

บทที่ 1

บทนำ

1.1 คำนำ

ผลของการวิจัยค้าง ๆ ที่เกี่ยวกับพฤติกรรมของดินเหนียวในช่วงเวลาหลายปีที่ผ่านมาได้พบว่า การวัดแรงเฉือนของดินเหนียวมีความสัมบั้นซึ่งมากกว่าที่เคยคิดกันไว้โดย เฉพาะอย่างยิ่งในการหาค่าที่เหมาะสมของแรงเฉือนแบบอันเครน (undrained shear strength, S_u) ของดินเหนียว เพื่อใช้ในการวิเคราะห์เสถียรภาพ (stability analysis) ของดินเหนียวที่มีค่าแรงที่ถูกกระทำ วิธีการวัดค้าง ๆ ในปัจจุบันที่ใช้ในการวัดหาค่าแรงเฉือนแบบอันเครน (S_u) ซึ่งยังไม่มีความถูกต้องแน่นอน เท่าที่ควรและยังต้องอาศัยประสบการณ์ค้าง ๆ อย่างมากเพื่อใช้ในการปรับหาค่าแรงเฉือนที่วัดได้เพื่อให้สามารถใช้การได้ถูกต้อง

จากผลการวิจัยใหม่ ๆ ที่ผ่านมาได้พบว่าค่าแรงเฉือนแบบอันเครน (S_u) ยังขึ้นอยู่กับแฟคเตอร์ค้าง ๆ เช่น ประวัติของหน่วยแรง (stress history) การรบกวนต่อตัวอย่างดิน (sample disturbance) และไอโซทรอนมีของกำลังรับแรงเฉือน (strength anisotropy) และอัตราความเครียด (strain rate, $\dot{\epsilon}$) วิธีการวัดแรงเฉือนแบบอันเครน (S_u) ที่นิยมใช้กันอยู่ในปัจจุบันโดยอาศัยสมมุติฐาน 2 ชนิดคือ

1. สมมุติฐานว่าค่าแรงเฉือนและปริมาณความชื้น ณ จุดพิบติ (water content at failure, w_f) มีความสัมพันธ์อันหนึ่งกัน เราสามารถทำการทดสอบหาค่าแรงเฉือนแบบอันเครน (S_u) ของดินเหนียวได้โดยการทดสอบโดยความที่ทำให้ค่าปริมาณความชื้น ณ จุดพิบติ (w_f) ของดินมีค่าเท่ากับค่าปริมาณความชื้นตามธรรมชาติ (in situ natural water content, w_n) เช่น การทดสอบแบบ UC หรือ UU

2. สมมุติฐานว่าค่าแรงเฉือนของดินเหนียวและหน่วยแรงประสีทิชผลของดินก่อนถูก load (preshear effective vertical stress, $\bar{\sigma}_{vc}$) มีความสัมพันธ์อันหนึ่งอันเดียวกัน วิธีนี้เป็นรากฐานของวิธีการแบบ Recompression ซึ่งเริ่มใช้ที่ NGI

(Norwegian Geotechnical Institute) วิธีนี้ทำการทดสอบหาค่าแรงเนื้อแน่นอันเรตัน (S_u) ได้โดยการ reconsolidated ด้วยร่องคินที่ทำการทดสอบกลับไปอยู่ที่สภาวะหน่วยแรงประลึกหรือความดันธรรมชาติ (in situ stress) เสียก่อนแล้วจึงทำการทดสอบหาแรงเนื้อ

วิธีการทั้งสองนี้โดยทั่ว ๆ ไปไม่ได้พิจารณาถึงผลของแฟคเตอร์อื่นที่มีอิทธิพลต่อแรงเนื้อแน่นอันเรตัน (S_u) แต่พิจารณาว่าผลเหล่านี้ทั้งล้างกัน เองจนได้ค่าที่ถูกต้องขึ้นมา ซึ่งทำให้ค่าแรงเนื้อแน่นอันเรตัน (S_u) ที่วัดได้อาจมีค่าสูงหรือต่ำกว่าที่เป็นจริงความธรรมชาติได้ เมื่อจากไม่สามารถความคุณภาพของแฟคเตอร์ต่าง ๆ เหล่านี้ได้

