

บทที่ 3
วิธีการดำเนินงาน

กระบวนการดำเนินงานโครงการ มีขั้นตอนดังต่อไปนี้

3.1 ศึกษาข้อมูลที่ต้องการก่อนการดำเนินโครงการโดยการค้นคว้าจากแหล่งต่างๆ

- 3.1.1 ทำการศึกษาพื้นที่ในการดำเนินงานจากแผนที่ของพื้นที่ จ.พิษณุโลก และ จ.พิจิตร เพื่อให้ครอบคลุมถึงพื้นที่ๆได้กำหนดไว้ในการทำโครงการ
- 3.1.2 ทำการสำรวจเบื้องต้น เกี่ยวกับหน่วยงานที่รับผิดชอบในพื้นที่ของโครงการ

3.2 ปรึกษาอาจารย์ที่ปรึกษาเกี่ยวกับหน่วยงานที่เกี่ยวข้องว่ามีหน่วยงานใดบ้าง

3.3 จัดทำหนังสือถึงหน่วยงานต่างๆที่เกี่ยวข้องเพื่อขอความอนุเคราะห์ข้อมูลที่เป็นต้องใช้ในการดำเนินงาน อธิบายเกี่ยวกับรายละเอียดของโครงการ

3.4 ส่งหนังสือขอความอนุเคราะห์ข้อมูล ถึงหน่วยงานที่รับผิดชอบในการเก็บข้อมูล และทำการเก็บข้อมูล

โดย หน่วยงานที่รับผิดชอบในพื้นที่ทำโครงการมีดังนี้

- 1. กรมทางหลวง
- 2. การไฟฟ้าส่วนภูมิภาค
- 3. สำนักงานโครงการนิคมอุตสาหกรรมภาคเหนือตอนล่าง อ.สามง่าม จ.พิจิตร
- 4. กองแผนงาน มหาวิทยาลัยนเรศวร
- 5. สำนักงานอุตสาหกรรม จ.พิษณุโลก
- 6. กรมชลประทาน สำนักงาน ชลประทานที่ 3 จ.พิษณุโลก
- 7. สำนักงานเทศบาลเมืองพิษณุโลก

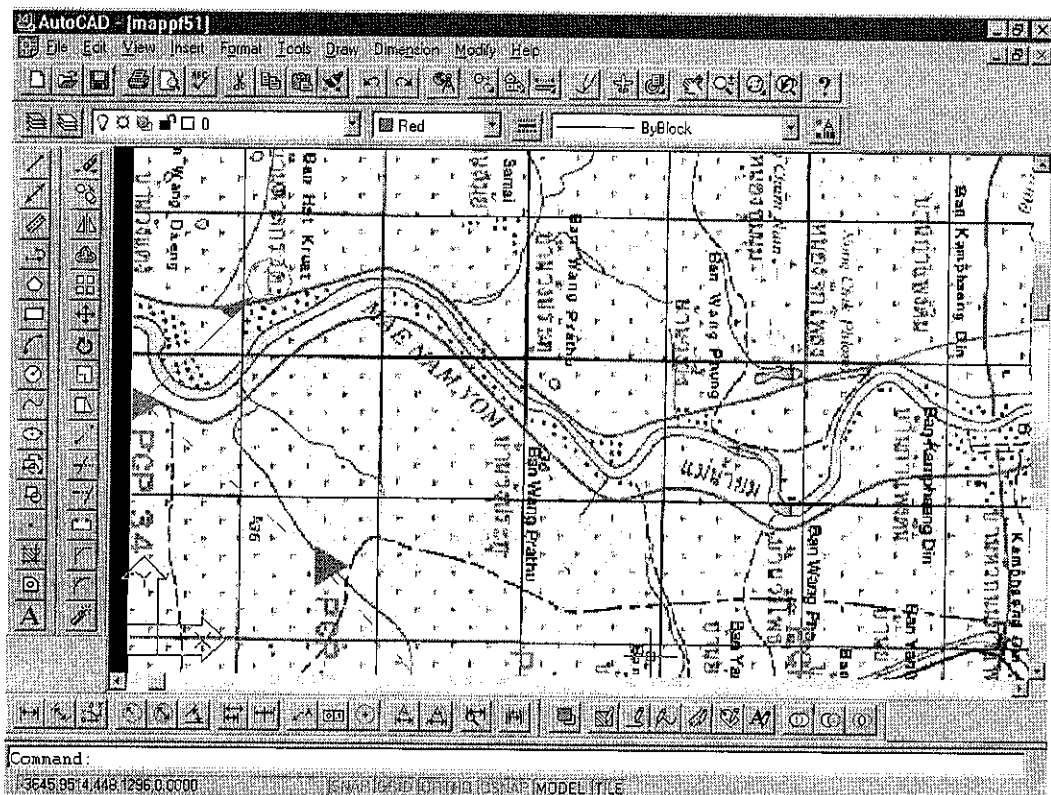
3.5 รวบรวมข้อมูล ปรึกษาอาจารย์ที่ปรึกษาเกี่ยวกับข้อมูลที่ได้

3.6 จัดทำตัวอย่างชั้นดินเสนอต่ออาจารย์ที่ปรึกษาเพื่อทำการปรับปรุงแก้ไขให้สมบูรณ์ยิ่งขึ้น

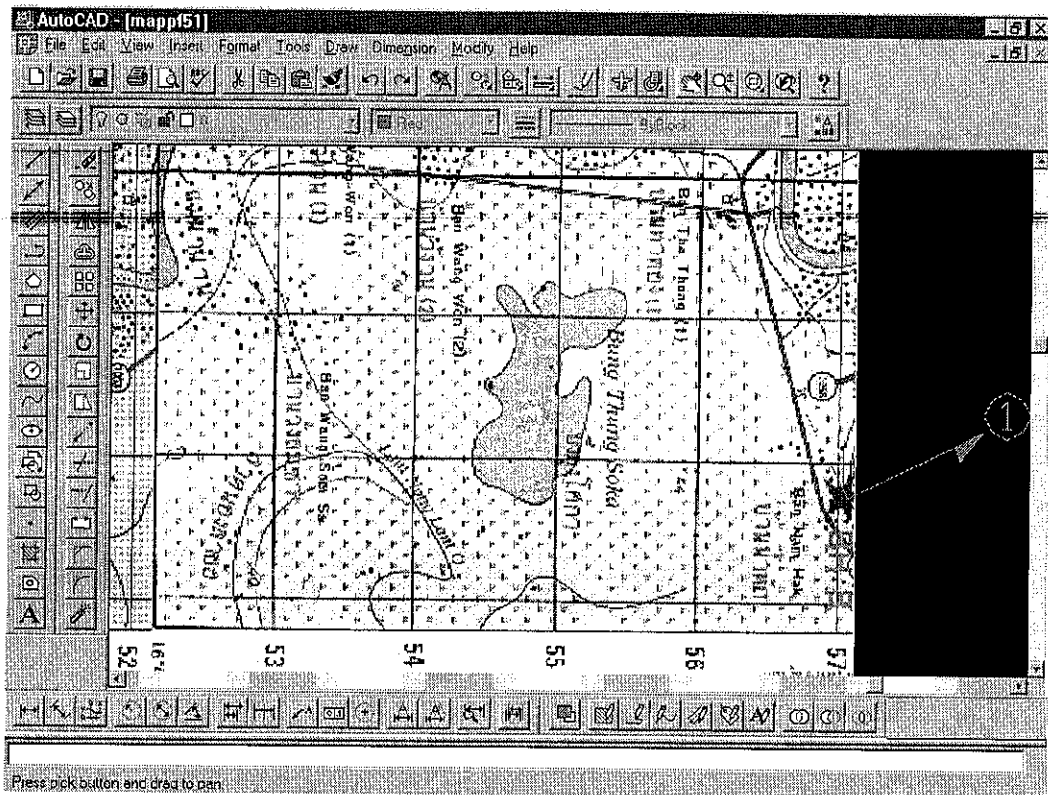
มีขั้นตอนการดำเนินงานดังนี้

3.6.1 แนวตัด โดยทำการกำหนดแนวตัดไว้ 2 แนวตัด ดังนี้

3.6.1.1 เริ่มตั้งแต่ หลุมเจาะที่ PCP 34 (หลุมเจาะของสำนักงานชลประทานที่ 3) ถึง BH-8 (หลุมเจาะของสำนักงานเทศบาลเมืองพิษณุโลก) โดยทำการตัดมาตามแนวตั้งรูป

