

## บทที่ 4

### ผลการทดลองและการวิเคราะห์ผล

ในบทนี้เป็นการแสดงผลที่ได้จากการทดลองตามที่ได้กล่าวไว้ในบทที่ 3 ซึ่งค่าที่ได้นั้น จะนำมาศึกษาเปรียบเทียบกับค่าเปอร์เซ็นต์ปูนซีเมนต์ที่ใช้ในข้อกำหนดมาตรฐานที่ต้องการกำลังรับกดอัด U.C.S ที่ 17.5 ksc ที่ 7 วันและหาค่าความแตกต่างเป็นเปอร์เซ็นต์ว่ามีค่าต่างกันตามสมมติฐานหรือไม่

โดยการทดลองสำหรับการศึกษาวิจัยครั้งนี้มีด้วยกันทั้งหมด 3 การทดลองด้วยกัน ประกอบด้วย

1. การทดลองหาขนาดเม็ดของวัสดุโดยผ่านตะแกรงแบบล่าง
2. การทดลอง Compaction test แบบสูงกว่ามาตรฐาน
3. การทดลองหาค่า Unconfined Compressive Strength (UCS.) ของดิน

ซึ่งแต่ละการทดลองต้องทำสองครั้ง คือ ครั้งแรกกับตัวอย่างชุดที่ 1 ที่ได้จากการขุดเจาะถนนโดยแรงงานคน และครั้งที่สองจากตัวอย่างชุดที่ 2 ที่ได้จากการเก็บตัวอย่างจากรถรีไซเคิลแบบเย็น (Cold Recycler) เพื่อนำค่าทั้งสองกรณีมาเปรียบเทียบศึกษาดังกล่าว

#### 4.1 การทดลองหาขนาดเม็ดของวัสดุโดยผ่านตะแกรงแบบล่าง

การทดลองนี้เพื่อหาขนาดเม็ด (Particle Size Distribution) ของ Aggregate ทั้งชนิดเม็ดละเอียดและหยาบ โดยให้ผ่านตะแกรงจากขนาดใหญ่จนถึงขนาดเล็กซึ่งมีขนาดช่องผ่านตะแกรงเบอร์ 200 แล้วเปรียบเทียบมวลของตัวอย่างที่ผ่านหรือค้างตะแกรงขนาดต่างๆกับมวลทั้งหมดของตัวอย่าง วิธีการทดลองนี้ได้ปรับปรุงจาก AASHTO T 27-70

ซึ่งการหาขนาดของเม็ดดินขนาดต่างๆจะแสดงในรูปของความสัมพันธ์ที่เป็นสัดส่วนของเม็ดดินที่มีอยู่ในมวลดิน

แต่การทดลองนี้ยังไม่สามารถบอกได้ว่าเม็ดดินมีลักษณะเป็นสี่เหลี่ยมหรือกลมแต่บอกได้เพียงมีขนาดเล็กหรือใหญ่กว่าตะแกรงเบอร์ที่เท่าไรเท่านั้น ซึ่งข้อมูลที่ได้จากการหาขนาดของเม็ดดินนี้สามารถนำมาแสดงในรูปของเส้นกราฟเพื่อใช้ในการเปรียบเทียบและพิจารณาการกระจายขนาดของเม็ดดิน

ตารางที่ 4.1.1 แสดงร้อยละของขนาดผละตัวอย่างชุดที่ 1

สำนักวิเคราะห์วิจัยและพัฒนาทาง

อันดับทดลองที่ \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_ วันที่รับตัวอย่าง 18/01/2547 วันที่

