		0.062552x3.5x200		
95	CONCRETE BOX (เส้นที่ 18)		0.062552x3.5x200		
96	OUTLET STRUCTURE ผนัง		0.062552x3.5x200		
97	OUTLET STRUCTURE ผนัง		0.062552x3.5x200		
98	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 12)		0.062552x3.5x200		
99	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 22)		0.062552x3.5x200		
100	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 100)		0.062552x3.5x200		
101	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 200)		0.062552x3.5x200		
102	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 300)		0.062552x3.5x200		
103	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 400)		0.062552x3.5x200		
104	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 500)		0.062552x3.5x200		
105	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 600)		0.062552x3.5x200		
106	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 700)		0.062552x3.5x200		
107	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 800)		0.062552x3.5x200		
108	INLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 900)		0.062552x3.5x200		
109	CONCRETE BOX (เส้นที่ 10)		0.062552x3.5x200		
110	CONCRETE BOX (เส้นที่ 20)		0.062552x3.5x200		
111	CONCRETE BOX (เส้นที่ 30)		0.062552x3.5x200		
112	CONCRETE BOX (เส้นที่ 40)		0.062552x3.5x200		
113	CONCRETE BOX (เส้นที่ 50)		0.062552x3.5x200		
114	CONCRETE BOX (เส้นที่ 60)		0.062552x3.5x200		
115	CONCRETE BOX (เส้นที่ 70)		0.062552x3.5x200		
116	CONCRETE BOX (เส้นที่ 80)		0.062552x3.5x200		
117	CONCRETE BOX (เส้นที่ 90)		0.062552x3.5x200		
118	CONCRETE BOX (เส้นที่ 100)		0.062552x3.5x200		
119	CONCRETE BOX (เส้นที่ 200)		0.062552x3.5x200		
120	CONCRETE BOX (เส้นที่ 300)		0.062552x3.5x200		

หมวด 2 แบบอาคารที่รั้งจากคอลลงิ่งน้ำสายใหญ่ (ต่อ)

ลำดับ	ชื่อ	รายละเอียด	ปริมาณ	หน่วย	ราคาต่อหน่วย
121	OUTLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 140)		0.062552x3.5x200		
122	OUTLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 240)		0.062552x3.5x200		
123	OUTLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 340)		0.062552x3.5x200		
124	OUTLET STRUCTURE ผนัง (เส้นที่ 440)		0.062552x3.5x200		
125	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
126	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
127	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
128	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
129	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
130	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
131	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
132	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
133	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
134	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
135	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
136	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
137	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
138	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
139	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
140	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
141	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
142	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
143	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
144	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		
145	ผนังค้ำยัน		0.062552x3.5x200		

โครงการปรับปรุงโครงการรั้งน้ำสายใหญ่

บริษัท วิศวกรรม จำกัด

0.06/2552-3-5-0-002

วันที่ 06/2552

หน้า 22



## Drawing of Outlet Drainage Structure

### General Remark

Otherwise specified in the Drawing or unspecified, the General Remark shall be taken into consideration as the following items.

1. Elevation (msl.) and dimensions is meter otherwise specified.
2. The responsible staff shall review the authenticity of Construction Drawing and Specification such as construction site, dimensions and size before work commencement.
3. The Building shall be constructed on natural ground, rock layer or compacted soil at least 95% STANDARD PROCTOR COMPACTION TEST.
4. Soil Foundation of the structures shall bear safe load at least 10 ton/m<sup>2</sup>. otherwise stated in the Specific Drawing.
5. For the Building to be constructed on natural ground, rock layer or compacted soil, Plain concrete shall be placed for at least 10 cm. of thickness.
6. Before commencement of soil compaction, the top soil shall be stripped in order to take the stump out at least 0.50 m. depth or as mentioned in the specific Drawing under the approval of site inspector.
7. All the compacted soil shown in the Drawing shall be compacted layer by layer to pass the 95% STANDARD PROCTOR COMPACTION TEST.
8. Soil Compaction at Constructed Building shall be performed by manpower or small machine to gain at least 95% of STANDARD PROCTOR COMPACTION TEST. The Compaction shall be done around the building at the same time and the depth of compacted soil around the building shall be increased equally till it reached required level at the same time.
9. The shown building edge shall be filleted for 2 cm. otherwise specified.

1

13. For Lapped Splices reinforcement bar, unless otherwise prescribed, the round bar shall be lapped end at least 50 times of diameter for standard end bending and 60 times of diameter for unbending end. The deformed bar shall be lapped end at least 30 times of diameter with unbending end except shown in the specific drawing.
14. Bar supports and Spacers of upper layer reinforcement bar or wall reinforcement bar that is not shown in the drawing, the contractor shall provide and describe the installation method in the Shop Drawing which has to get approval from the owner.
15. Unless otherwise specified, Main reinforcement bar bending radius shall be 10 times of diameter except standard hook at the bar end.
16. Rubber Water Stop shall be natural rubber and conformed to TIS.1135-2536.
17. Reinforcement bar placing at the filleted corner and different level section or angle offset shall be anchorage length as shown in the figures below and the space shall be followed the table below.

Diameter (mm.)	Anchorage Length (L), cm. (Same line)	Anchorage Length (S), cm. (Angle Offset)					
		Angle a 1°-10°	Angle a 11°-30°	Angle a 31°-50°	Angle a 51°-65°	Angle a 66°-80°	Angle a 81°-90°
10	35	18	21	25	28	32	35
12	45	23	27	32	36	41	45
16	55	28	33	39	44	50	55
20	65	33	39	46	52	59	65
25	95	48	57	67	76	86	95
28	110	55	66	77	88	99	110

18. The name of bars and the legend of materials will conform to the Royal Irrigation Department Standard and the spacing of the reinforcement bar shall be measured from center lines of the bars.

3

10. Unless otherwise mentioned, the ultimate concrete strength shall be conformed to the standard concrete test of cylinder 15x30 cm. at 28 days as the following concrete works.

Type of Concrete Works	Concrete Strength (Kg/Cm <sup>2</sup> )
Reinforced Concrete	210
Plain Concrete	≥ 175
Lean Concrete	≥ 140

11. Sizes of reinforcement steel are millimeter unless otherwise specified. The Deformed bar shall be SD 30 grade follow the TIS.24-2548. The Round bar shall be SR24 grade follow the TIS.20-2543. The reinforcement bar which are bigger than 10 mm. shall be deformed bars otherwise stated in the specific drawing.
12. Reinforced Concrete shall be as the following descriptions.

12.1 Single layer reinforcement bar shall be placed at the center of thickness otherwise specified.

12.2 Double layer reinforcement bar shall be conformed to the following criteria.

Building Status	cm.	
Indoor Concrete surface not touch with ground, sunshine, rain and water directly	In Slab, Wall and Jibst	2
	In Beam	3
	In Column	3.5
Use formwork but after taking out, concrete surface will be under water or faced directly with sunshine and rain	Reinforcement bar smaller than 16 mm.	4
	Reinforcement bar Bigger than 16 mm.	5
Concrete placed directly on soil or rock	8	

2

19. When the buildings are finished, surrounded building area shall be embanked by soil and sodding shall be paved on slope embankment. Before sodding, 0.10 m. thickness of top soil shall be filled. Level, dimension and size of compacted soil around the Buildings are subjected to change according to the field condition depending on the project inspector consideration.
20. Staff Gate Plates shall be installed in front of the building at least 2 points as well as back of the building at least 2 points. The location of Staff Gate Plates installation shall be considered by the project inspector.
21. Specifications of Structural Steel and Welding unless otherwise mentioned in the specific drawing, shall be conformed to the following details.
  - 21.1 Steel Plates are in accordance with the ASTM DESIGNATION A-36 or TIS.1479-2541 for SS400 Grade.
  - 21.2 Structural Steel is in accordance with the TIS.1277-2539 for SS400 Grade.
  - 21.3 Steel Pipe coated by Galvanize type 2 is in accordance with the TIS.227-2532.
  - 21.4 Welding Wire shall be E70 HEAVILY COATED ELECTRODE type. The welding method shall be conformed to the Standard of AWS CODE SECTION 6, WORKMANSHIP AND TECHNIQUE STANDARD CODE FOR ARC AND GAS WELDING BUILDING CONSTRUCTION.
22. Steel welding size unspecified in the drawing shall be filleted welding or at least 6 mm. thicknesses along the contact surface or both sides.
23. Joint Sealant is in accordance with the TIS.479-2541.

4

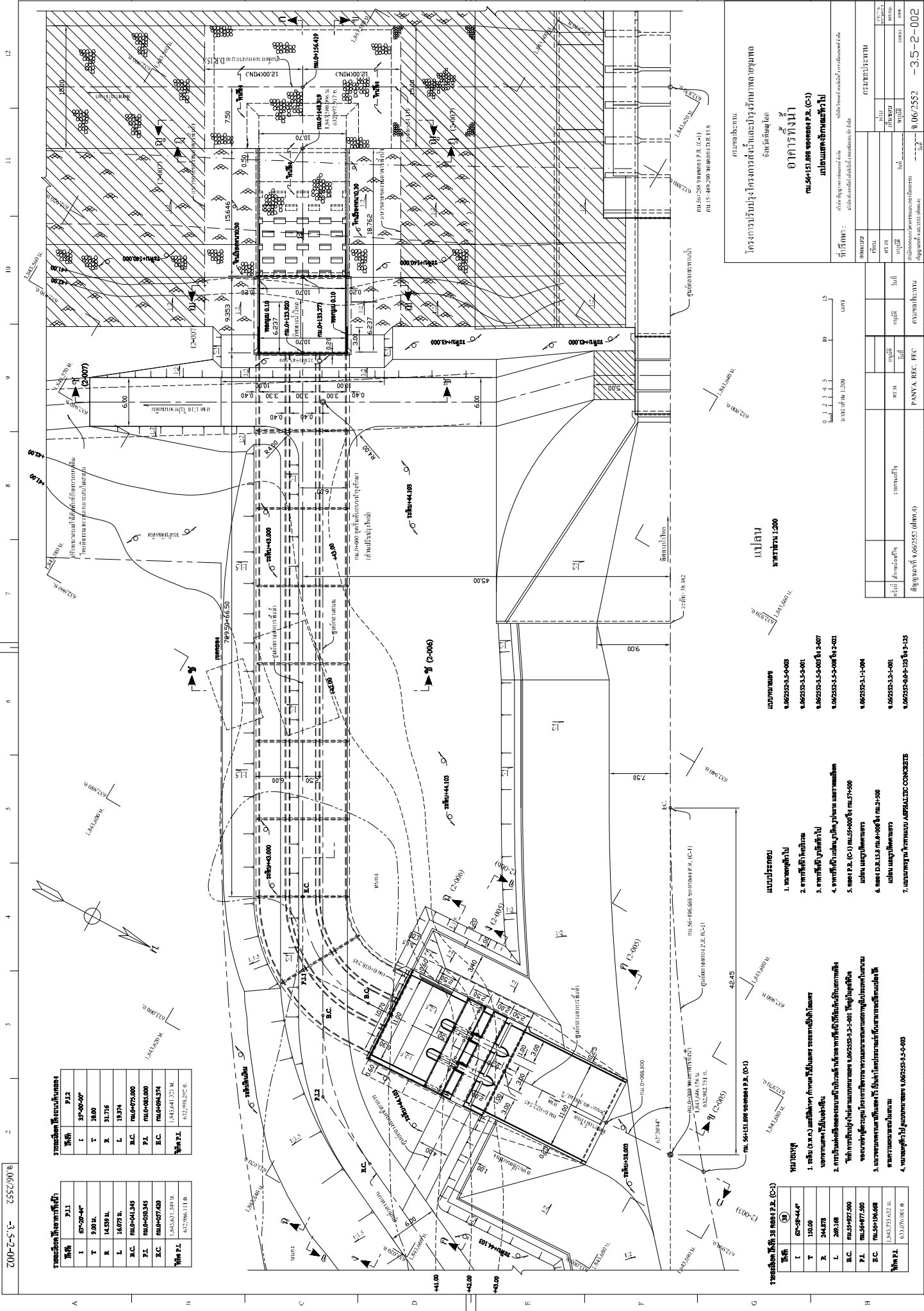


**รายละเอียดการสำรวจพื้นที่**

พื้นที่	พื้นที่
T	1
R	2
L	3
K	4
B.C.	5
B.L.	6
T.R.	7
B.C.	8
B.L.	9
T.R.	10

**รายละเอียดพื้นที่ขายในแปลง**

พื้นที่	พื้นที่
P.12	1
P.13	2
P.14	3
P.15	4
P.16	5
P.17	6
P.18	7
P.19	8
P.20	9
P.21	10



**โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงอาคารพาณิชย์**

โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงอาคารพาณิชย์

บริษัท จำกัด

011-111-1111

06-2552-352-002

ประเภท	พื้นที่	จำนวน
พื้นที่	จำนวน	รวม
พื้นที่	จำนวน	รวม
พื้นที่	จำนวน	รวม

**แบบแปลน**

ขนาดพื้นที่ 1,200 ตร.ม.