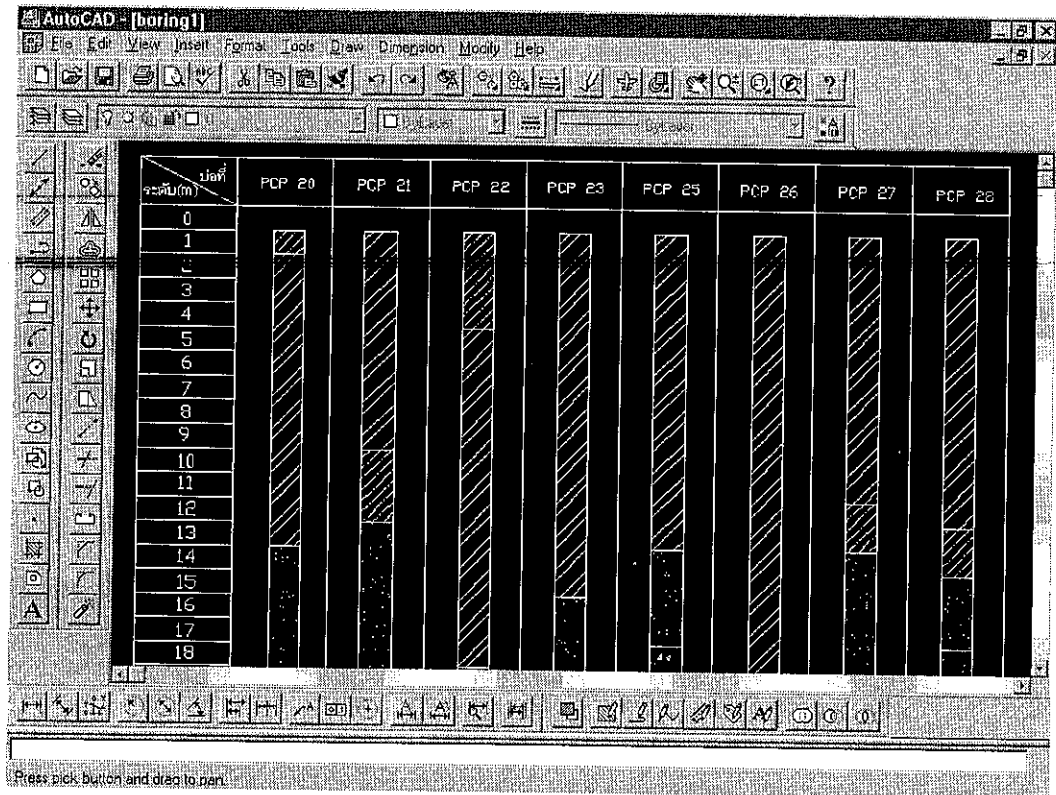


รูปที่ 3.1 แสดงการตัด Profile เริ่มต้นจาก หลุมเจาะที่ PCP 34



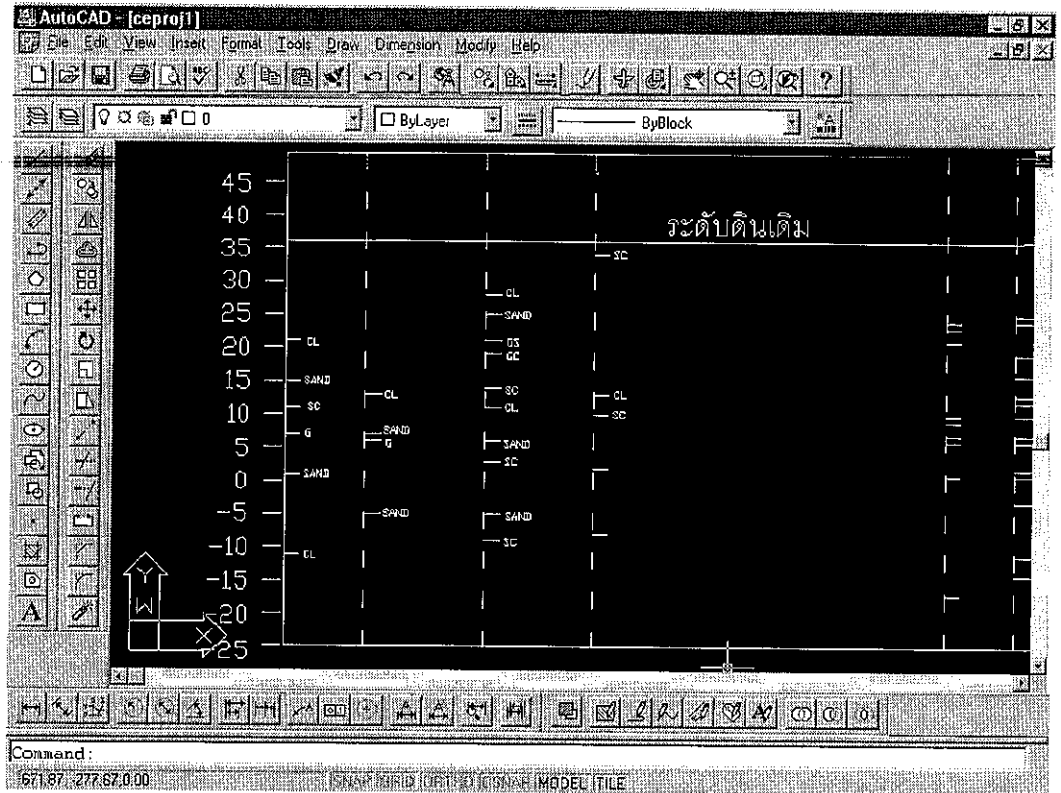
รูปที่ 3.2 แสดงการตัด Profile ที่จุดสิ้นสุดของแนวตัดที่ หลุมเจาะ BH-8

3.6.1.2 รวบรวมข้อมูล boring log ของแต่ละหน่วยงานเพื่อนำมา
จัดทำชั้นดินในแนวตัดที่ได้กำหนดไว้



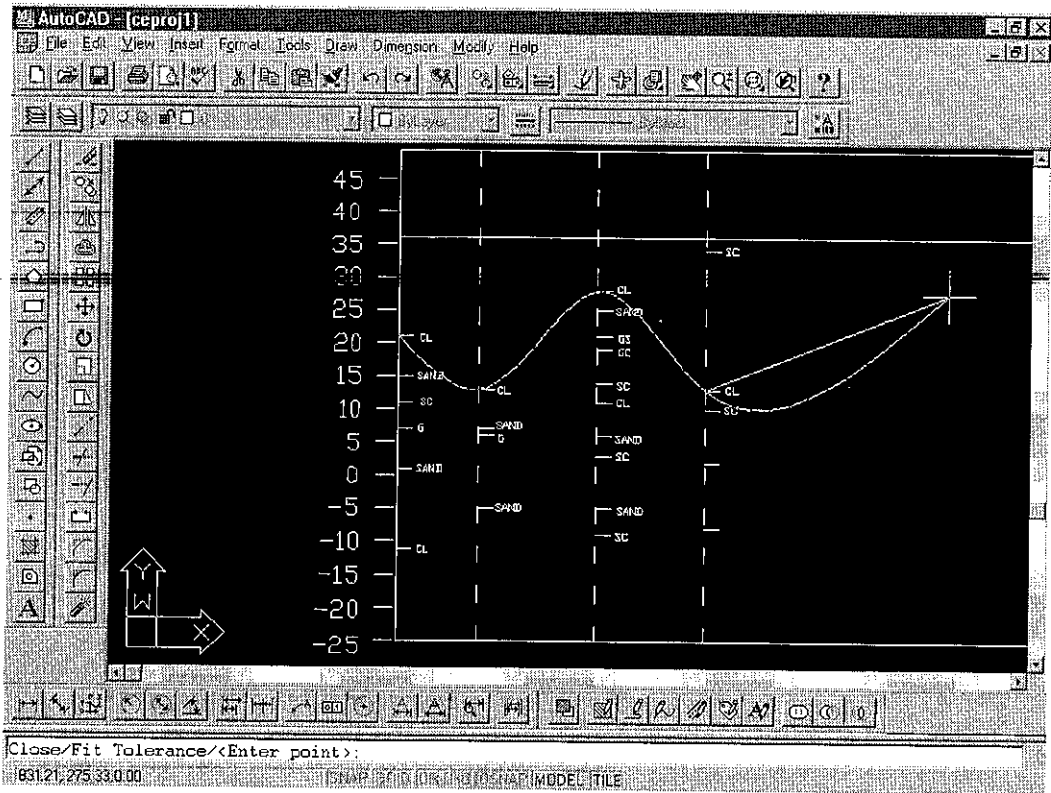
รูปที่ 3.3 แสดงการแบ่งชั้นดินจากข้อมูลที่ได้จาก boring log

3.6.1.3 นำข้อมูลที่ได้จำแนกไว้มาเขียนลงระดับ เมื่อเปรียบเทียบกับระดับดินเดิมซึ่งได้ทำการอ่านค่าระดับดินเดิมจากแผนที่ ที่ครอบคลุมทั้งโครงการ ในอัตราส่วน 1:50,000 ซึ่งเป็นระดับที่เทียบกับระดับน้ำทะเล (MSL)