ทดลอง 23/01/2547

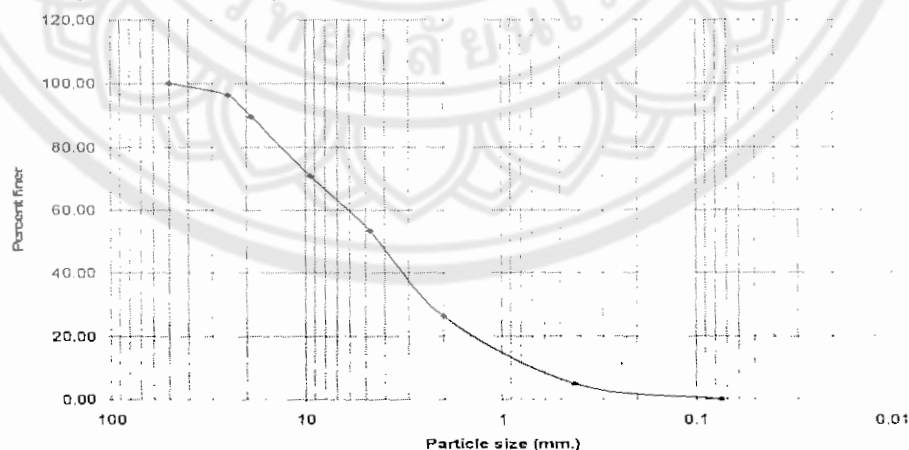
เจ้าของตัวอย่าง \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_ หนังสือที่ \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_

=

ทางสาย ทางหลวงหมายเลข 1 พหลโยธิน ช่วง กม.368-369 Test by นายปริญญา เข้มกันชู และ นายภัทรภูมิ ชิตพันธ์

Type and No .ot test ชุดที่ 1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง

Sieve No	Sieve Opening mm.	Wt. Of Sieve gm.	Sieve +Soil gm.	Soil Retained gm.	% Soil Retained	Cumulative	% Finer
2"	50						100.00
1"	25						96.41
3/4"	19						89.71
3/8"	9.5						70.92
#4	4.76						53.39
#10	2						26.32
#40	0.425						4.94
#200	0.075						0.11



Diameter in mm  
Grain size Distribution Curve.

รูปที่ 4.1.1 แผนภูมิแสดงขนาดผละของตัวอย่างชุดที่ 1

ตารางที่ 4.1.2 แสดงร้อยละของขนาดผลของตัวอย่างชุดที่ 2

สำนักวิเคราะห์วิจัยและพัฒนาทาง

อันดับทดลองที่ \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_ วันที่รับตัวอย่าง 18/01/2547 วันที่

ทดลอง 23/01/2547

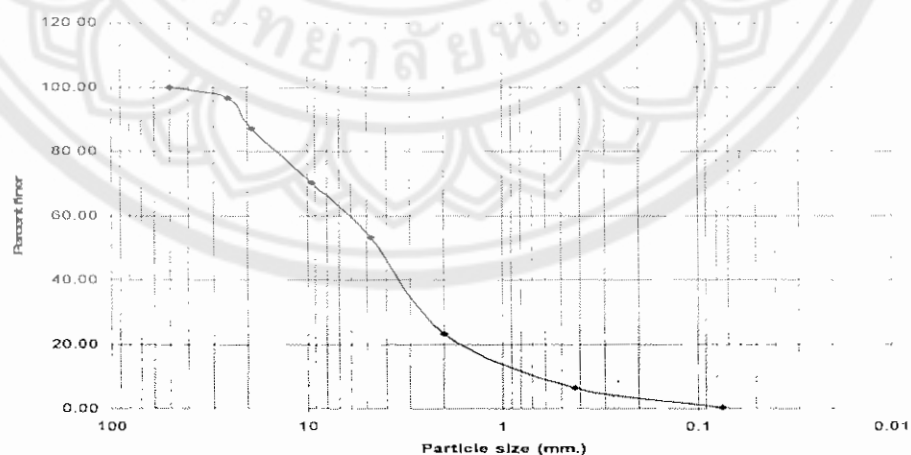
เจ้าของตัวอย่าง \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_ หนังสือที่ \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_

-

ทางสาย ทางหลวงหมายเลข 1 พหลโยธิน ช่วง กม.368-369 Test by นายปริญญา แยมกันชู และ  
นายภัทรภูมิ ชิตพันธ์

Type and No. of test ชุดที่ 2 ตัวอย่างจากกรณีไฮคลิ่งแบบเย็น

Sieve No	Sieve Opening mm.	Wt. Of Sieve gm.	Sieve +Soil gm.	Soil Retained gm.	% Soil Retained	Cumulative	% Finer
2"	50						100.00
1"	25						96.39
3/4"	19						87.10
3/8"	9.5						70.08
#4	4.76						53.11
#10	2						23.22
#40	0.425						6.57
#200	0.075						0.29



Diameter in mm  
Grain size Distribution Curve.

