

คุณสมบัติการพังทลายและค่าการรั่วซึมของดินบริเวณพื้นที่ลุ่มน้ำ
เขื่อนลำพระเพลิง จ.นครราชสีมา

ERODIBILITY AND PERMEABILITY OF SOIL IN
LAMPHRAPHLOENG DAM WATERSHED AREA NAKHON
RATCHASIMA PROVINCE



ปริญญาานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต
ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง
ปีการศึกษา 2560

คุณสมบัติการพังทลายและค่าการรั่วซึมของดินบริเวณพื้นที่ลุ่มน้ำ
เขื่อนลำพระเพลิง จ.นครราชสีมา

ERODIBILITY AND PERMEABILITY OF SOIL IN
LAMPHRAPHLOENG DAM WATERSHED AREA NAKHON
RATCHASIMA PROVINCE



เลขที่.....

เลขทะเบียน.....

วัน,เดือน,ปี.....

ปริญญานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์

สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง

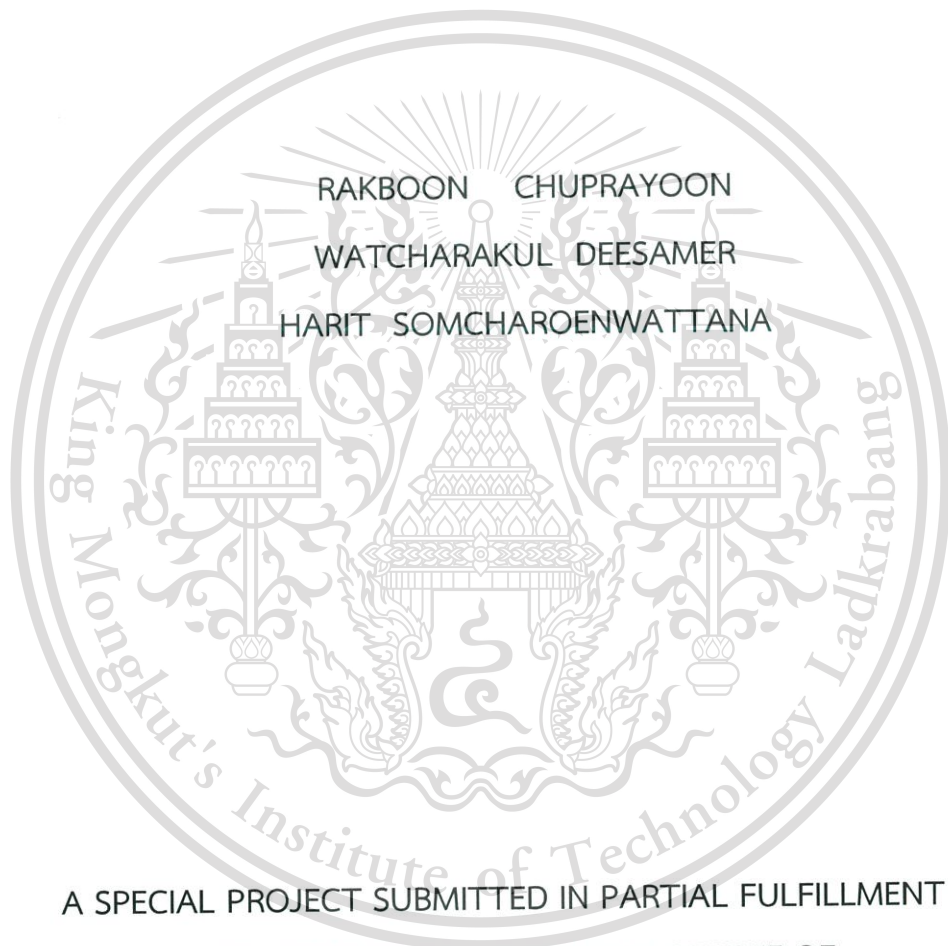
ปีการศึกษา 2560

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

ERODIBILITY AND PERMEABILITY OF SOIL IN
LAMPHRAPHLOENG DAM WATERSHED AREA NAKHON
RATCHASIMA PROVINCE



A SPECIAL PROJECT SUBMITTED IN PARTIAL FULFILLMENT OF
THE REQUIREMENT FOR THE DEGREE OF
BACHELOR OF CIVIL ENGINEERING
DEPARTMENT OF CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING
KING MONGKUT'S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG
ACADEMIC YEAR 2017

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

คุณสมบัติการพังทลายและค่าการรั่วซึมของดินบริเวณพื้นที่ลุ่มน้ำ

ลำพระเพลิง จังหวัดนครราชสีมา

นายรักบุญ	ชูประยูร	รหัสนักศึกษา	57011052
นายฤกษ์	สมเจริญวัฒนา	รหัสนักศึกษา	57011563
นายวัชรกุล	ดีเสมอ	รหัสนักศึกษา	57011147
	อาจารย์ที่ปรึกษา	อุษะ	ศิริแก้ว
	อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม	รศ.ดร.อุมมา	สีบุญเรือง
			ปีการศึกษา 2560

บทคัดย่อ

เนื่องจากพื้นที่ลุ่มน้ำลำพระเพลิงเป็นพื้นที่ที่มีความลาดชันและเป็นหุบเขา เป็นพื้นที่ต้นน้ำของลำน้ำมูล และถูกรุกกล้าด้วยริ้วรอย และกิจกรรมต่างๆ ที่มีส่วนทำให้เกิดการพังทลายของหน้าดิน อาจทำให้เกิดปัญหาหลายอย่างเช่น ถนนพังเนื่องจากดินข้างใต้ถูกชะล้างโดนฝน การสูญเสียหน้าดินและดินถูกพัดพาทำให้ตะกอนดินมีเพิ่มขึ้นในอ่างเก็บน้ำลำพระเพลิง พื้นที่ดินถูกทำลายขาดความอุดมสมบูรณ์มากขึ้นในสภาพธรรมชาติ ดังนั้นจึงจำเป็นที่จะต้องศึกษาความคงทนของดินต่อการพังทลายและคุณสมบัติทางกลศาสตร์ของดิน ในพื้นที่ลุ่มน้ำลำพระเพลิง จังหวัดนครราชสีมา เราจะสามารถทำนายปริมาณการกัดเซาะตะกอนเพื่อนำไปใช้ประโยชน์ ในการช่วยเหลือชาวบ้านหรือผู้ต้องการออกแบบและวิศวกร เพื่อคาดการณ์สถานะการต่างๆ และค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน (K) เป็นปัจจัยตัวหนึ่งในสมการสูญเสียดินสากล (A = KRLSCP) สามารถทำผู้ที่ต้องการศึกษาการสูญเสียดินนำค่าความคงทนต่อการพังทลายของดินนำค่าไปใช้ในการศึกษาทดลองต่อได้ ค่าการรั่วซึมของดินในพื้นที่ศึกษามีค่าในช่วง 10^{-4} ถึง 10^{-6} เซนติเมตรต่อวินาที

คำสำคัญ: ค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน, ค่าการซึมผ่านของน้ำในดิน, ลุ่มน้ำลำพระเพลิง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

ERODIBILITY AND PERMEABILITY OF SOIL IN LAMPHRAPHLOENG BASIN, NAKHON RATCHASIMA PROVINCE

Mr.Rakboon Chuprayoon Student ID 57011052
Mr.Harit Somchareonwattana Student ID 57011563
Mr.Watcharakul Deesamer Student ID 57011147

Advisor: Uba Sirikeaw

Co-Advisor: Assoc. Prof. Dr.Uma Seeboonruang

Academic Year 2017

ABSTRACT

Lamphraphloeng basin comprised of slope and valley. It is a tributary of Mun River. It was invaded by the resort and agro industry which caused the soil erosion. Loss of soil surface induced the sedimentation in the reservoir, which reducing the capacity of the reservoir and age of the Lamphraphloeng Dam. Therefore, this study aims to investigate the erodibility and permeability of soil. In the Lamphraphloeng Basin of Nakhon Ratchasima Province, the amount of soil loss needed to be predicted. The value of erodibility and permeability are helpful information for a better understanding about the condition of bare land and vegetation or forest covered area, for the villagers and engineers. The soil erosion rate (K) is one of the factors in the global soil loss equation ($A = KRLSCP$). Permeability of the soil provides in the range of 10^{-4} to 10^{-6} cm/sec.

Keywords: Erodibility, Permeability, Lamphraphloeng Basin

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

II

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

กิตติกรรมประกาศ

ปริญญานิพนธ์เล่มนี้เกิดจากความตั้งใจของพวกเราทั้งสามคนและจะสำเร็จลุล่วงไปด้วยดีไม่ได้ หากขาดคำแนะนำจากบรรดาคณาจารย์ของภาควิชาวิศวกรรมโยธา โดยเฉพาะอย่างยิ่งคือ อาจารย์อุบะศิริแก้ว รศ.ดร.อุมา สิบญูเรือง คุณธีรเดช คำวิไล และเจ้าหน้าที่ปฏิบัติการที่ได้คอยให้คำแนะนำในการดำเนินการ ปฏิบัติ ทดลอง อย่างใกล้ชิด จนปริญญานิพนธ์เล่มนี้สำเร็จลุล่วงไปด้วยดี พวกเราผู้จัดทำมีความซาบซึ้งอย่างยิ่ง จึงขอขอบพระคุณอย่างสูง

ขอขอบคุณคณาจารย์ภาควิชาวิศวกรรมโยธา สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบังที่ได้ให้ความรู้ในทุกๆรายวิชาที่เป็นพื้นฐานในการต่อยอดเพื่อไปใช้ในอนาคต โดยคณาจารย์ท่านต่างๆได้ถ่ายทอดความรู้ทั้งวิชาการ การปฏิบัติ และการใช้ชีวิตทั้งด้านการอยู่ร่วมกับผู้อื่นและการเอาตัวรอดในสังคมปัจจุบัน พวกเราผู้จัดทำจึงมีความซาบซึ้งอย่างยิ่งที่บรรดาอาจารย์ในภาควิชามิได้สอนเพียงเพื่อหน้าที่ที่ต้องสอน แต่ยังมีใส่ใจรายละเอียดต่างๆในชีวิตนักศึกษาจึงขอขอบพระคุณอีกครั้ง

ขอขอบคุณเพื่อนๆ ในภาควิชาวิศวกรรมโยธาที่คอยให้คำแนะนำ ช่วยเหลือกันมาตลอดหลักสูตรการศึกษานี้

สุดท้ายนี้ขอขอบคุณบิดา มารดา ผู้ส่งเสียเลี้ยงดูตลอดจนญาติพี่น้องที่คอยสนับสนุนจนทำให้พวกเราคณะผู้จัดทำได้มีวันนี้ พวกเราคณะผู้จัดทำรู้สึกซาบซึ้งและขอบพระคุณเป็นอย่างสูง

รักบุญ ชูประยูร
หฤษฎ์ สมเจริญวัฒนา
วัชรกุล ดีเสมอ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

สารบัญ

หน้า

บทคัดย่อภาษาไทย.....	I
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ.....	II
กิตติกรรมประกาศ.....	III
สารบัญ.....	IV
สารบัญตาราง.....	VII
สารบัญรูปภาพ.....	VIII
บทที่ 1 บทนำ.....	1
1.1 ความสำคัญและที่มาของปัญหาที่ทำการวิจัย.....	1
1.2 วัตถุประสงค์.....	1
1.3 ขอบเขตการวิจัย.....	1
1.4 ผลที่คาดว่าจะได้รับ.....	2
1.5 ความหมายของคำศัพท์ที่เกี่ยวข้อง.....	2
1.6 ประโยชน์และคุณค่าที่คาดว่าจะได้รับจากงานวิจัย.....	2
บทที่ 2 วรรณกรรมปริทัศน์.....	3
2.1 การจำแนกดิน.....	3
2.2 การพังทลายของดิน (Erosion).....	3
2.3 ช่องว่างระหว่างเม็ดดิน.....	4
2.3.1 การกระจายตัวของเม็ดดิน.....	4

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

IV

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

สารบัญ(ต่อ)

	หน้า
2.3.2 รูปร่างและผิวของเม็ดดิน	5
2.3.3 องค์ประกอบแร่ธาตุในมวลดิน	5
2.3.4 อัตราส่วนช่องว่างของดิน	5
2.3.5 ระดับความอิ่มตัว	5
2.3.6 โครงสร้างมวลดิน	6
2.3.7 คุณสมบัติของของเหลวในช่องว่าง.....	6
2.3.8 หลักการทดสอบแบบ Falling head.....	7
2.4 ขั้นตอนการทดลอง.....	10
2.4.1 วิธีการทดลอง Liquid Limit	10
2.4.2 วิธีการทดลอง Plastic Limit.....	11
2.4.3 วิธีการทดลองแบบ Falling head.....	12
2.5 ค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน (K).....	19
บทที่ 3 แผนการทดลองและดำเนินงานวิจัย	20
3.1 แนวคิดในการทดสอบในห้องปฏิบัติการ	20
3.2 ขั้นตอนการทำงาน	20
3.2.1 ศึกษาการปฏิบัติในหน้าที่บริเวณเขื่อนลำพระเพลิง	20
3.2.2 เก็บดินจากพื้นที่ตัวอย่างเพื่อนำไปหาคคุณสมบัติทางชลศาสตร์ของดิน	21
3.2.3 จำแนกดินใช้วิธีทดสอบ Permeability , Liquid Limit , Plastic Limit.....	21
3.2.4 เตรียมแปลงและทำการทดลองหาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน	22

