ชื่อเรื่องวิทยานิพนธ์

การวิเคราะห์กำแพงคินเสริมกำลังที่ใช้คินที่มีแรง เชื่อมแน่นเป็นวัสคุถมโคยวิธีไฟในท์อิลลิเมนต์

ผู้เขียน

นายเกรียงใกร เมืองโคตร

ปริญญา

วิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต (วิศวกรรมโยชา)

อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์

ผศ. คร. อนิรุทธ์ ธงใชย

บทคัดย่อ

วิทยานิพนธ์ฉบับนี้ศึกษาคุณสมบัติการรับแรงของดินที่มีแรงเชื่อมแน่นจากแหล่ง ดินธรรมชาติที่มีการนำไปใช้ในการก่อสร้างกำแพงดินเสริมกำลังในพื้นที่ภูเขาในเขตจังหวัด เชียงใหม่ 3 แหล่ง เพื่อทำการประเมินค่าคุณสมบัติของดินสำหรับใช้ในการวิเคราะห์พฤติกรรมการ รับแรงของกำแพงดินเสริมกำลังโดยวิธีไฟในท์อิลลิเมนต์ โดยในการศึกษาคุณสมบัติดินนั้นได้ทำ การเตรียมแท่งตัวอย่างดินบดอัดแน่น นำไปทดสอบแรงอัดสามแกนแบบอัดตัวไม่ระบายน้ำและ ทดสอบการเฉือนโดยตรง นอกจากนี้ยังได้ทดสอบการเฉือนโดยตรงเพื่อหาค่าความต้านทานแรง เฉือนที่ผิวสัมผัสระหว่างดินกับวัสคุเสริมกำลังเป็นชนิดคอมโพสิตจีโอเท็กซ์ไทล์ ค่าคุณสมบัติที่ได้ จากการทดสอบต่างๆ ได้ถูกนำไปใช้เป็นแนวทางในการกำหนดแผนในการวิเคราะห์พฤติกรรมการ รับแรงของกำแพงดินเสริมกำลังโดยวิธีไฟในท์อิลลิเมนต์ ภายใต้เงื่อนไขการเปลี่ยนแปลงของค่าตัว แปรต่างๆ และผลจากการวิเคราะห์ถูกนำไปสร้างเป็นแผนภูมิการออกแบบกำแพงดินเสริมกำลังที่ใช้ดินที่มีแรงเชื่อมแน่นเป็นวัสคุถม

จากการตรวจสอบลักษณะชั้นดินที่แหล่งเก็บตัวอย่างพบว่า ตัวอย่างดินจากทั้งสาม แหล่ง เป็นดินเกิดในที่จากการสลายตัวของหินแกรนิตหรือหินทราย ซึ่งผลจากการทดสอบจำแนก ประเภทดินในห้องปฏิบัติการบ่งชี้ว่า ตัวอย่างดินต่างๆ มืองค์ประกอบแปรปรวนอยู่ระหว่างทราย ปนซิลท์ถึงทรายปนดินเหนียว และผลจากการทดสอบแรงอัดสามแกนให้ก่าสัมประสิทธิ์มุมเสียด

ทานอยู่ระหว่าง 33 – 39 องศา กับค่าสัมประสิทธิ์แรงยึดเหนี่ยวระหว่าง 0 - 15 กิโลนิวตันต่อตาราง เมตร โดยกุณสมบัติกวามสัมพันธ์ระหว่างแรงเก้นกับความเครียดสามารถจำลองด้วยสมการไฮเปอร์ โบลาได้ค่อนข้างดี สำหรับกำลังรับแรงเฉือนที่ผิวสัมผัสระหว่างดินกับวัสดุเสริมกำลังนั้นพบว่า มีค่าอยู่ระหว่าง 0.7 – 0.9 เท่าของค่ากำลังรับแรงเฉือนของดินถม

ในการวิเคราะห์หาค่าความปลอดภัยของกำแพงคินเสริมกำลังนั้นพบว่า การใช้วิธี ไฟในท์อิลลิเมนต์วิเคราะห์โดยการเพิ่มแรงเหวี่ยงหนีศูนย์กลาง จะให้ค่าความปลอดภัยสูงกว่าการ วิเคราะห์โดยวิธีพื้นฐานเล็กน้อย และระนาบการวิบัติที่ประเมินจากตำแหน่งที่เกิดแรงคึงในวัสดุ เสริมกำลังสูงสุด มีลักษณะเป็นเส้นโค้งและอยู่ในแนวที่ใกล้เคียงกับสมมุติฐานระนาบวิบัติแบบใบ ลิเนียร์ ในส่วนของการเลือกใช้ค่าตัวแปรคุณสมบัติดินในการวิเคราะห์โดยวิธีไฟในท์อิลลิเมนต์นั้น พบว่า การเปลี่ยนแปลงค่าโมคูลัสความยืดหยุ่นอยู่ในช่วงไม่เกิน 10 เท่าจะไม่มีผลให้ค่าความ ปลอดภัยเปลี่ยนแปลงมากนัก นอกจากนี้ยังพบว่าการจำลองคุณสมบัติดินแบบอีลาสติก – พลาสติก ด้วยสมการ มอร์ – กูลอมบ์ กับการจำลองคุณสมบัติดินด้วยสมการไฮเปอร์โบลาก็ไม่ส่งผลให้ค่า ความปลอดภัยเปลี่ยนแปลงมากเช่นกัน