รูปที่ 4.1.2 แผนภูมิแสดงขนาดผลของตัวอย่างชุดที่ 2

#### 4.1 การทดลอง Compaction test แบบสูงกว่ามาตรฐาน

การทดลอง Compaction วิธีนี้เป็นการทดลองโดยวิธี Dynamic Compaction เพื่อหาความสัมพันธ์ระหว่างความแน่นของดินกับปริมาณน้ำที่ใช้ในการบดทับ เมื่อทำการบดทับในแบบ (Mold)ตามขนาดข้างล่างนี้ด้วยค้อนหนัก 4.537 กิโลกรัม (10.0 ปอนด์) ระยะปล่อยค้อนตก 457.2 มิลลิเมตร (18 นิ้ว)

วิธีการทดลองนี้อาศัยวิธีการและปรับปรุงจากการทดลองของ AASHTO T180 และ ASTM D 1557 T

โดยสิ่งที่ได้จากการทดลองคือความสัมพันธ์ระหว่างเปอร์เซ็นต์ความชื้น (Water Content) กับความหนาแน่น (Density) ของดินตัวอย่างที่ได้จากการบดอัด

เมื่อดินจะถูกล้อมรอบไปด้วยแผ่นฟิล์มบางๆของน้ำ เมื่อความชื้นเพิ่มขึ้น ปริมาณที่เพิ่มเข้าไปจะทำให้เม็ดดินสามารถที่จะถูกบดอัดได้ง่ายขึ้นและอากาศภายในดินจะถูกแทนที่ด้วยน้ำที่เพิ่มเข้าไป ส่งผลให้ค่า Density เพิ่มมากขึ้น จนกระทั่งถึงจุดที่เม็ดดินจะถูกบดอัดถึงสถานะที่แน่นที่สุด และเมื่อเพิ่มน้ำเข้าไปอีก ก็จะเกิดการผลึกกันของเม็ดดิน ทำให้ดินหลวม และค่า Density จะลดลงตามไปด้วย



สำนักงานวิเคราะห์วิจัยและพัฒนาทาง

Type and No .ot test ชุดที่1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง

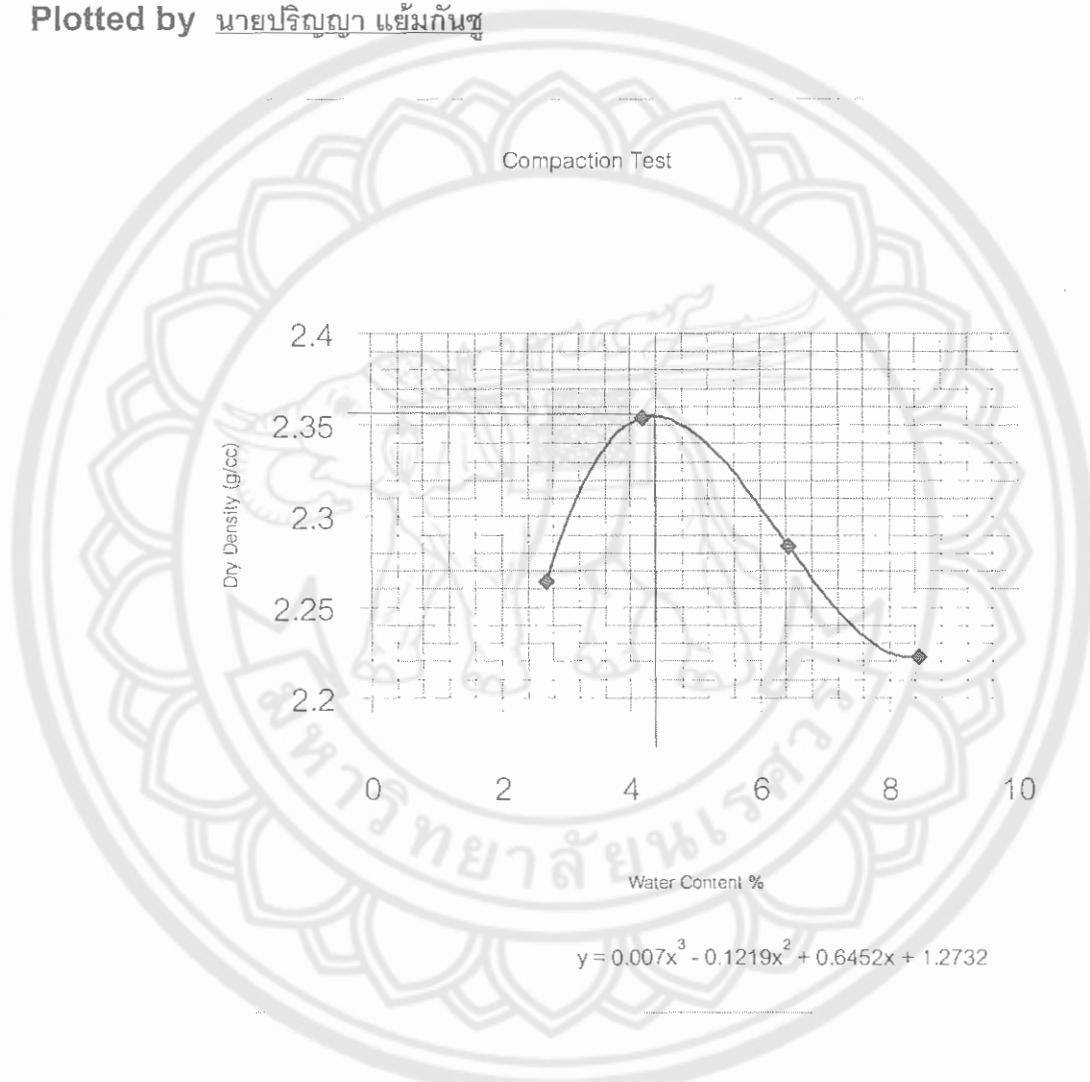
Test No. \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_ -

Type of test compaction Test แบบสูงกว่ามาตรฐาน

Date 25/03/2547

Source : ทางหลวงหมายเลข 1 พลโยธิน ช่วง กม.368-369

Plotted by นายปริญญา แยมกันฐ



Optimum Moisture Content %	= 4.187 %
Maximum Dry Density (g/cc)	= 2.358 g/cc

รูปที่ 4.2.1 แผนภูมิแสดงค่าระหว่างค่า Water Content และ Dry Density เพื่อหา Optimum Moisture Content ชุดที่1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง