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับครูใช้เฉพาะที่ออกคำสั่งมาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้แก้ไขในวงใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

สารบัญ(ต่อ)

หน้า

บทที่ 4 ผลการทดลอง	27
บทที่ 5 สรุปผลการศึกษาและข้อเสนอแนะ.....	28
เอกสารอ้างอิง	30
ภาคผนวก.....	31



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

VI

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

สารบัญตาราง

หน้า

ตาราง 2.1 ประเภทของดินจำแนกตามค่าการรั่วซึม.....	10
ตาราง 4.1 ผลค่า K (Erodibility) และ k (Permeability)	27



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

VII

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

สารบัญรูปภาพ

หน้า

บทที่ 1

รูปที่ 1.1	พื้นที่ศึกษา.....	2
------------	-------------------	---

บทที่2

รูปที่ 2.1	Casagrade Chart	3
รูปที่ 2.2	การพังทลายของดิน	4
รูปที่ 2.3	การทดสอบแบบ Falling Head	7
รูปที่ 2.4	ส่วนประกอบ cell สำหรับทดสอบ Falling Head	13
รูปที่ 2.5	cell สำหรับการทดสอบแบบ Falling Head.....	14
รูปที่ 2.6	การจัดอุปกรณ์สำหรับการทดลองแบบ Falling Head	14
รูปที่ 2.7	การทดสอบการซึมผ่านแบบ Falling Head.....	15
รูปที่ 2.8	กราฟการหาค่าความหนืดที่อุณหภูมิใดๆ.....	18

บทที่3

รูปที่ 3.1	พื้นที่ศึกษา.....	20
รูปที่ 3.2	เก็บดินจากพื้นที่ตัวอย่าง.....	21
รูปที่ 3.3	การบดดินตัวอย่างทำ Liquid limit และ Plastic limit.....	21
รูปที่ 3.4	การทดสอบแบบ Falling Head	22
รูปที่ 3.5	เตรียมขนาดพื้นที่สำหรับการทดลอง.....	22
รูปที่ 3.6	เตรียมพื้นที่สำหรับการทดลองโดยติดตั้งกำแพงกันน้ำออก.....	23

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

รูปที่ 3.7 ปล่อน้ำลงตามสไลบ..... 23
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

สารบัญรูปภาพ(ต่อ)

หน้า

รูปที่ 3.8	ควบคุมอัตราการไหลน้ำด้วยมาตรวัดน้ำและวาล์ว.....	24
รูปที่ 3.9	น้ำและตะกอนที่ได้หลังจากเกิดการชะล้าง.....	24
รูปที่ 3.10	เก็บตัวอย่างมา 200 ml.....	25
รูปที่ 3.11	นำตัวอย่างไปอบเพื่อหาน้ำหนักตะกอน.....	25
รูปที่ 3.12	ปริมาณน้ำฝนรายปี.....	26
บทที่4		
รูปที่ 4.1	กราฟการกระจายตัวเม็ดดิน.....	27
บทที่5		
รูปที่ 5.1	บริเวณพื้นที่ทดสอบหาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน.....	28
รูปที่ 5.2	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างค่า Erodibility และ Permeability.....	29

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 1

บทนำ

1.1 ความสำคัญและที่มาของปัญหาที่ทำการวิจัย

เนื่องจากพื้นที่ลุ่มน้ำลำพระเพลิงเป็นพื้นที่ที่มีความลาดชัน เป็นพื้นที่ต้นน้ำของลำน้ำมูล และถูกรุกกล้าด้วยริสอร์ทและกิจกรรมต่างๆ ที่มีส่วนทำให้เกิดการพังทลายของหน้าดิน อาจทำให้เกิดปัญหาหลายอย่างเช่น ถนนพังเนื่องจากดินข้างใต้ถูกชะล้างโดนฝน การสูญเสียน้ำดิน และดินถูกพัดพาทำให้ตะกอนดินมีเพิ่มขึ้นในอ่างเก็บน้ำลำพระเพลิง พื้นที่ดินถูกทำลายขาดความอุดมสมบูรณ์มากขึ้นในสภาพธรรมชาติ ดังนั้นจึงจำเป็นที่จะต้องศึกษาความคงทนของดินต่อการพังทลายและคุณสมบัติทางชลศาสตร์ของดิน ในพื้นที่ลุ่มน้ำลำพระเพลิง จังหวัดนครราชสีมา

1.2 วัตถุประสงค์

1.2.1 เพื่อศึกษาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน (Erodibility) ของดินแต่ละชนิดในพื้นที่ทำการสำรวจและทดสอบ

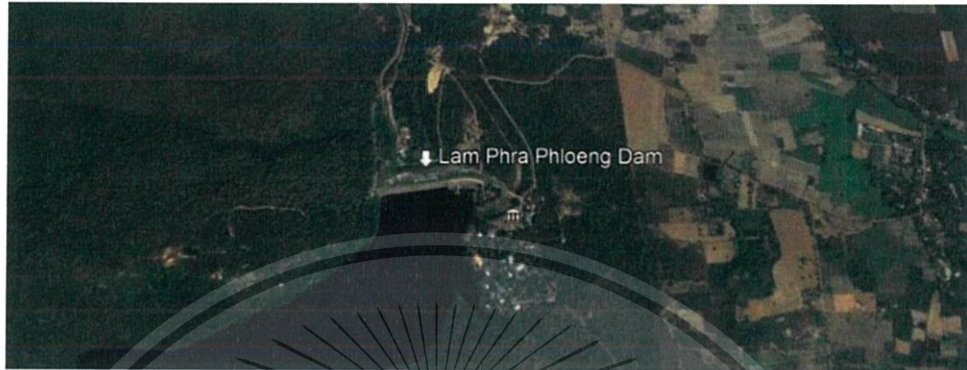
1.2.2 เพื่อการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ Erodibility กับ Permeability

1.3 ขอบเขตการวิจัย

พื้นที่ศึกษาลุ่มน้ำลำพระเพลิง ลำพระเพลิงซึ่งเป็นสาขาสำคัญของแม่น้ำมูล ไหลผ่านจังหวัดนครราชสีมา ลำพระเพลิงมีความลาดชันมาก หน้าแล้งชาวบ้านประสบปัญหาการขาดแคลนน้ำ ฤดูแล้งมีน้ำหลากนองท่วมต้นข้าวตามที่ราบลุ่มริมฝั่งแม่น้ำเกิดความเสียหาย ประชาชนได้รับความเดือดร้อน กรมชลประทานจึงได้แก้ไขปัญหานี้ด้วยการสร้างเขื่อนลำพระเพลิงและระบบการส่งน้ำ ซึ่งตั้งอยู่บริเวณ บ้านบุหัวช้าง ตำบลตะขบ อำเภอปักธงชัย จังหวัดนครราชสีมา แผนที่ภูมิประเทศมาตราส่วน 1 : 50,000 ระวัง 5338 II พิกัด 47 PRS 064150

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ปริมาณน้ำเก็บกักสูงสุด 240 ล้านลบ.ม. มีพื้นที่ชลประทาน 172.50 มีพื้นที่รับน้ำ 11.30 ตร.กม. ทร.กม.เริ่มก่อสร้าง พ.ศ.2506 แล้วเสร็จ พ.ศ.2510 พื้นที่ศึกษาแสดงในรูปที่ (1.1)



รูปที่ 1.1 พื้นที่ศึกษา

1.4 ผลที่คาดว่าจะได้รับ

เราจะสามารถทำนายปริมาณการกัดเซาะก่อนเพื่อนำไปใช้ประโยชน์ ในการช่วยเหลือชาวบ้านหรือผู้ต้องการออกแบบและวิศวกรเพื่อคาดการณ์สถานะการต่างๆและค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน (K) เป็นปัจจัยตัวหนึ่งในสมการสูญเสียดินสากล (A=KRLSCP) สามารถทำผู้ที่ต้องการศึกษาการสูญเสียดินนำค่าความคงทนต่อการพังทลายของดินนำไปใช้ในการศึกษาทดลองต่อไป

1.5 ความหมายของคำศัพท์ที่เกี่ยวข้อง

Erodibility คือ ค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน

Permeability คือ ค่าการซึมผ่านของน้ำในดิน

Erosion คือ การกัดเซาะของดิน

1.6 ประโยชน์และคุณค่าที่คาดว่าจะได้รับจากงานวิจัย

สามารถตรวจสอบได้ว่าพื้นที่บริเวณศึกษามีค่าความคงทนต่อการพังทลายของดินอยู่ในช่วงที่เหมาะสมหรือไม่ (0.02 – 0.67) หากค่าที่ได้ไม่อยู่ในช่วงที่เหมาะสมควรมีการปรับปรุงหรือหาวิธีรับมือในการก่อสร้างบริเวณนั้นและยังสามารถนำค่า K ที่ได้ไปใช้ต่อในสมการสูญเสียดินสากล

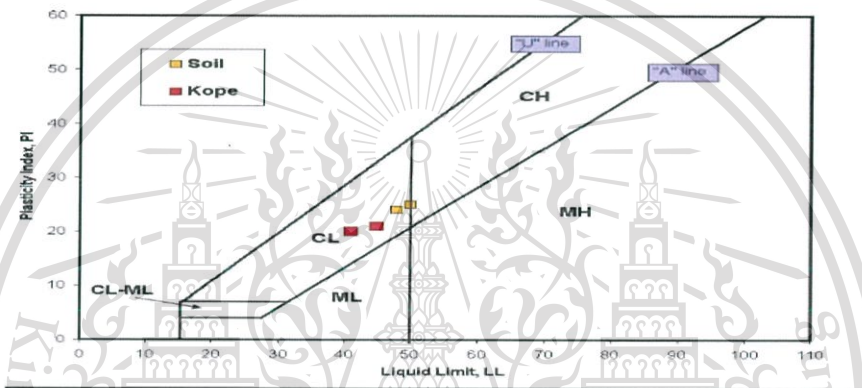
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 2

วรรณกรรมปริทัศน์

2.1 การจำแนกดิน

ใช้มาตรฐาน ASTM D 2487 สำหรับดินพื้นที่โครงการเป็นดินดินเม็ดละเอียดเป็นส่วนใหญ่ ซึ่งต้องใช้ Atterberg's Limits นำค่า พิกัดเหลวและค่าดัชนีพลาสติก นำมาพล็อตใน Casagrande chart แสดงในรูปที่ (2.1)



รูปที่ 2.1 (Casagrande Chart (reference)[1])

2.2 การพังทลายของดิน (Erosion)

การกัดเซาะพังทลายของดิน เป็นกระบวนการที่เกิดขึ้นจากการแตกแยกของอนุภาคและเคลื่อนอนุภาคดินที่แตกแยกนั้นออกไปจากพื้นที่โดยตัวกลางต่างๆที่อาจจะเป็นน้ำลมและแรงดึงดูดของโลกกระบวนการกัดเซาะพังทลายของดินอาจจะแบ่งเป็น 3 กระบวนการย่อยคือ 1.กระบวนการแตกแยกของอนุภาคดิน 2.กระบวนการที่เคลื่อนย้ายอนุภาคดินที่แตกแยกออกไปโดยตัวกลางต่างๆ แต่ในขณะที่มีการเคลื่อนย้ายอยู่นี้ ถ้าพลังงานในการเคลื่อนย้ายมีไม่เพียงพอจะเกิดกระบวนการย่อยที่ 3.กระบวนการตกตะกอนหรือ Sedimentation (Morgan, 1996)

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 2.2 การพังทลายของดิน

2.3 ช่องว่างระหว่างเม็ดดิน

ในมวลดินจะประกอบด้วยช่องว่างเล็กๆ ซึ่งเรียงตัวขดเคี้ยวไปมาระหว่างเม็ดดิน เมื่อน้ำมีความดันหรือระดับต่างกัน 2 จุดในมวลดิน น้ำก็จะไหลผ่านช่องว่างเหล่านี้ ดังนั้นหากช่องว่างระหว่างเม็ดดินมีขนาดเล็ก น้ำก็จะไหลซึมผ่านไปได้ยากกว่าดินที่มีช่องว่างขนาดใหญ่ ความสามารถที่ยอมให้น้ำผ่านมวลดินไปได้เรียกว่า “สัมประสิทธิ์ค่าการรั่วซึม” หรือ “coefficient of permeability , k” ในดินพวกเม็ดละเอียด เช่น ตะกอนทรายหรือดินเหนียว น้ำจะไหลซึมผ่านไปได้ยาก ค่า k จะต่ำ เราเรียกดินประเภทนี้ว่า “impervious soil”