ในการวิเคราะห์เพื่อศึกษาอิทธิพลของการเพิ่มขึ้นของค่าสัมประสิทธิ์แรงยึดเหนี่ยว ต่อค่าความปลอดภัยของกำแพงคินเสริมกำลังพบว่า การเพิ่มขึ้นของค่าสัมประสิทธิ์แรงยึดเหนี่ยว จาก 0 เป็น 20 กิโลนิวตันต่อตารางเมตร จะทำให้ค่าความปลอดภัยของกำแพงเพิ่มขึ้นได้เกือบเท่าตัว ซึ่งเป็นการบ่งชี้ว่า ดินที่มีแรงเชื่อมแน่นสามารถใช้เป็นวัสดุถมหลังกำแพงคินเสริมกำลังได้เป็น อย่างดี หากมีการจัดการเรื่องการระบายน้ำในดินถมให้ดี

ในการวิเคราะห์หาค่าความปลอดภัยของกำแพงในสภาพเงื่อนไขการเปลี่ยนแปลง กำตัวแปรต่างๆ เพื่อสร้างแผนภูมิการออกแบบนั้นพบว่า ความยาวพอเหมาะในการเสริมวัสดุเสริม กำลังมีค่าอยู่ระหว่าง 0.72 – 0.85 เท่าของความสูงกำแพง ซึ่งความยาวของวัสดุเสริมกำลังที่เกินจาก ความยาวพอเหมาะนี้จะมีผลต่อการเพิ่มขึ้นของค่าความปลอดภัยของกำแพงได้ค่อนข้างน้อย โดยค่า ความยาวพอเหมาะนี้จะมีค่าลดลงเมื่อค่าสัมประสิทธิ์มุมเสียดทานของดินถมมีค่ามากขึ้น

ในกรณีที่กำหนดให้วัสดุเสริมกำลังมีความยาวน้อยสุดที่ 0.5 เท่าของความสูง กำแพงนั้นพบว่า กำแพงจะมีเสถียรภาพอยู่ได้เมื่อดินถมหลังกำแพงมีกำลังรับแรงเฉือนในรูปของค่า สัมประสิทธิ์แรงยึดเหนี่ยวและสัมประสิทธิ์มุมเสียดทานอยู่ในระดับที่สูงพอ ซึ่งขึ้นอยู่กับความสูง กำแพง Thesis Title

Analysis of Reinforced Earth Walls with Cohesive

Backfill by Finite Element Method

Author

Mr. Grianggrai Muangkot

Degree

Master of Engineering (Civil Engineering)

Thesis Advisor

Asst. Prof. Dr. Anirut Tongchai

ABSTRACT

The objective of this thesis is to investigate strength and deformation properties of three cohesive soils that have been utilized as backfills for reinforced earth wall construction in mountainous areas of Chiang Mai province in order to establish the various soil parameters required for analyzing load deformation behaviors of reinforced earth wall by finite element method (FEM). The soils were prepared as compacted samples and their properties were investigated by series of undrained triaxial compression tests and direct shear tests. Shear strength of the interfaces between soils and a particular type of composite geotextiles to be used as soil reinforcement were also investigated by a series of direct shear tests. Soil parameters established from the investigation were employed in a series of parametric studies by FEM analysis, the results of which were used to establish design tables for reinforced earth wall with cohesive backfills.

From field observations, the three soils used in this study were found to be residual soils from either granite rocks or sandstones. Results of laboratory classification tests indicate the soil compositions varying between silty sand and sandy clay. Undrained triaxial compression tests yielded values of friction angle, ϕ = 33 – 39 degree and cohesion, c = 0 – 15 kPa. Stress – strain

characteristics from triaxial compression tests were also found to fit well with hyperbolic stress – strain law. Shear strengths at the interfaces between soils and composite geotextiles were found to be approximately 0.7 - 0.9 time shear strength of the soils themselves.

Increasing in gravity loading was used in the FEM analyses to establish safety factor of walls of various heights and reinforcing configurations. Safety factors obtained from these analyses are slightly higher than those obtained from conventional method of analysis in the case of cohesionless backfill. Failure surfaces established by drawing lines joining positions of maximum tension in reinforcements were found to have curving shape resembling by the bilinear failure surface approximation. Changing in elastic modulus values of the backfill in the order of 10 times was found to have insignificant effect on safety factor of the walls. Choices between elastic – plastic and hyperbolic stress – strain model also do not have significant effect on the wall safety factor.

Values of the cohesion parameter, c', of the backfills were found to have major effect on the wall safety factor. Analyses results have shown that increasing in cohesion values from 0 to 20 kPa would almost double the wall safety factor. This finding lead to an obvious conclusion that cohesive soils could by advantageously used as backfills for reinforced earth wall provided that careful considerations were given in providing adequate drainage to keep the backfills in drained conditions.

Optimum reinforcement length for wall of various heights were found to be ranging between 0.72-0.85 time the wall height. Increasing in reinforcement length beyond these optimum values would have little effect in increasing in wall safety factors. The values of optimum reinforcement length decrease as the values of friction angle parameters, ϕ , of the backfill increase.

At a minimum reinforcement length of 0.5 time wall height, a wall would be satisfactorily stable provided that its backfill possess adequately high level of shear strength in term of parameters, c' and ϕ ' depending on the wall height.