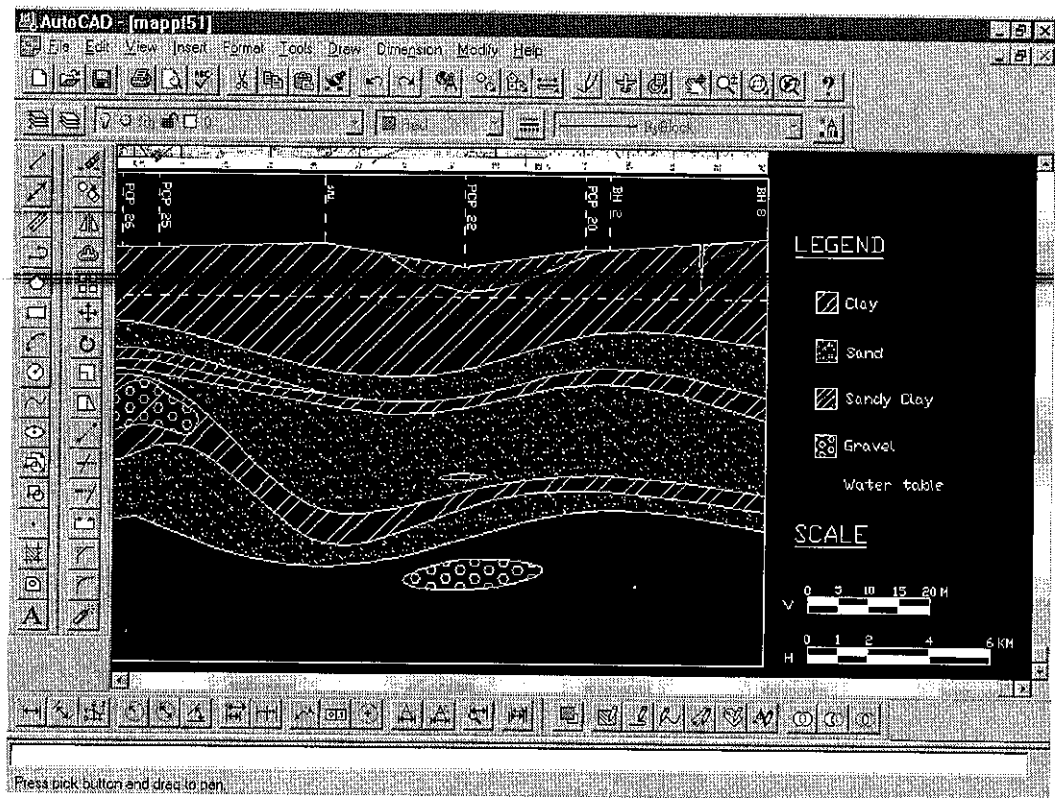
รูปที่ 3.4 แสดงการลงระดับของชั้นดินต่างๆ

3.6.1.4 ทำการเชื่อมชั้นดินที่ได้ลงระดับไปแล้วโดยพิจารณาการเชื่อมชั้นดินประกอบด้วยลักษณะทางธรณีวิทยาของพื้นที่ในโครงการ และจากการพิจารณาของ คณะชุดเจาะของสำนักงานชลประทานที่ 3 จ.พิษณุโลก



รูปที่ 3.5 แสดงการเชื่อมต่อชั้นดิน

3.6.1.5 ลงฉลากข้อมูลหลุมเจาะ และแสดงสัญลักษณ์ต่างๆ ที่ใช้ในการเขียนรูปตัด Profile ดังรูปที่ 3.6



รูปที่ 3.6 แสดงการลงหลากรสสัญลักษณ์ต่างๆใน Profile

3.7 วิเคราะห์ข้อมูลที่ได้เปรียบเทียบกับภาคทฤษฎีและทำการสรุปผล

ในการวิเคราะห์ข้อมูลที่ได้นำมาจากหน่วยงานต่างๆ ได้แบ่งออกเป็นการวิเคราะห์ 2 ประเภท คือ

3.7.1 การวิเคราะห์ข้อมูลชั้นดิน เพื่อนำมาหาความเหมาะสมในการก่อสร้างฐานรากตื้นที่มีระดับน้ำใต้ดิน(Water table) เข้ามามีบทบาทในการคำนวณ มีขั้นตอนการดำเนินงานดังนี้

3.7.1.1 จัดทำตารางข้อมูลเกี่ยวกับทฤษฎีเพื่อใช้ในการอ้างอิงในการคำนวณจากหนังสือ Principles of Foundation Engineering ของ Braja M.Das ซึ่งประกอบด้วยตารางข้อมูลดังนี้

ก. ตารางแสดง General shear failure factors ของ Terzaghi's Bearing Capacity Factors

TERZAGHI'S BEARING CAPACITY FACTORS			
ϕ	N_c	N_q	N_γ
0	5.7	1	0
1	6	1.1	0.01
2	6.3	1.22	0.04
3	6.62	1.35	0.06
4	6.97	1.49	0.1

GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR

รูปที่.3.7 แสดงการจัดทำสมุดงานตารางข้อมูล General shear failure factors ใน Microsoft Excel Program

๑. ตารางแสดง Local shear failure factors ของ Terzaghi's Modified Bearing Capacity Factors

TERZAGHI 'S MODIFIED BEARING CAPACITY FACTORS				
	ϕ	N_c	N_q	N_{γ}
	0	5.7	1	0
	1	5.9	1.07	0.005
	2	6.1	1.14	0.02
	3	6.3	1.22	0.04
	4	6.51	1.3	0.055

LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR

รูปที่ 3.8 แสดงการจัดทำสมุดงาน ตารางข้อมูล Local shear failure factors ใน Microsoft Excel Program

3.7.1.2 วางแผนการคำนวณ โดย จัดวางส่วนต่างไว้ดังนี้ คือ

- ก. ข้อมูล (Data)
- ข. กระบวนการคำนวณ (Process)
- ค. ผลการคำนวณ (Result or Output)

ก. ข้อมูล (Data) เป็นส่วนที่นำมาจาก การสำรวจข้อมูลจากหน่วยงานต่างๆ ดังที่ได้กล่าวไปแล้วข้างต้น และได้มาจากหนังสืออ้างอิง เพื่อใช้เป็นส่วนของการอ้างอิงในการทำการคำนวณ โดยทำการ ใส่ข้อมูลที่ได้มาลงในสมุดงาน (Work Sheet) ใน Excel ดังรูปที่ 3.9

	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J
1	PART. 1 SOIL DATA									
2	SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-1									
3	BELOW AT DEPTH ; D_1 = 0.91 m.									
4	SOIL TYPE SM									
5	CONSISTENCY DENSE									
6	WATER LEVEL D_w = 100 m.									
7	UNIT WEIGHT γ = 1.84 ton / m ³									
8	γ_{sat} = 1.84 ton / m ³									
9	COHESION c = 1.56 ton / m ²									
10	FRICTION ANGLE ; ϕ = 20 °									
11	FOUNDATION DATA. B. 0.5 1 1.25 1.5 1.75 2									
12	FACTOR OF SAFETY ; 5									

รูปที่ 3.9 แสดงการบันทึกเลขข้อมูลในสมุดงาน(Work Sheet)

โดยมีเงื่อนไขในการใส่ตัวเลขข้อมูลดังนี้

1. การใส่ค่า Soil type

1.1 กำหนดให้ใช้ได้กับดินประเภท[CH ,CL ,SC-SM ,ML-OL ,MH-OL ,CL-CH ,SM ,SC ,SP-SM ,ML-SM ,SP-SC]

1.2 เงื่อนไขในการกรอกข้อมูลให้พิมพ์เป็นตัวพิมพ์ใหญ่ตามแบบ
ด้านบน

2. การใส่ค่า Consistency

2.1 กำหนดให้ใช้ได้กับดินที่มีสภาพดังต่อไปนี้ [HARD , STIFF ,VERYSTIFF ,DENSE ,VERYDENSE ,MED.STIFF ,MED.DENSE ,VERYSOFT ,VERYLOOSE ,LOOSE ,SOFT

2.2 ในการกรอกข้อมูลกำหนดให้กรอกเป็นตัวพิมพ์ใหญ่ตามแบบ ด้านบน

3. การใส่ค่า Water level

กำหนดมีค่าเท่ากับศูนย์หากไม่มีข้อมูลเกี่ยวกับระดับน้ำให้
กำหนดมีค่าเท่ากับศูนย์ซึ่งจะทำให้ได้ค่าbearing capacity ของดินใน
ด้านที่มีความปลอดภัยกว่า หากแต่ว่าต้องการทราบ bearing capacity
ของดินที่แท้จริงให้กรอกมีค่าเท่ากับ100

4. การใส่ค่า γ_{sat}

หากไม่ทราบค่าของหน่วยน้ำหนักอิ่มตัวของดินให้กำหนดมีค่าเท่า
กับหน่วยน้ำหนักปกติ

โดยใน สมุดงาน (Work Sheet) ของการใส่ตัวเลขข้อมูล จะมีเงื่อนไข
แสดงให้เห็นเมื่อทำการเลื่อนตัวชี้ (Pointer) ไปที่ เซลล์ที่ต้องการใส่ข้อมูล
และจะสังเกตเห็นว่าข้อมูลที่มีเงื่อนไขดังกล่าวจะมีรูปสามเหลี่ยมสีแดง
เล็กๆ บริเวณด้านบนขวาของเซลล์ ดังรูปที่ 3.10

SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-1	
BELOW AT DEPTH ; D_f	= 0.91 m.
SOIL TYPE	SM
CONSISTENCY	DENSE
WATER LEVEL	D_w = 100 m.
UNIT WEIGHT	γ = 1.84 ton / m ³