2.3.1 การกระจายตัวของเม็ดดิน

การกระจายตัวของขนาดเม็ดดินจะมีผลต่อการซึมผ่านของน้ำในดิน โดยเฉพาะกับดินพวก granular soil เช่นพวกกรวด ทราย เม็ดดินที่มีขนาดเล็กเมื่อเรียงชิดติดกัน จะทำให้มีช่องว่างระหว่างเม็ดเล็กกว่าเม็ดดินขนาดใหญ่ ค่าการรั่วซึมของน้ำจะสัมพันธ์กับขนาดเม็ดดิน ดังสมการที่ (2.1)

$$K = \frac{(D_{10})^2}{100} \text{ เมตร/วินาที} \quad (2.1)$$

เมื่อ D_{10} = ขนาดเม็ดดิน (มม.) ที่มีส่วนที่เล็กกว่าขนาดนี้เป็นจำนวน 10%
โดยน้ำหนักประสิทธิผล (Effective Grained size)

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

2.3.2 รูปร่างและผิวของเม็ดดิน

เม็ดดินที่มีลักษณะเรียวยาว หรือไม่ปกติ จะทำให้การไหลของน้ำในดินคดเคี้ยว วากวนกว่าดินที่ประกอบด้วยเม็ดดินที่มีลักษณะกลมมนและเม็ดดินที่มีลักษณะผิว ขรุขระหยาบ จะทำให้เกิดแรงเสียดทานต้านการไหลของน้ำมากกว่าเม็ดดินที่มีผิวเรียบ ลักษณะของดินทั้งสองจะทำให้การไหลของน้ำในดินยากขึ้น

2.3.3 องค์ประกอบแร่ธาตุในมวลดิน

ในดินพวกเม็ดละเอียด (fine-grained soils) เช่น ดินเหนียว ผลของแร่ธาตุ องค์ประกอบในดินจะผลต่อการไหลซึมผ่าน ลักษณะของการยึดเกาะและเรียงตัวของ แร่ธาตุต่างๆ จะไม่เหมือนกัน ทำให้ลักษณะช่องว่างในมวลดินต่างกัน แต่จะมี ผลกระทบน้อยกับพวกกรวดและทราย

2.3.4 อัตราส่วนช่องว่างของดิน

ดินที่มีอัตราส่วนช่องว่างมาก น้ำยอมไหลสะดวกกว่าดินที่มีอัตราส่วนช่องว่าง น้อย เช่นในทรายหลวมน้ำจะไหลผ่านได้ดีกว่าทรายที่อัดแน่น ค่าการรั่วซึมของน้ำจะ สัมพันธ์กับอัตราส่วนช่องว่างของดิน

2.3.5 ระดับความอิ่มตัว

ในมวลดินที่ไม่อิ่มตัวจะมีฟองอากาศอยู่ในช่องว่างระหว่างเม็ดดินซึ่งจะคอยกั้น การไหลของน้ำ ทำให้น้ำไหลซึมผ่านไม่สะดวก ถ้าระดับความอิ่มตัวของดินเพิ่มมากขึ้น ก็จะทำให้ค่าการรั่วซึมของดินเพิ่มขึ้นด้วย

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

2.3.6 โครงสร้างมวลดิน

เนื่องจากธรรมชาติของดินจะไม่เป็นเนื้อเดียวกันทั้งหมด (non homogenous) โดยปกติแล้วดินจะแบ่งเป็นชั้นๆ โดยส่วนใหญ่ดินในแต่ละชั้นจะมีลักษณะที่ต่างกัน นอกจากลักษณะของดินที่แบ่งเป็นชั้นๆ แล้วลักษณะการเรียงตัวของช่องว่างในมวลดินก็มีผลต่อการไหลของน้ำ ดินที่มีช่องว่างการเรียงตัวเป็นระเบียบ เป็นแถวตามแนวทิศทางการไหลของน้ำ น้ำจะไหลได้สะดวกกว่าในช่องว่างของดินที่มีลักษณะการจัดเรียงตัวระเกะระกะ ไม่ต่อเนื่อง

2.3.7 คุณสมบัติของของเหลวในช่องว่าง

คุณสมบัติของของเหลวที่สำคัญและมีอิทธิพลต่อการไหลของของเหลว (ในที่นี้คือน้ำ) คือ ความหนืด (viscosity) ความหนืดของน้ำจะเปลี่ยนไปตามอุณหภูมิ เมื่ออุณหภูมิสูง ความหนืดจะลดลง ทำให้น้ำไหลซึมผ่านมวลดินได้ง่ายขึ้น สำหรับการทดลองปกติจะใช้อุณหภูมิที่ 20°C ดังสมการที่ (2.2 และ 2.3)

$$k_{20} = k_t \cdot \frac{\mu_T}{\mu_{20}} \quad (2.2)$$

หรือ

$$k_t = \frac{k_{20}}{\left(\frac{\mu_T}{\mu_{20}}\right)} \quad (2.3)$$

เมื่อ k_t = ค่าสัมประสิทธิ์การรั่วซึมของน้ำในดินที่อุณหภูมิ T

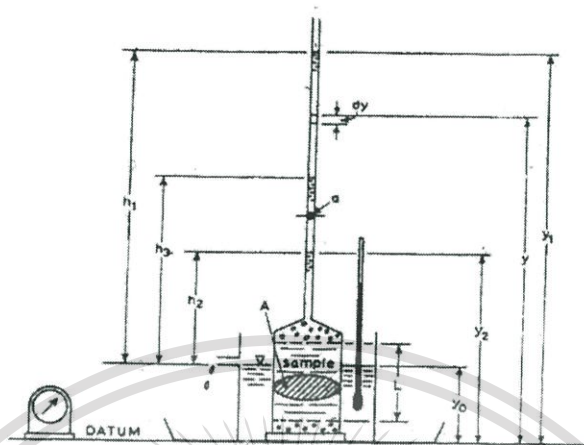
k_{20} = ค่าสัมประสิทธิ์การรั่วซึมของน้ำในดินที่อุณหภูมิ 20 °C

μ_T = ความหนืดของน้ำที่อุณหภูมิ T

μ_{20} = ความหนืดของน้ำที่อุณหภูมิ 20 °C

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

วิธีทดสอบแบบระดับน้ำเปลี่ยนแปลง (Falling Head or Variable Head)



รูปที่ 2.3 การทดสอบแบบ Falling Head

2.3.8 หลักการทดสอบแบบ Falling head

โดยการปล่อยน้ำจากระดับ h_1 ให้น้ำไหลผ่านตัวอย่างดินที่ยอมให้น้ำไหลผ่านได้ต่ำ ระดับน้ำในหลอดจะต่ำลงเรื่อยๆ และเพื่อให้เหมาะสมลักษณะของตัวอย่างที่จะทดสอบ หลอดน้ำในแผงทดสอบจะมีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางต่างๆ กันให้เลือเนื่องจากดินแต่ละชนิดจะยอมให้น้ำไหลซึมผ่านได้ในอัตราที่ต่างกัน จากภาพ 2.3 เราสามารถหาค่าสัมประสิทธิ์ความซึมได้ของน้ำในดินได้ดังนี้

$$dQ + -ady \text{ (เป็นลบเนื่องจากระดับน้ำ } y \text{ ลดต่ำลง)}$$

จาก Darcy's Law สมการที่ (2.4)

$$dQ = Akidt = \frac{Ak(y-y_0)}{L} dt \quad (2.4)$$

เพราะฉะนั้นจะได้ สมการที่ (2.5)

$$-adj = \frac{Ak(y-y_0)}{L} dt \quad (2.5)$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หรือ
$$-\frac{1}{(y-Y_0)} dy = \frac{kA}{aL} dt \quad (2.5)$$

อินทิเกรตจาก y_1 ถึง y_2 และจาก t_1 ถึง t_2 สมการที่ (2.6)

$$-\int_{y_1}^{y_2} \frac{dy}{y-y_0} = \int_{t_1}^{t_2} \frac{kA}{aL} dt \quad (2.6)$$

$$-\ln(y-y_0) = \frac{kA}{aL} t \quad (2.6)$$

เพราะฉะนั้นจะได้
$$\ln\left(\frac{y_1-y_0}{y_2-y_0}\right) = \frac{kA}{aL} (t_2 - t_1) \quad (2.6)$$

แทนค่า y_1-y_0 ด้วย h_1 และ y_2-y_0 ด้วย h_2 สมการที่ (2.7)

จะได้
$$k = \frac{aL}{A(t_2-t_1)} \ln\left(\frac{h_1}{h_2}\right) \quad (2.7)$$

หรือ
$$k = \frac{2.303aL}{A \Delta t} \log\left(\frac{h_1}{h_2}\right) \quad (2.7)$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ในการทดลองเมื่อระดับน้ำลดลงคือ h_1, h_3 และ h_2 โดยให้ช่วงเวลาที่ระดับน้ำลดลงจาก h_1 มา h_3 เท่ากันกับช่วงเวลาที่ระดับน้ำลดลงจาก h_3 มายัง h_2 จากสมการที่ (2.7) ค่า k, a, A, L และ t คงที่

$$\begin{aligned} \text{เพราะฉะนั้นจะได้ } \ln\left(\frac{h_1}{h_3}\right) &= \ln\left(\frac{h_3}{h_2}\right) \\ \frac{h_1}{h_3} &= \frac{h_3}{h_2} \\ H_3 &= \sqrt{h_1 h_2} \end{aligned} \quad (2.8)$$

สมการที่ (2.6) จะใช้ในการสอบเทียบ (calibration) หลอดแก้ว (standpipes) ที่ใช้ปล่อยน้ำหรืออาจใช้ในการตรวจสอบว่าค่า h ที่ได้จากระดับน้ำทั้ง 3 ค่าในการทดสอบ เป็นไปตามสมการนี้หรือไม่ เพื่อให้แน่ใจว่าสภาพการไหลซึมของน้ำเป็นไปอย่างสม่ำเสมอจากที่กล่าวมาไว้แล้วข้างต้นว่าฟองอากาศจะมีผลต่อการไหลซึมของน้ำในมวลดิน ดังนั้นในการทดลองน้ำที่เราใช้ในการปล่อยให้ไหลผ่านตัวอย่างดินต้องถูกไล่ฟองอากาศเสียก่อน (De-Air-Water) และตัวอย่างดินที่ใช้ในการทดลองจะต้องถูกไล่อากาศและทำให้อิ่มตัวก่อนการทดสอบด้วยเหตุผลเดียวกัน (ปกติแล้วในน้ำใต้ดินจะมีฟองอากาศกระจายอยู่น้อยมาก) ในการทดสอบแบบ Constant Head กับตัวอย่างดินพวกทรายที่ไม่มีดินละเอียดปนอาจใช้น้ำธรรมดาก็ได้ และหากต้องการทราบค่าความซึมผ่านของน้ำให้ใกล้เคียงกับสภาพจริงในสนามมากที่สุด น้ำที่ปล่อยให้ไหลผ่านตัวอย่างดินก็ควรเป็นน้ำจากสภาพในสนามด้วยแต่จะไม่สะดวกในการทดสอบเพราะน้ำในสนามอาจมีสารแขวนลอย หรือแบคทีเรียอยู่ซึ่งจะไม่เหมาะสมกับอุปกรณ์ทดสอบในห้องปฏิบัติการ น้ำที่เราจะไล่อากาศเพื่อใช้ในการทดสอบอาจเป็นน้ำประปาธรรมดา น้ำกลั่น น้ำที่ผ่านการไล่ประจุไฟฟ้า(เนื่องจากประจุไฟฟ้าที่แตกต่างกันระหว่างอนุภาคน้ำกับผิวเม็ดดินจะทำให้ น้ำไหลช้าลงได้) หรือน้ำจากสนามก็ได้ ทั้งนี้ ตารางที่ 2.1 แสดงค่าระดับการรั่วซึมของดิน เช่นเมื่อดินมีค่าการรั่วซึมน้อยกว่า 10^{-9} เมตรต่อวินาที เป็นดินที่บดน้ำ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตารางที่ 2.1 การจำแนกประเภทของดินตามค่าการรั่วซึม

Degree of permeability	Range of coefficient of Permeability, k(m/s)
High	$>10^{-3}$
Medium	$10^{-3}-10^{-5}$
Low	$10^{-5}-10^{-7}$
Very low	$10^{-7}-10^{-9}$
Practically Impermeable	$< 10^{-9}$

