



วิชา 203352 ปรุพีกลศาสตร์
กำลังของดินทางวิศวกรรม
(การทดสอบหาลำดับดิน)

รศ.ดร. วรากร ไม้เรียง
ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์
มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ บางเขน กทม 10900
โทร 02-579-7565

วัตถุประสงค์การทดสอบหาลำดับของดิน

1. เพื่อหาค่า Strength parameters
 - Cohesion (c) or adhesion (a)
 - Angle of Internal Friction (ϕ) or (α)
2. เพื่อหาคุณสมบัติทาง Stress- strain
 - Modulus of Elasticity, Secant Modulus, Modulus of Resilient
 - Strain at Peak Strength, Plastic strain etc.
 - Poisson's Ratio
3. ตรวจสอบการขยายตัว หรือความดันน้ำในมวลดิน
 - Volume Change during Shearing
 - Consolidation Characteristic
 - Excess Pore Water Pressure

วิธีการทดสอบหาค่ากำลังของดิน (Strength Test)

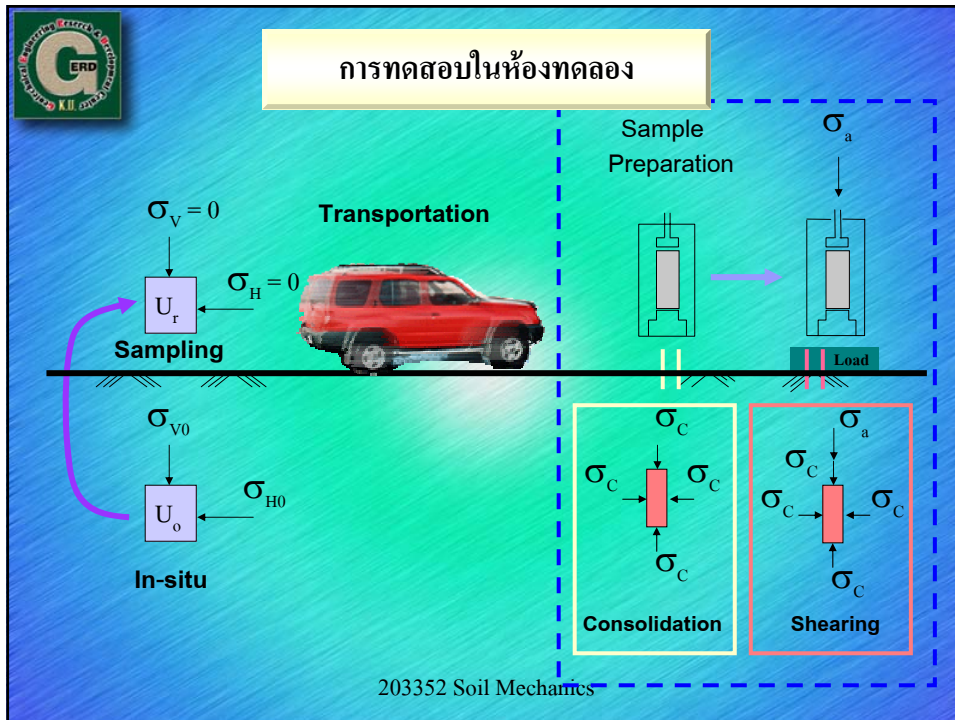
1. ในสนาม (Field Test)

- Standard Penetration Test (SPT)
- Dutch Cone Penetration Test (CPT)
- Field Vane Shear Test (FVS)
- Field Direct Shear Test (FDS)
- Flat Plate Test (FPT)
- Lateral load Test (LLT)
- Field bore Hole Shear Test
- etc.

2. ในห้องทดลอง

- Unconfined Compressive Strength Test
- Direct Shear Test
- Triaxial Test
- Laboratory Vane Shear Test
- K-Test
- Cone Penetration Test
- California Bearing Ratio Test

203352 Soil Mechanics





AASHTO and ASTM Standards for Laboratory Strength Testing

No.	Test Methods	Test Designation	
		AASHTO	ASTM
1	Test Method for Unconfined Compressive Strength of Cohesive Soil	T 203	D 2166
2	Test Method for Unconsolidated, Undrained Compressive Strength of Cohesive Soils in Triaxial Compression	T 296	D2855
3	Test Method for Consolidated-Undrained Triaxial Compression on Cohesive Soils	T297	D4767
4	Method for Direct Shear Test of Soils Under Consolidated Drained Conditions	T236	D3080
5	Test Methods for Modulus and Damping of Soils by the Resonant-Column Method		D4015
6	Test Method for Laboratory Miniature Vane Shear Test for Saturated Fine-Grained Clayey Soil		D4648
7	Test Method for Bearing Ratio of Soils in Place		D4429
8	Test Method for California Bearing Ratio of Laboratory Compacted Soils		D1883



Standards for Field Strength Testing

No.	Test Methods	Test Designation	
		AASHTO	ASTM
1	Test Method for Penetration Test and Split-Barrel Sampling of Soils		D1586-99
2	Test Method for Mechanical Cone Penetration Tests of Soil		D3441-05
3	Test Method for Performing Electronic Friction Cone and Piezocone Penetration Testing of Soils		D5778-95(2000)
4	Test Method for Field Vane Shear Test in Cohesive Soil		D2573-01
5	In situ Direct Shear Test (RTH 321-80)		
6	Field CBR Test		
7	Iowa Bore Hole Shear Test		
8			



ข้อดีและข้อเสียของ Field vs. Lab. Test

Field Test

ข้อดี

- การกระทบกระเทือนหรือรบกวนสภาพธรรมชาติของดินมีน้อย
- การควบคุมสภาพของแรงดันดินโดยรอบเป็นไปตามธรรมชาติของชั้นดินนั้น
- สามารถตรวจสอบพบชั้นดินที่แทรกเป็นชั้นบางๆ ที่มีคุณสมบัติแตกต่างไปจากค่าเฉลี่ยได้
- ทดสอบในชั้นดินที่ไม่สามารถเก็บตัวอย่างดินได้เช่นทรายหลวม

ข้อด้อย


- ไม่สามารถใช้เครื่องมือที่ความละเอียดอ่อนหรือมีความแม่นยำสูงมาทดสอบได้
- เสียค่าใช้จ่ายและเวลาสูงกว่าการทดสอบในห้องทดลอง
- มีความจำกัดในการขนย้ายเครื่องมือเข้าในพื้นที่กั้นคาล



