



๑.๑ บทนำเรื่องทั่วไป

ในปัจจุบันถึงแม้ว่าทำอากาศยานพาณิชย์นานาชาติกรุงเทพ (ตอนเมือง) จะได้เริ่มทำการปรับปรุงและขยาย โดยก่อสร้างทางวิ่งใหม่ ขยายอาคารผู้โดยสารขาเข้า-ออก คลังสินค้าฯลฯ แต่การขยายและปรับปรุงนี้ เมื่อทำการก่อสร้างเสร็จแล้ว จะสามารถรับปริมาณผู้โดยสาร ปริมาณเครื่องบินโดยสารที่มีขึ้น-ลง ปริมาณสินค้าทางอากาศ ตามที่คาดการณ์เอาไว้ จะใช้ได้เต็มที่จนเกินขีดความสามารถของโครงสร้างทางกายใน ๑๐-๑๕ ปีข้างหน้า ทำให้ต้องมีการเตรียมท่า สтанที่แห่งใหม่สำหรับสร้างสนามบินพาณิชย์นานาชาติกรุงเทพ เป็นแห่งที่สองขึ้น บริเวณที่ที่ได้เลือกเพื่อศึกษาความเป็นไปได้ของโครงการ คือ บริเวณหนองบอน อ่า เกอบางพลี จังหวัดสมุทรปราการ อยู่ทางทิศตะวันออกของกรุงเทพประมาณ 20 กิโลเมตร เป็นบริเวณที่ได้เคยเตรียมการก่อสร้างอยู่ก่อนแล้วโดยบริษัทโนร์ธรอป ประเทศไทยรัฐอเมริกา ที่บริเวณหนองบอนนี้ จากการเจาะสำรวจชั้นดินในเบื้องต้น พบว่าเป็นชั้นดินเนื้ิยวอ่อนมาก (very soft clay) ชั้นดินเนื้ิยวอ่อน (soft clay) มีความหนาจากผิวดิน ๑๕ เมตร ซึ่งถ้าทำการก่อสร้างทางวิ่ง (Runway) ทางขัน (Taxiway) ลานจอดเครื่องบิน (Apron) และสิ่งก่อสร้างต่าง ๆ ที่วางอยู่บนพื้นดินโดยตรงโดยไม่มีการปรับปรุงดินเดิม จะเกิดปัญหาการทรุดตัวหลังการก่อสร้าง (post construction settlement) ทำให้เกิดความเสียหาย เกิดการแตกกร้าวและอาจเกิดการพังทลายในระหว่างการก่อสร้าง เนื่องจากชั้นดินตั้งกล้ำวามคุณสมบัติการอัดหดตัว (compressibility) สูง และมีกำลังรับแรงเฉือน (shear strength) ต่ำ ดังนั้นจึงจำเป็นต้องมีการปรับปรุงชั้นดิน ให้มีคุณสมบัติที่พอเหมาะสมสำหรับการก่อสร้างเสียก่อน

การปรับปรุงชั้นดินสำหรับบริเวณนี้ ใช้แนวความคิดที่ว่า จะทำให้ชั้นดินตั้งกล้ำวามเกิดการทรุดตัวด้วยการบีบอัดตัว (consolidation) ในปริมาณที่มากเพียงพอ กับปริมาณการทรุดตัวที่เกิดขึ้นด้วยน้ำหนักบรรทุกของการก่อสร้างตามปกติ และรวมการทรุดตัวเนื่องจาก Secondary Compression เสียก่อน ทำให้เกิดการทรุดตัวหลังการก่อสร้างอยู่ในพิกัด