อุปกรณ์

1. แผงชุดอุปกรณ์การทดสอบการไหลซึมผ่านของน้ำ
2. Permeability cell
3. กรวย
4. นาฬิกาจับเวลา
5. ตาชั่ง
6. ปั๊มสุญญากาศ (vacuum pump)

2.4 ขั้นตอนการทดลอง

2.4.1 วิธีการทดลอง Liquid Limit

1. เตรียมตัวอย่างดิน โดยใช้ก้อนยางทุบดินที่ฝังให้แห้งในอากาศ เพื่อให้ดินเม็ดเล็ก ๆ ที่รวมตัวกันเป็นก้อน ใหญ่กระจายออก ต่อกันนั้นร่อนตัวอย่างดินผ่านตะแกรง No. 40 ประมาณ 250 ± 10 กรัม
2. ตรวจสอบอุปกรณ์เครื่องมือทดสอบ โดยเฉพาะเครื่องเคาะดิน (Liquid limit device) ต้องตรวจสอบความสูง ของระยะตกกระทบของถ้วยทองเหลืองกับพื้น

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

10

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

รองให้ได้เท่ากับ 1 เซนติเมตร พอดีโดยใช้ส่วนปลายของตัว ปาดร่องดินเป็นตัว ตรวจสอบ

- นำดินที่เตรียมไว้ผสมน้ำให้เข้ากันในถ้วยกระเบื้องเคลือบ โดยในชั้นแรกควรเติมผู้ เพียงเล็กน้อยก่อน เพื่อให้ปริมาณความชื้นของดินไม่สูงเกินไป
- ใช้มีดปาด (Spatula) ตักดินใส่ลงในถ้วยทองเหลือง จากนั้นปาดดินให้เรียบ โดยให้ความหนาของดินที่อยู่ ตรงกลางถ้วยทองเหลืองสูงประมาณ 1 เซนติเมตร ต่อจากนั้น ทำการปาดร่องดินตรงกลางถ้วยทองเหลือง ด้วยตัวปาดร่องดิน (Grooving tool) แล้วเริ่มทำการเคาะดินทันที
- เคาะดินด้วยความเร็วสม่ำเสมอ 2 ครั้งต่อวินาที (120 ครั้งต่อนาที) จนกระทั่งดิน ทั้ง 2 ข้างเคลื่อนตัวมา บรรจบกันได้ระยะ 1.3 เซนติเมตร จดบันทึกค่าจำนวนครั้ง ในการเคาะ (Blow count, N) ไว้ซึ่งในการเคาะ ครั้งแรกนั้นจำนวนครั้งในการ เคาะควรอยู่ที่ประมาณ 30 – 35 ครั้ง จากนั้นเก็บตัวอย่างดินจากถ้วย ทองเหลือง ในบริเวณที่ดินมาบรรจบกันประมาณ 40 กรัม ใส่กระป๋องอบดิน (Can) เพื่อนำไป หาค่าปริมาณ ความชื้น เสร็จแล้วตักดินในถ้วยทองเหลืองออกให้หมด นำกลับไป ใส่ในถ้วยกระเบื้องเคลือบผสมดิน จากนั้นเซ็ดถ้วยทองเหลืองให้สะอาด
- ผสมผู้เพิ่มลงในดินอีกเล็กน้อย คลุกเคล้าให้เข้ากันเหมือนเดิม จากนั้นให้ทำตาม ขั้นตอนที่ 4 และ 5 ทำซ้ำ เช่นนี้จนได้จำนวนครั้งในการเคาะอย่างน้อย 4 ค่า

2.4.2 วิธีการทดลอง Plastic Limit

- นำดินตัวอย่างที่แบ่งมาจากการทำ Liquid Limit ประมาณ 20 – 30 กรัม มาปั้น เป็นก้อนกลม ขนาดเส้นผ่าน ศูนย์กลาง 1 เซนติเมตร หลาย ๆ ก้อน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

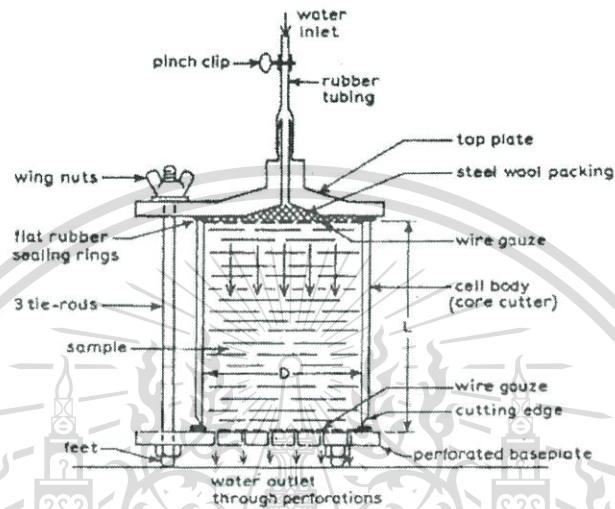
2. จากนั้นนำดินที่ปั่นเป็นก้อนกลมเรียบร้อยแล้ว มาคลึงบนแผ่นกระจกผิวเรียบด้วยฝ่ามือ ด้วยอัตราความเร็ว ในการคลึง 80 – 90 เทียวต่อนาที(คลึงไปข้างหน้า 1 ครั้ง และกลับมาหลัง 1 ครั้ง เท่ากับการคลึง 1 เทียว) จนดินมีลักษณะยาวเป็นเส้น มีขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางประมาณ 3.2 มิลลิเมตร (1/8 นิ้ว) ภายในระยะเวลา ไม่เกิน 2 นาทีโดยสามารถเทียบขนาดเส้นของดินได้กับแท่งโลหะขนาด 3.2 มิลลิเมตรที่เตรียมไว้
3. ถ้าดินที่คลึงแล้วจนมีขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 3.2 มิลลิเมตรและยังสามารถคลึงต่อไปได้อีกโดยยังไม่มีรอย แตกร้าวเกิดขึ้นที่ผิว แสดงว่าดินนั้นมีปริมาณความชื้นที่ยังสูงกว่าค่า พิกัดพลาสติก (Plastic Limit) อยู่ให้นำดินนั้นมาคลึงใหม่ แต่ในทางกลับกันถ้าดินเกิดรอยแตกร้าวขณะที่ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางยังใหญ่กว่า 3.2 มิลลิเมตรอยู่ แสดงว่าดินนั้นมีปริมาณความชื้นที่น้อยกว่าค่าพิกัดพลาสติก (Plastic Limit) ต้องเติมน้ำ ลงในดินอีก ก่อนที่จะทำการคลึงดินใหม่อีกครั้งหนึ่ง จนกว่าจะสามารถคลึงดินให้มีขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง เท่ากับ 3.2 มิลลิเมตรแล้ว ดินเกิดรอยแตกร้าวขึ้นที่ผิวพอดี ที่สถานะปริมาณความชื้นของดินนี้จะเรียกว่า เป็นค่าพิกัดพลาสติก (Plastic Limit)
4. ให้เก็บเส้นดินที่คลึงได้ใส่กระป๋องอบดิน เพื่อนำไปหาค่าปริมาณความชื้นต่อไป
5. คลึงตัวอย่างดินก้อนใหม่และทำตามขั้นตอนที่ 2 ถึง 4 อีกประมาณ 2 – 3 ตัวอย่าง ดิน เพื่อที่จะได้นำค่า ทั้งหมดมาหาค่าเฉลี่ยค่าพิกัดพลาสติก (Plastic Limit) ต่อไป

2.4.3 วิธีการทดลองแบบ Falling head

1. เตรียมตัวอย่างดินใน cell ให้มากพอที่จะบรรจุลงในแบบ (permeability cell) โดยทำการบดอัดประมาณ 3-5 ชั้น ให้ได้ความหนาแน่นใกล้เคียงกับสภาพตามธรรมชาติ และรองแผ่นตระแกรง(wire gauze) ที่ด้านบนและด้านล่างของดิน ก่อนการใส่ดินลงใน cell ให้ชั่งน้ำหนักดินทั้งหมดก่อน หากต้องการทดสอบดิน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

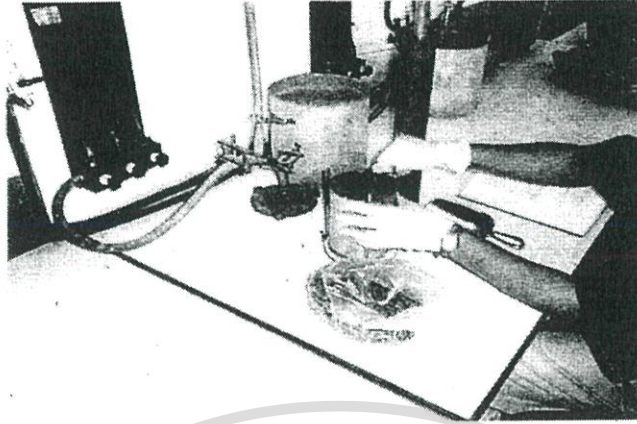
ทั้งหมดก่อน หากต้องการทดสอบดินโดยใช้ตัวอย่างดินในสนาม ทำได้โดยการกด cell ลงไปบนดินนั้นโดยให้ขอบที่แหลมคว่ำลงบนดิน และประกบกับชุด cell ดั้งเดิม ตัวอย่างดินที่ได้จะเป็น undisturbed sample



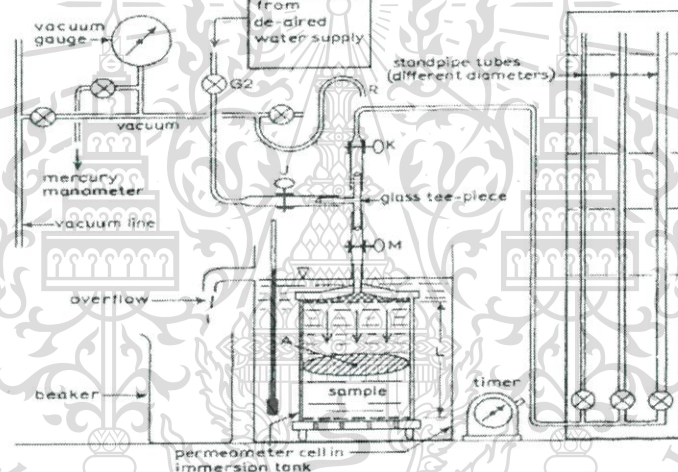
รูปที่ 2.4 ส่วนประกอบ cell สำหรับการทดสอบแบบ Falling Head

- วัดขนาดความสูงของตัวอย่างดินใน cell จากผิวบนถึงผิวล่างตัวอย่างดิน วัดขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางของ cell ซึ่งน้ำหนักของดินที่เหลือ และนำตัวอย่างของดินที่เหลือบางส่วนไปหา % water content เลือกขนาดหลอด standpipe ให้เหมาะสมกับความชื้นน้ำของตัวอย่างดินที่จะทำการทดลอง ดินที่มีความชื้นน้ำมากกว่าให้ใช้หลอดที่มีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางใหญ่กว่า จากนั้นตรวจสอบค่าขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางของท่อ standpipe ที่ใช้

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

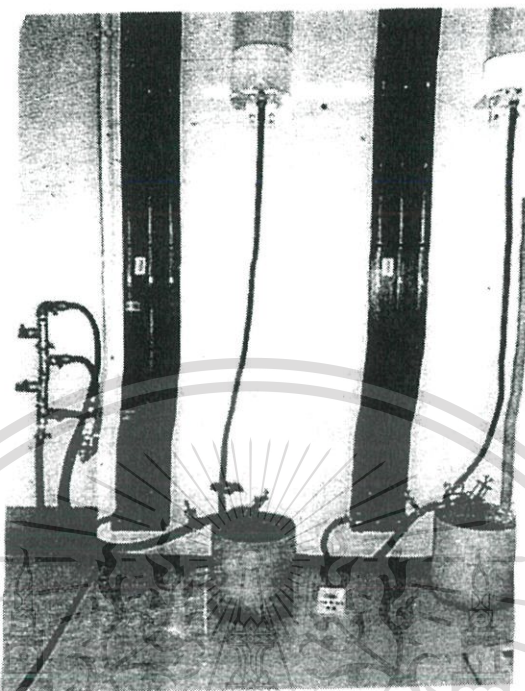


รูปที่ 2.5 cell บรรจุตัวอย่างดินสำหรับการทดสอบแบบ Falling Head



รูปที่ 2.6 การจัดอุปกรณ์สำหรับการทดลองแบบ Falling Head

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 2.7 การทดสอบการซึมผ่านแบบ Falling Head

