

บทที่ 4

ผลการวิจัย

จากการเจาะสำรวจและเก็บตัวอย่าง ก่อนทำการทดสอบเราได้แยกตัวอย่างออกเป็น 6 กลุ่มด้วยกัน โดยใช้ข้อมูลทางกายภาพ เช่น สี การบีบดินกับน้ำ การปั้นเพื่อดูความเหนียว โดยแบ่งตามระดับความลึกดังนี้ คือ 0.00-4.00 ม., 4.00-9.00 ม., 9.00-16.30 ม., 16.30-18.00 ม., 18.00-19.20ม. และ 19.20-21.50 ม. นำตัวอย่างในช่วงของความลึกที่แยกไว้มาทำการทดสอบ ซึ่งผลที่ได้มีค่าใกล้เคียงกันมาก แล้วทำการปรับแก้นำเสนอในช่วงความลึกดังผลการทดลองต่าง ๆ ซึ่งแสดงสรุปใน Boring Log (รูปที่ 4.1)

4.1 Sieve Analysis

1.การคำนวณ

- (1) เปอร์เซ็นต์ค้ำบนตะแกรง = $\frac{\text{น้ำหนักของดินที่ค้ำ}}{\text{น้ำหนักดินทั้งหมด}} \times 100$
- (2) เปอร์เซ็นต์ค้ำสะสมบนตะแกรง = ผลรวมของเปอร์เซ็นต์ค้ำบนตะแกรงที่หยาบกว่า (ช่องเปิดกว้างมากกว่า)
- (3) เปอร์เซ็นต์ผ่านตะแกรงหรือเปอร์เซ็นต์ของดินที่มีขนาดเล็กกว่า = $100 - \text{เปอร์เซ็นต์ค้ำสะสม}$

รายละเอียดผลการทดลองได้ให้ไว้ในภาคผนวก ก.

4.2 Grain Size Analysis

สามารถคำนวณหาค่าของสัมประสิทธิ์ของความสม่ำเสมอ (Coefficient of Uniformity) ได้ดังนี้

$$C_u = D_{60} / D_{10}$$

สำหรับค่าของสัมประสิทธิ์ของความโค้ง(Coefficient of Concavity) จะ ได้ดังนี้

$$C_c = (D_{30})^2 / (D_{10} \cdot D_{60})$$

เมื่อ D_i = ขนาดของเส้นผ่านศูนย์กลางของเม็ดดินที่มีเปอร์เซ็นต์โดยน้ำหนักมีขนาดเล็กกว่านี้

สำหรับดินที่มีขนาดคละกันดี (Well Graded) นั้น จะมีคุณสมบัติของค่าสัมประสิทธิ์ของความสม่ำเสมอ (Coefficient of Uniformity) และค่าสัมประสิทธิ์ของความโค้ง (Coefficient of Concavity) ดังตารางที่ 4.1

ตารางที่ 4.1 คุณสมบัติของค่าสัมประสิทธิ์ สำหรับดินที่มีขนาดคละกันดี

ชนิด	C_u	C_c
หิน	มากกว่า 4	1-3
ทราย	มากกว่า 6	1-3

สำหรับดินที่ไม่มีขนาดคละกัน (Poorly Graded) จะไม่เป็นดังตาราง ซึ่งจะเป็นประเภท ดินที่มีขนาดเม็ดเดียว (Uniform Graded) และดินที่มีขนาดเม็ดขนาดช่วง (Gap Graded) ซึ่งเส้นกราฟที่ได้จะมีความชันมาก และเป็นเส้นระนาบตามลำดับ

4.3 Atterberg's Limit Test

4.3.1 คำนวณค่าจากปริมาณความชื้น (Water Content)

$$W = \frac{(w_1 - w_2)}{(w_2 - w_0)} \times 100 \%$$

$$W_0 = \text{น้ำหนักภาชนะบรรจุ}$$

$$W_1 = \text{น้ำหนักของภาชนะบรรจุบวกกับดินที่มีความชื้น}$$

$$W_2 = \text{น้ำหนักของภาชนะบรรจุบวกกับดินที่อบแห้งแล้ว}$$

4.3.2 สามารถหาค่า Liquid Limit ได้จากสมการ

$$W_L = W_p (N/25)^{0.121}$$

เมื่อ $W_L =$ Liquid Limit

$$W_p = \text{ปริมาณความชื้นของดินปริมาณความชื้นของดิน (Water Content) ของดินเมื่อใช้ N Blows}$$