และยังเป็นการเพิ่มค่ากำลังรับแรงเฉือน ทำให้ไม่เกิดการพังทลายระหว่างการก่อสร้างวิธีการทำให้ได้ตามแนวคิดนี้ เริ่มแรกใช้การคอมพresstion ให้เป็นน้ำหนักบรรทุก เพิ่มความเค้นประสิทธิผล (effective stress) ในชั้นดิน เพื่อให้ชั้นดินเนื้ิยว เกิดการยุบอัดตัว โดยออกแบบให้เกิดการทรุดตัวเท่ากับปริมาณที่จะเกิดจาก การก่อสร้างจริง เมื่อการทรุดตัวเนื่องจากการยุบอัดตัวเกิดการทรุดตัวในปริมาณที่ต้องการแล้ว จึงน้ำหนักบรรทุกที่คงไว้ออกไป และจึงคำนวณการก่อสร้าง วิธีนี้ถึงแม้ว่าจะประหยอดและง่ายต่อการคำนวณการ แต่ถ้าเมื่อนำมาใช้กับชั้นดินเนื้ิยวอ่อนที่มีความหนามาก ๆ ซึ่งมีค่าความซึมได้ (permeability) ต่ำ ทำให้การยุบอัดตัวเกิดขึ้นอย่างช้า ๆ ในบางโครงการที่มีระยะเวลาในการก่อสร้างจำกัด ต้องใช้เวลานานก่อนการก่อสร้าง อาจทำให้โครงการที่จะก่อสร้างเกิดความไม่เหมาะสม เมื่อมองถึงค่าใช้จ่ายของโครงการทั้งหมด จึงได้มีการเสนอวิธีที่จะทำให้เกิดการทรุดตัวเนื่องจากการยุบอัดตัวในอัตราที่เร็วขึ้น กล่าวคือทำให้น้ำที่อยู่ในช่องว่างของเม็ดดินไหลออกมайд้วยการติดตั้งห้องระบายน้ำ (sand drain) ตามแนวตั้ง ในชั้นดินที่ต้องการให้เกิดการยุบอัดตัว จะช่วยให้น้ำในช่องว่างของเม็ดดินไหลออกตามแนวราบที่มีค่าความซึมได้สูงกว่า และให้ความแน่วดีผ่านตามห้องระบายน้ำในช่องว่างของเม็ดดินตามแนวตั้ง ผ่านชั้นดินที่มีค่าความซึมได้สูงกว่า การยุบอัดตัวที่เกิดขึ้นจะใช้เวลานานกว่าการติดตั้งห้องระบายน้ำที่สามารถเร่งให้น้ำในช่องว่างของเม็ดดินไหลออกมайд้วยการติดตั้งห้องระบายน้ำที่สามารถ

ผู้เสนอวิธีใช้ห้องระบายน้ำเป็นคนแรกคือ Daniel E. Moran (1925) นำไปใช้ในครั้งแรกเพื่อเพิ่มความมั่นคงของฐานรากที่เป็นดินอ่อนของถนนทางขึ้นสะพานชานฟรานซิส-ไกโอล์ดแลนด์ แต่การนำมาใช้ในครั้งแรก ต้องมีการทดลองทั้งในภาคสนามและห้องปฏิบัติการเพื่อนำมาสรุป โดยยังไม่มีทฤษฎีการออกแบบ Barron (1942) เป็นผู้ที่เสนอทฤษฎีการออกแบบโดยมีพื้นฐานจากทฤษฎีการยุบอัดตัว (Theory of consolidation) ของ Terzaghi ทฤษฎีของ Barron ได้ใช้เป็นพื้นฐานของการออกแบบที่ใช้อยู่ในปัจจุบัน โดยได้มุ่งคล่องตัว ได้ปรับปรุงทฤษฎีน้ำหนัก แต่ยังคงใช้พื้นฐานจากทฤษฎีการยุบอัดตัวสำหรับการออกแบบห้องระบายน้ำ (Theory of consolidation for sand drain design) ของ Barron Richart (1959) ได้ทบทวนผลงานต่าง ๆ และได้เขียนแผนภูมิ

ต่าง ๆ เพื่อสังเคราะห์ในการออกแบบและยังพิจารณาถึงผลของการเปลี่ยนค่าอัตราส่วนช่องว่างในมวลดิน (void ratio) Hansbo (1960) ได้ปรับปรุงการวิเคราะห์ของ Barron ในกรณี equal strain โดยให้การไหลของน้ำในช่องว่างของเม็ดดินเป็นสัดส่วนยกกำลังของความลาดชันทางชลศาสตร์ (hydraulic gradient) และปรับปรุงเมื่อเปรียบเทียบกับการทดสอบในแปลงทดสอบ เมื่อความลาดชัน (gradient) เป็นยกกำลัง 1.5 Schiffman (1958) พิจารณาถึงผลการเพิ่มน้ำหนักด้วยอัตราที่เท่ากันไปจนถึงน้ำหนักที่ต้องการ และผลของการเปลี่ยนค่าสัมประสิทธิ์ความซึมได้ (coefficient of permeability) Rowe (1964) ประยุกต์ใช้ solutions ของ Horne (1964) เกี่ยวกับการยุบอัดตัวของชั้นดินที่แตกต่างกัน โดยพิจารณาถ้ามีการไหลตามแนวรัศมีเข้าสู่ท่อระบายน้ำ จะมีพฤติกรรมอย่างไร