3. การไล่อากาศและทำให้ตัวอย่างอิ่มตัว
 - 3.1 นำตัวอย่างดินใน cell ไปแช่ภาชนะบรรจุน้ำ ดังรูป เปิดวาล์ว M และ K ให้น้ำไหลผ่านตัวอย่างดิน สำหรับดินที่มีความซึมน้ำต่ำ จะต้องแช่ตัวอย่างไว้ 24 ชั่วโมง หรือมากกว่า
 - 3.2 นำปลายสายยาง R จากปั๊มดูดอากาศ(Vacuum Pump) ต่อเข้าแก้ว 3 ทางที่ปลาย k จากนั้นทำการปิดคลิบ j จากนั้นเปิดเครื่องปั๊มให้ดูดอากาศ โดยตั้งที่อัตราต่ำๆ โดยปรับที่ vacuum line และ air bleed valves จนกระทั่งน้ำเพิ่มสูงกว่าคลิบ M แสดงว่าตัวอย่างดินอิ่มตัวแล้ว

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. นำปลาย R ออกแล้วใส่ ปลาย K เข้าไปแทน จากนั้นปิดคลิป์ M แล้วเปิด คลิป์ j ให้น้ำไหลเข้าสู่หลอด standpipe ให้ระดับน้ำสูงถึงระดับ h1 ชีตระดับนี้ไว้ที่ standpipe จากนั้นประมาณค่าระดับน้ำที่จะอ่านครั้งสุดท้าย h2 ชีตระดับ h2 ไว้ที่ standpipe คำนวณ $h_3 = \sqrt{h_1 * h_2}$ แล้วชีตระดับ h3 ไว้ที่ standpipe เช่นกัน
5. นำลูกโป่งคลุมรัดที่ปลายของหลอด standpipe เพื่อป้องกันการระเหยของน้ำ จากนั้นเปิดคลิป์ M และเริ่มจับเวลา สังเกตระดับน้ำที่ลดลงใน standpipe เวลาที่น้ำลดจากระดับ h1 ถึง h3 และจากระดับ h3 ถึง h2 ควรมีค่าใกล้เคียงกันหรือควรต่างกันไม่เกิน 2-3 % พร้อมบันทึกอุณหภูมิน้ำในภาชนะรอง

การคำนวณผล

1. ความหนาแน่นเปียกของดิน (wet density) $\gamma_t = \frac{\text{น้ำหนักดินเปียก}}{\text{ปริมาตร mold}} = \frac{m}{v}, \text{g/cm}^3 (\text{t/m}^3)$
 2. ความหนาแน่นแห้งของดิน (Dry density) , $\gamma_a = \frac{W_s}{V} = \frac{W}{V(1+W)}, \text{g/cm}^3$
- เมื่อ
- W = น้ำหนักดินเปียก (wet weigh) ใน cell, g
 - W_s = น้ำหนักดินแห้ง (dry weigh) ใน cell, g
 - V = ปริมาตรของตัวอย่างดินใน cell, cm³
 - W = ความชื้นของดิน (water content), %/100
3. อัตราส่วนระหว่างมวลดิน (void ratio) , e

$$e = \frac{G_s * p_w}{p_a} = 1$$

เมื่อ G_s = ความถ่วงจำเพาะของเม็ดดิน

P_d = ความหนาแน่นของดินแห้ง (Dry density), g/cm³

P_w = ความหนาแน่นของน้ำ, g/cm³

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. สัมประสิทธิ์ความซึมได้ของน้ำ (k) จากการทดสอบ Constant Head (ที่อุณหภูมิทดสอบ)

$$K_t = \frac{Q}{Ait} = \frac{QL}{AT\Delta h} \text{ , cm/sec}$$

เมื่อ Q = ปริมาณน้ำที่ไหลผ่านในช่วงเวลา t, cm³

T = เวลาที่วัดที่ใช้วัดปริมาณน้ำ Q, cm/sec

A = พื้นที่หน้าตัดตัวอย่างดินที่น้ำไหลผ่าน, cm²

L = ระยะในแนวตั้งระหว่าง manometer ที่ต่อเข้า cell, cm

Δh = ผลต่างของระดับน้ำใน manometer, cm

5. สัมประสิทธิ์ความซึมได้ของน้ำ (K) จากการทดสอบแบบ Constant Head (ที่อุณหภูมิตดสอบ)

$$K_t = \frac{2.303aL}{A \Delta t} \log \frac{h_1}{h_2} \text{ , cm/sec}$$

เมื่อ A = พื้นที่หน้าตัดของตัวอย่างดินที่น้ำไหลผ่าน, cm²

a = พื้นที่หน้าตัดของ standpipe, cm²

L = ความยาวของตัวอย่างดินใน cell, cm

H1 = ระดับน้ำใน standpipe ขณะเริ่มทดลอง, cm

H2 = ระดับน้ำใน standpipe หลังจากเสร็จการทดลอง, cm

Δt = เวลาที่ระดับน้ำลดจากระดับ h1 ถึง h2 , sec

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

6. สัมประสิทธิ์ความชื้นได้ของน้ำ(k) จากการทดสอบที่อุณหภูมิมาตรฐาน 20 องศาเซลเซียส

$$K_{20} = K_t \frac{\mu_t}{\mu_{20}}$$

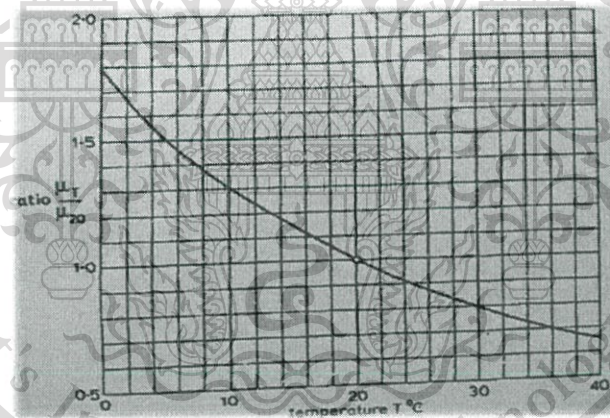
เมื่อ K_t = ค่าสัมประสิทธิ์ความชื้นได้ของน้ำในดินที่อุณหภูมิ T องศาเซลเซียส

K_{20} = ค่าสัมประสิทธิ์ความชื้นได้ของน้ำในดินที่อุณหภูมิ 20 องศาเซลเซียส

μ_t = ความหนืดของน้ำที่อุณหภูมิ T องศาเซลเซียส

μ_{20} = ความหนืดของน้ำที่อุณหภูมิ T20 องศาเซลเซียส

ค่า μ ดูค่า $\frac{\mu_t}{\mu_{20}}$ จากกราฟการหาค่าความหนืดแสดงดังรูปที่ 2.8



รูปที่ 2.8 กราฟการหาค่าความหนืดที่อุณหภูมิใดๆ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

2.5 ค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน (K)

เป็นปัจจัยตัวหนึ่งในสมการสูญเสียดินสากล ($A = KRLSCP$) และในการทดลองนี้เพื่อต้องการศึกษาหาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน ดำเนินการที่บริเวณลุ่มน้ำลำพระเพลิง จังหวัดนครราชสีมา ทำการทดลองแบบสังเกตการณ์ในแปลงมาตรฐาน ที่มีความกว้าง 6 ฟุต ยาว 72.6 ฟุต ความลาดเท มากกว่า 9 เปอร์เซ็นต์หรือใกล้เคียงแต่ไม่น้อยกว่า ค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน (K) สามารถหาได้จากสมการ $K = \frac{A}{R}$ เมื่อ $LSCP = 1$ (USDA, 1965) หรืออาจกล่าวได้ว่าค่าความคงทนต่อการพังทลายของดินขึ้นอยู่กับอัตราส่วนของปริมาณการสูญเสียดินในแปลง (A) และค่าดัชนีการชะล้างของฝน (R) ซึ่งมีค่าแตกต่างกันไป แล้วแต่ความหนาแน่นของฝน จะถูกชะล้าง มากขึ้นถ้าค่าดัชนีการชะล้างสูงขึ้น (Wischmeier และ Smith, 1958)

อุปกรณ์และวิธีการ

2.5.1 อุปกรณ์

1. แทรคเตอร์ล้อยางพร้อมไถหรือใช้แรงคน
2. สังกะสีหรือแผ่นไม้เพื่อกั้นขอบแปลง
3. เสื่อน้ำมันเพื่อรองกันบ่อรับน้ำตะกอน
4. บิกเกอร์เก็บตัวอย่างขนาด 250 ซีซี.
5. ตู้อบพร้อมเครื่องชั่งไฟฟ้า

2.5.2 วิธีการ ดำเนินการทดสอบแบบ Observation trial

1. ไถเตรียมแปลงไถขึ้นทางเดียวขึ้นหรือลงขนาดกว้าง 6 ฟุต กว้าง 72.6 ฟุต โดยใช้แทรคเตอร์หรือแรงคน
2. ใช้แผ่นสังกะสีหรือแผ่นไม้กั้นขอบแปลงฝั่งลึก 6 ซม.
3. ติดตั้งแอ่งรับน้ำที่จุดสิ้นสุดสไลป์
4. เก็บตัวอย่างจากแอ่งรับน้ำ 200 – 250 ซีซี. เพื่อนำมาอบหาน้ำหนักตะกอน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 3

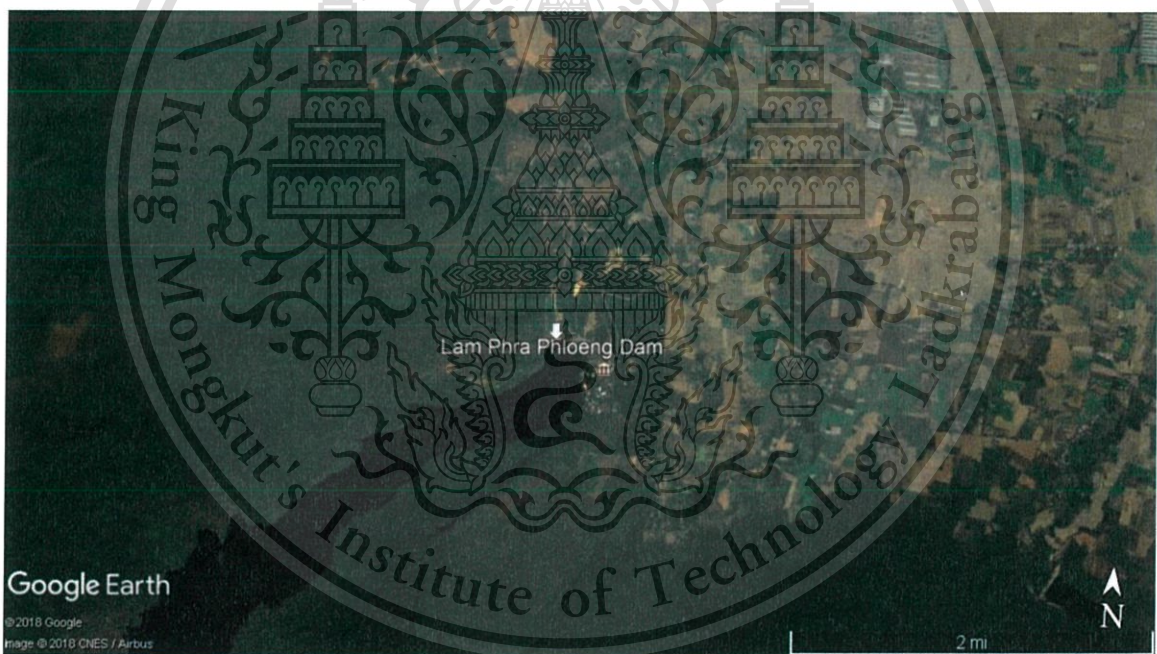
แผนการทดลองและดำเนินงานวิจัย

3.1 แนวคิดในการทดสอบในห้องปฏิบัติการ

เนื่องจากดินตัวอย่างที่นำมามีค่าสัมประสิทธิ์การซึมผ่านปานกลางแลค่อนข้างต่ำ ($k < 10^{-2}$ cm/sec) เช่นทรายละเอียด และดินตะกอนบางชนิด จึงต้องทำการทดสอบแบบ Falling Head

3.2 ขั้นตอนการทำงาน

3.2.1 ศึกษาการปฏิบัติในหน้าที่บริเวณลุ่มน้ำลำพระเพลิง บริเวณพื้นที่แสดงดัง (รูป 3.1)