จากความพยายามที่จะหาวิธีการที่สามารถความคุณภาพของแฟคเตอร์ต่าง ๆ ที่มีอิทธิพลต่อแรงเนื้อแน่นอันเรตัน (S_u) และการค้นพบว่าพหุฤทธิกรรมของดินชนิดเดียวกันที่มีค่า over-consolidation ratio* (OCR) เท่ากัน แม้ค่าหน่วยแรงประลึกหรือผลในแนวตั้งที่ถูกกระทำก่อนการถูก load ($\bar{\sigma}_{vc}$) ต่างกัน จะแสดงพหุฤทธิกรรมที่เหมือนกันเมื่อคุณสมบัติของดินถูก normalized อยู่ในรูปอัตราส่วนของหน่วยแรงประลึกหรือผลในแนวตั้งก่อนถูก load (preshear effective vertical stress $\bar{\sigma}_{vc}$) ซึ่งแทนด้วย $\bar{\sigma}_{vc}$ แต่สำหรับในการทดลองในห้องปฏิบัติการมักแทนด้วย $\bar{\sigma}_{1c}$ ดังกล่าวนี้ จึงได้มีการคิดค้นวิธีการวัดแรงเนื้อแน่นอันเรตัน (S_u) ของดิน เหมือนมาใหม่ชื่อวิธีนี้ เชิญกว่า วิธีการแซนเซฟ (Soil Histories and Normalized Soil Engineering Properties Method of Consolidation, SHANSEP) ซึ่งวิธีการนี้ถูกคิดค้นขึ้นมาโดย Dr. Charles C., Ladd ในปี 1969 ที่ MIT โดยให้ความสำคัญของประวัติของหน่วยแรง (stress history) และใช้พหุฤทธิกรรมของดินที่ถูก normalized ได้ (ดังนั้นจึงใช้ได้เฉพาะดินมีคุณสมบัติที่ normalized ได้) วิธีการ SHANSEP นี้สร้างประวัติของหน่วยแรง (stress history) ในด้วยร่องคินใหม่ เพื่อผลของการรบกวนต่อด้วยร่องคินใหม่ ด้วยการทำให้ด้วยร่องคินที่ต้องการทำการทดสอบกล้ายเป็น normally consolidated clay เสียก่อน เพื่อผลการรบกวนต่อหัวอย่างดิน แล้วจึงสร้าง stress history ของดินใหม่ในห้องปฏิบัติการ (laboratory)

* Overconsolidation ratio (OCR) เป็นคุณสมบัติของดินชนิดหนึ่งที่ใช้แสดงแทนประวัติของหน่วยแรง (stress history) ของดิน ซึ่งแทนด้วยค่าอัตราส่วนของหน่วยแรงประลึกหรือผลสูงสุดที่มวลดินเคยได้รับ (maximum past pressure, $\bar{\sigma}_{vm}$) ต่อหน่วยแรงประลึกหรือผลในแนวตั้งความธรรมชาติ (in situ vertical effective stress, $\bar{\sigma}_{vo}$)

การที่ดินมีคุณสมบัติที่ normalized ได้หมายความว่า ที่ OCR หนึ่ง ๆ จะมีคุณสมบัติของดิน เช่น ค่าแรงเหตุนเมบันอันเดรน (S_u) และค่าไนโอลัส (E) ของดินเมื่อยูกหารด้วยค่าหน่วยแรงประสิทธิผลในแนวตั้งก่อนยูก load (preshear effective vertical stress, $\bar{\sigma}_{vc}$) ได้เทียบค่าเดียว นั่นคือค่าอัตราส่วนนี้ ($S_u/\bar{\sigma}_{vc}$, $E_u/\bar{\sigma}_{vc}$) จะไม่ขึ้นกับขนาดของหน่วยแรงประสิทธิผลในแนวตั้งก่อนการยูกน้ำหนักกระทำให้ดินมีค่า ($\bar{\sigma}_{vc}$)

การท่าประวัติของหน่วยแรง (stress history) ในห้องปฏิบัติการทดลองของวิธีการของ SHANSEP ทำได้โดย consolidated ด้วยย่างไปที่หน่วยแรงประสิทธิผลในแนวตั้ง ($\bar{\sigma}_{vc}$) มีค่าเท่ากับ 2 ถึง 3 เท่าของค่าหน่วยแรงประสิทธิผลสูงสุดที่มวลดินเคยได้รับ ($\bar{\sigma}_{vm}$) แล้วทำการทดสอบด้วยเป็น normally consolidated clay แต่ด้วยเป็น overconsolidated clay ทำประวัติของหน่วยแรง (stress history) ใหม่ โดย unload ไปที่ OCR ที่ต้องการเสียก่อนจึงทำทำการทดสอบที่ระบบของหน่วยแรง (stress system) ที่ต้องการ