### สำนักงานวิเคราะห์วิจัยและพัฒนาทาง

Type and No. of test ชุดที่ 2 ตัวอย่างจาครถรีไซเคิลแบบเย็น

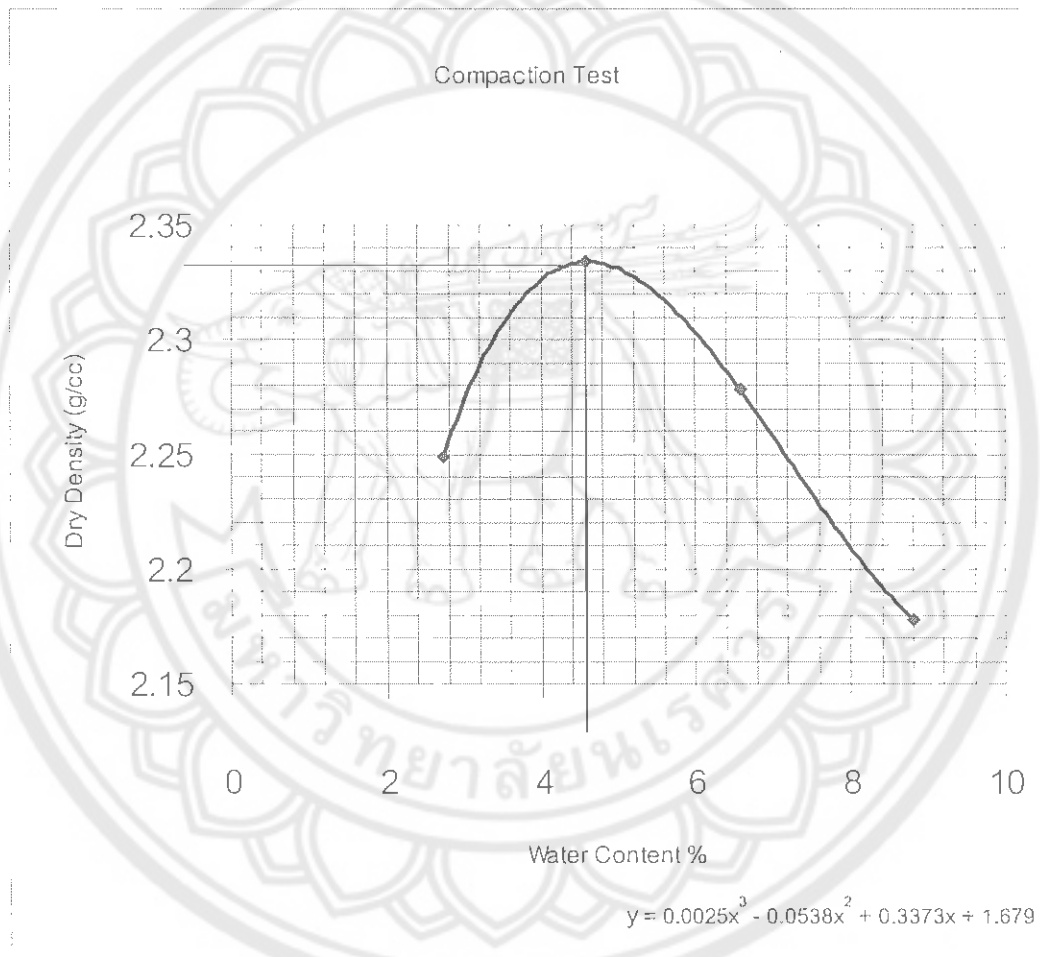
Test No. \_\_\_\_\_ - \_\_\_\_\_ -

Type of test compaction Test แบบสูงกว่ามาตรฐาน

Date 25/03/2547

Source : ทางหลวงหมายเลข 1 พหลโยธิน ช่วง กม.368-369

Plotted by นายปริญญา แยมกันชู



Optimum Moisture Content %	= 4.58 %
Maximum Dry Density (g/cc)	= 2.335 g/cc

รูปที่ 4.2.2 แผนภูมิแสดงค่าระหว่างค่า Water Content และ Dry Density เพื่อหา Optimum Moisture Content ของชุดที่ 2 ตัวอย่างจาครถรีไซเคิลแบบเย็น (Cold Recycler)

#### 4.1 การทดสอบหาค่า Unconfined Compressive Strength ของดิน

Unconfined Compressive Strength คือค่าแรงอัด (Compressive Load) สูงสุดต่อหน่วยพื้นที่ ซึ่งแท่งตัวอย่างดินรูปทรงกระบอกหรือรูป Prismatic จะรับได้ ถ้าในกรณีหาค่าแรงอัดต่อหน่วยพื้นที่ไม่ถึงค่าสูงสุดเมื่อความเครียด (Strain) ในแนวตั้งเกิน 20 % ให้ใช้ค่าแรงอัดต่อหน่วยพื้นที่ที่ความเครียด 20% นั้นเป็นค่า Unconfined Compressive Strength

การทดลองนี้ได้ปรับปรุงจาก AASHTO T 208-70 อธิบายถึงการหาค่า

Unconfined Compressive Strength ของดินในสภาพ Undisturbed และ Remolded อัตราการเพิ่มแรงอัดในระหว่างการทดลอง จะควบคุมโดยความเครียด (Strain) หรือควบคุมโดยความเค้น (Stress) ก็ได้