นอกจากการใช้ท่อระบายน้ำที่ใช้น้ำหนักบรรทุกเป็นวัสดุ เพื่อความเค้นประสิทธิ์ ผลในดิน เร่งให้มีการยุบอัดตัวเร็วขึ้นแล้ว ยังมีการเสนอถึงการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักบรรทุกที่ต้องใช้สุดความสามารถ เป็นการใช้ความดันบรรยากาศ โดยการคลุ่มพื้นที่ที่ทำการปรับปรุงไม่ให้มีอากาศเข้าไป และท่าการสูบน้ำอากาศภายในออกจนเป็นสูญญากาศ (vacuum) เกิดความดันจากบรรยากาศลดลงมา วิธีนี้เสนอโดย Kjellmann (1949) และยังมีการติดตั้งเครื่องสูบน้ำในท่อระบายน้ำ เพื่อทำการลดระดับน้ำได้ดิน (dewatering) ซึ่งเป็นการเพิ่มความเค้นประสิทธิ์ผลอีกวิธีหนึ่ง

การปรับปรุงดินในบริเวณหนองน้ำเท่านี้ จึงได้ทำแปลงทดสอบ (Test embankment) ขึ้น 3 แปลง เพื่อเปรียบเทียบวิธีการปรับปรุงด้วยวิธีเพิ่มน้ำหนักบรรทุกในรูปแบบต่าง ๆ กล่าวคือ ทุกแปลงทดสอบติดตั้งท่อระบายน้ำในแนวตั้ง แต่การเพิ่มน้ำหนักบรรทุกจะแตกต่างกันออกไป แปลงทดสอบหนึ่งใช้น้ำหนักบรรทุกเป็นวัสดุ แปลงทดสอบค่อนมาใช้ความดันจากสูญญากาศ และอีกแปลงทดสอบใช้การลดระดับน้ำได้ดิน โดยนำผลของการทดสอบมาวิเคราะห์ หากพฤติกรรมของการทดสอบในแต่ละแปลงทดสอบ และนำมาเปรียบเทียบซึ่งกันและกัน เพื่อนำมาใช้ค่าเฉลี่ยในการอย่างเหมาะสมคือไป

1.2 วัสดุประสงค์

ในการวิจัยนี้มีวัสดุประสงค์ คือ

1.2.1 เพื่อศึกษาพฤติกรรมของห้องทรายระบายน้ำ และเปรียบเทียบผลจากการออกแบบของทฤษฎีที่มีอยู่ กับผลของการทดสอบที่แท้จริงในภาคสนาม

1.2.2 เพื่อศึกษาเปรียบเทียบผลของการปรับปรุงชั้นดินเหนียว ในแปลงทดสอบที่ติดตั้งห้องทรายระบายน้ำของแต่ละแปลงทดสอบ ที่มีการใช้รูปแบบการเพิ่มน้ำหนักบรรทุกต่างกัน ออกไป

1.3 ขั้นตอนการวิจัย

การวิจัยนี้มีจุดประสงค์เพื่อศึกษาพฤติกรรมของห้องทรายระบายน้ำ ที่ทำการทดสอบในภาคสนาม น้ำผลที่ได้มาเปรียบเทียบกับพฤติกรรมที่คาดคะเนจากทฤษฎีการออกแบบที่มีอยู่ และเปรียบเทียบสำหรับการนำไปใช้งานที่เหมาะสมต่อไป โดยเป็นการเปรียบเทียบจากการปรับปรุงชั้นดินเหนียวด้วยการติดตั้งห้องทรายระบายน้ำในแนวตั้ง โดยการใช้น้ำหนักบรรทุกเป็นรัศมีตาม, จากความดันบรรยากาศ และจากการลดระดับน้ำได้ดิน การวิจัยจึงทำเป็นขั้นตอนดังนี้ คือ