สมบุติฐานของวิธีการของ SHANSEP ใน การที่ทำให้วัดคุณสมบัติของดินได้ใกล้เคียง กับความจริง โดยลักษณะของการรับกวนต่อด้วยย่างดิน คือ ที่ขึ้นแรก consolidated ด้วยย่างดินไปอยู่ที่สภาวะหน่วยแรงมากกว่าหน่วยแรงประสิทธิผลที่มวลดินเคยได้รับ ($\bar{\sigma}_{vm}$) เสียก่อน (เพื่อให้หน่วยแรงประสิทธิผลของด้วยย่างอยู่ในเส้น virgin curve) ถ้าใช้ค่าหน่วยแรงประสิทธิผลในแนวตั้งที่ทำให้ดินยูกอัคดิวายน้ำ ($\bar{\sigma}_{vc}$) เพียงพอ หน่วยแรงประสิทธิผลในดินที่จุดนี้จะอยู่บนเส้น virgin curve ของ in situ condition เมื่อทดสอบด้วยย่างที่ OCR ที่ต้องการโดยการยอมให้เกิด aging ในดินและทดลองในระบบของหน่วยแรง (stress system) ที่ใกล้เคียงกับความจริง ผลที่ได้ในรูปของคุณสมบัติที่ยูก normalized จึงจะให้คุณสมบัติใกล้เคียงกับดินในธรรมชาติ วิธีการนี้จึงใช้ได้เฉพาะในดินที่มีคุณสมบัติที่ normalized ได้ (นั่นคือในดินที่ไม่ sensitive และมี cementation agent) และประวัติของหน่วยแรง (stress history) ของดินเกิดจาก การ unloading ของดินหรือ equivalent

1.2 วัสดุประสังค์ของการวิจัย

ในการศึกษาวิจัยนี้มีวัสดุประสังค์เพื่อตรวจสอบดูว่า

1. วิธีการแบบ SHANSEP มีความเหมาะสมสมหรือไม่ เพื่อใช้ในการวัดหาค่าแรงเสื่อมแบบอันตราย (S_u) ของตินเนียวยอ่อนในบริเวณกรุงเทพฯ โดยทำการประเมินผลที่ได้จากการวัดหาค่าแรงเสื่อมแบบอันตราย (S_u) ที่คำ OCR ต่าง ๆ กันโดยวิธีการทดสอบแบบ SHANSEP กับผลที่ได้จากการวัดแรงเสื่อมแบบอันตราย (S_u) โดยวิธีการแบบ Recompression ที่มิยมใช้กันอยู่ในปัจจุบัน ซึ่งทำการ reconsolidated ตัวอย่างตินกลับไปออยู่ที่สภาวะหน่วยแรงประดิษฐิผลตามธรรมชาติหรือน้อยกว่าค่าหน่วยแรงประดิษฐิผลสูงสุดที่มวลตินเคลยกได้รับตามธรรมชาติ (σ_{vIII}) เพื่อให้ได้แค่คำ OCR ที่ต้องการ

การทดสอบได้ทำกับตัวอย่างตินที่ถูกกระบวนการน้อยที่สุด (undisturbed samples) เพื่อให้ผลของการรับกวนต่อตัวอย่างตินมีน้อยที่สุด จึงทำให้คำที่ได้จาก Recompression ถูกต้อง การทดสอบโดยวิธีการทั้งสองทำที่คำ OCR ต่าง ๆ กันและเปรียบเทียบผลที่ OCR เท่ากัน วิธีการของ SHANSEP จะใช้ได้ดีเมื่อผลที่ได้จากการทดสอบในรูปของ normalized form จะต้องได้คำเท่ากันหรือใกล้เคียงกับคำที่ได้จากการทดสอบ Recompression

2. ตรวจสอบดูว่า เมื่อมีการรับกวนต่อตัวอย่างติน คำแรงเสื่อมแบบอันตราย (S_u) ที่วัดได้จากการทดสอบแบบ Recompression มีคำเปลี่ยนแปลงไปอย่างไร

องค์การวิจัยนี้เพียงต้องการแสดงว่า SHANSEP ใช้ได้หรือไม่ใน din กรุงเทพฯ มิได้มีความประสังค์ที่จะแสดงว่าวิธีการ SHANSEP จะดีกว่า Recompression ในกรณีที่เก็บตัวอย่างมาไม่ตี

