



บกที่ 1

บกน้ำ

1.1 บกน้ำทั่วไป

ในการสร้างเขื่อนเพื่อเก็บกักน้ำ ตัวเขื่อนและฐานรากจะต้องมีคุณภาพแข็งแรง เนี่ยงnodก็จะรับน้ำหนักและต้องสามารถเก็บกักน้ำไว้ได้ ดังนี้เก่าอนก็จะทำการก่อสร้างเขื่อนจะต้องทำการสำรวจทางปฐนิและชาร์ฟวิทยา ก่อน เนื่องจากบริเวณที่เหมาะสมในการใช้เป็นฐานราก แต่ในกรณีที่ไม่สามารถหาบริเวณที่เหมาะสมที่จะใช้เป็นฐานรากได้ ก็จำเป็นจะต้องทำการปรับปรุงคุณสมบัติของดินบริเวณที่จะใช้ทำฐานรากเขื่อนให้มีคุณสมบัติเหมาะสมเนี่ยงnodก็จะรับน้ำหนักตัวเขื่อน และป้องกันการสั่นสะเทือนเนื่องจากแผ่นดินไหวได้ ซึ่งในการปรับปรุงฐานรากก็มืออยู่ด้วยกันหลายวิธี จึงจำเป็นต้องเลือกวิธีที่เห็นว่าเหมาะสมกับสภาพดินทั้งยังต้องคำนึงถึงค่าใช้จ่ายในการปรับปรุงฐานรากอีกด้วย

สำหรับโครงการก่อสร้างเขื่อนทับเสลา อําเภอโอลานศักดิ์ จังหวัดอุบลราชธานี ทางกรมชลประทานซึ่งเป็นผู้รับผิดชอบในการออกแบบก่อสร้าง ได้ทำการสำรวจข้อมูลดินบริเวณฐานรากที่จะทำการก่อสร้างตัวเขื่อนแล้ว ปรากฏว่าดินแบบดังกล่าวมีชั้นดินเป็นดินกรายหลุมถึงหลุมมาก ระยะประมาณ 500 เมตร ตามแนวแกนเขื่อนจากช่วง กม. 2+000 ถึง กม. 2+500 โดยเฉพาะบริเวณที่ก้านเหลาทับเสลาเป็นบริเวณที่ดินแหลมที่สุด และจะมีความแหน่งเนื้อชั้นเรื่อย ๆ เมื่อห่างจากต้นลงมา เป็นระยะของรายส่วนใหญ่จะเป็นกรายหลุมมีกราดปนเล็กน้อย บางส่วนก็มีตะกอนและอี้ดปนอยู่ด้วย จากสภาพความแหน่งของกรายดังกล่าวไม่สามารถรับน้ำหนักตัวเขื่อนได้ นอกจากนี้เนื่องจากบริเวณที่ตั้งของตัวเขื่อนอยู่ในเขตที่มีแผ่นดินไหว การเกิดแผ่นดินไหวอาจทำให้กรายที่มีความแหน่งไม่เพียงพอ เกิดปรากฏการณ์ที่เรียกว่า สภาพเหลว (Liquification) ขึ้นได้ โดยที่กรายจะเปลี่ยนสภาพเป็นของเหลว ไม่สามารถรับน้ำหนักได้ ตัวเขื่อนจะจมลงไปในกรายหรืออาจเกิดการพังเสื่อมชั้นมาได้ ดังนั้นจึงต้องทำการปรับปรุงดินฐานรากเขื่อนบริเวณดังกล่าวเสียก่อน ก่อนที่จะลงมือก่อสร้างตัวเขื่อนโดยทางกรมชลประทานได้กำหนดให้ผู้รับเหมาเลือกดำเนินการปรับปรุงดินฐานรากได้ 2 วิธีดัง

1. ปรับปรุงฐานรากโดยอัดแน่นทรายฐานราก (Sand Densification) ประกอบการก่อสร้างกำแพงทึบน้ำ (Imprevious Cut-off Wall) โดยใช้ Slurry Trench

2. ปรับปรุงฐานรากโดยขุดลอกดินหลวมออกให้หมดจนถึงชั้นพื้น และถมอัดกลับด้วยดินเก็บน้ำ