0 1 2 3 4 5 10 15 เมตร

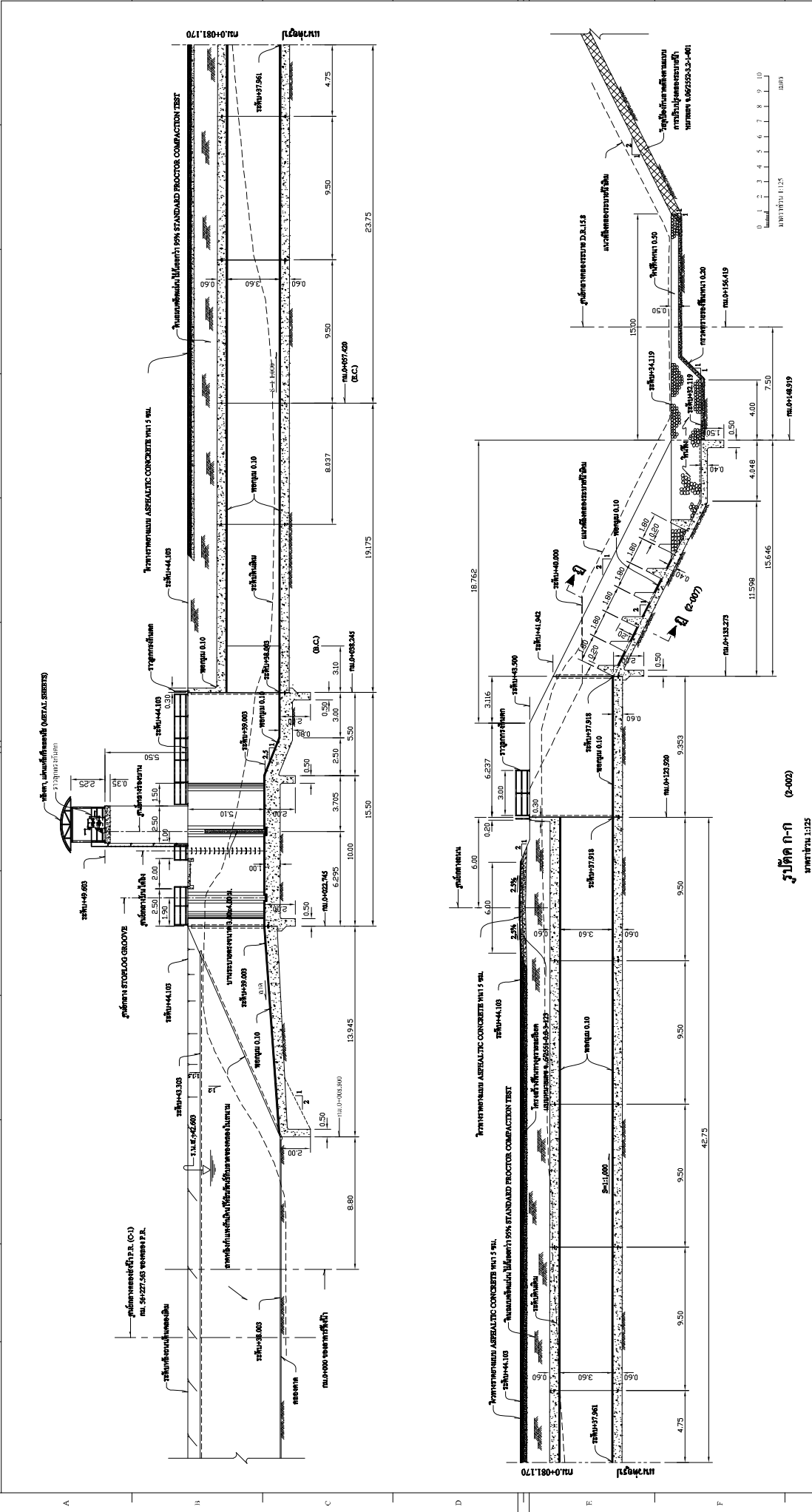
0.062552-3-5-2-002

**รายการวัสดุ**

1. ทราย (ร.ท.)
2. ทราย (ร.ท.)
3. ทราย (ร.ท.)
4. ทราย (ร.ท.)
5. ทราย (ร.ท.)
6. ทราย (ร.ท.)
7. ทราย (ร.ท.)

**รายการวัสดุ**

1. ทราย (ร.ท.)
2. ทราย (ร.ท.)
3. ทราย (ร.ท.)
4. ทราย (ร.ท.)



กรมการช่าง  
โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงสภาพถนน  
จังหวัดสุพรรณบุรี

**อัครา พงษ์**  
ร.ร. 56-151 888 ซ.พหลโยธิน P.R. (C-1)  
กรุงเทพฯ (แผนที่ 1/5)

วันที่พิมพ์ : ๑๖/๐๖/๕๕  
วันที่อนุมัติ : ๑๖/๐๖/๕๕

ตำแหน่ง	ตำแหน่ง	ตำแหน่ง	ตำแหน่ง
ผู้จัดทำ	ผู้ตรวจสอบ	ผู้ควบคุม	ผู้รับทราบ
ชื่อ	ชื่อ	ชื่อ	ชื่อ
ตำแหน่ง	ตำแหน่ง	ตำแหน่ง	ตำแหน่ง

ชื่อ	ตำแหน่ง	ชื่อ	ตำแหน่ง
ชื่อ	ตำแหน่ง	ชื่อ	ตำแหน่ง
ชื่อ	ตำแหน่ง	ชื่อ	ตำแหน่ง
ชื่อ	ตำแหน่ง	ชื่อ	ตำแหน่ง

สัญญาที่ ๖ ๐6/552 (ดพ.4) PANYA REC. REC. กรมการช่าง

**รูปตัด ก-ก (3-002)**  
ขนาดหน้า 1:25

รายการประกอบ

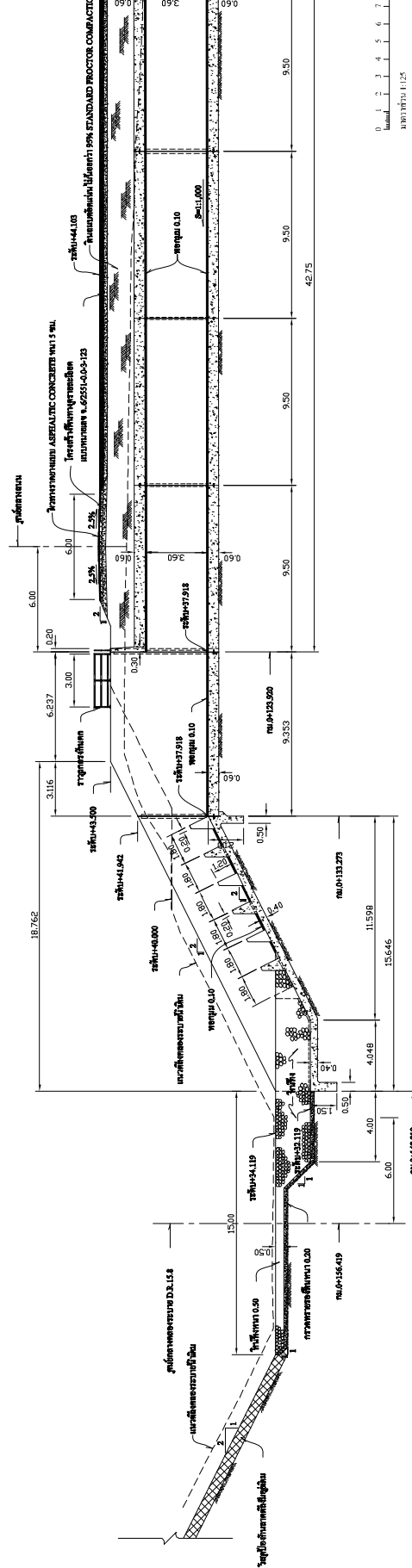
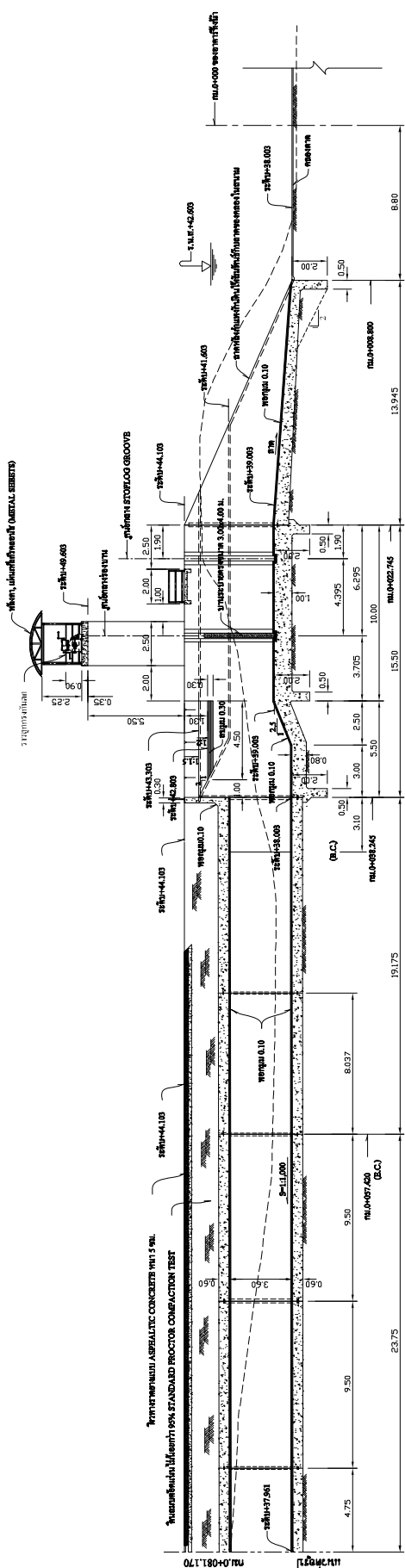
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ

รายการประกอบ

- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ
- ท่อระบายน้ำ

รายการประกอบ	รายการประกอบ
รายการประกอบ	รายการประกอบ
รายการประกอบ	รายการประกอบ
รายการประกอบ	รายการประกอบ
รายการประกอบ	รายการประกอบ
รายการประกอบ	รายการประกอบ