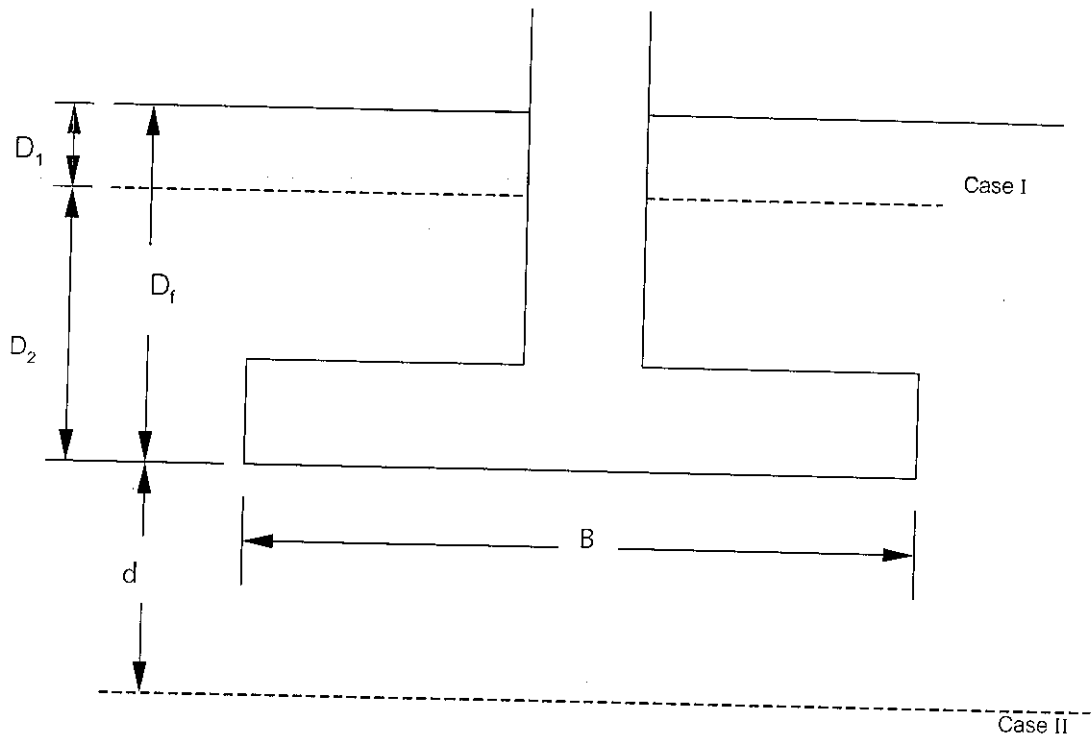
ใส่ชนิดดินไว้ใต้กับดินประเภท (CH, CL, SH, SM, ML, OL, MH, OH, CLH, CH, SH, SM, SP, SM, ML, SM, SP, SC) 2 เงื่อนไขในการกรอกข้อมูลให้พิมพ์เป็นตัวพิมพ์ใหญ่ตรงแบบด้านบน

รูปที่ 3.10 แสดงตัวอย่าง เงื่อนไขของการใส่ข้อมูลในสมุดงาน (Work Sheet)

ข. กระบวนการ (Process) เป็นการนำข้อมูลจากการใส่ข้อมูลในส่วนของ ข้อมูล (Data) มาทำการประมวลผลโดยการทำการเขียนสูตรใน Microsoft Excel เพื่อจำลองการคำนวณ โดยยึดหลักทฤษฎี และวิธีการคำนวณของ Terzaghi จากหนังสือ Principle Of Foundation Engineering ของ Braja M.Das ซึ่งจะได้ทำการเปรียบเทียบสูตรที่ใช้ในการคำนวณ จากหนังสือดังกล่าว และจากการเขียนใน Microsoft Excel ให้ดูดังต่อไปนี้

การพิจารณา ลักษณะฐานรากที่วางอยู่บนดินแยกได้เป็น 2 กรณี คือ

1. กรณีที่ฐานรากวางอยู่บนชั้นดินแข็ง
 2. กรณีที่ฐานรากวางอยู่บนชั้นดินที่มีความแข็งปานกลาง
- โดยการพิจารณานั้นได้กำหนดให้ฐานรากมีลักษณะดังนี้
- ให้ระยะจากผิวดินถึงใต้ฐานราก มีค่าเท่ากับ D_f
 - ลักษณะฐานรากที่พิจารณามีฐานรากตามยาว, ฐานรากกลม, ฐานรากสี่เหลี่ยมจัตุรัส
 - ให้ความกว้างของฐานรากหรือเส้นผ่านศูนย์กลางของวงกลม (B,L) มีค่าเท่ากับ 0.50, 0.75, 1.00, 1.25, 1.50, 2.00 เมตร
 - การคำนึงถึงอิทธิพลของระดับน้ำใต้ดินต่อความสามารถในการรับน้ำหนักของดินใต้ฐานรากโดยทั้งนี้ได้พิจารณาความสูงของระดับน้ำใต้ดินที่วัดจากผิวดินลงไปจนถึงระดับน้ำใต้ดิน (D_w)
 - ในการนำข้อมูลมาทำการคำนวณฐานราก ถ้าหากฐานรากวางอยู่บนชั้นดินชั้นถัดไป แต่ตัวฐานรากไม่ได้อยู่ในชั้นดินชั้นถัดไป ให้นำข้อมูลดิน ของชั้นถัดไปมาคำนวณ โดย สมมติว่า ความหนาแน่นของดินชั้นบน มีค่าเท่ากับดินชั้นล่าง



รูปที่ 3.11 แสดงตัวแปรที่ใช้ในการคำนวณ

Ex. 3.1 (From book "Braja M.Das – Principle of foundation engineering " Page 141,151.)

A square foundation is 5ft x 5ft in plan. The soil supporting the foundation has a friction angle of $\phi = 20^\circ$ and $C = 320 \text{ lb/ft}^2$. The unit weight of soil, γ , is 115 lb/ft^3 . Determine the allowable gross load on the foundation with a factor of safety (FS) of 5. Assume that the depth of the foundation (D_f) is 3ft. And that general shear failure occurs in the soil.

$$\phi = 20^\circ \rightarrow N_c = 17.65, N_q = 7.44, N_\gamma = 3.64$$

$$D_f = 3 \text{ ft}$$

$$C = 320 \text{ lb/ft}^2$$

$$B \times L = 5 \times 5 \text{ ft}^2$$

$$\gamma = 115 \text{ lb/ft}^3$$

$$F.S. = 5$$

$$q = \gamma D_f = 115 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^3} \right) \times 3(\text{ft.}) = 345 \text{ lb/ft}^2 = \boxed{1.684} \frac{\text{ton}}{\text{m}^2}$$

$$\begin{aligned} q_u &= 1.3CN_c + qN_q + 0.4\gamma BN_\gamma \\ &= 1.3 \times 320 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) \times 17.69 + 345 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) \times 7.44 + 0.4 \times 115 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^3} \right) \times 5(\text{ft.}) \times 3.64 \\ &= 7359.04 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) + 2566.8 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) + 837.2 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) \\ &= 10763.04 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) = \boxed{52.54} \frac{\text{ton}}{\text{m}^2} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} q_{\text{all}(\text{net})} &= \frac{q_u - q}{F.S.} = \frac{10763.04 \frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} - 345 \frac{\text{lb}}{\text{ft}^2}}{5} \\ &= 2083.61 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) = \boxed{10.172} \frac{\text{ton}}{\text{m}^2} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} Q_{\text{uall}(\text{net})} &= q_{\text{all}(\text{net})} \times B \times L \\ &= 2083.61 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) \times 5(\text{ft.}) \times 5(\text{ft.}) \\ &= 52090.2 \text{ lb.} = \boxed{23.63} \text{ ton. Ans.} \end{aligned}$$

Note

$$1 \left(\frac{\text{lb}}{\text{ft}^2} \right) = 4.882 \times 10^{-3} \left(\frac{\text{ton}}{\text{m}^2} \right)$$

$$1(\text{lb.}) = 0.4536 \times 10^{-3} \text{ ton}$$

จากตัวอย่างข้างต้นเราสามารถจะนำสูตรการคำนวณต่างๆ ในตัวอย่างข้างต้นมาเขียนในสมุดงาน (Work Sheet) ใน Microsoft Excel เพื่อให้การคำนวณเป็นไปได้อย่างรวดเร็ว และเพื่อไม่ให้เกิดข้อผิดพลาดในการคำนวณ โดยทำการเปรียบเทียบสูตรและผลการคำนวณไว้ดังนี้คือ

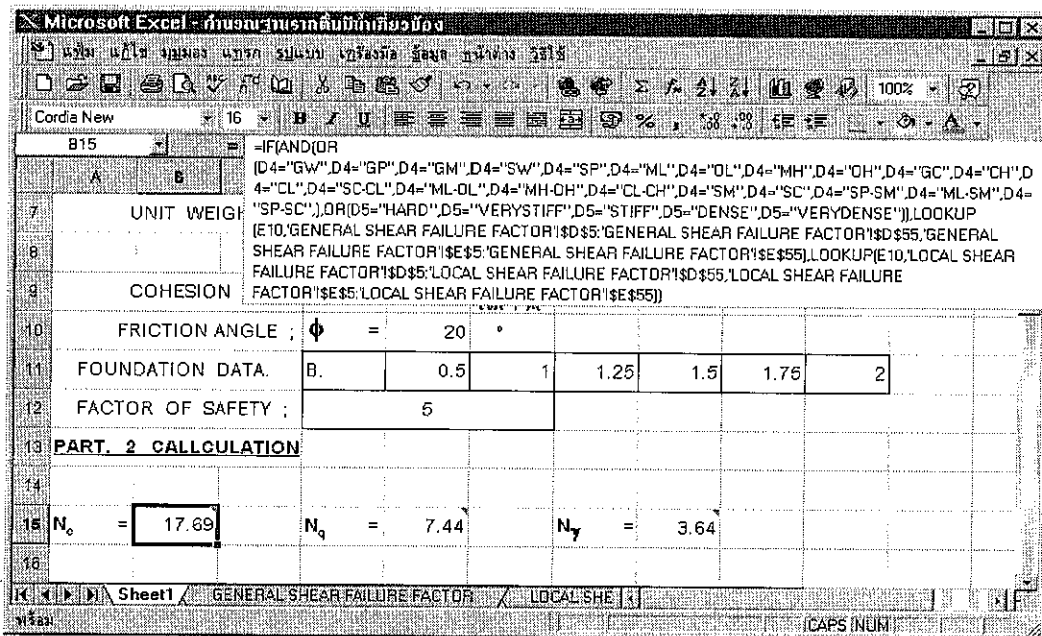
N_c

```
=IF(AND(OR(D4="GW",D4="GP",D4="GM",D4="SW",D4="SP",D4="ML",D4="OL",
D4="MH",D4="OH",D4="GC",D4="CH",D4="CL",D4="SC-CL",D4="ML-
OL",D4="MH-OH",D4="CL-CH",D4="SM",D4="SC",D4="SP-SM",D4="ML-
SM",D4="SP-
SC"),OR(D5="HARD",D5="VERYSTIFF",D5="STIFF",D5="DENSE",D5="VERYDE
NSE")),LOOKUP(E10,'GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$D$5:'GENERAL
SHEAR FAILURE FACTOR'!$D$55,'GENERAL SHEAR FAILURE
FACTOR'!$E$5:'GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$E$55),LOOKUP
(E10,'LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$D$5:'LOCAL SHEAR FAILURE
FACTOR'!$D$55,'LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$E$5:'LOCAL SHEAR
FAILURE FACTOR'!$E$55))
```

