จิระยุทธ สืบสุข : การพัฒนาแบบจำลองโมดิไฟด์ สตัลเจอร์ด แคม เกลย์ และการนำไปใช้ ในวิธีไฟในท์อิลลิเมนด์ (DEVELOPMENT OF THE MODIFIED STRUCTURED CAM CLAY MODEL AND FINITE ELEMENT IMPLEMENATION) อาจาร์ย์ที่ปรึกษา : ศาสตราจารย์ ดร.สุขสันติ์ หอพิบูลสุข, 224 หน้า

ks .

วิทยานิพนธ์นี้น้ำเสนอแบบจำลองพฤติกรรม (constitutive model) สำหรับคินเหนียวพันธะ เชื่อมประสาน (structured clays) ซึ่งประกอบด้วยสามส่วนหลัก ส่วนแรก กล่าวถึง การพัฒนา แบบจำลองพฤติกรรมทั่วไปสำหรับดินเหนียวไร้พันธะเชื่อมประสาน (destructured clay) ดินเหนียว พันธะเชื่อมประสานธรรมชาติ (naturally structured clay) และคินเหนียวพันธะเชื่อมประสาน สังเกราะห์ (artificially structured clay) แบบจำลองนี้พัฒนาจากแบบจำลองสตักเจอร์ค แกม เกลย์ (Structured Cam Clay: SCC) แบบจำถองที่พัฒนาขึ้นใหม่ให้ชื่อว่า แบบจำถองโมคิไฟด์ สตักเจอร์ด แคม เคลย์ (Modified Structured Cam Clay: MSCC) อิทธิพลของพันธะเชื่อมประสาน (soil structure) และการสลายของพันธะเชื่อมประสาน (destructuring) ต่อพฤติกรรมทางกลของดิน เหนียวสามารถอธิบายได้ โดยหลักการความเก้นประสิทธิผลดัดแปลง (modified effective stress) ซึ่ง เป็นผลรวมของความเก้นประสิทธิผลปัจจุบัน (current effective stress) และความเก้นประสิทธิผล เนื่องจากอิทธิพลของพันธะเชื่อมประสาน (structure strength) พันธะเชื่อมประสานส่งผลต่อการ เพิ่มขึ้นของความเค้นประสิทธิผลคัดแปลง และขนาดของผิวกราก (yield surface) อีกทั้งยังเพิ่มแรง ยึดเหนี่ยว (cohesion) กำลัง ณ จุดยอด (peak strength) และความแข็งแกร่ง (stiffness) อีกด้วย การแตกสลายของพันธะเชื่อมประสานเริ่มเกิดขึ้นเมื่อสถานะความเก้น (stress state) อยู่บนผิวกราก กฏการแตกสลายของพันธะเชื่อมประสาน (destructuring law) ใด้ถกพัฒนาตามหลักการดังนี้ คือ การแตกสลายของพันธะเชื่อมประสานเกิดทันทีหลังจากจุดวิบัติ (failure) กระบวนการนี้เป็นผลจาก การแตกหัก (crushing) ของพันธะเชื่อมระหว่างอนุภาคเม็ดดิน (soil-cementation structure) ซึ่ง ส่งผลต่อการเกิดพฤติกรรมอ่อนตัวลงเมื่อความเครียดเพิ่มขึ้น (strain softening) พันธะเชื่อมประสาน จะแตกสลายอย่างสมบูรณ์เมื่อสถานะความเค้นอยู่ที่สถานะวิกฤต (critical state) ผิวกรากของดิน พันธะเชื่อมประสาน และคินไร้พันธะเชื่อมประสานจะเป็นผิวเคียวกันที่สถานะวิกฤต รูปร่างผิว ครากสำหรับแบบจำลอง MSCC ยังคงใช้รูปร่างเดียวกันกับแบบจำลองโมดิไฟด์ แคม เคลย์ (Modified Cam Clay: MCC) ในขณะที่พลาสติกโพเทนเชียล (plastic potential) พัฒนาขึ้นโดยการ รวมอิทธิพลของพันธะเชื่อมประสานที่มีค่อทิศทางของกวามเกรียดพลาสคิก (plastic strain direction) ในการคำนวณพฤติกรรมการแกร่งขึ้น (hardening) และพฤติกรรมการอ่อนลง (softening) พารามิเตอร์ของแบบจำลอง MSCC แบ่งออกได้เป็นสองส่วน คือ พารามิเตอร์สำหรับอธิบาย