รูปตัด 1-1 (2-002)  
ขนาดตาม 1:125

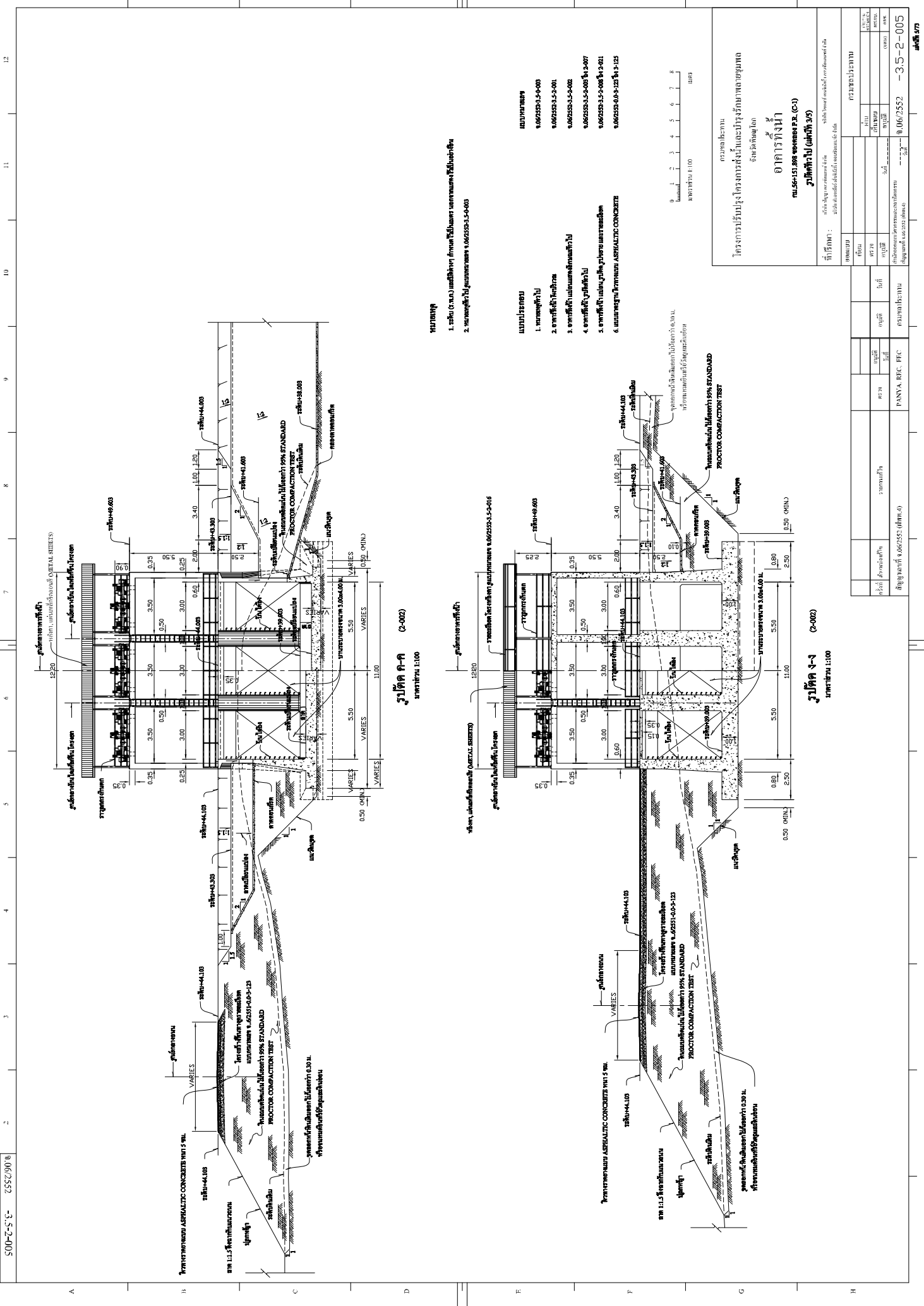
กรมชลประทาน  
โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลาญพาด  
จังหวัดสุพรรณบุรี

**อาคารพื้นฐาน**  
ขนาด 151.800 x 40.000 ฟุต (C-1)  
รูปตัดทั่วไป (แผ่นที่ 2/5)

วันที่พิมพ์: 06/2552  
วันที่อนุมัติ: 06/2552

ผู้จัดทำ:	ผู้เขียน: วิศวกรโยธา	ผู้ตรวจสอบ: วิศวกรโยธา	ผู้อนุมัติ: วิศวกรโยธา
วันที่:	06/2552	06/2552	06/2552
สถานที่:	จังหวัดสุพรรณบุรี	จังหวัดสุพรรณบุรี	จังหวัดสุพรรณบุรี
โครงการ:	โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลาญพาด	โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลาญพาด	โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลาญพาด

ประเภทงาน:	งานก่อสร้าง	งานก่อสร้าง	งานก่อสร้าง
รายละเอียด:	1. งานถมดิน	2. งานก่อสร้างอาคาร	3. งานก่อสร้างอาคาร
ราคา:	0.002553-5-0-000	0.002553-3-2-001	0.002553-5-0-002
ราคา:	0.002553-5-0-003	0.002553-5-0-004	0.002553-0-0-123
ราคา:	0.002553-5-0-005	0.002553-5-0-006	0.002553-0-0-123



0.06/2552 -3.5-2-005

12

11

10

9

8

7

6

5

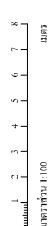
4

3

2

1

- หมายเหตุ**
1. เสา (C-C) และคาน (G-G) ใช้คอนกรีตอัดแรงตามข้อกำหนดในบัญชี
  2. เสา (G-G) ใช้คอนกรีตอัดแรงตามข้อกำหนด 0.06/2552-3-5-003
- แบบแปลน**
1. เสา (C-C) 0.06/2552-3-5-003
  2. คาน (G-G) 0.06/2552-3-5-001
  3. คาน (G-G) 0.06/2552-3-5-002
  4. คาน (G-G) 0.06/2552-3-5-005
  5. คาน (G-G) 0.06/2552-3-5-008
  6. เสา (G-G) 0.06/2552-3-5-009



โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงภายนอกอาคาร

บริษัท ปรึกษา จำกัด  
**อัครา พงษ์**  
 06/2552-3-5-005  
**ภาคใต้ (หน้า 3/5)**

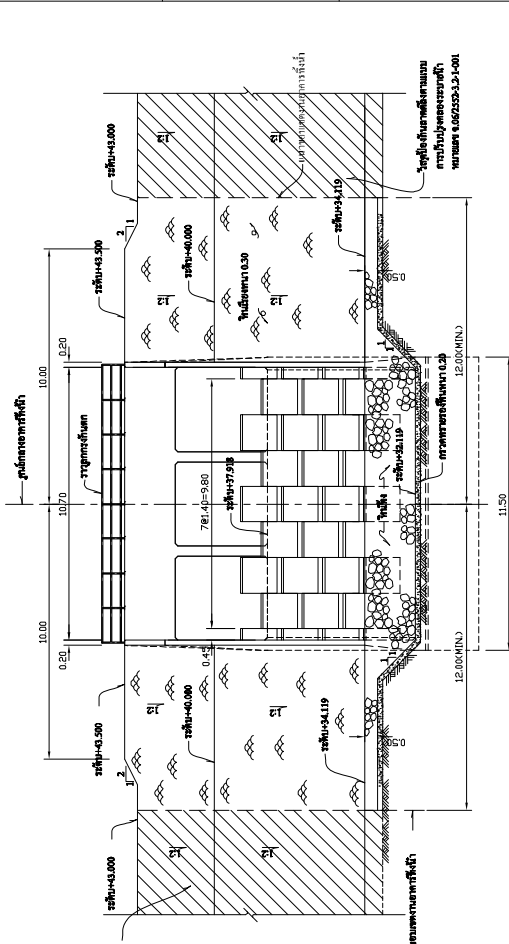
วันที่จัดทำ: 06/2552-3-5-005

ประเภท	แบบแปลน
วันที่	06/2552
ผู้จัดทำ	อัครา พงษ์
ผู้ตรวจสอบ	อัครา พงษ์
ผู้ควบคุมงาน	อัครา พงษ์

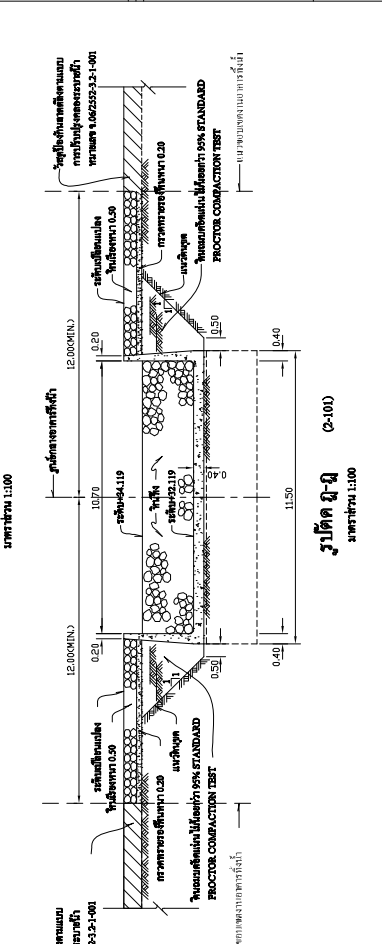
**รูปตัด C-C (2-002)**  
มาตราส่วน 1:100

**รูปตัด G-G (2-002)**  
มาตราส่วน 1:100

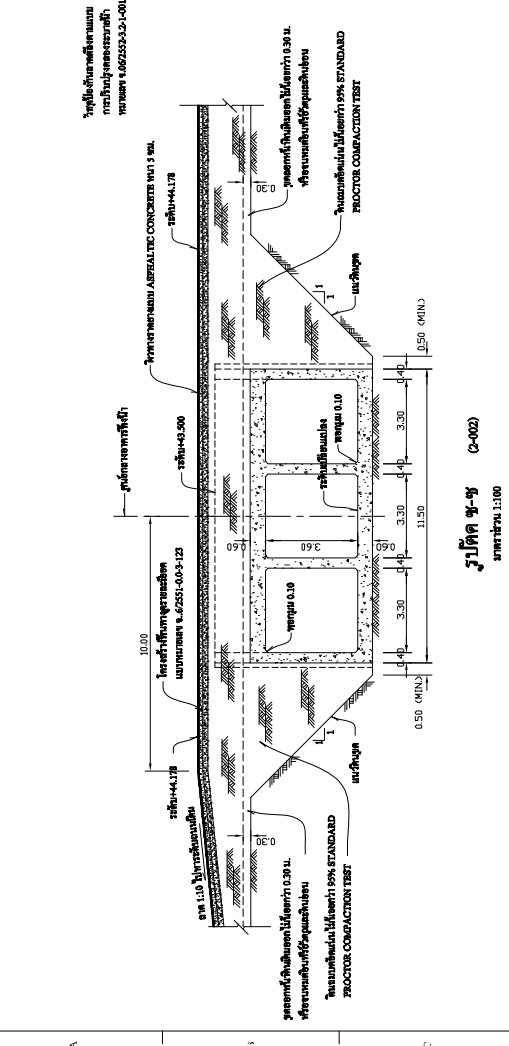




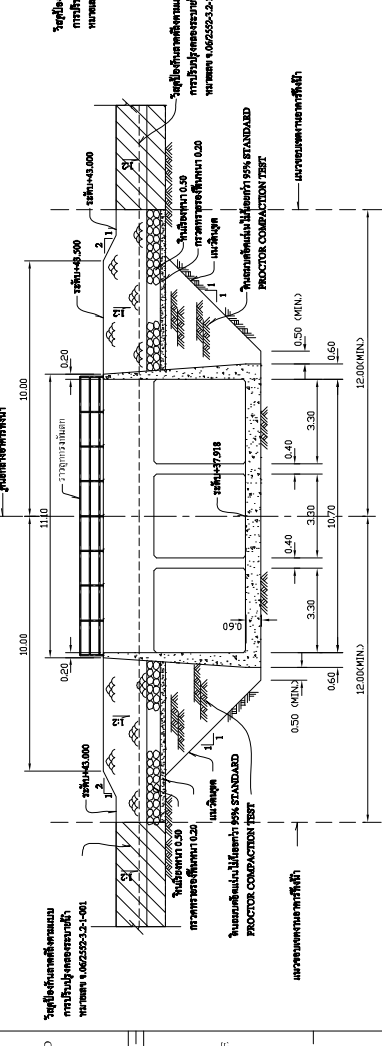
**รูปตัด ๒-๐๐๑**  
ขนาดส่วน 1:100



**รูปตัด ๒-๐๐๒**  
ขนาดส่วน 1:100



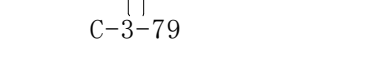
**รูปตัด ๒-๐๐๓**  
ขนาดส่วน 1:100



**รูปตัด ๒-๐๐๔**  
ขนาดส่วน 1:100



**รูปตัด ๒-๐๐๕**  
ขนาดส่วน 1:100



**รูปตัด ๒-๐๐๖**  
ขนาดส่วน 1:100

**หมายเหตุ**  
1. ชั้น (๓.๓) และ (๓.๔) กำหนดให้ใช้ตามรายการของวัสดุข้างต้น  
2. หากผู้ทำไม่พบขนาด ๐.๐๖/๒๕๕๒-3.5-007

**แบบแปลน**

1. พวงเวียน	0.06/2552-3.5-008
2. ฐานที่วางเครื่องจักร	0.06/2552-3.5-001
3. ฐานที่วางเครื่องจักร	0.06/2552-3.5-002
4. ฐานที่วางเครื่องจักร	0.06/2552-3.5-003
5. ฐานที่วางเครื่องจักร	0.06/2552-3.5-004
6. ฐานที่วางเครื่องจักร	0.06/2552-3.5-005