รูปที่ 3.1 พื้นที่ศึกษา

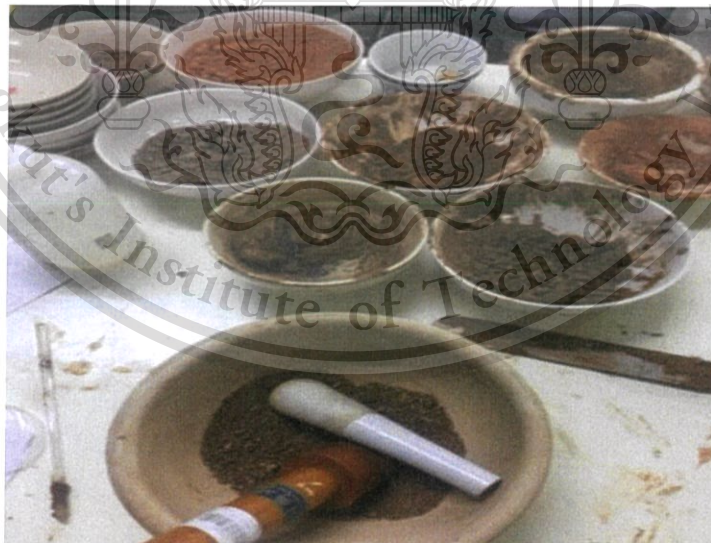
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

3.2.2 เก็บดินจากพื้นที่ตัวอย่างเพื่อนำไปหาคุณสมบัติทางชลศาสตร์ของดิน
แสดงดัง (รูป 3.2)



รูปที่ 3.2 เก็บดินจากพื้นที่ตัวอย่าง

3.2.3 จำแนกดินโดยใช้วิธีทดสอบ Permeability, Liquid Limit, Plastic Limit
แสดงดัง (รูป 3.3, 3.4)



รูปที่ 3.3 การบดดินตัวอย่างทำ Liquid limit และ Plastic limit

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 3.4 การทดสอบแบบ Falling Head

3.2.4 เตรียมแปลงและทำการทดลองหาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดินแสดง
ดัง (รูป 3.5 – 3.12)



รูปที่ 3.5 เตรียมขนาดพื้นที่สำหรับการทดลอง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 3.6 เตรียมพื้นที่สำหรับการทดลองโดยติดตั้งกำแพงกั้นน้ำออก



รูปที่ 3.7 ปลอยน้ำลงตามสโลบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 3.8 ควบคุมอัตราการไหลน้ำด้วยมาตรวัดน้ำและวาล์ว



รูปที่ 3.9 น้ำและตะกอนที่ได้หลังจากเกิดการชะล้าง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

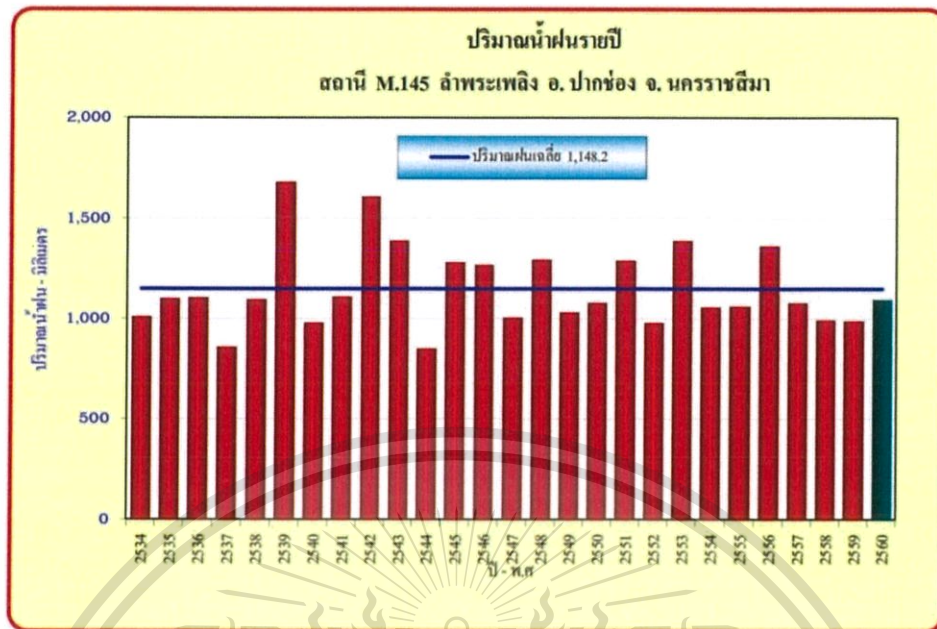


รูปที่ 3.10 เก็บตัวอย่างมา 200 ml



รูปที่ 3.11 นำตัวอย่างไปอบเพื่อหาน้ำหนักตะกอน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



$$K = \frac{A}{R}$$

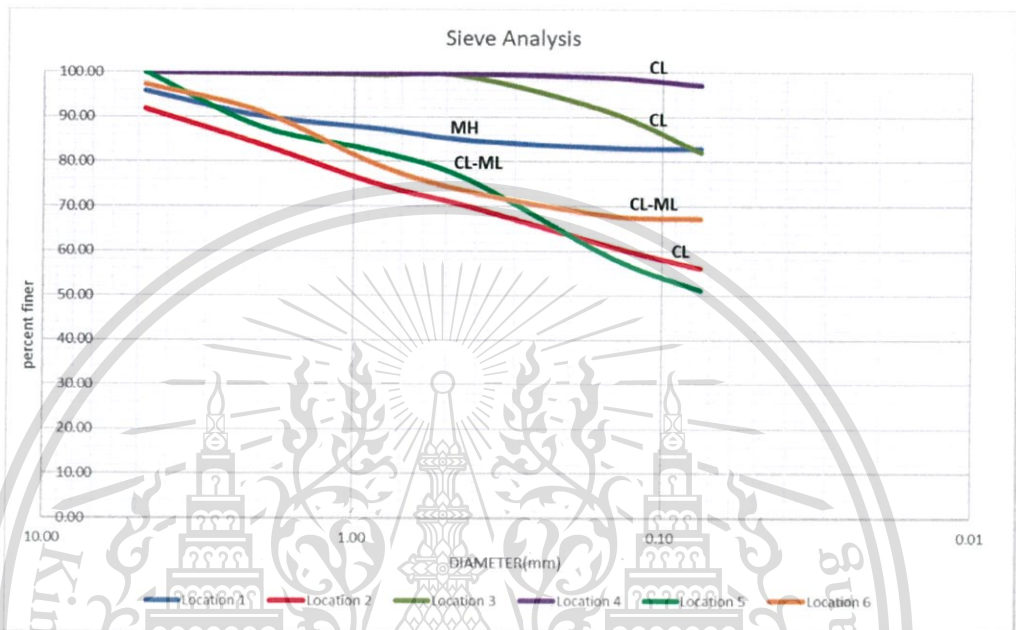
รูปที่ 3.12 ปริมาณน้ำฝนรายปี

ทำการปรับค่าตะกอนที่ได้จากแปลงขนาด $6 \times 72.6 \text{ ft}^2$ เป็นพื้นที่ขนาด 1 เฮกตาร์เราจะได้ค่า A ออกมา โดยค่า R นั้นแต่ละพื้นที่จะมีสมการต่างกันออกไปโดยบริเวณลำพระเพลิงมีสมการดังนี้ $R = 0.478X - 11.7196$ โดยค่า X หมายถึงปริมาณน้ำฝนรายปี

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 4

ผลการทดลอง



รูปที่ 4.1 กราฟการกระจายตัวของเม็ดดิน

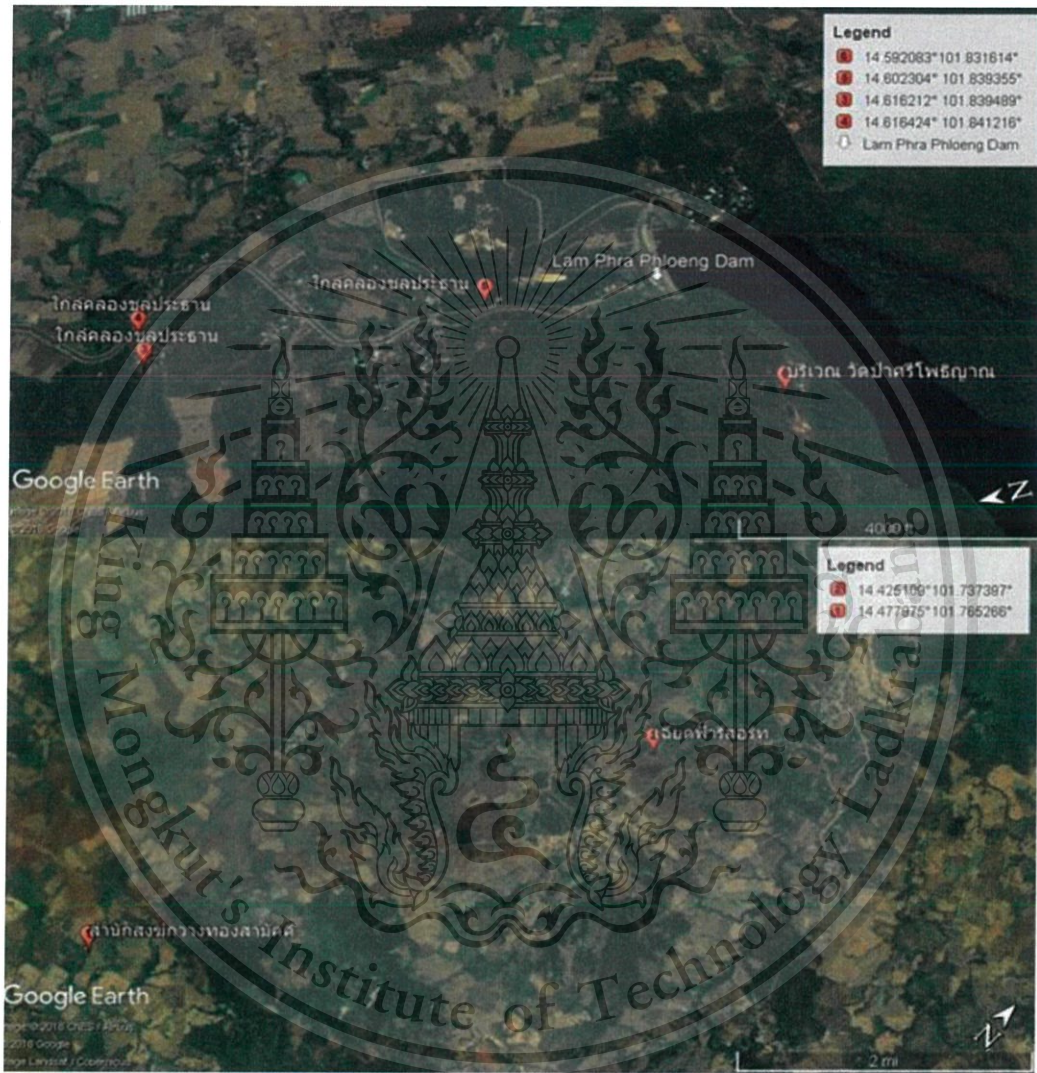
Location	Soil type	A, ton/hectare	R, ton/hectare/years	Erodibility factor (K)	Permibility (k)
1	MH	92.42	537.12	0.17	3.74×10^{-5}
2	CL	127.98	537.12	0.24	4.67×10^{-4}
3	CL	87.20	537.12	0.16	5.36×10^{-7}
4	CL	110.44	537.12	0.21	5.69×10^{-7}
5	CL-ML	176.77	537.12	0.33	3.11×10^{-6}
6	CL-ML	193.23	537.12	0.36	4.30×10^{-6}

ตาราง 4.1 ผลค่า K (Erodibility) และ k (Permeability)

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 5

สรุปผลการศึกษาและข้อเสนอแนะ

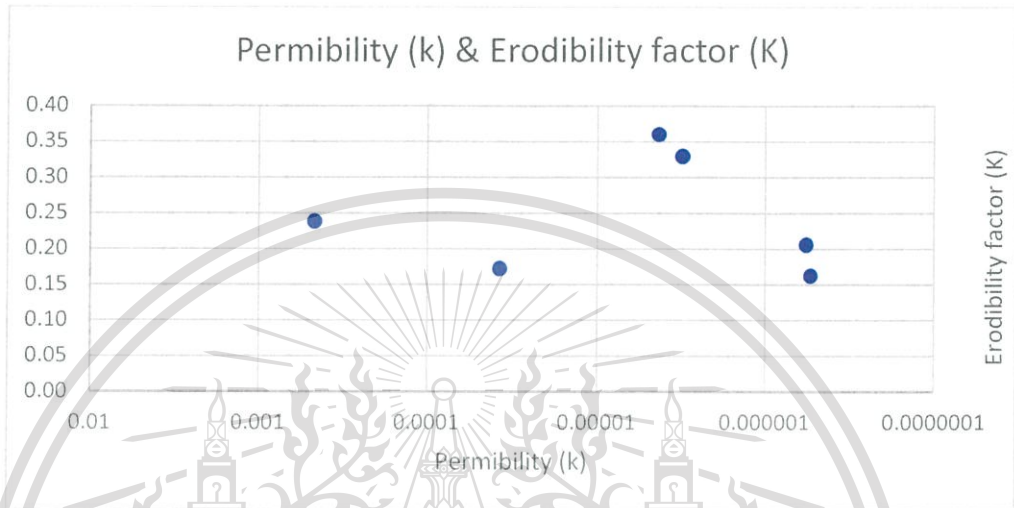


รูปที่ 5.1 บริเวณพื้นที่ทดสอบหาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดิน

เมื่อทำการทดสอบหาค่าความคงทนต่อการพังทลายของดินแล้วได้ค่าเฉลี่ยในพื้นที่ลุ่มน้ำลำพระเพลิงทั้ง 6 ตำแหน่งคือ 0.245 ซึ่งอยู่ในช่วงมาตรฐานนั้นคือ 0.02 – 0.67 ซึ่งค่า

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ความคงทนต่อการพังทลายของดินขึ้นอยู่กับอัตราส่วนการสูญเสียปริมาณดินในแปลง (A) และ ค่าดัชนีชะล้างของฝน (R)) ซึ่งมีค่าแตกต่างกันไป แล้วแต่ความหนาแน่นของฝน



รูปที่ 5.2 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างค่า Erodibility และ Permeability

ความสัมพันธ์ระหว่างค่า Permeability (k) และ Erodibility (K) จะสังเกตว่าดินที่มีค่าความซึมน้ำมากจะมีค่าความคงทนต่อการพังทลายสูงขึ้นตามเนื่องจากดินมีการอัดตัวที่ไม่แน่นอนหนาทำให้การชะล้างโดยน้ำฝนเกิดขึ้นได้ง่าย

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เอกสารอ้างอิง

[1] <http://www.gerd.eng.ku.ac.th/Cai/Ch07/images/image03.jpg>

K.H. Head, "Volume 1: Soil Classification and Compaction Tests, Manual of Soil Laboratory Testing", 1986

K.H. Head, "Volume 2: Permeability, Shear Strength and Compressibility Tests, Manual of Soil Laboratory Testing", 1986

FAO. 1965. Agriculture Development Paper No. 81.

USDA ARS. 1965. Agriculture Hand Book, No. 282.

Wischmeier, W.H. and D.D. Smith. 1958. Rain fall energy and its relationship to soil loss.

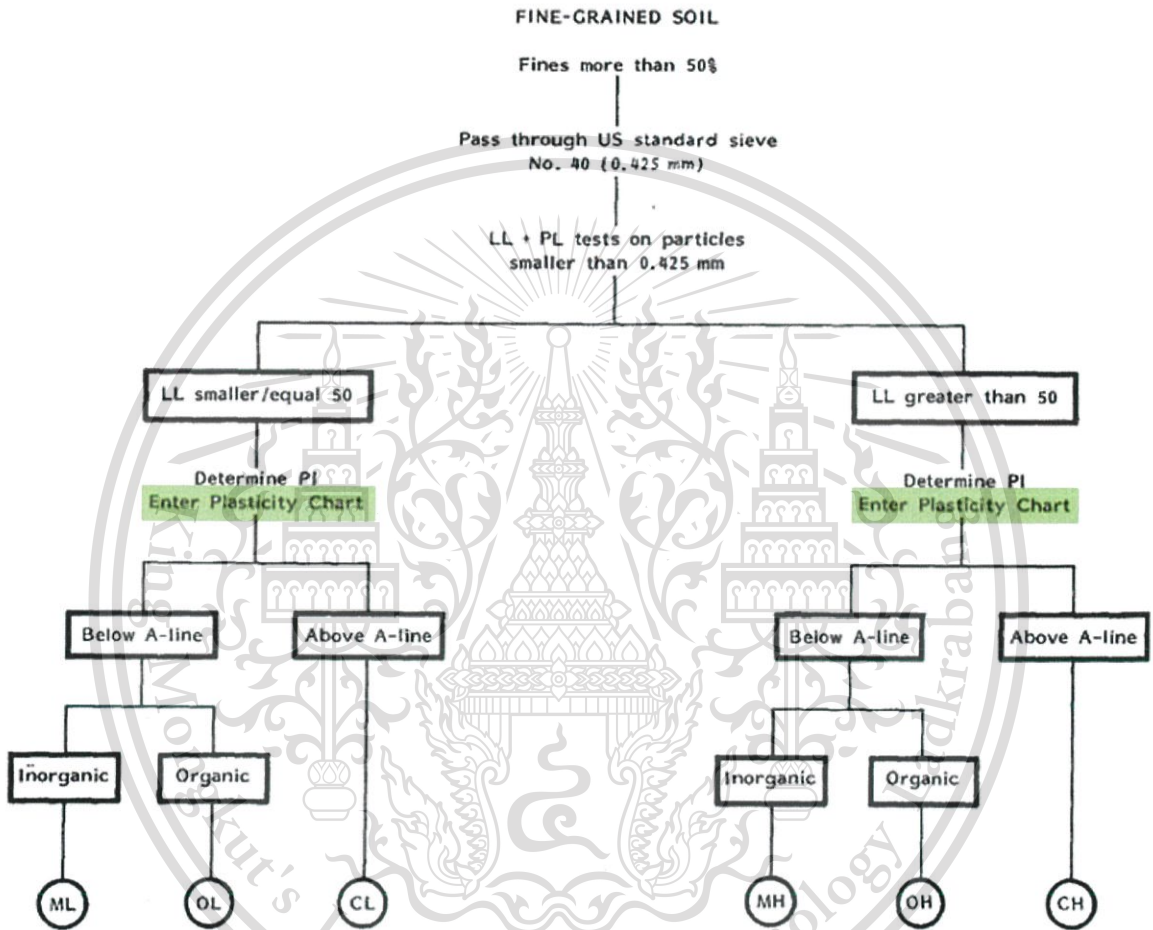
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use³⁰ only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

ภาคผนวก

รูปที่ ผ.1 การจำแนกชนิดดินแบบ Fine-Grained Soil



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตารางที่ ผ.1 Soil properties for engineering use corresponding to USDA textural classes and the USC

USDA textural class	USC group	Soil properties
Fine sand (0.25-0.1 mm)	SP	Fines less than 10 percent
	SP-SM	Fines 5-10 percent
	SM	Fines more than 10 percent
Very fine sand (0.1-0.05 mm)	SM	Low plasticity
	ML	Little or no plasticity
Coarse sand (1-0.5 mm)	SP or GW	Fines less than 5 percent
	SP-SM	Fines 5-12 percent
	SM	Fines more than 12 percent
Loamy sand	SM	Non- to slightly plastic
Sandy loam	SM	Slightly plastic
	SC	Plastic
Loam, silty loam	ML	Slightly plastic
	CL	Plastic
Silt	ML	Slightly plastic
	CL	Liquid limit less than 50; plastic
Clay loam, silty clay loam	ML-CL	Liquid limit less than 50; slightly plastic
	CH	Liquid limit more than 50; high shrink-swell clays
	MH	Liquid limit more than 50; mica, iron oxide, kaolinite clays
	CL	Liquid limit more than 50; plastic
Sandy clay loam	SC	Plastic; fines less than 50 percent
	CL	Plastic; fines more than 50 percent

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

Clay, silty clay	CH	LL > 50; high shrink-swell clays (for example, montmorillonite clays)
	MH	LL > 50; mica, iron oxide, low shrink-swell clays (for example, kaolinite clays)
	CL	Liquid limit less than 50; Generally less than 45 percent clay



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use³³ only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

Location	Soil type	เก็บตัวอย่างจากหน้างาน 200 ml.		หน้างานพื้นที่ 6 x 72.6 ft ²		ปริมาณการสูญเสีย
		น้ำหนักน้ำ+ตะกอน (g)	น้ำหนักตะกอน (g)	น้ำหนักน้ำ+ตะกอน (g)	ตะกอน (g)	ตะกอน (ton/hectare)
1	MH	297.63	114.09	2239.84	858.59	92.42
2	CL	321.55	123.26	3101.67	1188.97	127.98
3	CI	292.11	111.15	2129.09	810.13	87.20
4	CL	334.30	128.15	2676.58	1026.04	110.44
5	CL-ML	368.71	141.34	4284.12	1642.26	176.77
6	CL-ML	352.96	135.301	4683.04	1795.16	193.23

ตาราง ผ.3 ผลการทดสอบ Sieve Analysis location 1

Location 1							
WEIGHT OF TRAY ,g		305.83					
WEIGHT OF TRAY + DRY SOIL ,g		405.83					
WEIGHT OF DRY SOIL ,g		700.00					
SIEVES STANDARD		ASTM E-11					
Sieve No.	Sieve Opening (mm.)	Weight of Sieve (g)	Weight of Sieve + Soil ,g	Weight of soil Ret	Cumulative Retain	Cumulative Retain	Percent Finer ,%
4.00	4.75	501.35	531.03	29.68	29.68	4.24	95.76
10.00	2.00	480.50	519.56	39.06	68.74	9.82	90.18
20.00	0.85	393.92	413.31	19.39	88.13	12.59	87.41
40.00	0.425	364.83	382.96	18.13	106.26	15.18	84.82
100.00	0.15	329.78	341.26	11.48	117.74	16.82	83.18
200.00	0.075	380.40	381.73	1.33	119.07	17.01	82.99
PAN	0.00			580.93	700.00		

ตาราง ผ.4 ผลการทดสอบ Sieve Analysis location 2

Location 2							
WEIGHT OF TRAY ,g		191.52					
WEIGHT OF TRAY + DRY SOIL ,g		291.52					
WEIGHT OF DRY SOIL ,g		700.00					
SIEVES STANDARD		ASTM E-11					
Sieve No.	Sieve Opening (mm.)	Weight of Sieve (g)	Weight of Sieve + Soil ,g	Weight of soil Ret	Cumulative Retain	Cumulative Retain	Percent Finer ,%
4.00	4.75	501.35	559.38	58.03	58.03	8.29	91.71
10.00	2.00	480.50	593.76	55.23	113.26	16.18	83.82
20.00	0.85	393.92	568.92	61.74	175.00	25.00	75.00
40.00	0.425	364.83	575.39	35.56	210.56	30.08	69.92
100.00	0.15	329.78	601.94	61.60	272.16	38.88	61.12
200.00	0.075	380.40	687.84	35.28	307.44	43.92	56.08
PAN	0.00			397.60	705.04		

ตาราง ผ.5 ผลการทดสอบ Sieve Analysis location 3

Location 3							
WEIGHT OF TRAY ,g		187.93					
WEIGHT OF TRAY + DRY SOIL ,g		287.93					
WEIGHT OF DRY SOIL ,g		700.00					
SIEVES STANDARD		ASTM E-11					
Sieve No.	Sieve Opening (mm.)	Weight of Sieve (g)	Weight of Sieve + Soil ,g	Weight of soil Ret	Cumulative Retain	Cumulative Retain	Percent Finer ,%
4.00	4.75	501.35	501.35	0.00	0.00	0.00	100.00
10.00	2.00	480.50	482.04	1.54	1.54	0.22	99.78
20.00	0.85	393.92	397.56	2.10	3.64	0.52	99.48
40.00	0.425	364.83	371.41	2.94	6.58	0.94	99.06
100.00	0.15	329.78	391.59	55.23	61.81	8.83	91.17
200.00	0.075	380.40	505.56	63.35	125.16	17.88	82.12
PAN	0.00			574.84	700.00		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

ตาราง ผ.6 ผลการทดสอบ Sieve Analysis location 4

Location 4							
WEIGHT OF TRAY ,g		188.77					
WEIGHT OF TRAY + DRY SOIL ,g		288.77					
WEIGHT OF DRY SOIL ,g		700.00					
SIEVES STANDARD		ASTM E-11					
Sieve No.	Sieve Opening (mm.)	Weight of Sieve (g)	Weight of Sieve + Soil ,g	Weight of soil Ret	Cumulative Retain	Cumulative Retain	Percent Finer ,%
4.00	4.75	501.35	501.35	0.00	0.00	0.00	100.00
10.00	2.00	480.50	481.90	1.40	1.40	0.20	99.80
20.00	0.85	393.92	395.18	1.26	2.66	0.38	99.62
40.00	0.425	364.83	365.11	0.28	2.94	0.42	99.58
100.00	0.15	329.78	335.10	5.32	8.26	1.18	98.82
200.00	0.075	380.40	392.65	12.25	20.51	2.93	97.07
PAN	0.00			679.49	700.00		