$$N = \text{จำนวนครั้งที่เคาะ}$$

4.3.3 Liquidity Index

$$I_L = \frac{(W_p - W_p)}{(W_L - W_p)}$$

$$W_p = \text{ปริมาณความชื้นตามธรรมชาติ}$$

$$W_p = \text{ปริมาณความชื้นที่ Plastic Limit}$$

$$W_L = \text{ปริมาณความชื้นที่ Liquidity Limit}$$

4.3.4 Atterberg Indexes

$$\text{Plasticity Index (} I_p \text{)} = \text{Liquid limit-Plastic Limit}$$

$$= (W_L - W_p)$$

$$\text{Flow Index (} I_f \text{)} = \text{ความชันของ Flow Curve}$$

$$= (W_1 - W_2) / \log (N_2 / N_1)$$

เมื่อ W_1 = ความชื้นบน Flow Curve ที่มีค่ามาก

W_2 = ความชื้นบน Flow Curve ที่มีค่าน้อย

N_1 = จำนวนการเคาะ ณ จุดที่ความชื้นบน Flow Curve มีค่ามาก

N_2 = จำนวนการเคาะ ณ จุดที่ความชื้นบน Flow Curve มีค่าน้อย

$$\text{Toughness Index} = I_t = \frac{\text{Plasticity Index}}{\text{Flow Index}} = \frac{I_p}{I_f}$$

ข้อแนะนำ

ในการหา Liquid Limit และ Plastic Limit นั้นไม่ควรทำดินให้แห้งเพราะจะทำให้เม็ดดินแตกจับตัวเป็นก้อน แล้วทำให้การทดลองผิดพลาด เช่น Liquid Limit ของตัวอย่างดินแห้งนั้น มีค่ามากกว่าตัวอย่างดินที่ไม่แห้ง 20 เปอร์เซ็นต์ ถ้าเป็นดินอบแห้ง จะได้ค่า Liquid Limit น้อยกว่าตัวอย่างดินที่ไม่แห้ง 24 เปอร์เซ็นต์และน้ำที่ใช้ในการหา Atterberg's Limit ต้องเป็นน้ำกลั่นสะอาด เพื่อมิให้มีการเปลี่ยนแปลงของไอออน (Ion) 1 และสำหรับการหาค่าขีดจำกัด (Limit) ควรใช้กับดินที่มีขนาดเล็กลงกว่า NO. 40

รายละเอียดผลการทดลองได้ให้ไว้ในภาคผนวก ข.

FACULTY OF ENGINEERING NARESUAN UNIVERSITY		PROJECT ศึกษาวิศวกรรมศาสตร์ BORING NO BH-1 LOCATION หนองโลก Elev. 0.007 เทียบกับระดับพื้นดินบริเวณ												
Depth m.	Sample Type	Soil Profile	Natural Moisture Content		Blow / Ft		Sieve Analysis			Atterberg's Limits		USC'S Group	γ _d γ _w (T/m ³) 1 2	q _v /2 (KSC) 1 2
			W _n (%)		20	40	# 4	# 40	# 200	L.L.	P.L.			
0.00	No.		20	40	20	40								
1	W0 ST-1													
2	W0 ST-2							100	94.02	89.18	31.63	7.93	ML-OL	1.6
3	W0 ST-3													
4	W0 ST-4													
5	SS-1													
6	W0 SS-2													
7	W0 SS-3							100	92.08	78.98	38.50	15.64		
8	W0 SS-4													
9	W0 SS-5													
10	W0 SS-5													
11	W0 SS-5													
12	W0 SS-6							100	89.38	73.50	37.43	12.92		
13	W0 SS-6													
14	W0 SS-7													
15	W0 SS-7													
16	W0 SS-8							100	86.66	70.16	39.77	11.70	ML-OL	
17	W0 SS-9							100	91.20	9.38	-	-	SP-SC	
18	W0 SS-9													
19	W0 SS-10							100	94.72	83.04	32.96	10.46	CL	
20	ST-5 SS-11							100	83.98	9.14	-	-	SP-SC	
21	SS-12													
21.50	SS-13													