ข้อดีและข้อเสียของ Field vs. Lab. Test

ข้อดี Laboratory Test	ข้อด้อย
<ul style="list-style-type: none"> • สามารถจำลองสภาพแรงดันหรือการระบายน้ำในตัวอย่างดินให้ใกล้เคียงกับที่จะเกิดในระหว่างก่อสร้าง • สามารถใช้เครื่องทดสอบที่ละเอียดแม่นยำมาใช้ได้ • สามารถสังเกตพฤติกรรม การเคลื่อนตัวและการบีบตัวของตัวอย่างดินได้อย่างชัดเจน 	<ul style="list-style-type: none"> • อาจเกิดการกระทบกระเทือนตัวอย่างดินได้เนื่องจาก การเก็บตัวอย่าง การขนส่ง และการเตรียมตัวอย่าง • ต้องทดสอบตัวอย่างขนาดเล็กที่อาจจะไม่ได้แทนมวลดินจริงในสนาม

203352 Soil Mechanics



ความผิดพลาดที่ทำให้ผลการทดสอบไม่ถูกต้อง

- การเก็บรักษาตัวอย่างดินอย่างไม่ระมัดระวังทำให้เกิดการกระทบกระเทือนตัวอย่าง สูญเสียความชื้น
- การเตรียมตัวอย่างที่ไม่ระวังก่อนการทดสอบ ทำให้เกิดการกระทบกระเทือน
- การทำฉลากป้ายชื่อตัวอย่างไม่ชัดเจนทำให้เกิดการสลับตัวอย่าง
- ไม่มีตัวอย่างดินสำรองให้เลือกได้เพียงพอจะให้เกิดความสม่ำเสมอของตัวอย่าง
- ทดสอบตัวอย่างโดยมีพิจารณาจากลักษณะชั้นดินจากการเจาะสำรวจ
- ไม่มีการทำดินอัดตัวอย่างเหมาะสมก่อนการทดสอบ CU หรือ CD Test
- ใช้อัตราการกดตัวอย่างไม่เหมาะสม หรือ เร็วเกินไปที่จะเป็น Drained Test
- จัดทำตัวอย่างขึ้นมาใหม่แทนตัวอย่างเดิมที่เสียคุณภาพไปแล้ว โดยไม่คำนึงถึงสภาพธรรมชาติของตัวอย่างในชั้นดิน

203352 Soil Mechanics

การทดสอบ Soil strength ในห้องทดลอง

203352 Soil Mechanics



การเปรียบเทียบวิธีการทดสอบในห้องทดลอง

วิธีการ	ประเภทดินที่ เหมาะสม	ค่าที่ได้	ลักษณะจำเพาะ
Unconfined Compressive Strength Test (UCS)	ดินเหนียว ทรายแป้ง โดยเฉพาะดินเหนียวอิ่มตัว	S_u , c_u , Sensitivity	- ได้ค่าประมาณของ Cohesion โดยไม่สามารถ ทราบมุมของความเฉือนทาน
Direct Shear Test (DS)	ดินบดอัด, ดินทราย, ทราย แป้ง และดินเหนียว	ประมาณ Cohesion (c) ประมาณ Friction Angle (ϕ)	- ไม่ทราบสภาพการเกิด แรงดันน้ำในมวลดิน - ระบายพิบัติถูกบังคับ
Unconsolidated Undrained Triaxial Test (UU-Test)	ดินเหนียว ทรายแป้ง และ ดินเหนียวบดอัดที่ไม่อิ่มตัว	- C_u สำหรับดินเหนียวอิ่มตัว ($\phi=0$) - C_u , ϕ_u ในดินบดอัดไม่อิ่มตัว	- ไม่สามารถแทนสภาพการ อัดตัวคายน้ำของชั้นดินที่ อิ่มตัวได้
Consolidated Undrained Triaxial Test (CU-Test)	ดินบดอัด, ดินทราย, ทราย แป้ง และดินเหนียว	- C_u , ϕ_u ในดินอิ่มตัว และถ้าวัด ความดันน้ำในตัวอย่างดินจะได้ C' , ϕ' , Δu , E , ν	- เป็นวิธีการทดสอบ มาตรฐานของ Triaxial Test
Consolidated Drained Triaxial Test (UU-Test)	ดินทราย, ทรายแป้ง และ ดินเหนียว	- C' , ϕ' , E , Δv	- ใช้เวลานานในการทดสอบ จึงมักใช้กับดินทรายหรือดินที่ ระบายน้ำดี



(Lab Test)