จากผลการเสนอราคาก่อสร้างปรากฏว่าการปรับปรุงฐานรากโดยอัดแน่นทราย (วิธีที่ 1) ราคาต่ำที่สุดซึ่งวิธีการอัดแน่นทรายก็สามารถกระทำได้หลายวิธีด้วยกัน เช่น การใช้เครื่องเขย่าสัน (Vibrating) ได้แก่ วิธีใช้ Vibro-Probe, Vibro-Wing หรือ Vibrofloatation เป็นต้น, การใช้วิธีแบบพลวัต (Dynamic Compaction) ได้แก่ การทุบด้วยลูกตุ้มหนัก (Heavy Tamping) หรือ วิธีการใช้ระเบิด (Explosives) เป็นต้น จากการพิจารณาถึงข้อดี ข้อเสียและข้อจำกัดต่าง ๆ แล้วผู้รับเหมา ก่อสร้าง ชี้งได้แก่ บริษัทบางกอกก่อสร้างเตอร์อีคิวเมนต์ เนื่องจากวิธีการทุบด้วยลูกตุ้มหนักน่าจะเป็นวิธีที่เหมาะสมและประหยัดค่าใช้จ่ายในการลงทุนที่สุด ดังนั้นในการกำกับดูแลรักษา จึงศึกษาถึงวิธีการปรับปรุงชั้นดินทรายหลวมโดยการทุบด้วยลูกตุ้มหนัก โดยการใช้ลูกตุ้มหนัก ประมาณ 15 ถึง 30 ตัน ปล่อยทิ้งลงมาอย่างอิสระจากระยะความสูง 15 เมตร ถึง 30 เมตร ว่าจะมีประสิทธิภาพเพียงพอและมีความเหมาะสมที่จะปรับปรุงชั้นดินทรายหลวมให้มีความแน่นเพิ่มขึ้น เพียงพอที่จะสามารถรับน้ำหนักบรรทุกของตัวเรือ และป้องกันสภาพการเหตุของชั้นทรายเนื่องจากการเกิดแผ่นดินไหวได้หรือไม่ นอกจากนี้ยังมุ่งศึกษาถึงองค์ประกอบต่าง ๆ ที่มีผลต่อการอัดแน่น และข้อจำกัดต่าง ๆ ที่มีผลต่อการปรับปรุง เพื่อเป็นแนวทางนำไปใช้ประโยชน์ในการปรับปรุงดินในโครงการอื่น ๆ ต่อไปในอนาคต

1.2 วัตถุประสงค์ของการวิจัย

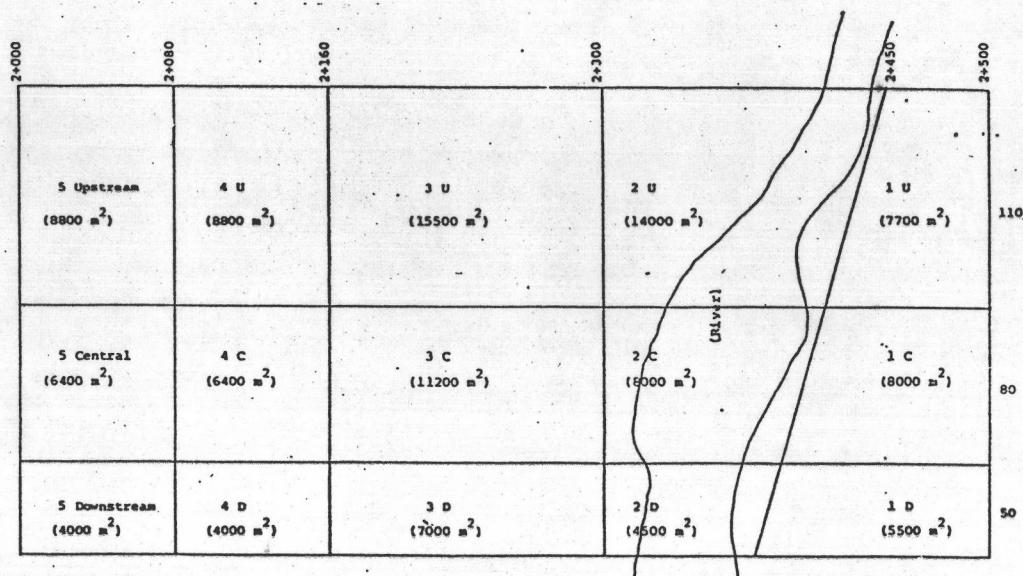
งานวิจัยนี้มีวัตถุประสงค์คือ เนื่องจากชั้นดินทรายที่มีคุณสมบัติทางด้านการก่อสร้างและหลังการทุบด้วยลูกตุ้มหนัก จึงต้องดำเนินการศึกษา