1. เจาะสำรวจชั้นดิน (soil profile) และนำดินที่เจาะสำรวจมาทำการทดสอบในห้องปฏิบัติการ เพื่อหาคุณสมบัติทางวิศวกรรมต่าง ๆ ของดินเหนียวบริเวณของน้ำที่น้ำมาสรุปใช้เป็นพารามิเตอร์ สำหรับการคาดคะเนผลที่จะเกิดขึ้นด้วยทฤษฎีห้องทรายระบายน้ำ (Theory of sand drain) โดยข้อมูลคุณสมบัติทางวิศวกรรมต่าง ๆ นี้ เป็นการรวมรวมข้อมูลจากผู้ได้เคยทำการทดสอบมาก่อนแล้ว

2. สร้างแปลงทดสอบชั้น 3 แปลง โดยแต่ละแปลงทดสอบมีรายละเอียด ดังนี้

แปลงทดสอบที่ 1 (Test section I, TS-I) มีขนาด 40×40 เมตร จัดท่อห้องทรายระบายน้ำเป็นแบบสามเหลี่ยม (triangular pattern) ระยะห่างระหว่างศูนย์กลางของห้องทราย 2.0×1.75 เมตร ห้องทรายมีเส้นผ่าศูนย์กลาง (nominal diameter) ประมาณ 27-30 เซนติเมตร เจาะลึกประมาณ 15 เมตร จากผิวดิน แปลงทดสอบนี้จะใช้รีส์ให้น้ำหนักบรรทุกกำอน (preloading) ด้วยวิธีลดระดับน้ำได้ดิน (dewatering)

และความตันสูญยาการส

แปลงทดสอบที่ 2 (Test section II, Ts-II) มีขนาด 40×42.6 เมตร

จัดท่อทรายระบายน้ำ เหมือนแปลงทดสอบที่ 1 ให้น้ำหนักบรรทุกกำอน (preloading)

โดยใช้รัสๆ (surcharge) มากม

แปลงทดสอบที่ 3 (Test section III, TS-III) มีขนาด 40×40 เมตร

จัดท่อทรายระบายน้ำเป็นแบบสามเหลี่ยม (triangular pattern) ระยะห่างระหว่าง

ศูนย์กลางของท่อทราย 2.4×2.1 เมตร ให้น้ำหนักบรรทุกกำอน (preloading) ด้วยวิธี

ลดระดับน้ำได้ดิน ขนาดและความลึกของท่อทรายเหมือนกับการติดตั้งของแปลงทดสอบที่ 1

3. บันทึกผลของการทดสอบจากแปลงทดสอบ จากเครื่องมือต่าง ๆ ที่ได้ติดตั้งไว
ในแปลงทดสอบ นำผลที่ได้มาวิเคราะห์และประมวลผล

4. วิเคราะห์ผลที่ได้จากการทดสอบกับผลการคาดคะเนจากทฤษฎี พร้อมกับการ
เปรียบเทียบวิธีการปรับปรุงขั้นดินด้วยท่อทรายระบายน้ำ โดยใช้น้ำหนักบรรทุกกำอน
(preloading) ด้วยวิธีต่าง ๆ ของแต่ละแปลงทดสอบ

1.4 ขอบเขตการวิจัย

การวิจัยนี้ จะ เป็นการนำข้อมูลคุณสมบัติทางวิศวกรรมของดิน เนื้อเยื่า เวพหนองงู เท้า
ที่จำ เป็นสำหรับการปรับปรุงดินมาใช้ในทฤษฎีการออกแบบ เพื่อนำมาวิเคราะห์เปรียบเทียบกับ
ผลการทดสอบที่ได้จากการวิจัยนี้

1.5 ความสำคัญหรือประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับจากการวิจัยนี้

ประโยชน์ของการวิจัยมีดังต่อไปนี้

1. ทราบถึงพฤติกรรมที่เกิดขึ้น (วัสดุ) ของท่อทรายระบายน้ำดื่มดิน เนื้อเยื่า
เวพหนองงู เท้า
2. นำผลที่ได้ไปปรับปรุงเพื่อให้เหมาะสมกับการใช้งานก่อสร้างต่อไป