Unconfined Compressive Strength Test



Direct Shear Test



203352 Soil Mechanics

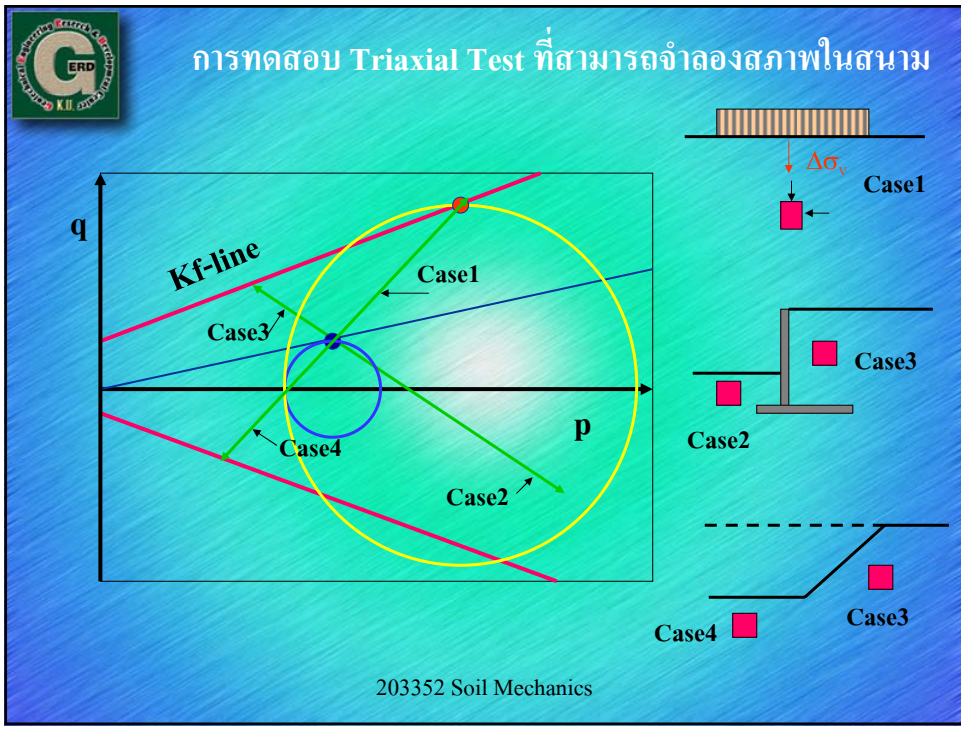
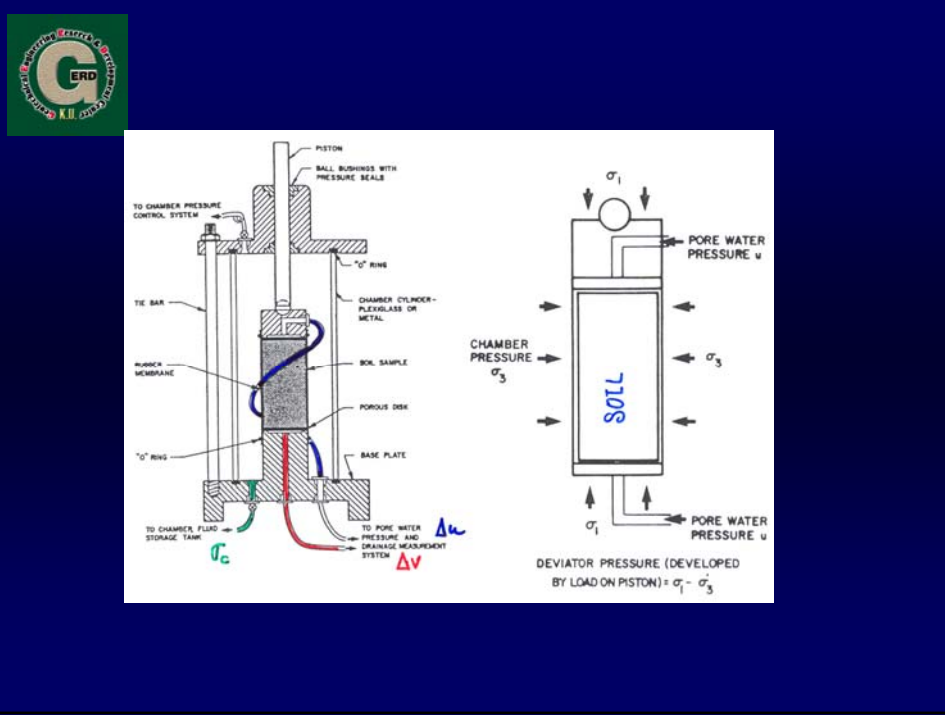


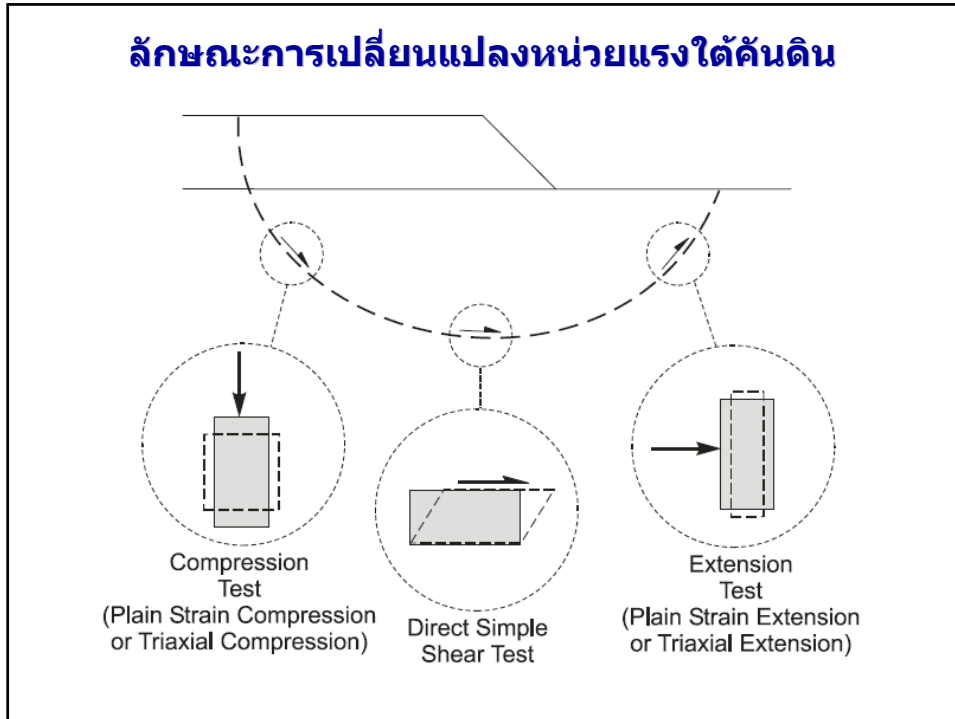
(Lab Test)

Triaxial Test



203352 Soil Mechanics





Drained and Undrained Strength

สภาพความดันน้ำในมวลดินหรือตัวอย่างดินขณะที่มีการรับน้ำหนักจากภายนอกทำให้เกิดผลกับกำลังของดิน

จาก ทฤษฎี Effective Strength ของ Mohr – Coulomb Equation

$$\bar{\tau} = \bar{c} + (\sigma - u_s - \Delta u) \tan \bar{\phi}$$

- $\bar{\tau}$ = Effective Shear Strength u_s = Static Pore Pressure (Constant)
- \bar{c} = Effective Cohesion Δu = Excess Pore Pressure (Varied)
- σ = Total Normal Stress $\bar{\phi}$ = Effective Angle of Friction



สภาพของ Drained Condition (\bar{c} , $\bar{\phi}$)