N_q

```
=IF(AND(OR(D4="GW",D4="GP",D4="GM",D4="SW",D4="SP",D4="ML",D4="OL",
D4="MH",D4="OH",D4="GC",D4="CH",D4="CL",D4="SC-CL",D4="ML-
OL",D4="MH-OH",D4="CL-CH",D4="SM",D4="SC",D4="SP-SM",D4="ML-
SM",D4="SP-
SC"),OR(D5="HARD",D5="VERYSTIFF",D5="STIFF",D5="DENSE",D5="VERYDE
NSE")),LOOKUP(E10,'GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$D$5:'GENERAL
SHEAR FAILURE FACTOR'!$D$55,'GENERAL SHEAR FAILURE
FACTOR'!$F$5:'GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$F$55),LOOKUP
(E10,'LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$D$5:'LOCAL SHEAR FAILURE
FACTOR'!$D$55,'LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR'!$F$5:'LOCAL SHEAR
FAILURE FACTOR'!$F$55))
```

N_y
 =IF(AND(OR(D4="GW",D4="GP",D4="GM",D4="SW",D4="SP",D4="ML",D4="OL",
 D4="MH",D4="OH",D4="GC",D4="CH",D4="CL",D4="SC-CL",D4="ML-
 OL",D4="MH-OH",D4="CL-CH",D4="SM",D4="SC",D4="SP-SM",D4="ML-
 SM",D4="SP-
 SC"),OR(D5="HARD",D5="VERYSTIFF",D5="STIFF",D5="DENSE",D5="VERYDE
 NSE")),LOOKUP(E10,'GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR'!\$D\$5:'GENERAL
 SHEAR FAILURE FACTOR'!\$D\$55,'GENERAL SHEAR FAILURE
 FACTOR'!\$G\$5:'GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR'!\$G\$55),LOOKUP
 (E10,'LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR'!\$D\$5:'LOCAL SHEAR FAILURE
 FACTOR'!\$D\$55,'LOCAL SHEAR FAILURE FACTOR'!\$G\$5:'LOCAL SHEAR
 FAILURE FACTOR'!\$G\$55))



รูปที่ 3.12 แสดงตัวอย่างการบันทึกสูตรคำนวณค่า N_c , N_q และ N_y

Case I $0 \leq D_1 \leq D_f$

$$\gamma' = (\gamma_{sat} - \gamma_w)$$

$$\gamma' = \gamma$$

Case II $0 \leq d \leq B$

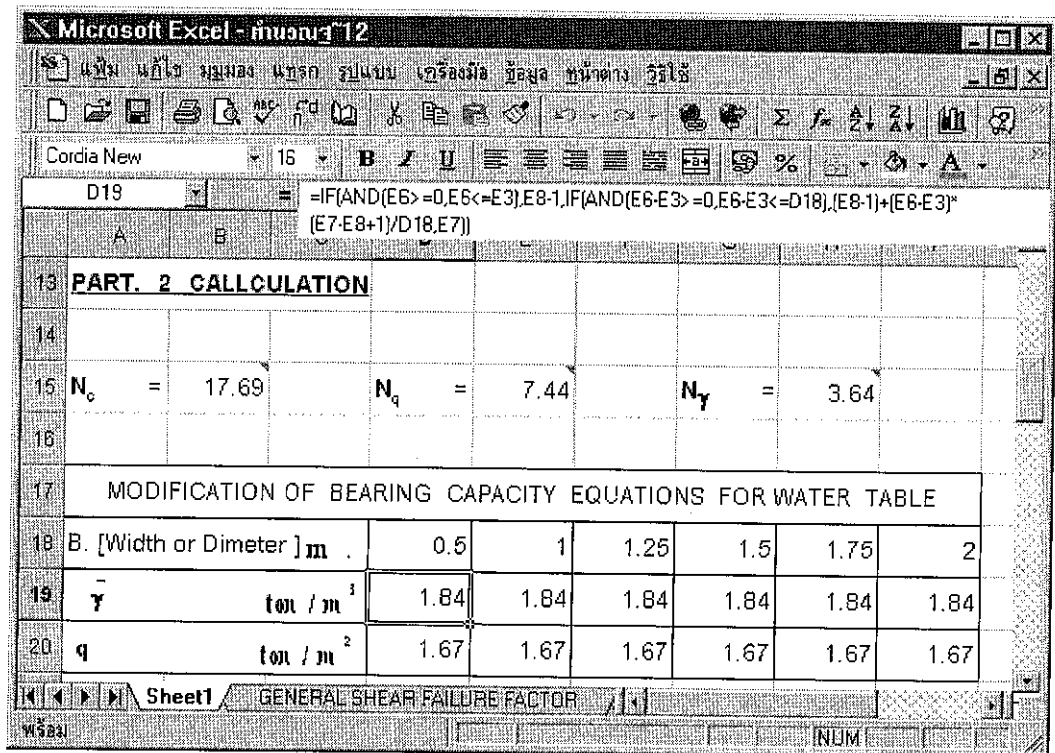
$$\bar{\gamma} = \gamma' + \frac{d}{B}(\gamma - \gamma')$$

Case III $d \geq B$

Water will have no effect.

จากสูตรข้างบน ได้ทำการบันทึกสูตรลงใน Microsoft Excel ดังนี้

$$\bar{\gamma} = \text{IF}(\text{AND}(E6 >= 0, E6 <= E3), E8 - 1, \text{IF}(\text{AND}(E6 - E3 >= E3, E6 - E3 <= D18), (E8 - 1) + (E6 - E3) * (E7 - E8 + 1) / D18, E7))$$



รูปที่ 3.13 แสดงการบันทึกสูตรคำนวณค่า $\bar{\gamma}$

Case I $q = D_1\gamma + D_2(\gamma_{sat} - \gamma_w)$

Case II, Case III $q = \gamma D_f$

จากสูตรข้างต้นได้ทำการบันทึกสูตรใน Microsoft Excel ดังนี้

$$q = \text{IF}(\text{AND}(E6 \geq 0, E6 \leq E3), E6 * E7 + (E3 - E6) * (E8 - 1), E7 * E3)$$

Microsoft Excel - หน้ทง 12

แฟ้ม หน้ทง มยทง นทรท รบรบ ทธรทท บลยท หน้ทง ฐฐ

Cordia New 16 B I U

D20 =IF(AND(E6>=0,E6<=E3),E6*E7+(E3-E6)*(E8-1),E7*E3)

	A	B	C	D	E	F	G	H	I
13	PART. 2 CALLCULATION								
14									
15	N_c	=	17.69	N_q	=	7.44	N_γ	=	3.64
16									
17	MODIFICATION OF BEARING CAPACITY EQUATIONS FOR WATER TABLE								
18	B. [Width or Dimeter] m		0.5	1	1.25	1.5	1.75	2	
19	$\bar{\gamma}$	ton / m ³	1.84	1.84	1.84	1.84	1.84	1.84	
20	q	ton / m ²	1.67	1.67	1.67	1.67	1.67	1.67	

Sheet1 GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR

รูปที่ 3.14 แสดงการบันทึกสูตรคำนวณค่า q

STRIP FOUNDATION

ถ้าเป็นดินแข็ง $q_u = cN_c + qN_q + \frac{1}{2}\gamma BN_\gamma$

ถ้าเป็นดินอ่อน $q_u = \frac{2}{3}cN'_c + qN'_q + \frac{1}{2}\gamma BN'_\gamma$

จากสูตรข้างต้นได้ทำการบันทึกใน Microsoft Excel ดังนี้

$q_u =$

IF(OR(D5="HARD",D5="STIFF",D5="VERYSTIFF",D5="DENSE",D5="VERYDENSE"),E9*B15+D20*E15+0.5*D19*D23*H15,0.6667*E9*B15+D20*E15+0.5*D19*D23*H15)

SQUARE FOUNDATION

ถ้าเป็นดินแข็ง $q_u = 1.3cN_c + qN_q + 0.4\gamma BN_\gamma$

ถ้าเป็นดินอ่อน $q_u = 0.867cN'_c + qN'_q + 0.4\gamma BN'_\gamma$

จากสูตรข้างต้นได้ทำการบันทึกใน Microsoft Excel ดังนี้

$q_u =$

IF(OR(D5="HARD",D5="STIFF",D5="VERYSTIFF",D5="DENSE",D5="VERYDENSE"),1.3*E9*B15+D20*E15+0.4*D19*D27*H15,0.867*E9*B15+D20*E15+0.4*D19*D27*H15)