รูปที่ 4.1 แสดงผล Boring log ของการเจาะสำรวจดิน

4.4 Compaction Test

4.4.1 จำนวน Wet density ของดิน

$$\gamma_w = \frac{\text{Wet Weight}}{\text{Volume of Mold}} \quad \text{lb/ft}^3$$

4.4.2 จำนวน Dry density ของดิน

$$\gamma_d = \frac{W}{V(1+w)} \quad \text{lb/ft}^3$$

W = น้ำหนักดิน (Wet Weight ใน Mold)

V = ปริมาตรของ Mold

w = เปอร์เซ็นต์ความชื้นของดิน (Water Content)

4.4.3 หาความสัมพันธ์ระหว่างเปอร์เซ็นต์ความชื้น (Water Content) และ Dry density โดยการนำค่า Dry density มา plot ในแกนตั้งและ Water Content (%) plot ในแกนนอน

4.4.4 หาค่า Optimum moisture content จาก curve ในข้อ 4.4.3

4.4.5 หาค่า Maximum dry density จาก curve ในข้อ 4.4.3

รายละเอียดแสดงไว้ในภาคผนวก ก.

4.5 Unconfined Compression Test

4.5.1 จำนวนพื้นที่หน้าตัดของตัวอย่างดิน

$$A_o = \frac{A_t + 2A_m + A_b}{4}$$

A_o = พื้นที่หน้าตัดเฉลี่ยเริ่มต้น

A_t = พื้นที่หน้าตัดด้านบนของตัวอย่าง

A_m = พื้นที่หน้าตัดตรงกลางของตัวอย่าง

A_b = พื้นที่หน้าตัดล่างของตัวอย่าง

4.5.2 จำนวนหาพื้นที่หน้าตัดที่เปลี่ยนไประหว่างการทดสอบ

$$A_c = \frac{A_o}{(1-\epsilon)}$$

เมื่อ A_c = พื้นที่หน้าตัดของตัวอย่างขณะที่มีการหดตัวเท่ากับ ΔL

$$\epsilon = \frac{\Delta L}{L_0}$$

L_0 = ความยาวเดิมหรือความยาวเริ่มต้นของตัวอย่าง

4.5.3 คำนวณหาแรงกดบนตัวอย่าง

$$\sigma_v = \frac{P.K}{A_c}$$

เมื่อ P = ค่าที่อ่านได้จากวงแหวนวัดแรง (Proving Ring)

K = ค่าคงที่ของวงแหวนวัดแรง (Proving Ring Constant)

σ_v = หน่วยแรงกดบนตัวอย่างในแนวดิ่ง

4.5.4 อ่านค่าสูงสุดของหน่วยแรงกด $\sigma_v \max$ คำนวณหาค่า Cohesion

$$C = \frac{\sigma_v \max}{2} = \frac{q_u}{2}$$

q_u = Unconfined Compressive Strength

4.5.5 คำนวณหาค่าความไวตัวของดิน (Sensitivity)

จากสมการ

$$\text{ค่าความไวตัวของดิน (Sensitivity)} = \frac{\text{UCS(คงสภาพ)}}{\text{UCS(เปลี่ยนสภาพ)}}$$

ถ้าค่าความไวตัวของดินมีค่ามากแสดงว่าจะมีความไวต่อการเปลี่ยนแปลงสภาพหรือการกระทบกระเทือนซึ่งทำให้กำลังของดินลดลงอย่างมาก

สำหรับค่าความไวตัวของดินจะแสดงในตารางค่าความไวตัวของดิน

ตารางที่ 4.2 แสดงค่าความไวตัวของดิน

ลักษณะของความไวตัว	ค่าความไวตัวของดิน (Sensitivity)
ปรกติ (Normally)	<4
ไวตัว (Sensitive)	4-8
ไวตัวเป็นพิเศษ (Extra-Sensitive)	>8

4.5.6 คำนวณหา Unit Weight

$$\gamma_{wet} = \frac{\text{มวลของดินตัวอย่างที่เปียก}}{\text{ปริมาตรของดินตัวอย่าง}}$$

$$\gamma_{dry} = \frac{\text{มวลของดินตัวอย่างที่อบแล้ว}}{\text{ปริมาตรของดินตัวอย่าง}}$$

4.5.7 คำนวณค่าปริมาณความชื้น (Water Content)

$$W = \frac{(m_1 - m_2)}{m_2} \times 100 \%$$

$$m_1 = \text{มวลของตัวอย่างก่อนอบ (เปียก)}$$

$$m_2 = \text{มวลของตัวอย่างหลังอบ}$$

รายละเอียดผลการทดลองได้ให้ไว้ในภาคผนวก ง.