จะเกิดขึ้นก็ต่อเมื่อ Excess Pore Pressure (Δu) = 0
ตลอดช่วงเวลาการเปลี่ยนแปลงแรงกระทำซึ่งมักจะเกิดได้ 2 กรณีคือ

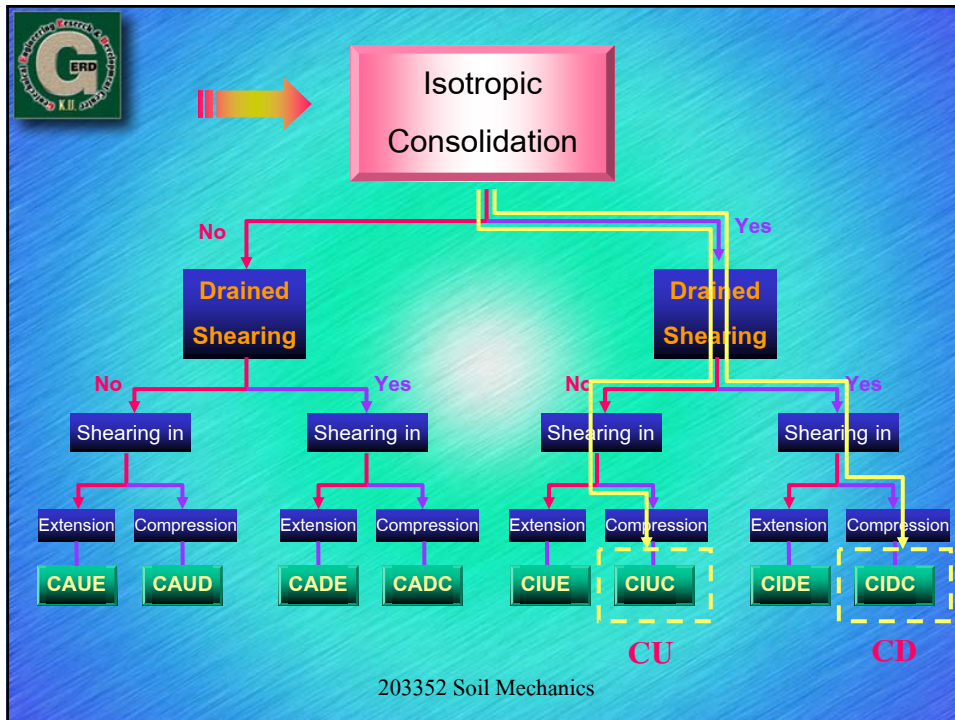
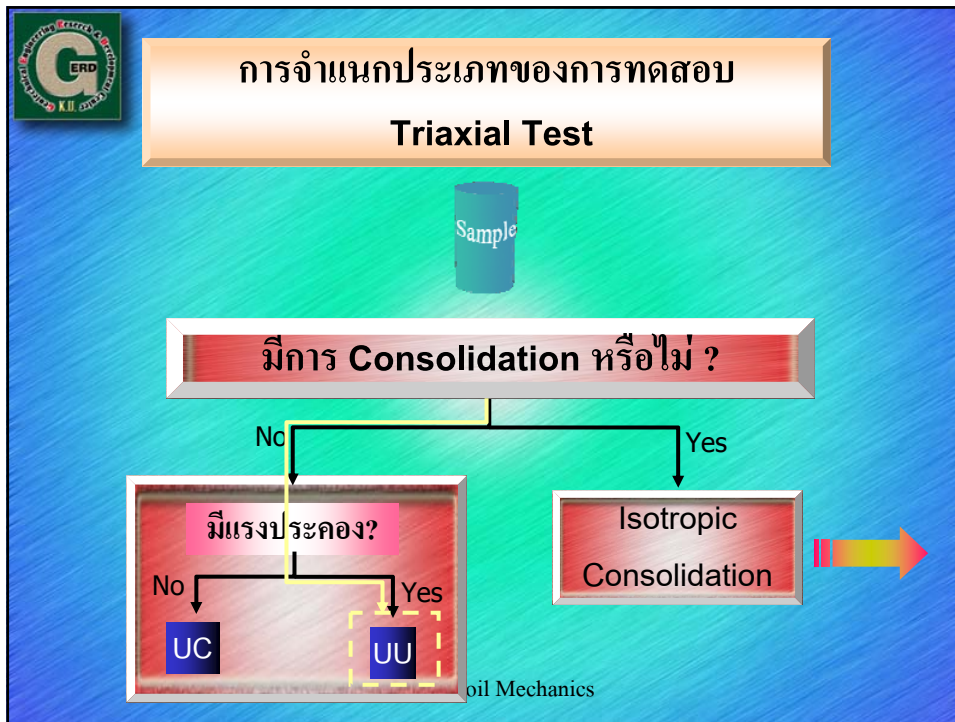
1. ดินทรายหรือกรวด เมื่อ k มีค่าสูงทำให้ Excess Pore Pressure ที่เกิดจากแรงกระทำภายนอกระบายออกได้ตลอดเวลาอย่างรวดเร็ว
2. ดินเหนียว ที่มีอัตราการเปลี่ยนแปลงแรงกระทำอย่างช้าๆ จน Excess Pore Pressure ระบายออกได้จนหมดในขณะที่มีแรงกระทำ



สภาพของ Undrained Condition (c_u, ϕ_u)

จะเกิดขึ้นก็ต่อเมื่อ Excess Pore Pressure (Δu) > 0
ตลอดช่วงเวลาการเปลี่ยนแปลงแรงกระทำซึ่งมักจะเกิดได้ 2 กรณีคือ

1. ดินทรายแข็ง เมื่อมีการสั่นสะเทือนอันเกิดจากแรงกระทำโดยเร็ว ชั่วๆกัน หรือเกิดแผ่นดินไหว ซึ่งมีการสะสมของ Excess Pore Pressure เช่นการเกิด Boiling หรือ Liquefaction
2. ดินเหนียว ที่มีอัตราการเปลี่ยนแปลงแรงกระทำโดยเร็ว จน Excess Pore Pressure ระบายออกได้ไม่ทัน เช่น ถมคันถนนบนดินอ่อน