CIRCULAR FOUNDATION

ถ้าเป็นดินแข็ง $q_u = 1.3cN_c + qN_q + 0.3\gamma BN_\gamma$

ถ้าเป็นดินอ่อน $q_u = 0.867cN'_c + qN'_q + 0.3\gamma BN'_\gamma$

จากสูตรข้างต้นได้ทำการบันทึกใน Microsoft Excel ดังนี้

$q_u =$

IF(OR(D5="HARD",D5="STIFF",D5="VERYSTIFF",D5="DENSE",D5="VERYDENSE"),1.3*E9*B15+D20*E15+0.3*D19*D31*H15,0.867*E9*B15+D20*E15+0.3*D19*D31*H15)

Microsoft Excel - ฐานราก 12

Cordia New 16 B / U

D24 = =F{OR (D5="HARD",D5="STIFF",D5="VERYSTIFF",D5="DENSE",D5="VERYDENSE"),E9*B15+D20*E15+0.5*D19*D23*H15,0.6667*E9*B15+D20*E15+0.5*D19*D23*H15)}

STRIP FOUNDATION							
23	B. [Width] m .	0.5	1	1.25	1.5	1.75	2
24	q_u ton / m ²	41.7	43.4	44.2	45.1	45.9	46.8
SQUARE FOUNDATION							
27	B. [Width or Length] m .	0.5	1	1.25	1.5	1.75	2
28	q_u ton / m ²	49.7	51.0	51.7	52.4	53.0	53.7
CIRCULAR FOUNDATION							
31	B. [Dimeter] m .	0.5	1	1.25	1.5	1.75	2
32	q_u ton / m ²	49.3	51.0	51.7	52.4	53.0	53.7

Sheet1 GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR

รูปที่ 3.15 แสดงการบันทึกสูตรคำนวณค่า q_u

ค. ผลการคำนวณ (Result or Output) ส่วนนี้เป็นส่วนของผลการคำนวณเพื่อแสดงผลของการคำนวณของ สูตรที่ได้บันทึกไว้ในสมุดงาน (Work Sheet) ใน Excel และเป็นการสรุปผลของการคำนวณด้วย

$$q_{all(net)} = \frac{q_u - \gamma D_f}{F.S.}$$

$$Q_{all(net)} = \frac{q_u - \gamma D_f}{F.S.} \times (\text{Area of foundation})$$

จากสูตรข้างต้นได้ทำการบันทึกใน Microsoft Excel ดังนี้

$$q_{all(net)} = (E44-D20)/E40$$

$$Q_{all(net)} = F44*A44*A44$$

Microsoft Excel - ฐานงาน 12

สูตร: F44 = [=E44-D20]/E40

	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K
40	FACTOR OF SAFETY; F.S. =				5						
42	STRIP FOUNDATION			SQUARE FOUNDATION			CIRCULAR FOUNDATION				
43	B. m	q_u	$q_{all(net)}$	$Q_{all(net)}$	q_u	$q_{all(net)}$	$Q_{all(net)}$	q_u	$q_{all(net)}$	$Q_{all(net)}$	
44	0.5	41.7	8.0108	4.0054	49.7	9.5996	2.3999	49.3	9.5326	1.8717	
45	1	43.4	8.3457	8.3457	51.0	9.8675	9.8675	51.0	9.8675	7.7499	
46	1.25	44.2	8.5131	10.641	51.7	10.001	15.627	51.7	10.001	12.274	
47	1.5	45.1	8.6805	13.021	52.4	10.135	22.805	52.4	10.135	17.911	
48	1.75	45.9	8.848	15.484	53.0	10.269	31.45	53.0	10.269	24.701	
49	2	46.8	9.0154	18.031	53.7	10.403	41.613	53.7	10.403	32.683	
50											

Sheet1 GENERAL SHEAR FAILURE FACTOR LOCAL

รูปที่ 3.16 แสดงการบันทึกสูตรคำนวณค่า $q_{all(net)}$

Microsoft Excel - ก้อนที่ 12											
Cordia New 16 B I U											
G44 =F44*A44*A44											
	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	
40	FACTOR OF SAFETY ; F.S. =				5						
42	STRIP FOUNDATION			SQUARE FOUNDATION			CIRCULAR FOUNDATION				
43	B	m	q_u	$q_{all(net)}$	$Q_{all(net)}$	q_u	$q_{all(net)}$	$Q_{all(net)}$	q_u	$q_{all(net)}$	$Q_{all(net)}$
44		0.5	41.7	8.0108	4.0054	49.7	9.5996	2.3999	49.3	9.5326	1.8717
45		1	43.4	8.3457	8.3457	51.0	9.8675	9.8675	51.0	9.8675	7.7499
46		1.25	44.2	8.5131	10.641	51.7	10.001	15.627	51.7	10.001	12.274
47		1.5	45.1	8.6805	13.021	52.4	10.135	22.805	52.4	10.135	17.911
48		1.75	45.9	8.848	15.484	53.0	10.269	31.45	53.0	10.269	24.701
49		2	46.8	9.0154	18.031	53.7	10.403	41.613	53.7	10.403	32.683

รูปที่ 3.17 แสดงการบันทึกสูตรคำนวณค่า $Q_{all(net)}$

จากการคำนวณโดยใช้วิธีของ Terzaghi แล้วนำมาเปรียบเทียบกับผลการคำนวณด้วย Microsoft Excel โดยการจำลองสูตรการคำนวณโดยอ้างอิงสูตรการคำนวณของ Terzaghi จะสังเกตเห็นว่าผลลัพธ์ที่อยู่ในกรอบสีเขียว มีความใกล้เคียงกันมากซึ่งถือว่าความผิดพลาดหรือความคลาดเคลื่อนของตัวเลขน้อยมาก

3.7.2 การวิเคราะห์ข้อมูลชั้นดิน เพื่อนำมาหาความเหมาะสมในการก่อสร้างฐาน

รากลึก(ฐานรากเข็ม) ที่มีระดับน้ำใต้ดิน(Water table) เข้ามา มีบทบาทในการคำนวณ

มีขั้นตอนการดำเนินงานดังนี้

3.7.2.1 สร้างตารางบันทึกข้อมูลของชั้นดิน ของแต่ละหลุมเจาะที่อยู่ในแนว
เส้นตัด และรายละเอียดของข้อมูลทั้งหมดที่จำเป็นต่อการคำนวณ

Microsoft Excel - PILE FOUNDATION

Cordia New

J36

การคำนวณฐานรากเข็ม

PART. 1 INPUT DATA

SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-2

WATER LEVEL.				2.6		m.			
LAYER	FROM	m.	TO	m.	LAYER THICKNESS	SOIL TYPE	$\gamma_{sat}, \text{ton./m}^3$	$C_u, \text{ton./m}^2$	ϕ
1	0		2		2	CL	1.95	0.78	0
2	2		7.5		5.5	SC	1.95	0	32
3	7.5		12		4.5	CH	2.05	1.85	0
4	12		16.5		4.5	CH	2.1	2.49	0
5	16.5		19.5		3	CH	2.09	2.86	0
6	19.5		26.5		6	CL	2.12	1.3	0

PROGRAM / CALCULATION FACTOR / Sheet3 / CAPS NUM

รูปที่ 3.18 แสดงการจัดทำตารางบันทึกข้อมูล

	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	P
23													
24	PILE TYPE							HIGH-DISPLACEMENT-DRIVEN					
25	PILE SHAPE							SQUARE					
26	SECTION OF PILE							0.4					
27	CROSS SECTION AREA				; A			0.16				m ²	
28	PERIMETER OF PILE				; P			1.60				m.	
29	PILE SPACING / DAIMETER				; d/D			3				m.	
30	FACTOR OF SAFETY							2.5					
31	PILE LONG				; L	FROM		5				m.	
32						TO		25				m.	
33	EART PRESSURE COEFFICIENT				; K			-					
34	SOIL PILE FRICTION ANGLE				; δ			-					
35													
36													

รูปที่ 3.19 แสดงรายละเอียดข้อมูลที่จำเป็นต้องใช้ในการคำนวณ

จากรูปข้าง ที่ 3.18 ในการบันทึกข้อมูลลงในตารางข้อมูล จะทำการบันทึกเฉพาะ ตารางใน ช่อง Water level, From, Soil type, γ และ C_u นอกจากนั้นยังต้องทำการ บันทึกข้อมูลในส่วนขงรายละเอียดอื่น ดังรูปที่ 3.19 หลังจากนั้น Microsoft Excel ก็ จะทำการคำนวณ

จากข้อมูลที่ได้จะนำมาจัดเรียงใหม่เนื่องจากอิทธิพลของระดับน้ำและขนาดของ เสาเข็มซึ่งเป็นส่วนที่ซ่อนไว้ ในสมุดงาน (Work sheet) Program ซึ่งเป็นส่วนที่ไม่จำเป็น ที่จะนำมาแสดงไว้ในการการคำนวณในตอนนี เพียงแต่ทำขึ้นมาเพื่อให้การคำนวณโดย การใส่สูตรการคำนวณใน Microsoft Excel นั้นง่ายขึ้น