4.6 Consolidation test

อัตราความเร็วในการทรุดตัว (Rate of Settlement) เป็นคุณสมบัติที่สำคัญที่จะต้องทราบ ค่าอัตราความเร็วในการทรุดตัวนั้น ขึ้นอยู่กับอิทธิพลของสิ่งเหล่านี้

- ก. มวลดินมีความชุ่มน้ำมากน้อยเพียงใด (Degree of Saturation)
- ข. ความสามารถของดินที่ให้น้ำซึมผ่านได้ดีเพียงใด (Coefficient of Permeability)
- ค. ระยะทางที่น้ำต้องซึมผ่าน (Drainage Path) ไปสู่จุดสมดุล

4.6.1 คุณสมบัติการทรุดตัว

คุณสมบัติการทรุดตัวที่ต้องการหามีอยู่ 2 ค่า คือ

(1) ปริมาณการทรุดตัวสูงสุด (Total Settlement)

$$S_c = \frac{C_c}{1 + e_0} H \log \left(\frac{P_0 + \Delta P}{P_0} \right)$$

เมื่อ C_c = ดัชนีการทรุดตัว

e_0 = Initial Void Ratio

P_0 = Effective Overburden Pressure

ΔP = External Pressure

H = ความหนาของชั้นดิน

(2) อัตราความเร็วในการทรุดตัว

จาก Terzaghi's Consolidation Theory ซึ่งทำการวิเคราะห์ทางเชิงคณิตศาสตร์ออกมาแล้ว จะได้ดัชนีค่าหนึ่งซึ่งบ่งถึงคุณสมบัติเกี่ยวกับการทรุดตัว เราเรียกว่า "Coefficient of Consolidation, C_v "

$$C_v = \frac{TH_s^2}{t}$$

เมื่อ T = Time Factor เป็นค่าคงที่ขึ้นอยู่กับเปอร์เซ็นต์การอัดตัวคายน้ำ (Percentage of Consolidation) และลักษณะของ Initial Excess Pore Pressure

t = เวลาในการเกิดเปอร์เซ็นต์ของการอัดตัวคายน้ำ
(Percentage of Consolidation) ต่าง ๆ

H_s = ระยะทางที่ไกลที่สุดที่น้ำในมวลดินจะต้องไหลออกมาสู่จุดสมมูล

(3) คำนวณ Consolidation Pressure

$$P = \frac{W.K}{A}$$

เมื่อ P = Consolidation Pressure

W = น้ำหนักที่ใช้ในการเพิ่มน้ำหนัก

K = ค่าคงที่ของระบบคาน ขึ้นอยู่กับเครื่องมือ

A = พื้นที่รับน้ำหนักของดินตัวอย่าง

(4) คำนวณ Void Ratio

Initial Void Ratio

$$e_0 = \frac{H_T - H_s}{H_s}$$

H_T = ความสูงของดินตัวอย่าง

H_s = ความสูงของเนื้อดิน (Height of Solid)

$$= \frac{W_i}{(1-w_i)G\gamma_w}$$

W_i = Initial Weight of Soil

w_i = Average Initial Weight of Soil

G = Specific Gravity of Soil

γ_w = Unit Wt. Of Water

$$e_i = e_0 - \frac{\sum(\Delta v)}{H_s}$$

e_i = อัตราส่วนช่องว่างที่ความดันใด ๆ

$\sum(\Delta v)$ = การทรุดตัวสะสมที่ความดันใด ๆ

H_s = ความสูงของเนื้อดิน

(6) คำนวณหาค่า C_c จากกราฟ e - $\log P$ Curve

$$C_c = \frac{-\Delta e}{\Delta \log P}$$

Δe = ผลต่างของอัตราส่วนของช่องว่าง

$\Delta \log P$ = ผลต่างของ Consolidation Pressure

รายละเอียดผลการทดลองได้ให้ไว้ในภาคผนวก จ.