203352 Soil Mechanics



UU- Triaxial Test

1. ดินธรรมชาติ

- ดินเหนียวอิ่มตัว
- ได้ค่า C_u และ $\phi = 0$

➔

- ความมั่นคงของลาดดิน
- กำลังแบกทานในดินเหนียว
- เข็มสั้นในชั้นดินเหนียว


2. ดินบดอัด

- ดินบดอัดไม่อิ่มตัว
- ได้ค่า C_u และ ϕ_u

➔

- เขื่อนในขณะก่อสร้าง
- คันดินและถนนบนฐานรากแข็ง

203352 Soil Mechanics



CU- Triaxial Test

1. ดินธรรมชาติ

- ดินอิ่มตัว
- ได้ค่า C_u และ ϕ_u
- หรือ C^*, ϕ^* และ Δ_u เมื่อวัดความดันน้ำ

➔

- ใช้กับการออกแบบได้
- เกือบทุกกรณี


2. ดินบดอัด

- ดินบดอัดอิ่มตัว
- ได้ค่า C_u และ ϕ_u
- หรือ C^*, ϕ^* และ Δ_u เมื่อวัดความดันน้ำ

➔

- เขื่อนในขณะเก็บกักน้ำ
- คันดินและถนนบนฐานรากแข็ง

203352 Soil Mechanics




CD - Triaxial Test

ได้ค่า c' และ ϕ'
ขณะที่ $\Delta u = 0$

→


- เหมาะสำหรับดินกรวดทราย
- ดินเหนียวที่มีอัตราการเปลี่ยนแปลงแรงซ้ำมาก

203352 Soil Mechanics




(Lab Test)

Cone Penetration Test



California Bearing Ratio Test



203352 Soil Mecl



Laboratory Vane Shear Test

(Lab Test)



T-Bar
Penetrometer

203352 Soil Mechanics

การทดสอบ Soil strength ในสนาม

203352 Soil Mechanics


Standard Penetration Test (SPT)

$$N_{SPT} \text{ or } \left(\frac{W_1 H_1}{6.2 D_1^2 L_1} \right) N_{NON-STANDARD}$$

where, W_1 = the weight of the hammer in kilograms
 H_1 = the height of free fall of the hammer in centimeters
 D_1 = the outside diameter of the sampler in centimeters
 L_1 = the depth of penetration in centimeters


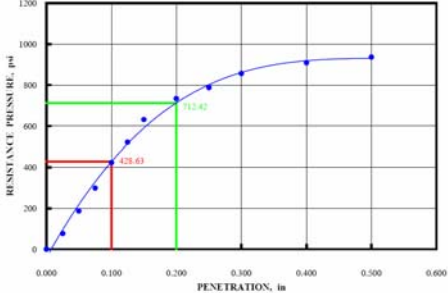
Standard Penetration Test


SPT performed at the back of a drill rig.



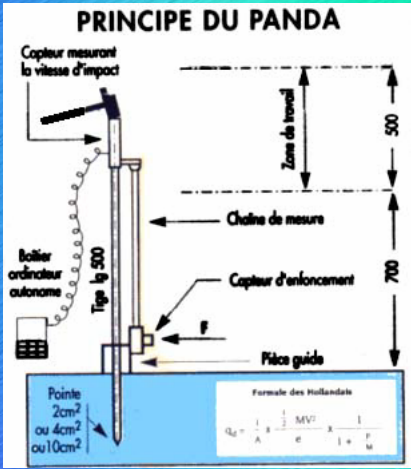
FIELD CBR TEST


CBR %	Relative Quality	Usage
0 – 3	Very low	Subgrade
3 – 7	Low	Subgrade
7 – 20	Moderate	Subbase
20 – 50	Moderate to High	Subbase or Base course
50 – 80	High	Base course
Over 80	Very high	Base course