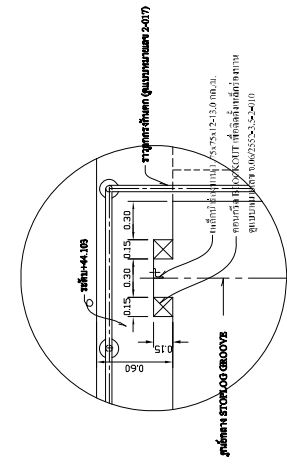
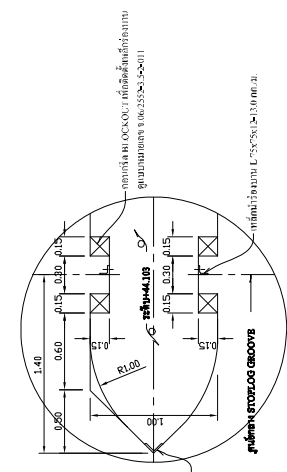
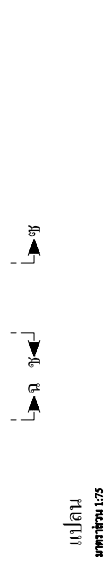
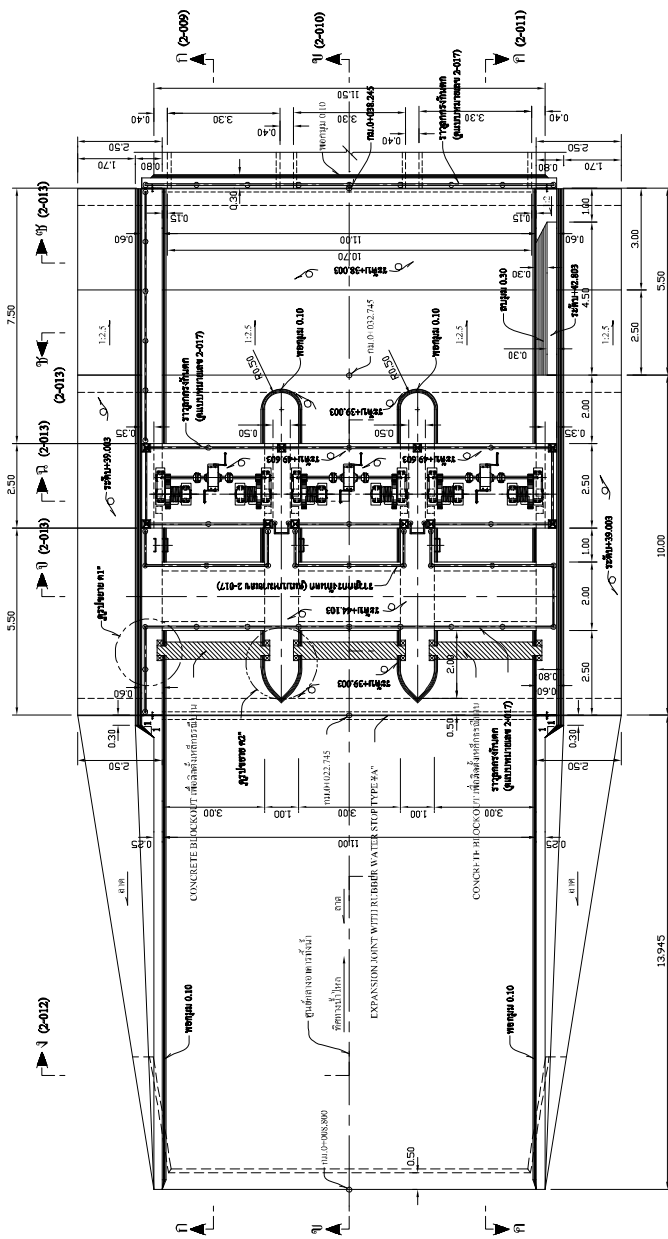
โครงการปรับปรุงโครงการและปรับปรุงรักษาความปลอดภัย

บริษัท อี.ที.ซี. จำกัด

0.06/2552-3.5-007

วันที่ ๐๖/๒๕๕๒ - 3.5-2-007

หน้า ๗๗

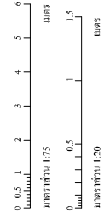


**หมายเหตุ**

1. ผนัง (ค.บ.) และฝ้าเพดาน กำแพง ผนัง และ เสาตามภาพ ผนัง ฝ้าเพดาน
2. พอร์ตหน้าต่าง ผนัง ตามภาพหน้า 0.062552-3-0-003

**แบบรูปประกอบ**

1. พอร์ตหน้าต่าง
2. สลักยึดผนังแบบเหล็กยึดผนัง
3. สลักยึดฝ้าเพดาน
4. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
5. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
6. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
7. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
8. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
9. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
10. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)
11. สลักยึดฝ้าเพดาน (ขนาดความสูง 2.07)



**โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงภายในอาคารพาณิชย์**

จัดทำโดย นาย ธีรพัฒน์ นานา

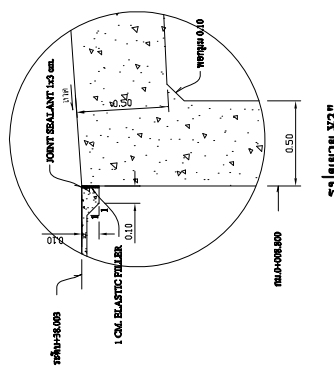
010137914

**นายณิชากร ธีรพัฒน์ P.E. (C-1)**

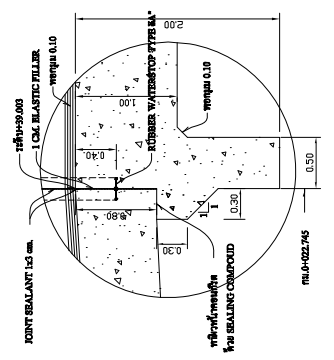
**วิศวกรควบคุมการก่อสร้าง**

**นายณิชากร ธีรพัฒน์ (หนังสือ 1/6)**

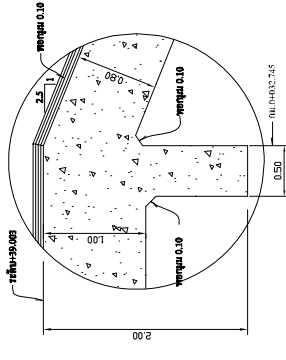
ชื่อโครงการ	โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงภายในอาคารพาณิชย์
ที่ตั้งโครงการ	ที่ดินเลขที่ 100/105/121/34 หมู่ 7/4
พื้นที่โครงการ	เนื้อที่ 100/105/121/34 หมู่ 7/4
วันที่ออกใบอนุญาต	06/2552
เลขที่ใบอนุญาต	06/2552
ชื่อผู้ควบคุมการก่อสร้าง	นายณิชากร ธีรพัฒน์
ตำแหน่ง	วิศวกรควบคุมการก่อสร้าง



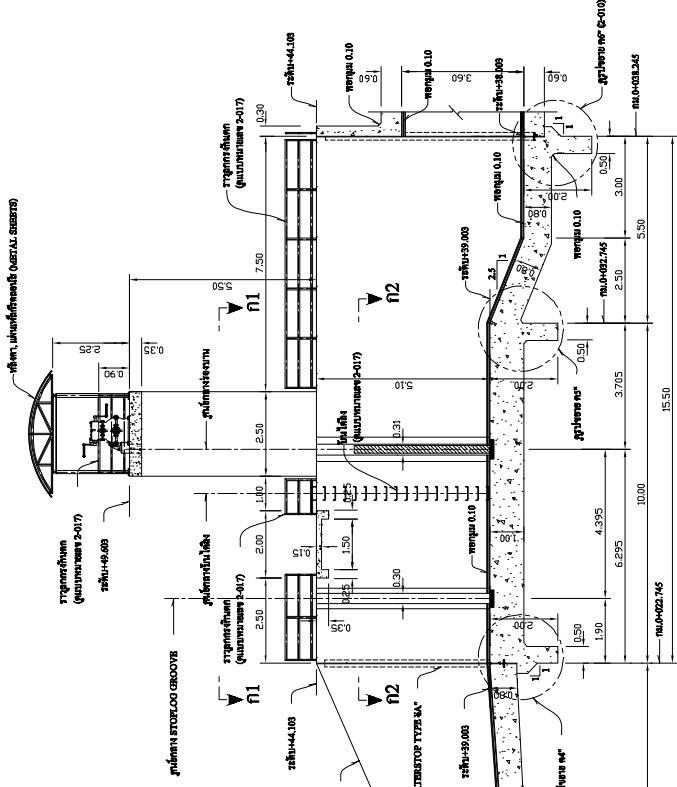
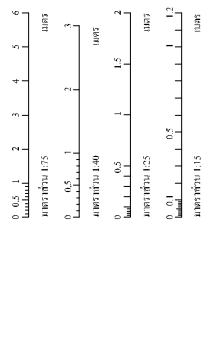
**รูปข้อ 33"**  
ขนาดชั้น 1:15



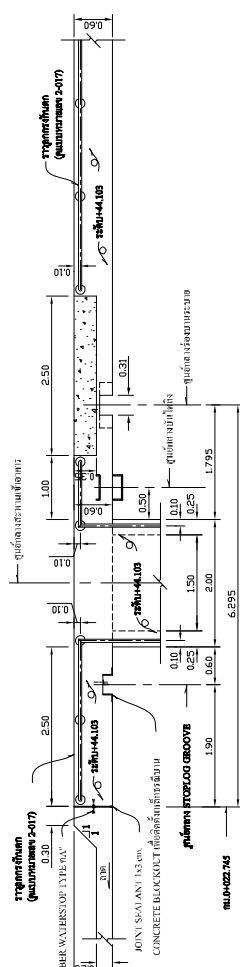
**รูปข้อ 34"**  
ขนาดชั้น 1:25



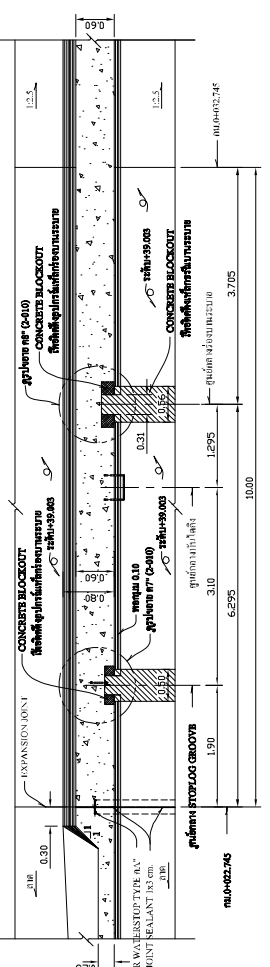
**รูปข้อ 35"**  
ขนาดชั้น 1:25



**รูปลัด 1-1 (2-000)**  
ขนาดชั้น 1:75



**รูปตัด 1-1**  
ขนาดชั้น 1:40



**รูปตัด 1-25**  
ขนาดชั้น 1:40

- หมายเหตุ**
1. ขนาดข้อต่อ
  2. ขนาดข้อต่อ
  3. ขนาดข้อต่อ
  4. ขนาดข้อต่อ
  5. ขนาดข้อต่อ
  6. ขนาดข้อต่อ
  7. ขนาดข้อต่อ
  8. ขนาดข้อต่อ
  9. ขนาดข้อต่อ
  10. ขนาดข้อต่อ

โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงอาคารพาณิชย์

บริษัท ตรีเพ็ญ จำกัด

0 10 10 10 10

ร.ร. 451 898 ซ.สุขุมวิท 101 (C-1)

บริษัท ตรีเพ็ญ จำกัด

วันที่ 06/2552

หน้า 3 จาก 3

โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงอาคารพาณิชย์

บริษัท ตรีเพ็ญ จำกัด

0 10 10 10 10

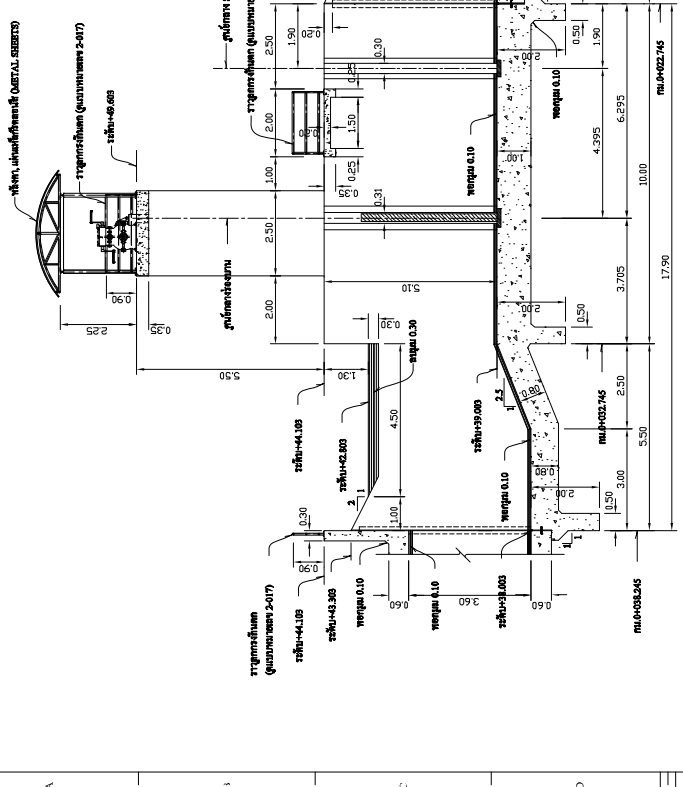
ร.ร. 451 898 ซ.สุขุมวิท 101 (C-1)

บริษัท ตรีเพ็ญ จำกัด

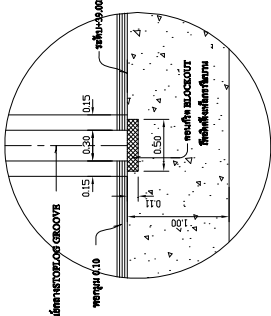
วันที่ 06/2552

หน้า 3 จาก 3

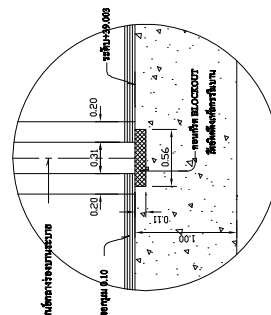




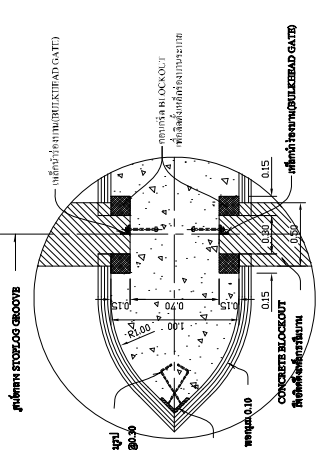
รูปตัด ก-ก (C-008)  
มาตราส่วน 1:75



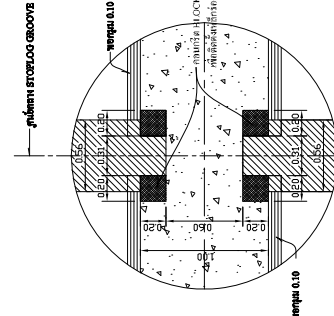
รูปขยาย ก9" (C-009)  
มาตราส่วน 1:25



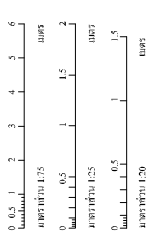
รูปขยาย ก10" (C-010)  
มาตราส่วน 1:25



รูปขยาย ก11" (C-010)  
มาตราส่วน 1:20



รูปขยาย ก12" (C-010)  
มาตราส่วน 1:20

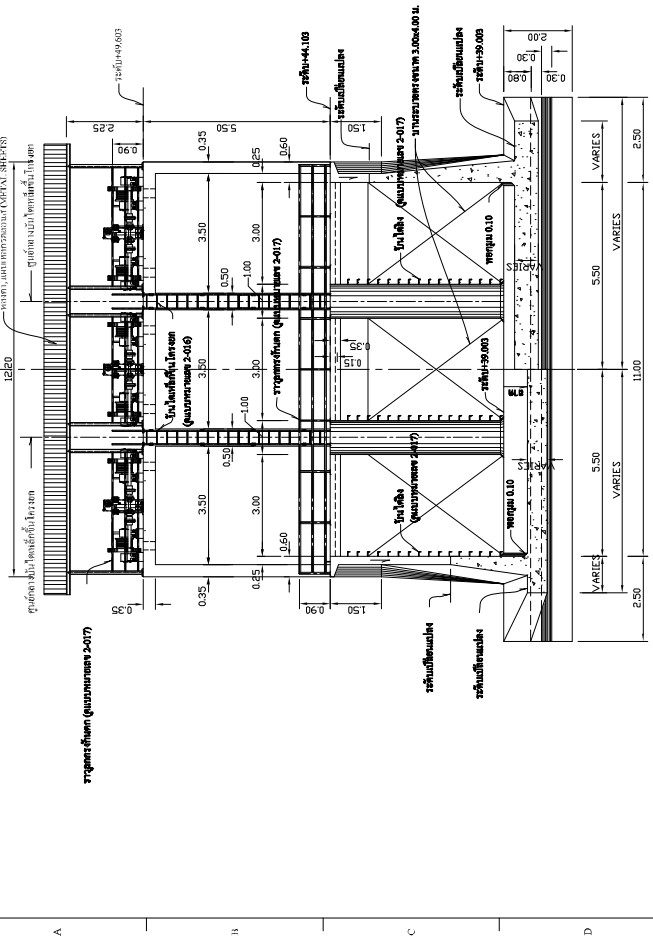


โครงการปรับปรุงโครงการชลประทานและบำรุงรักษาพนาชลพัฒนา  
จังหวัดสุโขทัย  
กรมชลประทาน  
กองบำรุงรักษา  
แผนกบำรุงรักษาประตูน้ำ  
โครงการปรับปรุงโครงการชลประทานและบำรุงรักษาพนาชลพัฒนา  
จังหวัดสุโขทัย  
กรมชลประทาน  
กองบำรุงรักษา  
แผนกบำรุงรักษาประตูน้ำ

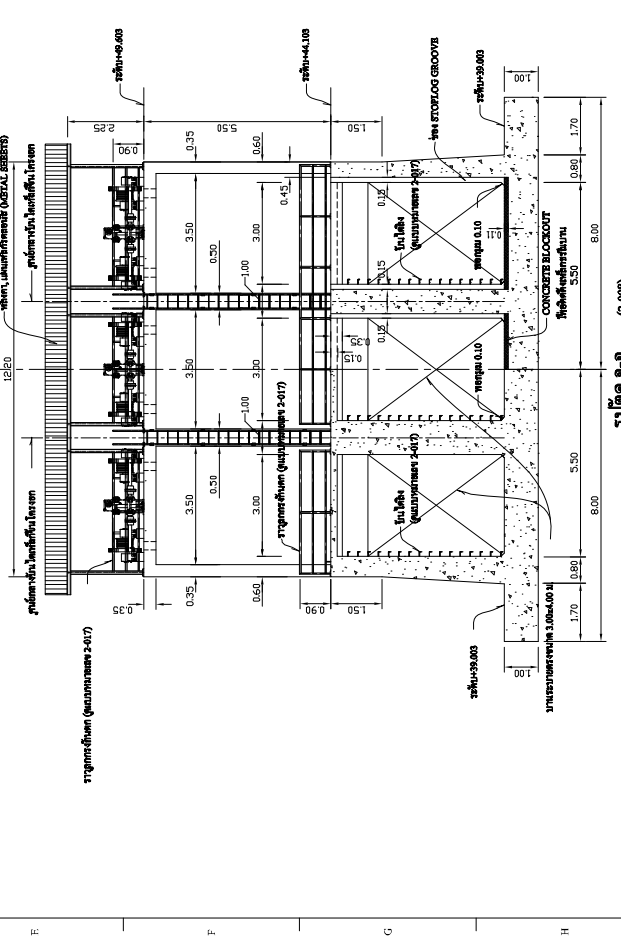
- หมายเหตุ**
1. ประตู (C-008) และโครงสร้างปีกประตู (C-007) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  2. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
- หมายเหตุ**
1. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  2. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  3. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  4. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  5. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  6. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  7. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  8. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  9. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา
  10. ทรายถมที่ใต้ฐานประตู (C-008) ให้ใช้แบบก่อสร้างตามที่แนบมา

ชื่อโครงการ	โครงการปรับปรุงโครงการชลประทานและบำรุงรักษาพนาชลพัฒนา
ชื่อพื้นที่	จังหวัดสุโขทัย
ชื่อหน่วยงาน	กรมชลประทาน
ชื่อแผนก	กองบำรุงรักษา
ชื่อช่าง	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้ตรวจสอบ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้อนุมัติ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้รับทราบ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้จัดทำ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้แก้ไข	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้พิมพ์	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้แจกจ่าย	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้เก็บรักษา	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้ทำลาย	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้ส่งมอบ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้รับมอบ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้ตรวจสอบ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้พิมพ์	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้แจกจ่าย	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้เก็บรักษา	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้ทำลาย	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้ส่งมอบ	นายสมชาย ใจดี
ชื่อผู้รับมอบ	นายสมชาย ใจดี

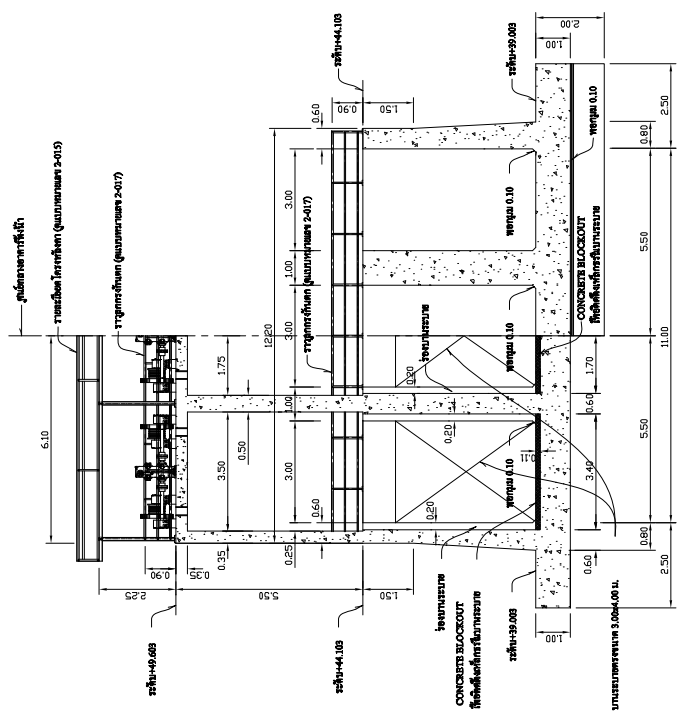




รูปตัด 3-3 (2-008) ขนาดหน้า 1:75



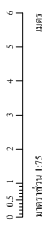
รูปตัด 3-4 (2-008) ขนาดหน้า 1:75



รูปตัด 3-5 (2-008) ขนาดหน้า 1:75

- หมายเหตุ
1. รูป (ค.ค.) เบลูมีจุด กำหนดไว้เพื่อ หลีกเลี่ยงการตีกันเส้น
  2. หากจุดใด ไม่พบขนาด 0.0625x3.5-0.03