37	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	P
38		2	2	2	2	17	2	2	3	2.6	6	3	
39	LAYER	FROM	TO	FROM	TO	หน้า	ชั้นเดิม	ดินชนิด	γ	$C_u \text{ ton/m}^2$	ϕ	γ	
40	1	0	2	0	2	2	1	CL	1.95	0.78	0	1.95	
41	2	2	2.6	2	2.6	0.6	2	SC	1.95	0	32	1.95	
42	3	2.6	7.5	2.6	6	3.4	2	SC	1.95	0	32	0.95	
43	4	7.5	12	6	7.5	1.5	2	SC	1.95	0	32	0.95	
44	5	12	16.5	7.5	12	4.5	3	CH	2.05	1.95	0	1.05	
45	6	16.5	19.5	12	16.5	4.5	4	CH	2.1	2.49	0	1.1	
46	7	19.5	25.5	16.5	19.5	3	5	CH	2.09	2.86	0	1.09	
47	8	25.5	28.5	19.5	25.5	6	6	CL	2.12	1.3	0	1.12	
48	9	28.5	30.25	25.5	28.5	3	7	CL	2.12	1.3	0	1.12	
49	10	30.25	-	28.5	30.25	1.75	8	SC	2.12	0	22	1.12	
50	11	-	-	30.25	-	-	-	-	-	-	-	-	
51	12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
52	13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	

รูปที่ 3.20 แสดงส่วนที่ซ่อนไว้ใน Work sheet

3.7.2.2 จัดทำตารางค่า Factor ที่ใช้ในการคำนวณ ซึ่งได้นำมาจากหนังสือ

Principle of Foundation ของ Braja M.Das เพื่อนำมาเป็นข้อมูล

อ้างอิงในการคำนวณ ซึ่ง Factor ดังกล่าวจะอยู่ในสมุดงาน

Calculation Factor

	A	B	C	D	E	F	G	H	I
	ϕ	N_q		C_u ton./m ²	C_u kN/m ²	α		d/D	η
2	0	1.04		0	0	1		2	0.7
3	1	1.20		1.02	10	1.00		3	0.8
4	2	1.34		2.04	20	1.00		4	0.85
5	3	1.50		3.06	30	1.00		5	0.88
6	4	1.70		4.08	40	0.99			
7	5	1.90		5.10	50	0.88			
8	6	2.20		6.12	60	0.78			
9	7	2.50		7.14	70	0.70			

รูปที่ 3.21 แสดงการจัดทำตาราง Calculation Factor

3.7.2.3 จัดทำตาราง ในส่วนของกระบวนการคำนวณ โดยในตารางดังกล่าว ได้มีการบันทึกสูตรการคำนวณเสาเข็มโดย Microsoft Excel ให้เทียบเท่ากับสูตรที่ใช้ในการคำนวณจากทฤษฎี จากหนังสือที่กล่าวไว้แล้วในหัวข้อที่ 2.2 ซึ่งจะได้ทำการเปรียบเทียบสูตรการคำนวณดังนี้

N_q = เป็นค่าที่ขึ้นอยู่กับค่า ϕ

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

N_q = IF(E41="-", "-"

",IF(OR(H41="GW",H41="GM",H41="GC",H41="GP",H41="SW",H41="SP",

H41="SC",H41="SM",H41="SP-SM",H41="SP-SC",H41="ML-

SM"),LOOKUP(K41,'CALCULATION FACTOR'!\$A\$2:'CALCULATION

FACTOR'!\$A\$47,'CALCULATION FACTOR'!\$B\$2:'CALCULATION

FACTOR'!\$B\$47),"-"))

$q = \gamma h$ (ซึ่งจะแปรตามความลึก)

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$q = \text{IF}(E41="-", "-", F41 * L41 + C61)$$

$$q_1 = \frac{50}{9.81} N_g^* \tan \phi$$

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$q_1 = \text{IF}(E41="-", "-", \text{IF}(\text{OR}(H41="GW", H41="GM", H41="GC", H41="GP", H41="SW", H41="SP", H41="SC", H41="SM", H41="SP-SM", H41="SP-SC", H41="ML-SM")), 5.09684 * B62 * \text{TAN}(0.0174533 * K41), "-"))$$

$K =$ ขึ้นอยู่กับ Pile type

$K = 1 - \sin \phi$ กรณีเป็น Bored or Jetted

$K = 1 - \sin \phi$ ถึง $1.4(1 - \sin \phi)$ กรณี Low – displacement driven

$K = 1 - \sin \phi$ ถึง $1.8(1 - \sin \phi)$ กรณี High – displacement driven

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$K = \text{IF}(F33="-", \text{IF}(\text{AND}(F24="BORED-OR-JETTED", \text{OR}(H40="GW", H40="GM", H40="GC", H40="GP", H40="SW", H40="SP", H40="SC", H40="SM", H40="SP-SM", H40="SP-SC", H40="ML-SM"))), 1 - \text{SIN}(K40 * 0.0174533), \text{IF}(\text{AND}(F24="LOW-DISPLACEMENT-DRIVEN", \text{OR}(H40="GW", H40="GM", H40="GC", H40="GP", H40="SW", H40="SP", H40="SC", H40="SM", H40="SP-SM", H40="SP-SC", H40="ML-SM"))), 1.2 * (1 - \text{SIN}(K40 * 0.0174533)), \text{IF}(\text{AND}(F24="HIGH-DISPLACEMENT-DRIVEN", \text{OR}$$

(H40="GW",H40="GM",H40="GC",H40="GP",H40="SW",H40="SP",H40="SC",H40="SM",H40="SP-SM",H40="SP-SC",H40="ML-SM")),1.4*(1-SIN(K40*0.0174533)),-
 ")),IF(OR(H40="GW",H40="GM",H40="GC",H40="GP",H40="SW",H40="SP",H40="SC",H40="SM",H40="SP-SM",H40="SP-SC",H40="ML-SM"),F33,-
 ")))

σ_v' = Effective vertical stress จะมีค่าเพิ่มขึ้นตามความลึกและจะคงที่เมื่อมากกว่า 15 เท่าของขนาดเสาเข็ม

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$\sigma_v' = IF(C61="-", "-$
 $", IF(A61 <= L38, IF(OR(H40="GW", H40="GP", H40="GM", H40="GC", H40="SW", H40="SP", H40="SM", H40="SC", H40="SP-SM", H40="ML-SM", H40="SP-SC"), C61/2, C61), LOOKUP(L38, A61:A77, C61:C77)))$

α = Empirical adhesion factor แปลค่าตาม Undrained cohesion ดูจากตารางใน สมุดงาน Calculation factor

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$\alpha = IF(C61="-", "-$
 $", IF(A61 <= L38, IF(OR(H40="GW", H40="GP", H40="GM", H40="GC", H40="SW", H40="SP", H40="SM", H40="SC", H40="SP-SM", H40="ML-SM", H40="SP-SC"), C61/2, C61), LOOKUP(L38, A61:A77, C61:C77)))$

SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-2											
LAYER	N_q	q ton/m.	q_p	f_s ton/m.	k	σ_v	δ	α	f_s	q_s	
1	-	3.9	-	7.02	-	3.90	-	1	1.25	2.5	
2	78.7	5.07	250.7	250.7	0.658	4.49	20.8	-	1.79	3.6	
3	78.7	8.3	250.7	250.7	0.658	6.69	20.8	-	2.67	12.7	
4	78.7	9.725	250.7	250.7	0.658	8.30	20.8	-	3.32	17.6	
5	-	14.45	-	16.65	-	8.30	-	1	2.96	31.0	
6	-	19.4	-	22.41	-	8.30	-	1	3.98	48.9	
7	-	22.67	-	25.74	-	8.30	-	1	4.58	62.6	
8	-	29.39	-	11.7	-	8.30	-	1	2.08	75.1	
9	-	32.75	-	11.7	-	8.30	-	1	2.08	81.3	
10	16.48	34.71	33.94	33.94	0.876	8.30	14.3	-	2.96	86.5	
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	

รูปที่ 3.22 แสดงการจัดทำตารางชั้นตอนการคำนวณในส่วนของ Calculation Factor

3.7.2.4 จัดทำตารางแสดงกระบวนการคำนวณ ค่า Q_p, Q_s, Q_u, Q_{all} และได้ทำการเขียนสูตรใน Microsoft Excel เพื่อทำการคำนวณต่อไป ซึ่งจะได้ทำการเปรียบเทียบสูตรที่ได้เขียนไปกับสูตรที่นำมาจากทฤษฎี จากหนังสือ Principle of Foundation ของ Braja M.Das ดังนี้

$$Q_p \begin{cases} Q_p = A_p q' N_q^* \text{ และ } \leq A_p q l = A_p \times \frac{50}{9.81} N_q^* \tan \phi \text{ เมื่อปลายเสาเข็มวางอยู่บนชั้นทราย} \\ Q_p = 9 C_u A_p \text{ เมื่อปลายเสาเข็มวางอยู่บนชั้นดินเหนียว} \end{cases}$$

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$Q_p = \text{IF}(A84="","-",\text{LOOKUP}(M84,A61:A77,E61:E77)*F27)$$

$$Q_s \begin{cases} Q_s = (K\sigma'_v \tan \sigma) \times \Delta L \times \rho & \text{เมื่อเสาเข็มผ่านชั้นทราย} \\ Q_s = \alpha \times \Delta L \times \rho \times C_u & \text{เมื่อเสาเข็มผ่านชั้นดินเหนียว} \end{cases}$$