พฤติกรรมที่ไม่เกี่ยวข้องกับพันธะเชื่อมประสาน (destructured properties) และพารามิเตอร์สำหรับ อธิบายอิทธิพลของพันธะเชื่อมประสาน (structured properties) พารามิเตอร์ทั้งหมดของแบบจำลอง นี้มี นัยทางกายภาพ (physical meaning) และสามารถหาได้จากผลการทดสอบแรงอัดแบบสามแกน

1. S. (

งานวิจัยในส่วนที่สอง คือ การปรับปรุงแบบจำลอง MSCC สำหรับการทำนายพฤติกรรม ของดินพันธะเชื่อมประสานในสถานะอัดตัวมากกว่าปกติ (overconsolidated structured clays) แบบจำลองนี้ได้รับการพัฒนาให้สอดกล้องตามหลักการพื้นฐานของแบบจำลอง SCC โดยให้ชื่อว่า แบบจำลองโมลิไฟด์ สตักเจอร์ด แคม เกลย์ ร่วมกับทฤษฎีขอบเขตผิว (Modified Structured Cam Clay with Bounding Surface Theory: MSCC-B) แบบจำลองที่ปรับปรุงขึ้นนี้สามารถอธิบาย กระบวนการแกร่งขึ้น และกระบวนการแตกสลายของพันธะเชื่อมประสานของดินพันธะเชื่อม ประสานอัดตัวมากกว่าปกติ ค่าโมดูลัสความแกร่งขึ้นแบบพลาสติก (plastic hardening modulus) ซึ่ง ้มีค่าเปลี่ยนแปลงตลอดการให้น้ำหนักบรรทุกสามารถคำนวณได้โดยอาสัยเทคนิคภาพฉายเชิงรัศมี (radial mapping technique) พารามิเตอร์ h ซึ่งเป็นพารามิเตอร์ที่ขึ้นกับชนิดของวัสดุ ถูกนำเสนอขึ้น เพื่อแสดงอิทธิพลของสถานะความเค้นสำหรับคินพันธะเชื่อมประสานอัดตัวมากกว่าปกติในสมการ คำนวณ โมดูลัสความแกร่งขึ้นแบบพลาสติก ผลการคำนวณจากแบบจำลอง MSCC-B ได้รับการ ตรวจสอบความถูกต้องและประสิทธิภาพโดยการเปรียบเทียบกับผลการทดสอบของตัวอย่างดิน เหนียวพันธะเชื่อมประสานธรรมชาติ และดินเหนียวพันธะเชื่อมประสานสังเคราะห์ ภายใต้การ ทดสอบการอัดตัวแบบเท่ากันทุกทิสทาง (isotropic compression test) และการทดสอบการรับแรง เฉือนแบบอัดตัว (compression shearing test) จากผลการศึกษาปรากฏว่าแบบจำลอง MSCC-B สามารถทำนายผลการตอบสนองทางกล (mechanical response) ของคินพันธะเชื่อมประสานอัคตัว มากกว่าปกติภายใต้สถานะระบายน้ำ (drained condition) และไม่ระบายน้ำ (undrained condition) ได้เป็นอย่างคื

งานวิจัยในส่วนสุดท้ายศึกษาผลกระทบของพันธะเชื่อมประสานต่อความเก้น (stress) ความเครียด (strain) และกำลัง (strength) แบบเฉพาะจุด (local element) ที่ไม่เป็นแบบเดียวกัน (inhomogeneous) ในการทดสอบการรับแรงเฉือนภายใต้แรงอัดแบบสามแกน โดยวิธีไฟไนท์ อิลลิเมนต์ร่วมกับแบบจำลอง MSCC ในการศึกษานี้แบบจำลอง MSCC ถูกจัดให้อยู่ในรูปแบบ กอนทินัม จาโคเบียน (continuum Jacobian) และถูกเขียนเป็นรหัสภาษาคอมพิวเตอร์เพื่อใช้กำนวณ ร่วมกับ โปรแกรมไฟในท์อิลลิเมนต์เชิงพานิชย์ ชื่อว่า ABAQUS การศึกษาทำโดยการเปรียบเทียบ ผลการวิเคราะห์พฤติกรรมของตัวอย่างคินเหนียวพันธะเชื่อมประสานสังเคราะห์ภายใต้การทดสอบ แรงอัดแบบสามแกน โดยใช้พารามิเตอร์ของแบบจำลองสำหรับดินเหนียวพันธะเชื่อมประสาน สังเคราะห์ที่ปริมาณซีเมนต์ต่าง ๆ ทั้งในสภาวะระบายน้ำ และไม่ระบายน้ำ การวิเคราะห์โดย วิธีไฟในท์อิลลิเมนต์เป็นแบบ couple hydro-mechanic ความเก้น และความเครียดเฉพาะที่ของ ตัวอย่างดินเหนียวพันธะเชื่อมประสานสังเคราะห์ที่ปริมาณซีเมนต์ต่าง ๆ ถูกนำมาพิจารณา เปรียบเทียบกับตัวอย่างดินเหนียวไร้พันธะเชื่อมประสาน ในส่วนท้าย นัยสำคัญที่ได้จากการ วิเคราะห์เปรียบเทียบโดยวิธีไฟไนท์อิลลิเมนต์ได้รับการสรุปและวิจารณ์