Panda Dynamic Cone Penetration





203352 Soil Mechanics




Iowa Bore Hole Shear Test

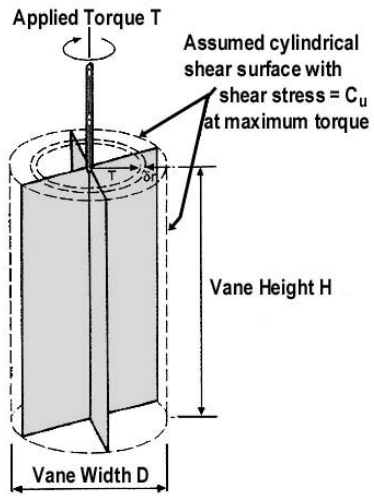


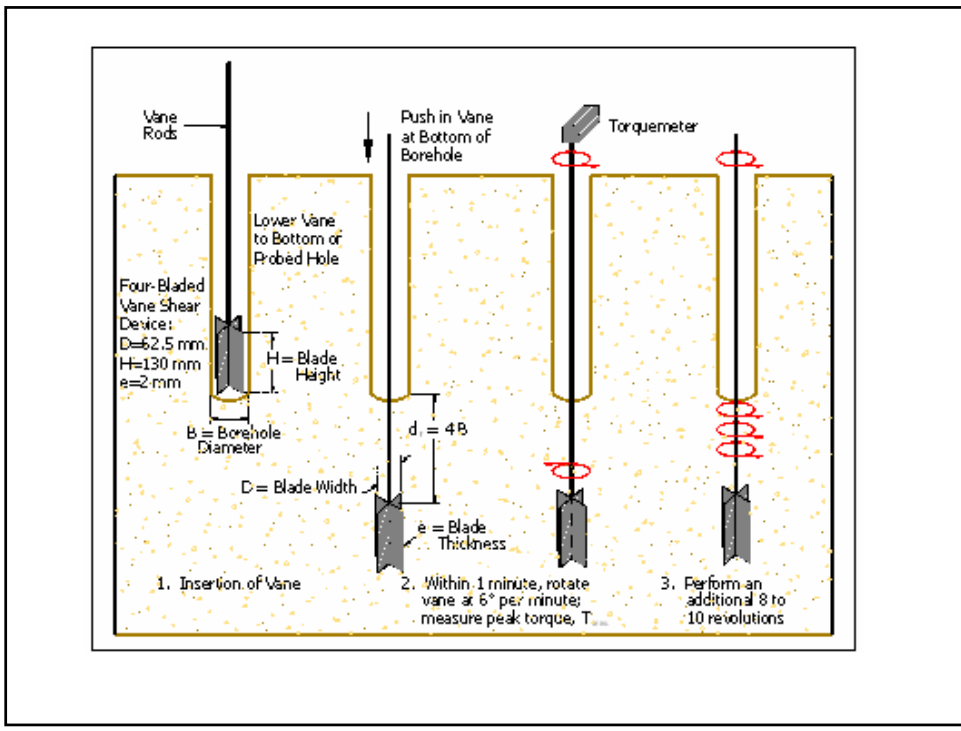


203352 Soil Mechanics

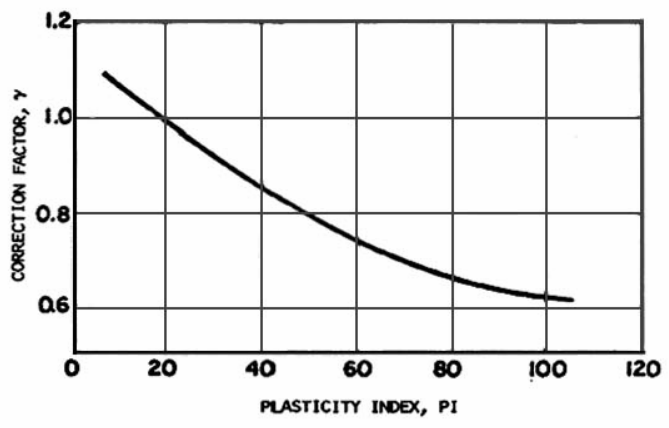
Vane Shear Test







Bjerrum's Correction for Field Vane Shear Test

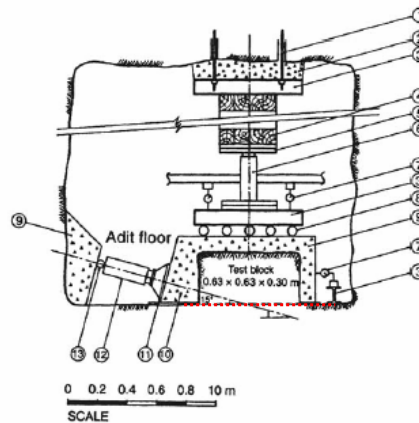


(Courtesy of L. Bjerrum, "Embankment on Soft Ground," Proceedings, Conference on Performance of Earth and Earth-Supported Structures, Purdue University, Lafayette, Ind., Vol2, 1975. Reprinted by permission of the American Society of Civil Engineers, New York.)

FIELD DIRECT SHEAR TEST

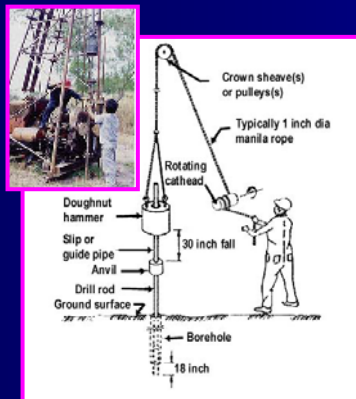
Legend:

1. Rock anchor
2. Hand-placed concrete
3. Wide flange steel beam
4. Hardwood
5. Steel plates
6. 30 ton jack
7. Dial gauge
8. Steel rollers
9. Reinforced concrete pad
10. Bearing plate
11. Styrofoam
12. 50 ton jack
13. Steel ball

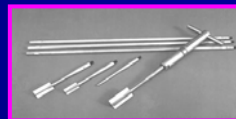


(Field Test)

Standard Penetration Test



Field Vane Shear Test



52 Soil Mechanics



(Field Test)