ตาราง ผ.7 ผลการทดสอบ Sieve Analysis location 5

Location 5							
WEIGHT OF TRAY ,g		431.49					
WEIGHT OF TRAY + DRY SOIL ,g		531.49					
WEIGHT OF DRY SOIL ,g		700.00					
SIEVES STANDARD		ASTM E-11					
Sieve No.	Sieve Opening (mm.)	Weight of Sieve (g)	Weight of Sieve + Soil ,g	Weight of soil Ret	Cumulative Retain	Cumulative Retain	Percent Finer ,%
4.00	4.75	501.35	501.35	0.00	0.00	0.00	100.00
10.00	2.00	480.50	492.75	12.25	12.25	12.25	87.75
20.00	0.85	393.92	399.38	5.46	17.71	17.71	82.29
40.00	0.425	364.83	371.20	6.37	24.08	24.08	75.92
100.00	0.15	329.78	346.93	17.15	41.23	41.23	58.77
200.00	0.075	380.40	388.03	7.63	48.86	48.86	51.14
PAN				651.14	700.00		

ตาราง ผ.8 ผลการทดสอบ Sieve Analysis location 6

Location 6							
WEIGHT OF TRAY ,g		139.57					
WEIGHT OF TRAY + DRY SOIL ,g		239.57					
WEIGHT OF DRY SOIL ,g		700.00					
SIEVES STANDARD		ASTM E-11					
Sieve No.	Sieve Opening (mm.)	Weight of Sieve (g)	Weight of Sieve + Soil ,g	Weight of soil Ret	Cumulative Retain	Cumulative Retain	Percent Finer ,%
4.00	4.75	501.35	520.53	19.18	19.18	2.74	97.26
10.00	2.00	480.50	522.92	42.42	61.60	8.80	91.20
20.00	0.85	393.92	476.73	82.81	144.41	20.63	79.37
40.00	0.425	364.83	407.04	42.21	186.62	26.66	73.34
100.00	0.15	329.78	367.51	37.73	224.35	32.05	67.95
200.00	0.075	380.40	385.65	5.25	229.60	32.80	67.20
PAN				470.40	700.00		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

ตาราง ผ.9 ผลการทดสอบ Liquid limit และ Plastic limit location 1

LOCATION 1					
LIQUID AND PLASTIC LIMITS					
PLASTIC LIMIT TEST:					
TRIAL NO.	1	2	3		
CAN NO.					
WET SOIL + CAN ,g	73.5				
DRY SOIL + CAN ,g	73.14				
WT. OF CAN ,g	72.26				
WT. OF WATER ,g	0.36				
WT OF DRY SOIL ,g	0.88				
% WATER CONTENT	40.90909				
AVERAGE	40.9091				
LIQUID LIMIT TEST:					
DETERMINATION No.	1	2	3	4	5
NO OF BLOWS	63	45	28	15	
CAN NO.	1	2	3	4	
WET SOIL + CAN ,g	77.7	132.04	120.13	97.47	
DRY SOIL + CAN ,g	75.62	129.48	118.73	95.8	
WT. OF CAN ,g	72.26	125.79	116.97	93.83	
WT. OF WATER ,g	2.08	2.56	1.4	1.67	
WT. OF DRY SOIL ,g	3.36	3.69	1.76	1.97	
% WATER CONTENT	61.90476	69.37669	79.54545	84.77157	
Method : From the flow curve, the liquid limit = 78.38			PLASTIC LIMIT =40.9091 P.I. = 37.4709 FLOW INDEX = LIQUID INDEX =		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

ตาราง ผ.10 ผลการทดสอบ Liquid limit และ Plastic limit location 2

LOCATION 2					
LIQUID AND PLASTIC LIMITS					
PLASTIC LIMIT TEST:					
TRIAL NO.	1	2	3		
CAN NO.					
WET SOIL + CAN ,g	127.63				
DRY SOIL + CAN ,g	127.35				
WT. OF CAN ,g	125.79				
WT. OF WATER ,g	0.28				
WT. OF DRY SOIL ,g	1.56				
% WATER CONTENT	17.94872				
AVERAGE					
LIQUID LIMIT TEST:					
DETERMINATION No.	1	2	3	4	5
NO OF BLOWS	38	32	25	13	
CAN NO.	1	2	3	4	
WET SOIL + CAN ,g	77.69	132.93	121.06	98.47	
DRY SOIL + CAN ,g	76.55	131.3	120.05	97.1	
WT. OF CAN ,g	72.26	125.79	116.97	93.83	
WT. OF WATER ,g	1.14	1.63	1.01	1.37	
WT OF DRY SOIL ,g	4.29	5.51	3.08	3.27	
% WATER CONTENT	26.57343	29.58258	32.79221	41.89602	
Chart Title					
Method : From the flow curve, the liquid limit =33.9345			PLASTIC LIMIT = 17.94872		
			P.I. = 15.98578		
			FLOW INDEX =		
			LIQUID INDEX =		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตาราง ผ.11 ผลการทดสอบ Liquid limit และ Plastic limit location 3

LOCATION 3				
LIQUID AND PLASTIC LIMITS				
PLASTIC LIMIT TEST:				
TRIAL NO.	1	2	3	
CAN NO.				
WET SOIL + CAN ,g	118.63			
DRY SOIL + CAN ,g	118.45			
WT. OF CAN ,g	116.97			
WT. OF WATER ,g	0.18			
WT. OF DRY SOIL ,g	1.48			
% WATER CONTENT	12.16216			
AVERAGE				
LIQUID LIMIT TEST:				
DETERMINATION No.	1	2	3	4
NO OF BLOWS	95	34	24	22
CAN NO.	1	2	3	4
WET SOIL + CAN ,g	81.16	130.93	124.25	98.34
DRY SOIL + CAN ,g	79.41	129.86	122.59	97.24
WT. OF CAN ,g	72.26	125.79	116.97	93.83
WT. OF WATER ,g	1.75	1.07	1.66	1.1
WT OF DRY SOIL ,g	7.15	4.07	5.62	3.41
% WATER CONTENT	24.47552	26.28993	29.53737	32.25806
Chart Title				
Method : From the flow curve, the liquid limit = 29.642			PLASTIC LIMIT = 12.16216	
			P.I. = 17.47984	
			FLOW INDEX =	
			LIQUID INDEX =	

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตาราง ผ.12 ผลการทดสอบ Liquid limit และ Plastic limit location 4

LOCATION 4					
LIQUID AND PLASTIC LIMITS					
PLASTIC LIMIT TEST:					
TRIAL NO.	1	2	3		
CAN NO.					
WET SOIL + CAN ,g	97.2				
DRY SOIL + CAN ,g	96.69				
WT. OF CAN ,g	93.83				
WT. OF WATER ,g	0.51				
WT. OF DRY SOIL ,g	2.86				
% WATER CONTENT	17.83217				
AVERAGE					
LIQUID LIMIT TEST:					
DETERMINATION No.	1	2	3	4	5
NO OF BLOWS	45	33	21	18	
CAN NO.	1	2	3	4	
WET SOIL + CAN ,g	83.59	130.55	122.62	98.6	
DRY SOIL + CAN ,g	81.12	129.47	121.26	97.45	
WT. OF CAN ,g	72.26	125.79	116.97	93.83	
WT. OF WATER ,g	2.47	1.08	1.36	1.15	
WT OF DRY SOIL ,g	8.86	3.68	4.29	3.62	
% WATER CONTENT	27.8781	29.34783	31.70163	31.76796	
Chart Title					
			PLASTIC LIMIT = 17.83217		
Method : From the flow curve, the liquid limit = 30.823			P.I. = 12.99083		
			FLOW INDEX =		
			LIQUID INDEX =		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตาราง ผ.13 ผลการทดสอบ Liquid limit และ Plastic limit location 5

LOCATION 5					
LIQUID AND PLASTIC LIMITS					
PLASTIC LIMIT TEST:					
TRIAL NO.	1	2	3		
CAN NO.					
WET SOIL + CAN ,g	105.57				
DRY SOIL + CAN ,g	105.19				
WT. OF CAN ,g	103.34				
WT. OF WATER ,g	0.38				
WT. OF DRY SOIL ,g	1.85				
% WATER CONTENT	20.54054				
AVERAGE					
LIQUID LIMIT TEST:					
DETERMINATION No.	1	2	3	4	5
NO OF BLOWS	45	42	26	22	
CAN NO.	1	2	3	4	
WET SOIL + CAN ,g	77.1	133.7	121.03	99.32	
DRY SOIL + CAN ,g	76.18	132.16	120.2	98.18	
WT. OF CAN ,g	72.26	125.79	116.97	93.83	
WT. OF WATER ,g	0.92	1.54	0.83	1.14	
WT OF DRY SOIL ,g	3.92	6.37	3.23	4.35	
% WATER CONTENT	23.46939	24.17582	25.69659	26.2069	
Chart Title					
Method : From the flow curve, the liquid limit =25.859			PLASTIC LIMIT = 20.5405		
			P.I. = 5.3185		
			FLOW INDEX =		
			LIQUID INDEX =		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตาราง ผ.14 ผลการทดสอบ Liquid limit และ Plastic limit location 6

LOCATION 6					
LIQUID AND PLASTIC LIMITS					
PLASTIC LIMIT TEST:					
TRIAL NO.	1	2	3		
CAN NO.					
WET SOIL + CAN ,g	85.7				
DRY SOIL + CAN ,g	85.22				
WT. OF CAN ,g	82.39				
WT. OF WATER ,g	0.48				
WT OF DRY SOIL ,g	2.83				
% WATER CONTENT	16.96113				
AVERAGE					
LIQUID LIMIT TEST:					
DETERMINATION No.	1	2	3	4	5
NO OF BLOWS	62	42	30	18	
CAN NO.	1	2	3	4	
WET SOIL + CAN ,g	79.16	132.24	123.17	101.47	
DRY SOIL + CAN ,g	78.04	131.18	121.95	99.94	
WT. OF CAN ,g	72.26	125.79	116.97	93.83	
WT. OF WATER ,g	1.12	1.06	1.22	1.53	
WT. OF DRY SOIL ,g	5.78	5.39	4.98	6.11	
% WATER CONTENT	19.37716	19.66605	24.49799	25.04092	
Chart Title					
Method : From the flow curve, the liquid limit = 24.029			PLASTIC LIMIT = 16.96113		
			P.I. = 7.06787		
			FLOW INDEX =		
			LIQUID INDEX =		

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตาราง ผ.15 ผลการทดสอบหาค่า Permeability แบบ Falling Head

Location 1					
FALLING HEAD PERMEABILITY TEST					
SOIL SAMPLE DATA:					
DIAMETER ,cm	10.5	WT.OF SOIL + PAN ,g	7976		
AREA ,cm ²	86.54625	WT.OF PAN ,g	6200		
HEIGHT(L) ,cm	15	WT.OF SAMPLE IN CELL ,g	1776		
VOLUME ,cm ³	1298.19375	WET UNIT WEIGHT ,g/cm ³	1.3682		
%WATER CONTENT	33.18	DRY UNIT WEIGHT ,g/cm ³			
AREA OF STANDPIPE (a) ,cm ²	0.1134				
FALLING HEAD TEST DATA :					
TEST NO.	h1(cm)	h2(cm)	TIME (sec)	TEMPERATURE°C	K _T (cm/SEC)
1	9.3	4.8	328	29	3.9639×10 ⁻⁵
2	9.3	4.8	325	29	4.0005×10 ⁻⁵
3	9.3	4.8	327	29	3.9760×10 ⁻⁵
K _t (average)			3.9801×10 ⁻⁵		
K ₂₀ (cm/sec)			3.1841×10 ⁻⁵		

ตาราง ผ.16 ผลค่า Permeability แต่ละ Location

Location	Soil Type	Gravel (%)	Sand (%)	Fines (%)	L.L.	P.L.	P.I.	K (cm/sec)
1	MH	4.24	12.77	82.99	3.44	40.91	37.47	3.74×10 ⁻⁵
2	CL	8.29	35.63	56.08	1.96	17.95	15.99	4.67×10 ⁻⁴
3	CL	0.00	17.88	82.12	5.32	12.16	17.48	5.36×10 ⁻⁷
4	CL	0.00	2.96	97.07	4.84	17.83	12.99	5.69×10 ⁻⁷
5	CL-ML	0.00	48.86	51.14	15.22	20.54	5.32	3.11×10 ⁻⁶
6	CL-ML	2.74	30.06	67.2	69.89	76.96	7.07	4.30×10 ⁻⁶

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.

การแปลงหน่วย

ระยะทาง	1 ฟุต	=	0.3048 เมตร
พื้นที่	1 ตารางเมตร	=	10.76 ตารางฟุต
	1 เฮกตาร์	=	10,000 ตารางเมตร
	1 เฮกตาร์	=	6 ไร่ 1 งาน
ปริมาตร	1 ลิตร	=	0.001 ลบ.ม.
	1 ลิตร	=	1000 ลบ.ซม

สมการการหาค่าดัชนีการชะล้างของฝน

$$R = 0.478X - 11.7196$$

โดยค่า X หมายถึง ปริมาณน้ำฝนรายปี

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

This material is reserved for educational use only, not allowed for commercial use.

Forbidden to modify the content, and cite the document when use.