1.2.1 ความสัมพันธ์ระหว่างผลลัพธ์งานที่ใช้ทุบ กับความแน่นของดินก่อน และหลังการบดอัด

- 1.2.2 ความสัมพันธ์ระหว่างผลลัพธ์งานที่ใช้กับ คุณภาพของชั้นกราย
- 1.2.3 องค์ประกอบต่าง ๆ ที่มีผลต่อการบดอัด
- 1.2.4 เปรียบเทียบผลจากการคำนวณ กับผลที่รับได้ในสนาม

1.3 ขอบเขตการวิจัย

สำหรับการวิจัยนี้ บริเวณที่ทำการวิจัยเป็นบริเวณลำห้วยทับเสลา ที่ระยะ กม. 2+000 ถึง กม. 2+500 ตามแนวแกนเขื่อน ความกว้างประมาณ 200 เมตร ตามแนวขวางเขื่อน ชั้งบริเวณตั้งกล่าวเป็นบริเวณที่มีการทับก่อมของชั้นกรายที่มีความแน่นตามธรรมชาติ และความลึกของชั้นกรายแตกต่างกัน จากสภาพดินเดิมจะเป็นชั้นดินกราย หลวมมาก (very loose) ถึงแน่นปานกลาง (Medium) ความหนาของชั้นกรายประมาณ 2 เมตร ถึง 12 เมตร จากผิดนิสัยนี้ เพื่อสอดคล้องในการปรับปรุงจึงได้ทำการแบ่งพื้นที่บริเวณที่จะปรับปรุงตั้งกล่าวออกเป็นโซนใหญ่ 5 โซน โดยแต่ละโซนยังได้แบ่งย่อยออกไปอีกเป็นด้านหน้า (Upstream), ตอนกลาง (Central), ด้านท้ายน้ำ (Downstream) สถานที่เลือกทำการทดสอบ จะทำการทดสอบทั้งหมดตลอดบริเวณทุกโซน ดังแสดงในรูปที่ 1.1 ได้แก่



รูปที่ 1.1 แสดงการแบ่งโซน บริเวณที่ทำการปรับปรุงฐานรากโดยวิธี การทับด้วยลูกศุกตุ่มหนิก

1. โซนที่ 1 ซึ่งได้แก่ โซน 1U, 1C, 1D และ Pilot หมายเลขอี้ยง 2 มีพื้นที่ประมาณ 21,200 ตารางเมตร โดยทางด้านเหนือน้ำจาก กม. 2+450 ถึง กม. 2+500 แบ่งกับโซนที่ 2 โดยเส้นเอียงข่านกับลำน้ำจันมาถึงทางด้านท้ายน้ำที่ กม. 2+368 ระดับผิวดินบริเวณโซนที่ 1 โดยเฉลี่ยประมาณ +134.00 เมตร (ราก) ระดับน้ำใต้ดินจะอยู่ต่ำกว่าผิวดินประมาณ 1.20 เมตร ความหนาของชั้นดินประมาณ 10-11 เมตร โดยทั่วไป ยกเว้นที่แนวระยะ กม. 2+490 ถึง กม. 2+500 จะมีความลึกของชั้นกรายประมาณ 8 เมตร ทางตอนเหนือและจะค่อย ๆ ตื้นขึ้น จนเหลือประมาณ 5-6 เมตร ทางด้านท้ายน้ำ สภาพความแน่นของกรายตามธรรมชาติจะมีลักษณะแน่นปานกลาง จนถึงหลวงมาก

2. โซนที่ 2 ซึ่งได้แก่ โซน 2U, 2C, 2D มีพื้นที่ประมาณ 26,500 ตารางเมตร โดยทางด้านเหนือน้ำ จาก กม. 2+300 ถึง กม. 2+450 แบ่งกับโซนที่ 1 โดยเส้นเอียงข่านลำน้ำ ทางด้านท้ายน้ำจาก กม. 2+300 ถึง กม. 2+368 ครอบคลุมพื้นที่บริเวณลำน้ำทึบหมัด ระดับของผิวดินอยู่ที่ระดับ + 132.90 เมตร (ราก) ระดับน้ำใต้ดินจะอยู่ที่บริเวณผิวดินพอตี ความหนาของชั้นกรายประมาณ 10.5-12.0 เมตร สภาพความแน่นชั้นกรายตามธรรมชาติที่มีลักษณะหลวงมาก และลักษณะของผิวดินจะมีตะกอนปูนกรายทับลงอยู่ ส่วนลักษณะไปจะเป็นกรายล้วน มีปูนกรุดบ้างเล็กน้อย