Lateral load Test



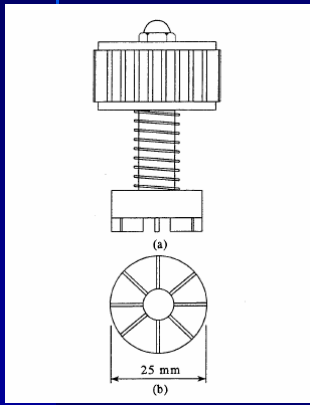
203352 Soil Mechanics



Plate Bearing Test

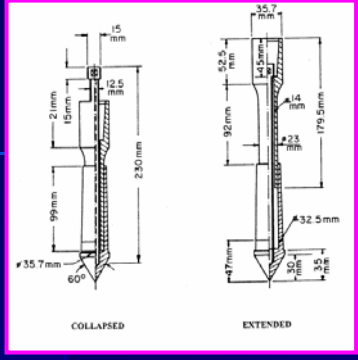


การทดสอบอื่น ๆ

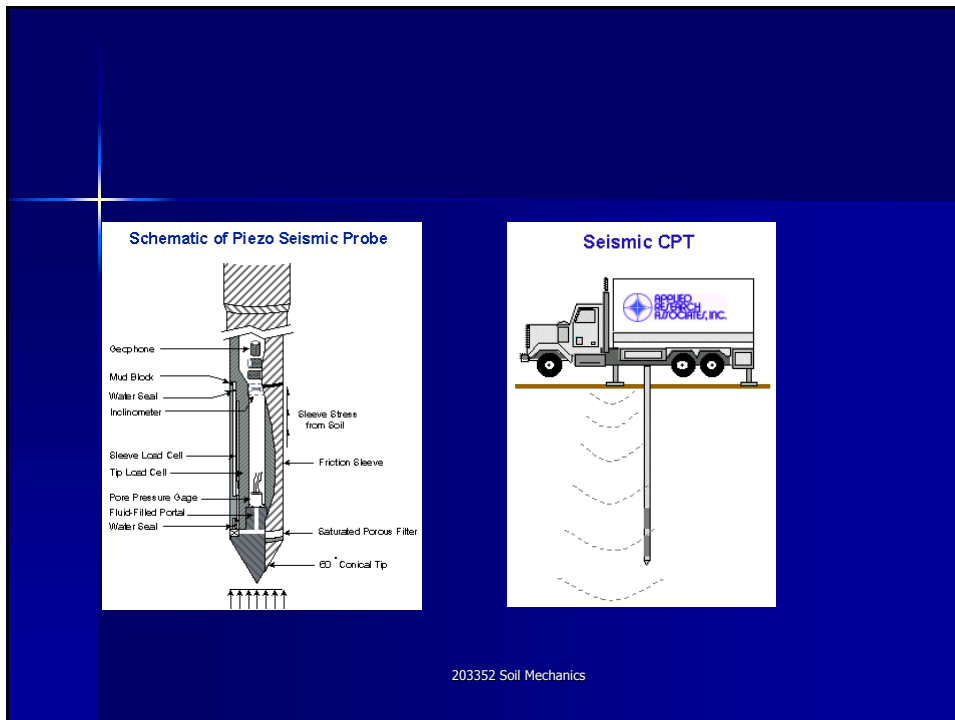


203352 Soil Mechanics

Dutch Cone Penetration Test



203352 Soil Mechanics



203352 Soil Mechanics

INTERPRETATION OF DUTCH CONE TEST

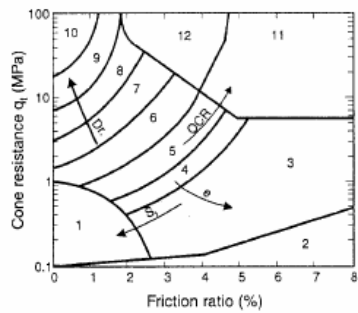


Figure 38. Soil classification based on q_t and FR (Robertson et al., 1986).

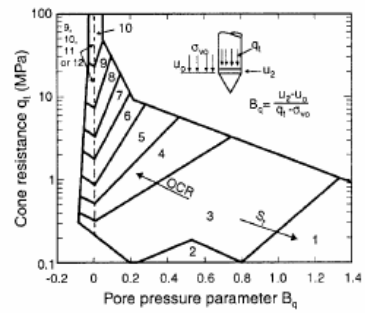
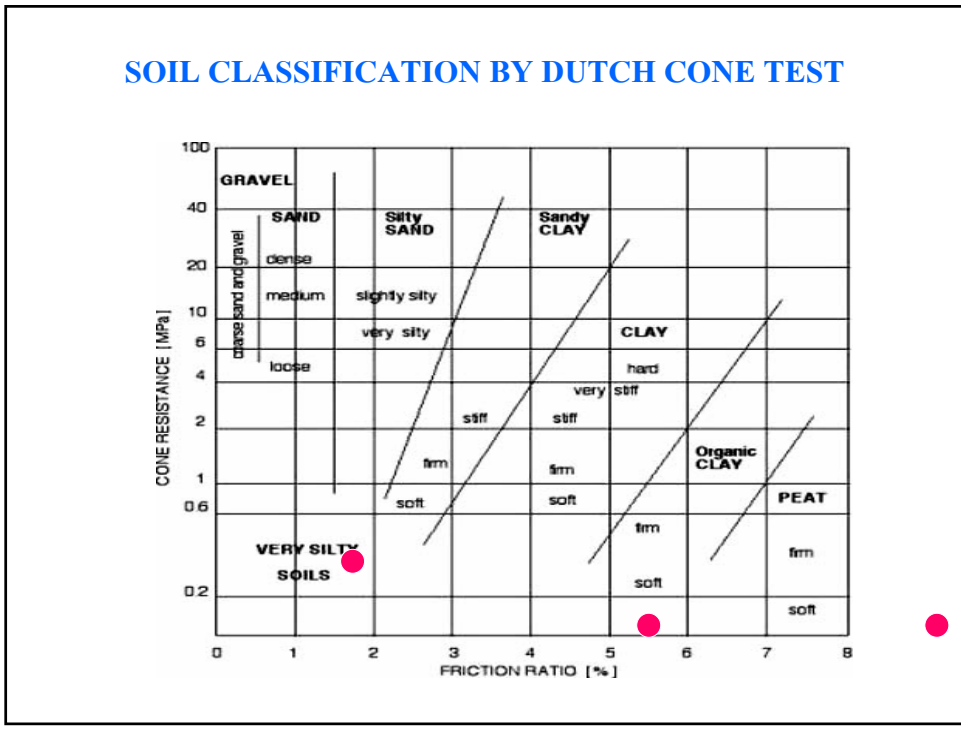
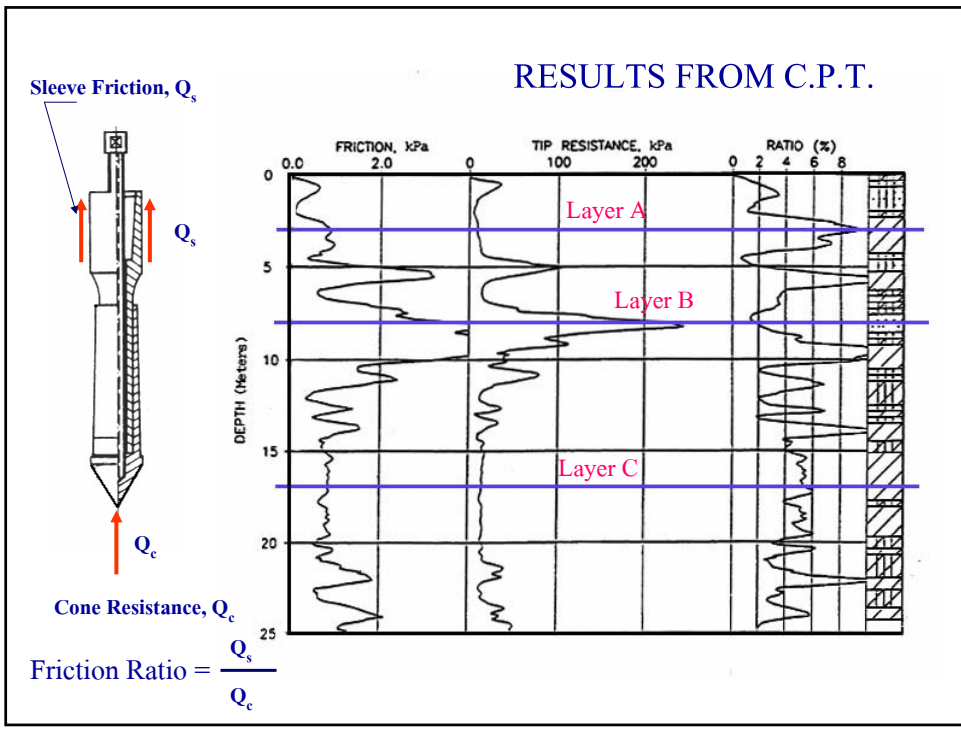


Figure 39. Soil classification based on q_t and B_q (Robertson et al., 1986).