4.3.1 ผลการทำลองหาค่า Unconfined Compressive Strength (UCS.) ของตัวอย่างชุดที่ 1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง ที่ได้เพิ่มเปอร์เซ็นต์ปูนซีเมนต์ขึ้นไป

Cement %	1	2	3	4	5	6	7
Strength ksc	9.24	17.15	17.64	21.76	25.02	27.89	29.79

ตารางที่ 4.3.1 แสดงค่าระหว่าง Cement และ Strength ของชุดที่ 1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง

4.3.2 ผลการทำลองหาค่า Unconfined Compressive Strength (UCS.) ของตัวอย่างชุดที่ 2 ตัวอย่างจากการรีไซเคิลแบบเย็น (Cold Recycler) ที่ได้เพิ่มเปอร์เซ็นต์ปูนซีเมนต์ขึ้นไป

Cement %	1	2	3	4	5	6	7
Strength ksc	9.53	17.7	18.82	23.97	26.73	28.72	30.47

ตารางที่ 4.3.2 แสดงค่าระหว่าง Cement และ Strength ของ ชุดที่ 2 ตัวอย่างจากการรีไซเคิลแบบเย็น (Cold Recycler)

๗ ๗๕  
๒๗๖  
๒๖๖๖  
๗๖๖



สำนักหอสมุด  
30 ส.ย. 21

474032

#### 4.4 การพอร์ตรกราฟเปรียบเทียบค่า Ultimate Compressive Strength (UCS)

จากการทดลองหาค่าการรับกำลังในแนวตั้งโดยไม่มีแรงกระทำด้านข้างหรือที่เรียกว่าค่า Unconfined Compressive Strength (UCS.) แล้วนั้น นำค่าที่ได้มาพอร์ตรกราฟความสัมพันธ์ระหว่างค่า Cement และ Strength และทำการหาเส้นแนวโน้มเพื่อหาค่าหรือสมการการพัฒนา กำลังของ Strength เมื่อ เปลี่ยนค่าเปอร์เซ็นต์ซีเมนต์ไป โดยปรกศิค่ากำลังจะเพิ่มตามเปอร์เซ็นต์ปูนซีเมนต์ที่เพิ่มไป เนื่องจากหน้าที่ของปูนซีเมนต์ที่เป็นตัวประสานมวลรวมที่ได้จากตัวอย่างที่ต่างกัน ทั้ง ชุดที่ 1 ตัวอย่างจากการชูดเจาะจากสายทาง และ ชุดที่ 2 ตัวอย่างจากรถรีไซเคิลแบบเย็น (Cold Recycler)

เมื่อทำการพอร์ตรค่าแล้วจากนั้นจะกำหนดค่า Unconfined Compressive Strength ตามมาตรฐานของกรมทางหลวงที่ 17.5 KSC. ที่อายุของแท่งตัวอย่างที่ 7 วัน และก่อนนำไปทดลองกกด นั้นต้องนำไปแช่น้ำ 2 ชั่วโมงเพื่อจำลองสถานการณ์วิกฤตในกรณีที่น้ำท่วมแล้วทำการหาค่าเปอร์เซ็นต์ที่ต้องใช้ ซึ่งค่าเปอร์เซ็นต์ที่ได้นั้นจะต่างกันไปเนื่องจากขนาดคละของมวลรวมที่ต่างกัน ตามที่ได้ตั้งสมมุติฐานไว้และนำค่าที่ได้ไปสรุปวิเคราะห์ในบทต่อไป