1.3 ข้อมูลของ การวิจัย

การวิจัยนี้จะทำการทดลองวัดหาค่าแรงเสื่อมแบบอันตราย (S_u) โดยวิธีการทดลองทางลักษณะของตินหลังจากถูกอัดตัวอย่างน้ำแบบแอนไฮดรอนิกด้วยเครื่อง Triaxial ในสภาพอันตรายหรือวัดค่าความดันน้ำในโพรงติน (anisotropically consolidated undrained triaxial compression test with pore pressure measurement, CAUC)

โดยใช้ค่าสัมประสิทธิ์ของแรงดันของดิน (coefficient of earth pressure, K) ประมาณใกล้เคียงกับค่าสัมประสิทธิ์ของแรงดันของดิน ณ สภาวะสมดุลย์ (coefficient of earth pressure at rest, K_0) ที่เป็นจริงตามธรรมชาตินากที่สุด และใช้อัตราความเครียด (ϵ) ที่ทำให้เกิดการพิบัติด้วยอัตราคงที่เท่ากับ 1 % ต่อชั่วโมง ซึ่งวิธีการ consolidated ตัวอย่างก่อนวัดแรง เนื่องแบบอัน เครน (S_u) ของดินเห็นได้จะทำการทดสอบโดยวิธีดังไปนี้

ก. วิธีการแบบ Recompression โดยทดสอบกับตัวอย่างดินที่ถูกกรบกวนน้อยที่สุด (undisturbed samples) และตัวอย่างดินที่ถูกกรบกวน (disturbed samples) ข้างพื้นที่

ข. วิธีการแบบ SHANSEP โดยทดสอบกับตัวอย่างดินที่ถูกกรบกวนน้อยที่สุด

สำหรับการตรวจสอบวิธีการของ SHANSEP ผลการทดลองจากตัวอย่างที่ทำ การทดสอบแบบ SHANSEP และความ เหน้าะสูงของ Recompression ได้ถูกนำมาเปรียบเทียบและวิเคราะห์โดยแสดงผลอยู่ในรูปของหน่วยแรงประดิษฐ์ผล และนำมาเปรียบเทียบกับ โดยใช้หลักการของ normalized soil parameters (NSP) โดยแสดงผลการทดสอบที่ได้ อยู่ในรูปของคุณสมบัติของดิน (S_u , ϕ , c ฯลฯ) หารด้วย $\bar{\sigma}_{vc}^*$ หรือ $\bar{\sigma}_{vm}^{**}$ ซึ่งจะแสดงผลการทดสอบที่ได้อยู่ในรูปของความสัมพันธ์ต่าง ๆ ดังไปนี้

1. แสดงความสัมพันธ์ของ normalized ค่าครึ่งหนึ่งของหน่วยแรง เมือง บน $|q/\bar{\sigma}_{vc}| = (\sigma_1 - \sigma_2)/2\bar{\sigma}_{vc}$ กับความเครียด (ϵ)

2. ความสัมพันธ์ของ normalized ค่าความดันน้ำในโพรงดินที่เพิ่มขึ้น ($\Delta u/\bar{\sigma}_{vc}$) กับความเครียด (ϵ)

* $\bar{\sigma}_{vc}$ = effective vertical consolidation stress
(สำหรับการทดสอบในห้องปฏิบัติการนิยมแทนด้วย $\bar{\sigma}_{1c}$)

** $\bar{\sigma}_{vm}$ = maximum past pressure in soil samples

3. ความสัมพันธ์ของค่า A พารามิเตอร์ของความดันน้ำในโครงตินของ Skempton กับความเครียด (ϵ)

4. ทาง เดินของหน่วยแรงประดิษฐ์ผลจากโครงแกรนของ $\bar{p}/\bar{\sigma}_{vm}$ หรือ $\bar{p}/\bar{\sigma}_{cm}^{***} | (\bar{\sigma}_1 + \bar{\sigma}_3)/2\bar{\sigma}_{vm}$ หรือ $(\bar{\sigma}_1 + \bar{\sigma}_3)/2\bar{\sigma}_{cm} |$ กับ $q/\bar{\sigma}_{vm}$ หรือ $q/\bar{\sigma}_{cm}$
 $| (\sigma_1 - \sigma_3)/2\bar{\sigma}_{vm}$ หรือ $(\sigma_1 - \sigma_3)/2\bar{\sigma}_{cm} |$