- แบบแปลน
1. พาดหน้า
  2. พาดหน้า
  3. พาดหน้า
  4. พาดหน้า
  5. พาดหน้า
  6. พาดหน้า
  7. พาดหน้า
  8. พาดหน้า
  9. พาดหน้า
  10. พาดหน้า



โครงการปรับปรุงโครงสร้างและปรับปรุงภายในอาคาร

บริษัท ตรีเพ็ญ จำกัด

0 ตรีเพ็ญ

111 หมู่ 10 ต.บางพลีใหญ่ อ.บางพลี จ.สมุทรปราการ

0.062552 -3.5-2-012

วันที่ 06/2552

หน้า 1773





กรมชลประทาน  
กระทรวงเกษตรและสหกรณ์

---

งานสำรวจ-ออกแบบ  
โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาปลายชุมพล  
จังหวัดพิษณุโลก

สัญญาเลขที่ จ.06/2552 (ฝพพ.4)

รายงานการสำรวจและทดสอบปฏิกิริยา  
แหล่งวัสดุก่อสร้าง  
รายงานภาคผนวก

วิศวกรที่ปรึกษา



บริษัท ปัญญา คอนซัลแตนท์ จำกัด



บริษัท ริชออสส์ เอ็นจิเนียริง คอนซัลแตนท์ จำกัด



บริษัท ฟรอนเทียร์ เอ็นจิเนียริง คอนซัลแตนท์ จำกัด

มีนาคม 2554

โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาหลายชุมพล  
จังหวัดพิษณุโลก

SUMMARY OF TEST RESULTS

Project : โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาหลายชุมพล										Location : อ.เมือง จ.พิษณุโลก				
Station : บริเวณคลองส่งน้ำสาย C-1 กม.ที่ 56+290 อาคารทิ้งน้ำ										Borehole no. : BH-18				
Sample No.	Depth (m.)		Water Content (%)	Atterberg Limit (%)			Sieve Analysis %Passing (US Standard sieves)					USCS Group	Unit Weigth (T/m3)	SPT-N (Blows/300 mm.)
	From (m.)	To (m.)		LL	PL	PI	#4	#10	#40	#100	#200			
SS-1	1.00	1.45	21.8	49.8	24.2	25.6	100.0	98.2	94.5	91.8	89.3	CL		14
SS-2	2.00	2.45	23.1									CL		3
SS-3	3.00	3.45	20.3									CL		18
SS-4	4.00	4.45	19.8									CL		27
SS-5	5.00	5.45	19.5	47.8	23.8	24.0	100.0	97.9	92.3	89.9	87.1	CL	2.12	23
SS-6	6.00	6.45	18.8									CL	2.14	31
SS-7	7.00	7.45	18.2									CL	2.15	42
SS-8	8.00	8.45	17.8									CL		42
SS-9	9.00	9.45	17.3									CL	2.15	44
SS-10	10.00	10.45	18.9	38.6	22.2	16.4	98.1	90.9	70.3	67.0	63.8	CL		26
SS-11	11.00	11.45	19.5	34.3	21.1	13.2	96.1	82.0	56.1	52.3	48.8	SC		19
SS-12	12.00	12.45	13.2	NP			92.9	80.2	53.9	31.8	16.8	SM		20
SS-13	13.00	13.45	No Recovery									SM		18
SS-14	14.00	14.45	12.7									SM		37
SS-15	15.00	15.45	12.5	NP			92.0	79.8	50.6	29.8	15.1	SM		83
SS-16	16.00	16.45	No Recovery									SM		42
SS-17	17.00	17.45	12.3									SM		52
SS-18	18.00	18.45	12.1									SM		61
SS-19	19.00	19.45	11.8	NP			90.1	72.4	46.5	22.7	12.4	SM		50/50

- Note :
1. LL = Liquid Limit ; PL = Plastic Limit ; PI = Plasticity Index
  2. SPT-N = Standard penetration resistance (blows/30 cm.) calculated according to ASTM D 1586-84
  3. NP = Non-Plastic

โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลาญชุมพล  
จังหวัดพิษณุโลก

SUMMARY OF TEST RESULTS

Project : โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลาญชุมพล								Location : อ.เมือง จ.พิษณุโลก						
Station : บริเวณคลองส่งน้ำสาย C-1 กม.ที่ 56+290 อาคารทิ้งน้ำ								Borehole no. : BH-19						
Sample No.	Depth (m.)		Water Content (%)	Atterberg Limit (%)			Sieve Analysis %Passing (US Standard sieves)					USCS Group	Unit Weigth (T/m3)	SPT-N (Blows/300 mm.)
	From (m.)	To (m.)		LL	PL	PI	#4	#10	#40	#100	#200			
SS-1	1.00	1.45	18.9	48.5	24.1	24.4	100.0	95.0	93.1	90.0	87.9	CL		50
SS-2	2.00	2.45	18.2									CL		60
SS-3	3.00	3.45	17.4									CL	2.15	62
SS-4	4.00	4.45	18.5									CL	2.14	43
SS-5	5.00	5.45	16.8	42.6	23.2	19.4	100.0	96.8	87.9	84.6	81.1	CL		75
SS-6	6.00	6.45	No Recovery									CL		50/100
SS-7	7.00	7.45	17.6									CL	2.17	50
SS-8	8.00	8.45	17.2									CL		50/125
SS-9	9.00	9.45	17.8									CL	2.17	50/100
SS-10	10.00	10.45	17.1	39.7	22.6	17.1	99.1	94.1	85.8	81.9	78.8	CL		50/50











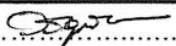
Note :  
 1. LL = Liquid Limit ; PL = Plastic Limit ; PI = Plasticity Index  
 2. SPT-N = Standard penetration resistance (blows/30 cm.) calculated according to ASTM D 1586-84  
 3. NP = Non-Plastic

**Project** โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำ และบำรุงรักษาพลาชชุมพล  
**Work** คลองส่งน้ำสาย C-1 กม.56+290 อาคารทิ้งน้ำ  
**Boring Log** Hole No BH.18 Depth 19.45M.  
**Location:** จ.พิษณุโลก  
**Method Of Boring :** SPT  
**Driller:** นายบุญช่วย อญศิริ

Date	Layer Depth/M	Log	Test Depth/M.	N	Soil Description	Remarks	
Nov.15,10	+40.13		0.00			Water Table +36.43	
	W.T. +36.43 (Nov.16,10)	[Log pattern]		14	CL : Silty clay, medium plasticity, some fine sand, soft to hard clay, brown.	Sample Recovered	
				3			
				18			
				27			
				23			
				31			
				42			
				42			
				44			
				26			
		+29.13		11.00	19	SC : Clayey sand, low plasticity, fine sand, medium dense, brown.	No Sample Recovered
		+28.13	[Log pattern]		20	SM : Silty sand, non plasticity, fine sand, medium dense to dense, brown.	
				18			
				37			
	83						
	42						
	52						
	+20.68	[Log pattern]		61	Bottom of hole		
				19.45		50/50	

Traced..... Checked..... *[Signature]* Sheet.

**Project** โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำ และบำรุงรักษาพลาชชุมพล  
**Work** คลองส่งน้ำสาย C-1 กม.56+290 อาคารทิ้งน้ำ  
**Boring Log** Hole No BH.19 Depth 10.45M.  
**Location:** จ.พิษณุโลก  
**Method Of Boring :** SPT  
**Driller:** นายบุญช่วย อัญศิริ

Date	Layer Depth/M	Log	Test Depth/M.	N	Soil Description	Remarks
Nov.15,10	.+42.37		0.00			Water Table +38.37
				50	CL : Silty clay, medium plasticity , some fine sand,hard clay, reddish brown.	DATE Nov.16,10
				60		<input type="checkbox"/> Sample Recovered
				62		
	▼ W.T. +38.37 (Nov.16,10)			43		
				75		
				50/100		<input type="checkbox"/> No Sample Recovered
				50		
				50/125		
				50/100		
				50/50		
	.+31.92		10.45		Bottom of hole	
						Plate No. ....
Traced.....					Checked..... 	Sheet.