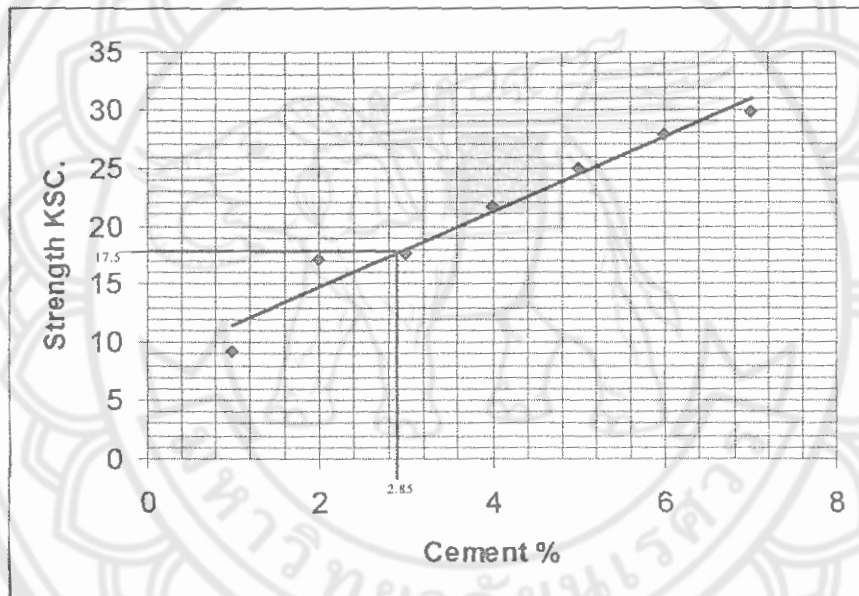




#### 4.4.1 กราฟแสดงการพัฒนากำลังรับแรงกด UCS ของชุดที่1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง

Cement %	1	2	3	4	5	6	7
Strength ksc	9.24	17.15	17.64	21.76	25.02	27.89	29.79

ตารางที่ 4.4.1 แสดงค่าระหว่าง Cement และ Strength ของชุดที่1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทางเพื่อพอร์คกราฟ



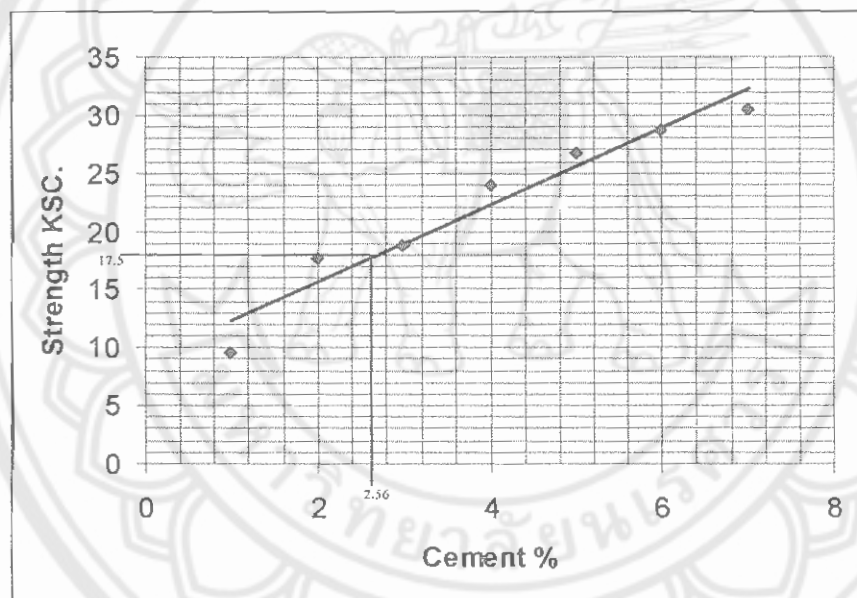
รูปที่4.4.1 แผนภูมิแสดงการพัฒนา ค่า Strength เทียบกับค่าเปอร์เซ็นต์ Cement ของชุดที่1 ตัวอย่างจากการขุดเจาะจากสายทาง

\*\*ที่กำลัง U.C.S 17.5 ksc ใช้ Cement 2.85 % by wt.of Dry Agg.

