สารบัญ

| กิตติกรรมประกาศ | ค |
|--|-----|
| บทกัดย่อ | 9 |
| Abstract | จ |
| สารบัญตาราง | ณ |
| สารบัญรูป | ល្ង |
| รายการอักษรย่อ | น |
| รายการสัญลักษณ์ | ମ |
| อภิธานศัพท์ | ົ |
| บทที่ 1 บทนำ | 1 |
| 1.1 ปัญหาที่ทำการวิจัย และความสำคัญของปัญหา | 1 |
| 1.2 วัตถุประสงค์การวิจัย | 6 |
| 1.3 ประโยชน์ที่จะได้รับจากการศึกษาเชิงประยุกต์ | 6 |
| 1.4 ขอบเขตของการศึกษาวิจัย | 6 |
| 1.5 สมมติฐานการศึกษาวิจัย | 7 |
| 1.6 วิธีการคำเนินการ โครงการวิจัย | 8 |
| บทที่ 2 วรรณกรรมปริทัศน์และงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง | 9 |
| 2.1 ลักษณะธรณีวิทยาโครงสร้างของเหมืองแม่เมาะ | 9 |
| 2.2 สมบัติของวัสคุและความไม่ต่อเนื่องทางธรณีวิทยาในเหมืองแม่เมาะ | 13 |
| 2.3 รูปแบบการพังทลาย (Mode of Failure) ของความลาดในเหมืองแม่เมาะ | 15 |

สารบัญ (ต่อ)

| 2.4 การวิเคราะห์เสถียรภาพความลาดของผนังบ่อเหมืองแม่เมาะ | 21 |
|---|-----|
| 2.5 การวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็นของเสถียรภาพความลาค | 31 |
| บทที่ 3 หลักการและทฤษฎี | 34 |
| 3.1 วิธีดีสกรีตเอลิเมนต์ในงานวิเกราะห์กลศาสตร์ธรณี | 34 |
| 3.2 ทฤษฎีความน่าจะเป็นในงานวิเคราะห์เสถียรภาพความลาค | 49 |
| 3.3 เทคนิคการวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็นของเสถียรภาพความลาด | 53 |
| บทที่ 4 การสร้างแบบจำลอง 3 มิติ ของผนังบ่อเหมืองแม่เมาะ | 56 |
| 4.1 ธรณีวิทยาโครงสร้างผนังบ่อเหมืองแม่เมาะพื้นที่ C1 West-wall | 56 |
| 4.2 ขั้นตอนการสร้างแบบจำลอง 3 มิติ ผนังบ่อเหมืองแม่เมาะพื้นที่ C1 West-wall | 60 |
| 4.3 แบบจำลอง 3 มิติ เพื่อใช้ในการวิเคราะห์เสถียรภาพผนังบ่อเหมือง | 74 |
| บทที่ 5 ผลการศึกษา และการวิเคราะห์ผล | 94 |
| 5.1 ผลการวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็น | 94 |
| 5.2 ผลการวิเคราะห์รูปแบบการเคลื่อนตัว | 105 |
| บทที่ 6 สรุปผลการศึกษาวิจัย ข้อเสนอแนะ และการนำไปใช้ประโยชน์ | 109 |
| 6.1 สรุปผลการวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็นของเสถียรภาพความลาคของผนังบ่อเหมือง | |
| แม่เมาะพื้นที่ C1 West-wall ด้วยวิธีดีสกรีตเอลิเมนต์ 3 มิติ | 109 |
| 6.2 สรุปความเสี่ยงค้านเสถียรภาพของผนังบ่อเหมืองแม่เมาะพื้นที่ C1 West-wall | 110 |
| 6.3 บทเรียนจากปัญหาอุปสรรค และข้อเสนอแนะ | 113 |
| เอกสารอ้างอิง | 115 |

สารบัญ (ต่อ)