ρ = เส้นรอบรูปเสาเข็ม

ΔL = ความหนาของดินแต่ละชั้น

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$Q_s = \text{IF}(A84="","-",\text{LOOKUP}(N84,A61:A77,K61:K77)+\text{LOOKUP}(N84+1,A61:A77,J61:J77)*O84)$$

$$Q_u = Q_s + Q_p$$

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$Q_u = \text{IF}(A84="","-",C84+E84)$$

$$Q_{all} = \frac{Q_u}{F.S.}$$

จากเงื่อนไขข้างบน สามารถนำมาเขียนสูตรใน Microsoft Excel ได้ดังนี้

$$Q_{all} = \text{IF}(A84="","-",G84/F82)$$

SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-2					
PILE LONG	Q_p ton.	Q_s ton.	Q_u ton.	Q_{all} ton.	
5	40.11	9.99	50.10	20.04	
6	40.11	12.66	52.77	21.11	
7	40.11	15.98	56.09	22.44	
8	2.66	19.12	21.79	8.72	
9	2.66	22.08	24.75	9.90	
10	2.66	25.04	27.71	11.08	
11	2.66	28.00	30.67	12.27	
12	3.59	30.96	34.55	13.82	
13	3.59	34.95	38.53	15.41	
14	3.59	38.93	42.52	17.01	
15	3.59	42.92	46.50	18.60	

รูปที่ 3.23 แสดงการจัดทำตารางเพื่อแสดงค่า Q_p , Q_s , Q_u , Q_{all}

นอกจากตารางการคำนวณข้างต้นแล้วยังมีตารางช่วยคำนวณซึ่งได้ทำการซ่อนไว้ในสมุดงานเดียวกันนี้ เพื่อให้การคำนวณดูเป็นระเบียบและง่ายขึ้น

Microsoft Excel - PILE FOUND...

เพิ่ม แก้ไข มุมมอง แปรกร รูปแบบ เครื่องมือ
ข้อมูล หน้าต่าง วิเคราะห์

Cordia New

A79

	L	M	N	O	P
82					
83		LA. TIP	LA. SKIN	ยาวเกิน	
84		3	2	2.4	
85		4	3	0	
86		4	3	1	
87		5	4	0.5	
88		5	4	1.5	
89		5	4	2.5	
90		5	4	3.5	
91		6	5	0	
92		6	5	1	
93		6	5	2	
94		6	5	3	
95		6	5	4	

PROGRAM NUM

โดยที่

LA.TIP คือ ชั้นดินที่ปลายเสา

เข็ม

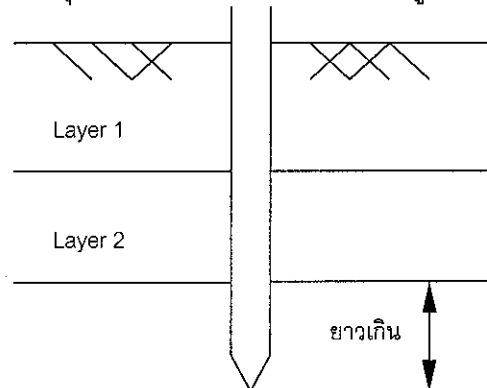
LA.SKIN คือ จำนวนชั้นที่เสา

เข็มยาวผ่านชั้นดินแต่ละชั้น

ยาวเกิน คือ ความยาวที่เหลือ

อยู่ที่วัดจากรอยต่อของชั้นดินก่อนถึง

ชั้นสุดท้าย จนถึงปลายเข็ม ดังรูป



รูปที่ 3.24 แสดงส่วนที่ซ่อนไว้เพื่อช่วยการคำนวณ

3.7.2.5 จัดทำตารางเพื่อ แสดงผลการคำนวณ โดยจะแสดงค่าของจำนวน

เสาเข็มที่ใช้ต่อหนึ่งฐานราก กับ ความยาวของเสาเข็ม โดยจะทำการ

ใส่ค่า η (Group efficiency) ซึ่งค่าดังกล่าวขึ้นอยู่กับระยะห่างของ

เข็มแต่ละต้นในฐานราก ซึ่งจะได้จากสมมุติฐาน Calculation factor

ในที่นี้มีค่า 0.8 (ถ้าจัดตำแหน่งเสาเข็มตามรูปในหนังสือโยธาสาร

แนะนำไว้)

โปรแกรม คอร์ดนิว มุมมอง ตาราง รูปแบบ เครื่องมือ ข้อมูล หน้าต่าง 25:58

Cordia New 14 B I U

L123 =

	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L
114	PART. 3 RESULT											
115												
116												
117		SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-2										
118		GROUP EFFICIENCY ; η =					0.80					
119		จำนวนเสาเข็มที่ได้ต่อหนึ่งฐานราก										
120	PILE LONG	1	2	3	4	5	6	7	8	9		
121	5.00	20	32	48	64	80	96	112	128	144		
122	6.00	21	34	51	68	84	101	118	135	152		
123	7.00	22	36	54	72	90	108	126	144	162		
124	8.00	9	14	21	28	35	42	49	56	63		
125	9.00	10	16	24	32	40	48	56	63	71		
126	10.00	11	18	27	35	44	53	62	71	80		
127	11.00	12	20	29	39	49	59	69	79	88		
128	12.00	14	22	33	44	55	66	77	88	100		
129	13.00	15	25	37	49	62	74	86	99	111		
130	14.00	17	27	41	54	68	82	95	109	122		

PROGRAM / CALCULATION FACTOR / Sheet3 /

NUM

รูปที่ 3.25 แสดงการจัดทำตารางแสดงผลการคำนวณ

▼ EXAMPLE 8.2

Consider a precast concrete pile 12 m long in a homogeneous soil layer. The pile cross section = 305 mm × 305 mm, the unit weight of sand, $\gamma_s = 16.8 \text{ kN/m}^3$, and the soil friction angle, $\phi = 35^\circ$. Determine the total frictional resistance.

- Use Eqs. (8.32), (8.33), and (8.36). Also use $K = 1.4$ and $\delta = 0.6\phi$.
- Use Coyle and Castello's method.

Solution

Part a

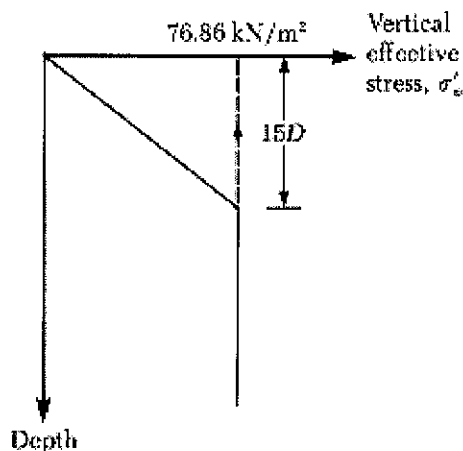
The unit skin friction at any depth is given by Eq. (8.33) as

$$f = K\sigma'_v \tan \delta$$

Also from Eq. (8.36),

$$L' = 15D$$

So, for depth $z = 0-15D$, $\sigma'_v = \gamma z = 16.8z \text{ (kN/m}^2\text{)}$, and beyond $z \geq 15D$, $\sigma'_v = \gamma(15D) = (16.8)(15 \times 0.305) = 76.86 \text{ kN/m}^2$. This result is shown in Figure 8.23.



▼ FIGURE 8.23

The frictional resistance from $z = 0$ to $15D$ is

$$\begin{aligned} Q_s &= pL'f_{av} = [(4)(0.305)][15D] \left[\frac{(1.4)(76.86) \tan(0.6 \times 35)}{2} \right] \\ &= (1.22)(4.575)(20.65) = 115.26 \text{ kN} \end{aligned}$$

The frictional resistance from $z = 15D$ to 12 m is

$$\begin{aligned} Q_s &= p(L - L')f_{z=15D} = [(4)(0.305)][12 - 4.575][(1.4)(76.86) \tan(0.6 \times 35)] \\ &= (1.22)(7.425)(41.3) = 374.1 \text{ kN} \end{aligned}$$

So, the total frictional resistance equals $115.26 + 374.1 = 489.35 \text{ kN} \approx 490 \text{ kN}$

จากการจัดทำ โปรแกรม คำนวณเพื่อทำการคำนวณฐานรากลึก (เสาเข็ม) จะได้
ทำเปรียบเทียบคำตอบที่ได้จากการคำนวณ จากหนังสือ Principle of Foundation
Engineering ของ Braja M.Das ตัวอย่างที่ 8.2 หน้า 508 ซึ่งถ้าหาเปลี่ยนหน่วยให้เป็น
หน่วยเดียวกันแล้ว คำตอบของทั้งสองวิธี ใกล้เคียงกันมาก (คำตอบใน work sheet คุณ
ด้วย 9.81)

Microsoft Excel - PILE FOUNDATION2

เพิ่ม แก้ไข มุมมอง แทรก รูปแบบ เครื่องมือ ข้อมูล หน้าต่าง วิเคราะห์

Cordia New 16 B I U

E86 =IF(A86="","",LOOKUP(N86,A61:A77,K61:K77)+LOOKUP(N86+1,A61:A77,J61:J77)*D86)

PILE LONG	Q_p	ton.	Q_s	ton.	Q_u	ton.	Q_{all}	ton.
10	42.47		39.56		82.03		20.51	
11	42.47		44.69		87.16		21.79	
12	42.47		49.82		92.29		23.07	
13	#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!	
14	#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!	
15	#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!	
16	#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!	
17	#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!	
18	#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!		#VALUE!	

SOIL DATA FROM BORING LOG. NO. DB-2

FACTOR OF SAFETY = 4

PROGRAM / CALCULATION FACTOR / SI

รวม NUM

รูปที่ 3.26 แสดงผลการคำนวณที่ใช้ข้อมูลเดียวกับตัวอย่างจากหนังสือ Principle of
Foundation Engineering