รูปแสดงการเจาะสำรวจและตอกทดสอบบริเวณหลุมเจาะ BH-17



รูปแสดงการเจาะสำรวจและตอกทดสอบบริเวณหลุมเจาะ BH-18

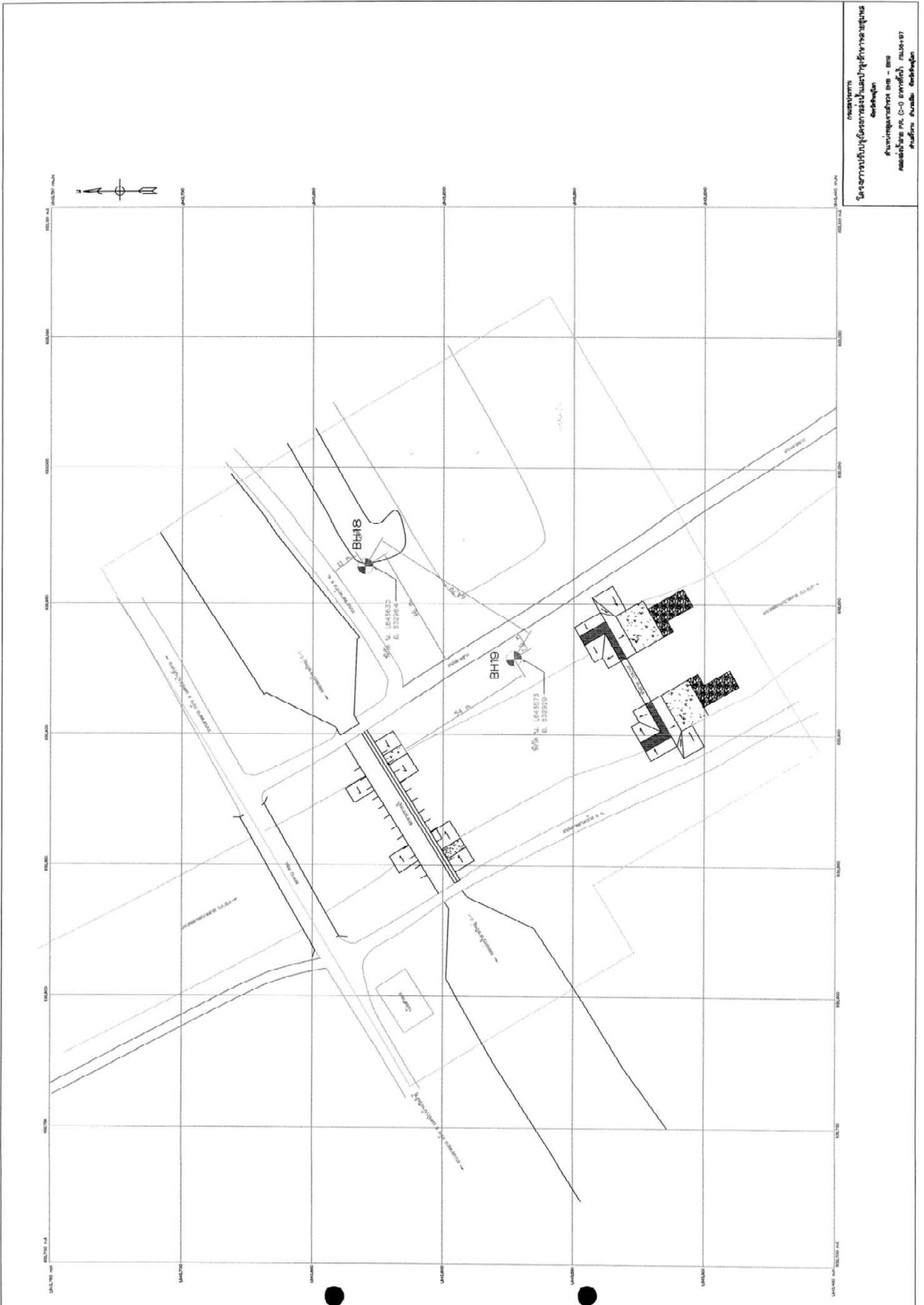




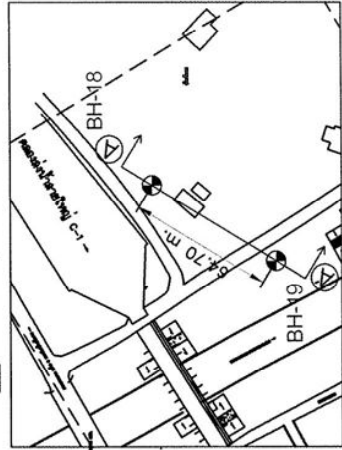
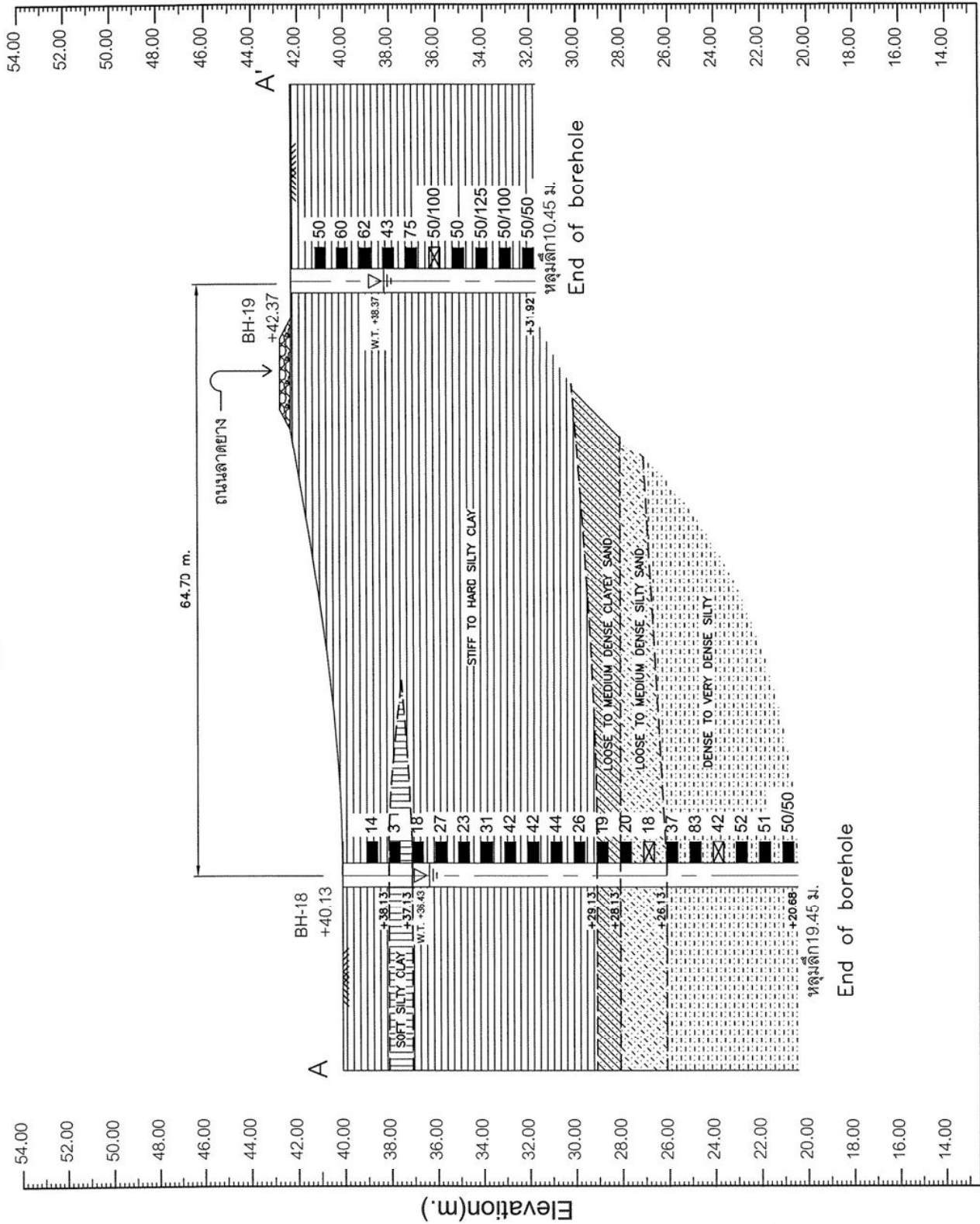
รูปแสดงการเจาะสำรวจและตอกทดสอบบริเวณหลุมเจาะ BH-19



รูปแสดงการเจาะสำรวจและตอกทดสอบบริเวณหลุมเจาะ BH-20



រដ្ឋបាលក្រុងសៀមរាប  
 អគ្គនាយកដ្ឋានស្ថាប័នស្ថាប័នស្ថាប័ន  
 អគ្គនាយកដ្ឋានស្ថាប័នស្ថាប័ន  
 អគ្គនាយកដ្ឋានស្ថាប័នស្ថាប័ន  
 អគ្គនាយកដ្ឋានស្ថាប័នស្ថាប័ន



ตัดตามแนว A-A'  
(Not to scale)

รูปที่ ๑-๙ แสดงภาพตัดขวางตามแนว A - A' ของแนวคลองสาย C-1 กม.56+290 อาคารทิ้งน้ำ

# BEARING CAPACITY OF FOUNDATION

(Terzaghi's Bearing Capacity Equation)

Project : โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาพลายชุมพล จ.พิจิตร  
 Location : กองสาย C-1 กม.ที่ 56+290 บริเวณอาคารทิ้งน้ำ

Date : 24-ม.ค.-11  
 Borehole No. : BH-18

## INPUT DATA

Footing Width, B                      1                      m.

Soil Layer	Description	Thickness	Soil Type C(For Clay) S(For Sand)	Unit Weight ( $t/m^3$ )	SPT,N (design) (Blows/ft)
1	Soft Clay	2.4	C	1.60	3
2	Very Stiff Clay	1	C	1.90	18

Calculation No.	Depth (from ground) (m.)	Remark
1	0.5	
2	1.0	
3	1.5	
4	2.0	
5	2.5	
6	3.0	

## CALCULATION

### คำนวณ EFFECTIVE OVERBURDEN

Soil Layer	Depth (m)	$\sigma_{vo}$ ( $t/m^2$ )	m	c
NGL	0	0	-	-
1	2.4	1.44	0.6	0
2	3.4	2.34	0.9	-0.72
3				
4				
5				
6				

Remark : Formula  $\sigma_{vo}(x) = m \cdot x + c$

### DESIGN PARAMETER

Soil Layer	Depth (m)	C ( $t/m^2$ )	$\phi$ (degree)	Bearing Capacity Factor		
				$N_c$	$N_q$	$N_\gamma$
NGL	0			INITIAL		
1	2.40	1.88	0.00	5.14	1.00	0.00
2	3.40	11.25	0.00	5.14	1.00	0.00
3						
4						
5						
6						

### Bearing Capacity For Strip Foundation

Formula  $q_{ultimate} = c \cdot N_c + q \cdot N_q + 0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$

#### Selected Parameter for Design

Depth (m.)	Overburden $q_s$ ( $t/m^2$ )	$\gamma_s$ at base ( $t/m^3$ )	C ( $t/m^2$ )	$N_c$	$N_q$	$N_\gamma$
0.5	0.30	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
1.0	0.60	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
1.5	0.90	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
2.0	1.20	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
2.5	1.53	1.90	11.25	5.14	1.00	0.00
3.0	1.98	1.90	11.25	5.14	1.00	0.00

#### Calculation Result

Depth (m.)	$C \cdot N_c$	$q \cdot N_q$	$0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$	$q_{ultimate}$
0.50	9.64	0.30	0.00	9.94
1.00	9.64	0.60	0.00	10.24
1.50	9.64	0.90	0.00	10.54
2.00	9.64	1.20	0.00	10.84
2.50	57.83	1.53	0.00	59.36
3.00	57.83	1.98	0.00	59.81

### Bearing Capacity For Square Foundation

Formula  $q_{ultimate} = 1.3 \cdot c \cdot N_c + q \cdot N_q + 0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$

#### Selected Parameter for Design

Depth (m.)	Overburden $q_s$ ( $t/m^2$ )	$\gamma_s$ at base ( $t/m^3$ )	C ( $t/m^2$ )	$N_c$	$N_q$	$N_\gamma$
0.5	0.30	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
1.0	0.60	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
1.5	0.90	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
2.0	1.20	1.60	1.88	5.14	1.00	0.00
2.5	1.53	1.90	11.25	5.14	1.00	0.00
3.0	1.98	1.90	11.25	5.14	1.00	0.00

#### Calculation Result

Depth (m.)	$1.3 \cdot C \cdot N_c$	$q \cdot N_q$	$0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$	$q_{ultimate}$
0.50	12.53	0.30	0.00	12.83
1.00	12.53	0.60	0.00	13.13
1.50	12.53	0.90	0.00	13.43
2.00	12.53	1.20	0.00	13.73
2.50	75.17	1.53	0.00	76.70
3.00	75.17	1.98	0.00	77.15

## RESULT

Depth (m.)	Bearing Capacity ( $t/m^2$ )				Remark
	For Strip Foundation		For Square Foundation		
	Ultimate	Allowable*	Ultimate	Allowable*	
0.50	9.94	3	12.83	4	
1.00	10.24	3	13.13	4	
1.50	10.54	4	13.43	4	
2.00	10.84	4	13.73	5	
2.50	59.36	20	76.70	26	
3.00	59.81	20	77.15	26	

- หมายเหตุ : 1. ค่าหนังสือตั้งสมมุติฐานว่าเป็นกรณีนี้ทั้งหมด  
 2. \* ค่า Allowable Bearing Capacity ที่คำนวณใช้ค่า F.S. = 3.0

# BEARING CAPACITY OF FOUNDATION

(Terzaghi's Bearing Capacity Equation)

**Project :** โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาชลประทาน อ.พินนาค  
**Location :** กองสาย C-1 กม.ที่ 56+290 บริเวณอาคารทิ้งน้ำ

**Date :** 24-ม.ค.-11  
**Borehole No. :** BH-18

## INPUT DATA

Footing Width, B                      1                      m.