5. เอน เวลาปัชองกำลังรับแรงประดิษฐ์ผลจากโครงแกรนของ $\bar{p}/\bar{\sigma}_{cm}$ และ $q/\bar{\sigma}_{cm} (\bar{p}/\bar{\sigma}_{vm} \text{ และ } q/\bar{\sigma}_{vm})$

6. ผลแทกต่างของค่าความดันน้ำในโครงตินที่เพิ่มขึ้น ณ จุดบีตที่ค่าหน่วยแรง เมียง เบนสูงสุด $(\sigma_1 - \sigma_3)_{max}$ ที่ได้จากการทดสอบแบบ SHANSEP หรือ Recompression ที่ทำการทดสอบกับตัวอย่างตินที่ถูกกรอบ เมื่อเทียบกับผลที่ได้จากการทดสอบแบบ Recompression กับตัวอย่างตินที่ถูกกรอบกวนน้อยที่สุดกับค่า OCR ซึ่งอยู่ในลอกการทึบมิกส์เกล ($\% \Delta u_f / u_{f_{rec}}$ กับ OCR)

7. ผลแทกต่างของค่า A พารามิเตอร์ของความดันน้ำในโครงตินของ Skempton ณ จุดบีตที่ค่าหน่วยแรง เมียง เบนสูงสุด $(\sigma_1 - \sigma_3)_{max}$ ที่ได้จากการทดสอบแบบ SHANSEP หรือ Recompression ที่ทำการทดสอบกับตัวอย่างตินที่ถูกกรอบ เมื่อเทียบกับผลที่ได้จากการทดสอบแบบ Recompression กับตัวอย่างตินที่ถูกกรอบกวนน้อยที่สุดกับค่า OCR ซึ่งอยู่ในลอกการทึบมิกส์เกล ($\% \Delta A_f / A_{f_{rec}}$ กับ OCR)

8. ผลแทกต่างของค่าแรง เนื่องแบบอันตรน $| S_u = 0.5(\sigma_1 - \sigma_3)_{max} |$ ที่ได้จากการทดสอบแบบ SHANSEP หรือ Recompression ที่ทำการทดสอบกับตัวอย่างตินที่ถูกกรอบ เมื่อเทียบกับผลที่ได้จากการทดสอบแบบ Recompression กับตัวอย่างตินที่ถูกกรอบกวนน้อยที่สุดกับค่า OCR ซึ่งอยู่ในลอกการทึบมิกส์เกล ($\% \Delta S_u / S_{u_{rec}}$ กับ OCR)

9. ความสัมพันธ์ระหว่าง normalized ค่าแรง เนื่องแบบอันตรน
 $| S_u / \bar{\sigma}_{vc} = (\sigma_1 - \sigma_3)_{max} / 2\bar{\sigma}_{vc} |$ กับค่า OCR ซึ่งอยู่ในลอกการทึบมิกส์เกล ($S_u / \bar{\sigma}_{vc}$ กับ OCR)

*** $\bar{\sigma}_{cm} = \text{maximum effective vertical consolidation stress}$

10. ความสัมพันธ์ระหว่างค่า normalized ความดันน้ำในโพรงดินที่เพื่อขึ้นฟ จุดพิบติ ($\Delta u_f / \bar{\sigma}_{vc}$) ที่เกิดค่าหน่วยแรงเมียงเบนสูงสุด ($\sigma_1 - \sigma_3$)_{max} กับค่า OCR ช่องอยู่ในลักษณะมิกส์เกล ($\Delta u_f / \bar{\sigma}_{vc}$ กับ OCR)

11. ความสัมพันธ์ระหว่างค่า A พารามิเตอร์ของความดันน้ำในโพรงดินของ Skempton ฟ จุดพิบติ (A_f) ที่เกิดค่าหน่วยแรงเมียงเบนสูงสุด ($\sigma_1 - \sigma_3$)_{max} กับค่า OCR ช่องอยู่ในลักษณะมิกส์เกล (A_f กับ OCR)

สำหรับการศึกษาผลของการรบกวนต่อตัวอย่างดินที่มีต่อค่าแรงเนื้อน ทำได้โดยเปรียบเทียบผลการทดลองต่าง ๆ จากตัวอย่างที่มีตัวชี้ของการรบกวนต่อตัวอย่างดิน (degree of sample disturbance) ต่างกัน โดยใช้วิธีการทดสอบแบบ Recompression และแสดงผลของผลการทดลองอยู่ในรูปของ normalized form ดังได้กล่าวไว้แล้วข้างต้น