หน้า

ภาคผนวก



Copyright[©] by Chiang Mai University All rights reserved

สารบัญตาราง

| ตารางที่ 2.1 | สมบัติพื้นฐานและพารามิเตอร์กำลังของวัสคุคินและหินในเหมืองแม่เมาะ | 14 | |
|--|--|-----|--|
| าารางที่ 2.2 พารามิเตอร์กำลังของรอยเลื่อนและรอยเฉือนในชั้นหิน | | | |
| ตารางที่ 4.1 | สรุปค่าทิศทางการวางตัวของธรณีโครงสร้างพื้นที่ C1 West-wall | 76 | |
| ตารางที่ 4.2 | แบบจำลองเพื่อทคสอบหาขนาค Block size ที่เหมาะสม | 82 | |
| ตารางที่ 4.3 | สมบัติกำลังของ Joints ในแบบจำลองทคสอบหา Optimum block size | 84 | |
| ตารางที่ 4.4 | พารามิเตอร์ตั้งต้นแบบจำลอง (Model setup parameters) | 87 | |
| ตารางที่ 5.1 | สมบัติกำลังของ Joints หรือ Contacts ในแบบจำลองวิเคราะห์ | | |
| | เชิงความน่าจะเป็นด้วย Point Estimate Method | 94 | |
| ตารางที่ 5.2 | ค่าโมเมนต์ทางสถิติจากการวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็น | | |
| | Point Estimate Method | 96 | |
| ตารางที่ 5.3 | ทิศทางการวางตัวของธรณี โครงสร้าง และพารามิเตอร์ทางสถิติ | | |
| | ในแบบจำลองวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็นด้วย Approximate Monte Carlo | 100 | |
| ตารางที่ 5.4 | ค่าโมเมนต์ทางสถิติจากการวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็น Approximate | | |
| | Monte Carlo | 102 | |
| | | | |

สารบัญรูป

| รูปที่ 1.1 | แบบแปลนของเหมืองแม่เมาะตาม Mine Master Plan สิ้นสุดปี พ.ศ. 2594 | 2 |
|-------------|--|----|
| รูปที่ 1.2 | ภาพตัดขวางแนว N 25 พื้นที่ C1 West-wall | 4 |
| รูปที่ 1.3 | แบบแปลนเปรียบเทียบตามแนวทางการปรับแบบพื้นที่ C1 West-wall | 5 |
| รูปที่ 2.1 | ลำดับชั้นดินและหิน (Stratigraphy) ของเหมืองแม่เมาะ | 10 |
| รูปที่ 2.2 | Schematic model of Mae Moh Basin development | 11 |
| รูปที่ 2.3 | Mae Moh Basin late stage change in time and space | 12 |
| รูปที่ 2.4 | ธรณีวิทยาโครงสร้างลักษณะฮอสต์และกราเบน (Horst and Graben) | 12 |
| รูปที่ 2.5 | ตัวอย่างภาพตัดขวางเหมืองแม่เมาะแนวตะวันตก-ตะวันออก | |
| | แนวพิกัคเหมือง N 5 | 13 |
| รูปที่ 2.6 | Mode 1 – Plane failure or slab sliding | 16 |
| รูปที่ 2.7 | กรณีหน้างานขุดขนพื้นที่ SE East-wall พังทลายใน Mode 1 | 17 |
| รูปที่ 2.8 | Mode 2 – Ski jump | 17 |
| รูปที่ 2.9 | กรณีผนังบ่อเหมืองพื้นที่ SE East-wall พังทลายใน Mode 2 | 18 |
| รูปที่ 2.10 | Mode 3 – Slab breakthrough | 18 |
| รูปที่ 2.11 | กรณีผนังบ่อเหมืองพื้นที่ SE East-wall พังทลายใน Mode 3 | 19 |
| รูปที่ 2.12 | Mode 4 – Blocks sliding along bedding shears | 19 |
| รูปที่ 2.13 | กรณีถนน C พังทลายใน Mode 4 | 20 |
| รูปที่ 2.14 | Mode 5 – Blocks sliding combinations of faultings rotational sliding | 20 |
| รูปที่ 2.15 | Mode 6 – Rotational failure in high wall slope | 21 |
| รูปที่ 2.16 | Mode 7 – Active-passive wedge sliding | 21 |
| รูปที่ 2.17 | รูปแบบการพังทลายของลาคหินตามโครงสร้างร่องรอยความไม่ต่อเนื่อง | |
| | ในมวลหิน | 23 |
| รูปที่ 2.18 | การวิเคราะห์เสถียรภาพความลาคด้วยวิธี Kinematic analysis | 24 |