Soil Layer	Description	Thickness	Soil Type C(For Clay) S(For Sand)	Unit Weight ( $t/m^3$ )	SPT,N (design) (Blows/ft)
1	Hard Clay	10	C	2.00	50

Calculation No.	Depth (from ground) (m.)	Remark
1	0.5	
2	1.0	
3	1.5	
4	2.0	
5	2.5	
6	3.0	

## CALCULATION

### คำนวณ EFFECTIVE OVERBURDEN

Soil Layer	Depth (m)	$\sigma_{vo}$ ( $t/m^2$ )	m	c
NGL	0	0	-	-
1	10	10	1	0
2				
3				
4				
5				
6				

Remark: Formula  $\sigma_{vo}(x) = m \cdot x + c$

### DESIGN PARAMETER

Soil Layer	Depth (m)	C ( $t/m^2$ )	$\phi$ (degree)	Bearing Capacity Factor		
				$N_c$	$N_q$	$N_\gamma$
NGL	0			INITIAL		
1	10.00	31.25	0.00	5.14	1.00	0.00
2						
3						
4						
5						
6						

### Bearing Capacity For Strip Foundation

Formula  $q_{ultimate} = c \cdot N_c + q \cdot N_q + 0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$

#### Selected Parameter for Design

Depth (m.)	Overburden $q_s$ ( $t/m^2$ )	$\gamma_s$ at base ( $t/m^3$ )	C ( $t/m^2$ )	$N_c$	$N_q$	$N_\gamma$
0.5	0.50	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
1.0	1.00	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
1.5	1.50	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
2.0	2.00	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
2.5	2.50	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
3.0	3.00	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00

#### Calculation Result

Depth (m.)	$C \cdot N_c$	$q \cdot N_q$	$0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$	$q_{ultimate}$
0.50	160.63	0.50	0.00	161.13
1.00	160.63	1.00	0.00	161.63
1.50	160.63	1.50	0.00	162.13
2.00	160.63	2.00	0.00	162.63
2.50	160.63	2.50	0.00	163.13
3.00	160.63	3.00	0.00	163.63

### Bearing Capacity For Square Foundation

Formula  $q_{ultimate} = 1.3 \cdot c \cdot N_c + q \cdot N_q + 0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$

#### Selected Parameter for Design

Depth (m.)	Overburden $q_s$ ( $t/m^2$ )	$\gamma_s$ at base ( $t/m^3$ )	C ( $t/m^2$ )	$N_c$	$N_q$	$N_\gamma$
0.5	0.50	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
1.0	1.00	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
1.5	1.50	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
2.0	2.00	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
2.5	2.50	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00
3.0	3.00	2.00	31.25	5.14	1.00	0.00

#### Calculation Result

Depth (m.)	$1.3 \cdot C \cdot N_c$	$q \cdot N_q$	$0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma$	$q_{ultimate}$
0.50	208.81	0.50	0.00	209.31
1.00	208.81	1.00	0.00	209.81
1.50	208.81	1.50	0.00	210.31
2.00	208.81	2.00	0.00	210.81
2.50	208.81	2.50	0.00	211.31
3.00	208.81	3.00	0.00	211.81

## RESULT

Depth (m.)	Bearing Capacity ( $t/m^2$ )				Remark
	For Strip Foundation		For Square Foundation		
	Ultimate	Allowable*	Ultimate	Allowable*	
0.50	161.13	54	209.31	70	
1.00	161.63	54	209.81	70	
1.50	162.13	54	210.31	70	
2.00	162.63	54	210.81	70	
2.50	163.13	54	211.31	70	
3.00	163.63	55	211.81	71	

- หมายเหตุ : 1. ค่าหน่วยโดยตั้งสมมุติฐานว่าเป็นกรณีนี้ทั้งหมด  
 2. \* ค่า Allowable Bearing Capacity ที่คำนวณใช้ค่า F.S. = 3.0

ผลการคำนวณค่ารับน้ำหนักบรรทุกเสาเข็มหน้าตัดสี่เหลี่ยมตัน

พื้นที่บริเวณหลุมเจาะ BH-18

Calculation No.	Pile Tip (m.)	Pile Width (m.)	Allowable Bearing Capacity of Pile (Tons)
1	8.0	0.30	32
2	9.0	0.30	36
3	10.0	0.30	40
4	8.0	0.35	38
5	9.0	0.35	43
6	10.0	0.35	48
7	8.0	0.40	45
8	9.0	0.40	50
9	10.0	0.40	56
10	8.0	0.45	52
11	9.0	0.45	58
12	10.0	0.45	65

หมายเหตุ :

1. ค่ารับน้ำหนักบรรทุกเสาเข็มที่แสดงในตารางได้หักน้ำหนักของเสาเข็มแล้ว
2. ค่ารับน้ำหนักบรรทุกเสาเข็มที่แสดงในตารางใช้ค่าความปลอดภัย (F.S.) = 2.50

## LOAD CAPACITY OF SQUARE DRIVEN PILE

**Project :** โครงการปรับปรุงโครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาหลายชุมพล จ.พิษณุโลก      **Date :** 24-ม.ค.-11  
**Location :** กลองสาย C-1 กม.ที่ 56+290 บริเวณอาคารทิ้งน้ำ      **Borehole No. :** BH-18

### INPUT DATA

Soil Layer	Description	Thickness	Soil Type C(For Clay) S(For Sand)	Unit Weight ( $t/m^3$ )	Soil Parameter					
					For Clay			For Sand		
					Su ( $t/m^2$ )	$\alpha$	Nc	SPT,N	$K_s \tan \delta$	Nq
1	Stiff Clay	2.7	C	1.80	5	0.8	9			
2	Very Stiff Clay	3	C	2.00	13.75	0.5	9			
3	Hard Clay	5	C	2.00	23.125	0.42	9			
4	Medium Dense Sand	3	S	1.90				18	0.4	20
5	Dense Sand	3	S	2.00				37	1.35	40

#### File Data

Calculation No.	Pile Length (m.)	Pile Width (m.)	Remark
1	8.0	0.30	
2	9.0	0.30	
3	10.0	0.30	
4	8.0	0.35	
5	9.0	0.35	
6	10.0	0.35	
7	8.0	0.40	
8	9.0	0.40	
9	10.0	0.40	
10	8.0	0.45	
11	9.0	0.45	
12	10.0	0.45	

#### SPECIAL CASE

NEGATIVE SKIN FRICTION	
/= Consider	x = Neglect
	x

#### คำนวณ EFFECTIVE OVERBURDEN

Soil Layer	Depth (m)	$\sigma_{vo}$ ( $t/m^2$ )	m	c
NGL	0	0	-	-
1	2.7	2.16	0.8	0
2	5.7	5.16	1	-0.54
3	10.7	10.16	1	-0.54
4	13.7	12.86	0.9	0.53
5	16.7	15.86	1	-0.84
6				

Remark : Formula  $\sigma_{vo}(x) = m*x + c$

Pile Description

No. 1 Pile Tip 8 m. Pile Width 0.3 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					K <sub>stan</sub> $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	N <sub>q</sub>	$\alpha \cdot S_u$ (t/m <sup>2</sup> )	S <sub>u</sub> (t/m <sup>2</sup> )	N <sub>c</sub>			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	3.24	12.96		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	3.60	24.75		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	2.76	26.81	18.73	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	64.52	18.73	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	83.25		
WEIGHT OF PILE										Tons	1.73		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	32		

Pile Description

No. 2 Pile Tip 9 m. Pile Width 0.3 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					K <sub>stan</sub> $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	N <sub>q</sub>	$\alpha \cdot S_u$ (t/m <sup>2</sup> )	S <sub>u</sub> (t/m <sup>2</sup> )	N <sub>c</sub>			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	3.24	12.96		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	3.60	24.75		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	3.96	38.46	18.73	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	76.17	18.73	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	94.90		
WEIGHT OF PILE										Tons	1.94		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	36		

Pile Description

No. 3 Pile Tip 10 m. Pile Width 0.3 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					K <sub>stan</sub> $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	N <sub>q</sub>	$\alpha \cdot S_u$ (t/m <sup>2</sup> )	S <sub>u</sub> (t/m <sup>2</sup> )	N <sub>c</sub>			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	3.24	12.96		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	3.60	24.75		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	5.16	50.12	18.73	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	87.83	18.73	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	106.56		
WEIGHT OF PILE										Tons	2.16		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	40		

Pile Description

No. 4 Pile Tip 8 m. Pile Width 0.35 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					K <sub>stan</sub> $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	N <sub>q</sub>	$\alpha \cdot S_u$ (t/m <sup>2</sup> )	S <sub>u</sub> (t/m <sup>2</sup> )	N <sub>c</sub>			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	3.78	15.12		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	4.20	28.88		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	3.22	31.27	25.50	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	75.27	25.50	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	100.76		
WEIGHT OF PILE										Tons	2.35		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	38		

Pile Description



No. 5 Pile Tip 9 m. Pile Width 0.35 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma_{vo}'$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL		0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8				4.00	5.00	9.00	3.78	15.12	
2	CLAY	5.7		2				6.88	13.75	9.00	4.20	28.88	
3	CLAY	10.7		2				9.71	23.13	9.00	4.62	25.50	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
SUM											Tons	88.87	25.50
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	114.36	
WEIGHT OF PILE											Tons	2.65	
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	43	

**Pile Description**

No. 6 Pile Tip 10 m. Pile Width 0.35 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma_{vo}'$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL		0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8				4.00	5.00	9.00	3.78	15.12	
2	CLAY	5.7		2				6.88	13.75	9.00	4.20	28.88	
3	CLAY	10.7		2				9.71	23.13	9.00	6.02	25.50	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
SUM											Tons	102.46	25.50
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	127.96	
WEIGHT OF PILE											Tons	2.94	
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	48	

**Pile Description**

No. 7 Pile Tip 8 m. Pile Width 0.4 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma_{vo}'$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL		0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8				4.00	5.00	9.00	4.32	17.28	
2	CLAY	5.7		2				6.88	13.75	9.00	4.80	33.00	
3	CLAY	10.7		2				9.71	23.13	9.00	3.68	33.30	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
SUM											Tons	86.02	33.30
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	119.32	
WEIGHT OF PILE											Tons	3.07	
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	45	

**Pile Description**

No. 8 Pile Tip 9 m. Pile Width 0.4 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma_{vo}'$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL		0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8				4.00	5.00	9.00	4.32	17.28	
2	CLAY	5.7		2				6.88	13.75	9.00	4.80	33.00	
3	CLAY	10.7		2				9.71	23.13	9.00	5.28	33.30	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
SUM											Tons	101.56	33.30
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	134.86	
WEIGHT OF PILE											Tons	3.46	
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE											Tons	50	

**Pile Description**

No. 9 Pile Tip 10 m. Pile Width 0.4 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	4.32	17.28		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	4.80	33.00		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	6.88	66.82	33.30	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	117.10	33.30	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	150.40		
WEIGHT OF PILE										Tons	3.84		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	56		

### Pile Description

No. 10 Pile Tip 8 m. Pile Width 0.45 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	4.86	19.44		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	5.40	37.13		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	4.14	40.21	42.15	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	96.77	42.15	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	138.92		
WEIGHT OF PILE										Tons	3.89		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	52		

### Pile Description

No. 11 Pile Tip 9 m. Pile Width 0.45 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	4.86	19.44		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	5.40	37.13		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	5.94	57.69	42.15	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	114.26	42.15	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	156.40		
WEIGHT OF PILE										Tons	4.37		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	58		

### Pile Description

No. 12 Pile Tip 10 m. Pile Width 0.45 m. Borhole No. BH-18

Soil layer	Soil Type	Depth (m)	$\phi$ (degree)	Unit Weight (ton/m <sup>3</sup> )	For Sand			For Clay			AREA (m <sup>2</sup> )	Skin Friction (ton)	End Bearing (ton)
					Ks.tan $\delta$	$\sigma'_{vo}$ (ton/m <sup>2</sup> )	Nq	$\alpha \cdot Su$ (t/m <sup>2</sup> )	Su (t/m <sup>2</sup> )	Nc			
NGL	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
1	CLAY	2.7		1.8			4.00	5.00	9.00	4.86	19.44		
2	CLAY	5.7		2			6.88	13.75	9.00	5.40	37.13		
3	CLAY	10.7		2			9.71	23.13	9.00	7.74	75.17	42.15	
4	SAND	13.7	32.4	1.9	0.4		20.00						
5	SAND	17	38.1	2	1.35		40.00						
6													
SUM										Tons	131.74	42.15	
ULTIMATE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	173.89		
WEIGHT OF PILE										Tons	4.86		
ALLOWABLE BEARING CAPACITY OF PILE										Tons	65		