3. โซนที่ 3 ซึ่งได้แก่ โซน 3U, 3C, 3D มีพื้นที่ประมาณ 33,700 ตารางเมตร จาก กม. 2+100 ถึง กม. 2+300 ระดับน้ำใต้ดินจะอยู่ต่ำกว่าผิวดินประมาณ 70-80 ซม. ระดับผิวดินโดยเฉลี่ยประมาณ 133.50 เมตร (ราก) ความหนาของชั้นกรายอยู่ระหว่าง 7-11 เมตร สภาพของกรายตามธรรมชาติมีสภาพหลวง ถึงหลวงมาก ซึ่งสภาพส่วนใหญ่ของโซน 3 จะเหมือนกับโซนที่ 2

4. โซนที่ 4 ซึ่งได้แก่ 4U, 4C, 4D มีพื้นที่ประมาณ 19,200 ตารางเมตร จาก กม. 2+080 ถึง กม. 2+160 ระดับผิวดินโดยเฉลี่ย 134.50 เมตร (ราก) ระดับน้ำใต้ดินอยู่ใต้ผิวดินประมาณ 1.80 เมตร ความหนาของชั้นกรายอยู่ระหว่าง 4-8 เมตร สภาพของกรายตามธรรมชาติมีสภาพแน่นปานกลางถึงแน่น

5. ใช้ชั้นที่ 5 ซึ่งได้แก่ ใช้ชั้น 5U, 5C, 5D และแบล็คเก็ตสอบที่ 1 มีพื้นที่ประมาณ 19,200 ตารางเมตร จาก กม. 2+000 ถึง กม. 2+080 ระยะหันผิวดินโดยเฉลี่ย 135.50 เมตร (ราก) ความหนาของชั้นทรายอยู่ระหว่าง 1-4 เมตร สภาพความแน่นของทรายตามธรรมชาติมีสภาพแน่น ถึงแน่นมาก

เพื่อบรรลุวัตถุประสงค์ของการวิจัย ได้วางขอบเขตการทดสอบส่วนหัว การวิจัยเป็น 2 ภาค ด้วยกัน คือ การทดสอบภาคสนาม และ การทดสอบในห้องปฏิบัติการ ซึ่งมีรายละเอียดดังนี้

1. การทดสอบภาคสนาม ในแต่ละแห่งที่เลือกเป็นสถานที่ทดสอบ จะทำการสำรวจชั้นดิน เก็บตัวอย่าง และทดสอบความแน่นโดยวิธีการตอกแบบมาตรฐาน เพื่อหาค่า SPT-N Value ทุกรายช่วงความลึก 1 เมตร จากระดับผิวนานถึงชั้นหิน ทั้งก่อนทำการอัดแน่น และหลังทำการอัดแน่น โดยจะทำการทดสอบประมาณ 1 จุด ต่อพื้นที่ 200 ตารางเมตร

2. การทดสอบในห้องปฏิบัติการ โดยจากการทดสอบภาคสนามจะเก็บตัวอย่างดินเข้ามาทำการทดสอบในห้องปฏิบัติการ ได้แก่ การทดสอบขนาดคละ (Grain Size Distibution)

1.4 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ

1.4.1 ทราบถึงความเป็นไปได้ในการปรับปรุงดินทรายหลวม โดยวิธีการทุบด้วยลูกตุ้มหนัก หากผลที่ได้รับออกมากเป็นที่พอใจ จะเป็นแนวทางนำไปใช้ประโยชน์ในการปรับปรุงดินที่มีคุณสมบัติใกล้เคียงกันในโครงการอื่นต่อไปอนาคต

1.4.2 ทราบถึงองค์ประกอบและข้อจำกัดต่าง ๆ ที่มีผลต่อการอัดแน่น เพื่อเป็นแนวทางในการแก้ไขปรับปรุงในสนามให้มีประสิทธิภาพมากยิ่งขึ้น

1.4.3 ทราบถึงแนวทางประมาณค่าพลังงานที่เหมาะสมในการทุบชั้นกรวดที่มีความหนาต่าง ๆ เพื่อให้ได้ความแน่นตามต้องการ