ลายมือชื่อนักศึกษา _ ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา _ ถายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาร่วม

สาขาวิชา<u>วิสวกรรมโยธา</u> ปีการศึกษา 2553 JIRAYUT SUEBSUK : DEVELOPMENT OF MODIFIED STRUCTURED CAM CLAY MODEL AND FINITE ELEMENT IMPLEMENTATION. THESIS ADVISOR : PROF. SUKSUN HORPIBULSUK, Ph.D., 224 PP.

~``Y

CONSTITUTIVE EQUATION/STRUCTURED CLAY/PLASTICITY/ CRITICAL STATE MODEL/SOIL STRUCTURE/DESTRUCTURING/BOUNDING SURFACE THEORY/FINITE ELEMENT ANALYSIS

With the advances in the calculation by a numerical method and computer hardware, it becomes more common to predict the response of geotechnical material using a constitutive model in numerical analysis. The constitutive models for structured clay have been developed in this research. The thesis is composed of three consecutive parts. First part presents a generalised constitutive model for destructured, naturally structured and artificially structured clays that extends the Structured Cam Clay (SCC) model. This model is designated as "Modified Structured Cam Clay (MSCC) model". The influence of structure and destructuring on the mechanical behaviour of clay can be explained by the change in the modified effective stress, which is the sum of the current mean effective stress and the additional mean effective stress due to structure (structure strength). The presence of structure increases the modified mean effective stress and yield surface, enhancing the cohesion, peak strength and stiffness. The destructuring begins when the stress state is on the virgin yield surface. After the failure (peak strength) state, the abrupt destructuring occurs as the soil-cementation structure is crushed; hence the strain softening. The soil structure is completely removed at the critical state when the yield surface becomes identical to

the destructured surface. The destructuring law is proposed based on this premise. In the MSCC model, the yield function is the same shape as that of the Modified Cam Clay (MCC) model. A plastic potential is introduced so as to account for the influence of structure on the plastic strain direction for both hardening and softening behaviours. The required model parameters are divided into those describing destructured properties and those describing structured properties. All the parameters have physical meaning and can be simply determined from the conventional triaxial tests.

Second part presents a generalised critical state model with the bounding surface theory for simulating the stress-strain behaviour of overconsolidated structured clays. The model is formulated based on the framework of the Structured Cam Clay (SCC) model and is designated as the Modified Structured Cam Clay with Bounding Surface Theory (MSCC-B) model. The hardening and destructuring processes for structured clays in the overconsolidated state can be described by the proposed model. The image stress point defined by the radial mapping technique is used to determine the plastic hardening modulus, which varies along loading paths. A new proposed parameter h, which depends on the material characteristics, is introduced into the plastic hardening modulus equation to take the soil behaviour into account in the overconsolidated state. The MSCC-B model is evaluated in light of the model performance by comparisons with the measured data of both naturally and artificially structured clays under isotropic compression and compression shearing tests. From the comparisons, it is found that the MSCC-B model gives an excellent prediction of mechanical response in both drained and undrained conditions.

Last part presents the study of the inhomogeneous stress-strain-strength behaviour influenced by the structure strength by using the finite element analysis

V

with the MSCC model. The MSCC model formulated with a continuum Jacobian has been coded into the commercial finite element program, ABAQUS by the user subroutine, UMAT. The generalised MSCC model has been used to study a triaxial compression test of artificially structured clay specimens with various cement contents under drained and undrained conditions by a couple hydro-mechanic finite element analysis. The influence of structural properties on the inhomogeneity is studied. The local stress and strain of the artificially structured specimens is compared with those of the destructured specimen under various isotropic yield stress ratio (YSRiso). The key aspects of finite element simulation of artificially structured clay are summarised and discussed.

School of Civil Engineering

Academic Year 2010

Student's Signature	Orous r.
Advisor's Signature	galage
Co-advisor's Signatur	e - Rulin