Soil Behavior Type (Robertson et al., 1986; Robertson & Campanella, 1988)		
1 – Sensitive fine grained	5 – Clayey silt to silty clay	9 – sand
2 – Organic material	6 – Sandy silt to silty sand	10 – Gravelly sand to sand
3 – Clay	7 – Silty sand to sandy silt	11 – Very stiff fine grained*
4 – Silty clay to clay	8 – Sand to silty sand	12 – Sand to clayey sand*
* Overconsolidated or cemented		



INTERPRETATION OF DUTCH CONE TEST

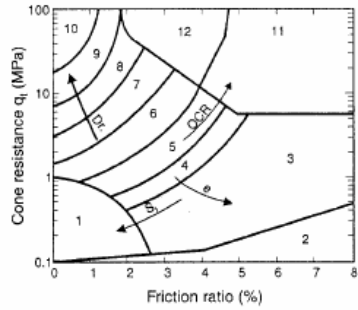


Figure 38. Soil classification based on q_t and FR (Robertson et al., 1986).

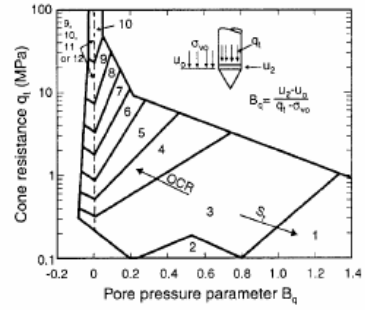
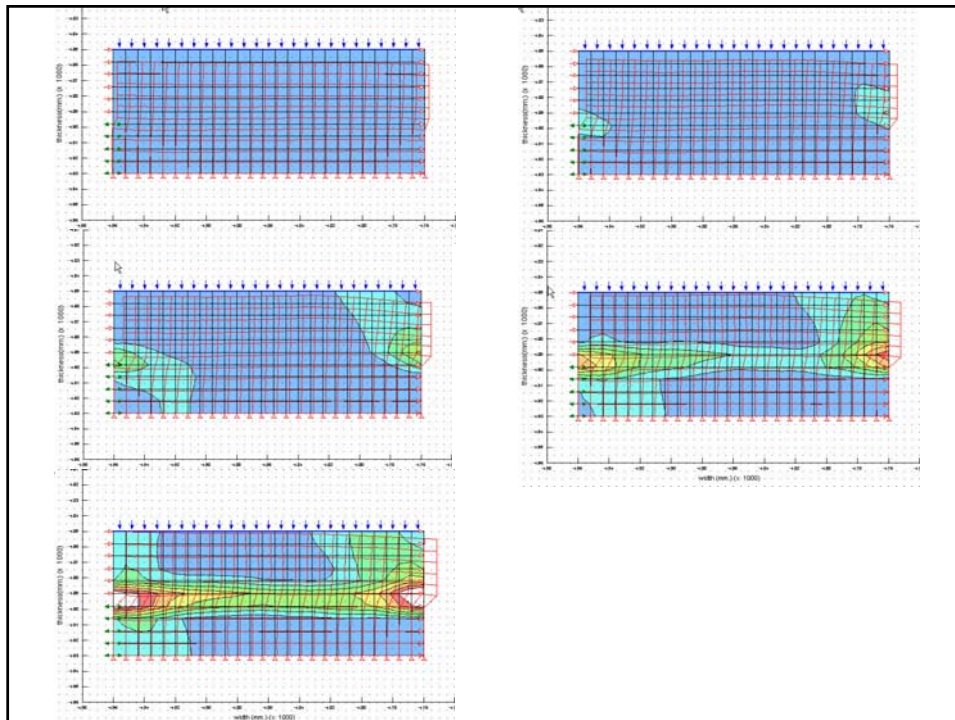


Figure 39. Soil classification based on q_t and B_q (Robertson et al., 1986).

Soil Behavior Type (Robertson et al., 1986; Robertson & Campanella, 1988)		
1 – Sensitive fine grained	5 – Clayey silt to silty clay	9 – sand
2 – Organic material	6 – Sandy silt to silty sand	10 – Gravelly sand to sand
3 – Clay	7 – Silty sand to sandy silt	11 – Very stiff fine grained*
4 – Silty clay to clay	8 – Sand to silty sand	12 – Sand to clayey sand*
* Overconsolidated or cemented		



SOIL CONSISTENCY

SOIL TYPE	CONSISTENCY	BLOWS/305mm (18")
SAND & SILT	<i>Very Loose</i>	0-4
	<i>Loose</i>	5-10
	<i>Medium</i>	11-30
	<i>Dense</i>	31-50
	<i>Very Dense</i>	Over 51
CLAY	<i>Very Soft</i>	0-1
	<i>Soft</i>	2-4
	<i>Medium</i>	5-8
	<i>Stiff</i>	9-16
	<i>Very Stiff</i>	17-32
MOISTURE CONTENT	<i>Dry</i>	
	<i>Below OPT.</i>	<i>Well below OMC</i>
	<i>Optimum Minus</i>	<i>Near plastic Limit</i>
	<i>Optimum</i>	<i>M.C. @ Max. Dry Den.</i>
	<i>Optimum Plus</i>	<i>Slightly above OMC.</i>
FIELD IDENTIFICATION OF COHESIVE SOILS	<i>Above Opt</i>	<i>Above 4% OMC</i>
	<i>Wet or Saturated</i>	<i>Free water visible</i>
	<i>Very Soft</i>	<i>Easily penetrated several centimeters by the fist</i>
	<i>Soft</i>	<i>Easily penetrated several centimeters by the thumb</i>
	<i>Firm</i>	<i>Can be penetrated several centimeters by the thumb with moderate effort</i>
	<i>Stiff</i>	<i>Readily indented by the thumb, but penetrated by only with great difficulty</i>
	<i>Very Stiff</i>	<i>Readily indented by the thumb nail</i>
	<i>Hard</i>	<i>Indented with difficulty with the thumb nail</i>

Source : Canadian Foundation Engineering Manual, 3 rd Edition