#### 4.4.2 กราฟแสดงการพัฒนาค่ารับแรงกด UCS ของชุดที่2 ตัวอย่างจากรณีไซคลิ่งแบบเย็น (Cold Recycler)

Cement %	1	2	3	4	5	6	7
Strength ksc	9.53	17.7	18.82	23.97	26.73	28.72	30.47

ตารางที่ 4.4.2 แสดงค่าระหว่าง Cement และ Strength ของ ชุดที่2 ตัวอย่างจากรณีไซคลิ่งแบบเย็น (Cold Recycler) เพื่อพอร์ตกราฟ



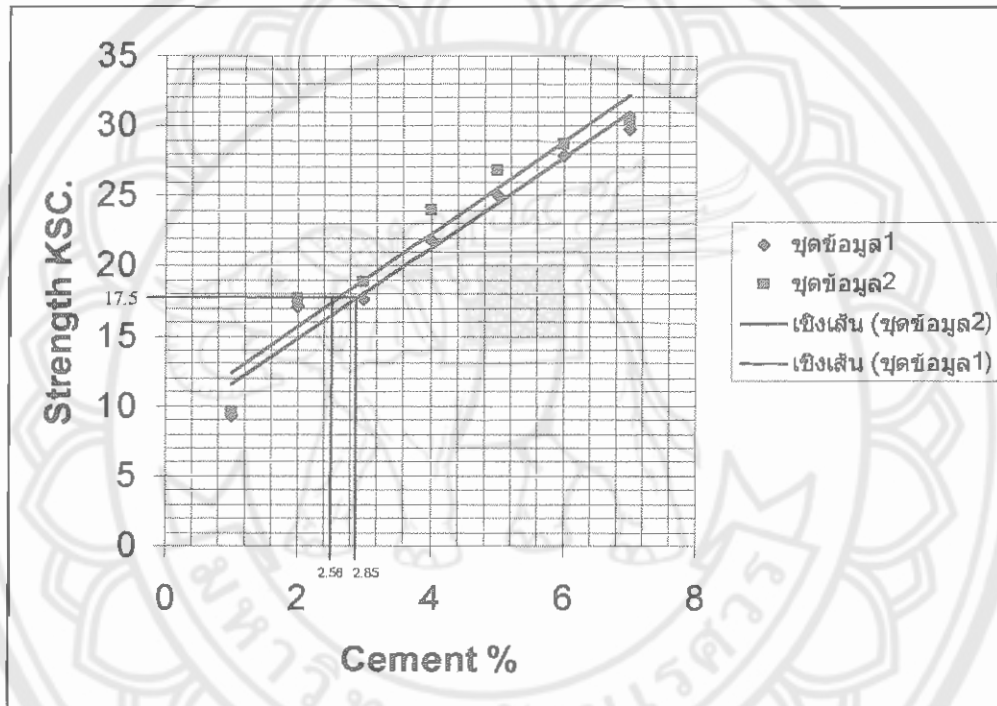
รูปที่ 4.4.2 แผนภูมิแสดงการพัฒนาค่า Strength เทียบกับค่าเปอร์เซ็นต์ Cement ของ ชุดที่2 ตัวอย่าง จากรณีไซคลิ่งแบบเย็น (Cold Recycler)

\*\*ที่ก้ำกึ่ง U.C.S 17.5 ksc ใช้ Cement 2.56 % by wt.of Dry Agg.

#### 4.4.3 กราฟแสดงเปรียบเทียบกำลัง UCS ระหว่างตัวอย่าง 2 ชุด

Cement %	1	2	3	4	5	6	7
Case1 Strength ksc	9.24	17.15	17.64	21.76	25.02	27.89	29.79
Case2 Strength ksc	9.53	17.7	18.82	23.97	26.73	28.72	30.47

ตารางที่ 4.4.3 แสดงค่าระหว่าง Cement และ Strength ของ ชุดตัวอย่างทั้งสองชุดเพื่อพล็อตกราฟ



รูปที่ 4.4.3 แผนภูมิแสดงการพัฒนาค่า Strength เทียบกับค่าเปอร์เซ็นต์ Cement ของตัวอย่างทั้งสองชุด

Case 1 (ตัวอย่างจากการขุดเจาะถนนโดยแรงงานคน)

\*\*ที่กำลัง U.C.S 17.5 ksc ใช้ Cement 2.85 % by wt.of Dry Agg.

Case 2 (ตัวอย่างจากรถรีไซเคิลแบบเย็น(Cold Recycler) )

\*\*ที่กำลัง U.C.S 17.5 ksc ใช้ Cement 2.56 % by wt.of Dry Agg.