| รูปที่ 2.19 | การวิเคราะห์เสถียรภาพความลาคด้วยวิธี Limit Equilibrium | 25 |
|-------------|---|----|
| รูปที่ 2.20 | การพิจารณาปัญหาวิศวกรรมธรณีในมวลหินแตกหักตามสเกลของปัญหา | 28 |
| รูปที่ 2.21 | ตัวอย่างแบบจำลองจากโปรแกรม UDEC สำหรับการวิเคราะห์ด้วย | |
| | วิธีเชิงตัวเลข ตามหลักกลศาสตร์ความไม่ต่อเนื่อง | 29 |
| รูปที่ 3.1 | รูปแบบการจำลองรอยแตกที่ตัดกวามต่อเนื่องของมวลหิน | 35 |
| รูปที่ 3.2 | อัลกอริทึมวงจรการคำนวณของ Distinct Element Method | 36 |
| รูปที่ 3.3 | ตัวอย่างภาพตัดขวางตามแบบการทำเหมืองและข้อมูลธรณี โครงสร้าง | |
| | เพื่อใช้ในการวิเคราะห์เสถียรภาพผนังบ่อเหมืองแม่เมาะ กรณี 2-D Plain-strain | |
| | condition | 38 |
| รูปที่ 3.4 | ขั้นตอนในการวิเคราะห์ปัญหาด้านกลศาสตร์ธรณี ด้วยแบบจำลองเชิงตัวเลข | 39 |
| รูปที่ 3.5 | ตัวอย่างและองค์ประกอบของแบบจำลอง 3DEC | 40 |
| รูปที่ 3.6 | เกณฑ์การวิบัติ ของมอร์-คูลอมบ์ | 42 |
| รูปที่ 3.7 | สมบัติกำลังรับแรงเฉือนของ Joints | 44 |
| รูปที่ 3.8 | Coulomb slip model สำหรับ Joints ที่ค่าแรงยึดเหนี่ยวเป็นศูนย์ | 45 |
| รูปที่ 3.9 | Continuously yielding joint model | 45 |
| รูปที่ 3.10 | Contacts normal and shear stiffness | 46 |
| รูปที่ 3.11 | รูปแบบกราฟ Normal distribution "Bell Curve" | 51 |
| รูปที่ 3.12 | รูปแบบกราฟ Negative exponential distribution ของตัวอย่างข้อมูล | |
| | Joints spacing | 52 |
| รูปที่ 3.13 | การวิเคราะห์เชิงความน่าจะเป็น กรณีการเลื่อนใถลของบล็อกบนระนาบ | 54 |
| รูปที่ 3.14 | หลักวิธี Point estimation method ในการประมาณค่าโมเมนต์ทางสถิติ | |
| | ของผลลัพธ์จากตัวแปรสุ่มที่เกี่ยวข้อง | 55 |
| รูปที่ 4.1 | ตำแหน่งพื้นที่ C1 West-wall ตามระบบพิกัดเหมืองแม่เมาะ | 57 |
| รูปที่ 4.2 | ภาพตัดขวางแนว N 25 แสดงข้อมูลธรณีวิทยาโครงสร้างหลักของ | |
| | C1 West-wall | 58 |

| รูปที่ 4.3 | งานติดตามเก็บข้อมูลธรณี โครงสร้างภาคสนาม (Pit mapping) พื้นที่ | |
|-------------|---|----|
| | C1 West-wall | 58 |
| รูปที่ 4.4 | การวัดทิศทางการเอียงตัวของชั้นดิน บริเวณรอยต่อ (Contact) ระหว่าง | |
| | ชั้นถ่าน Q กับ UB rock mass | 59 |
| รูปที่ 4.5 | แผนที่ธรณี โครงสร้าง (Pit map) แสดงลักษณะธรณี โครงสร้างของ | |
| | C1 West-wall | 59 |
| รูปที่ 4.6 | แบบขุดเหมืองแม่เมาะ โครงการ 40 ปี เดิม (พ.ศ. 2538 – 2578) | 61 |
| รูปที่ 4.7 | แบบขุดเหมืองแม่เมาะแสดงตำแหน่งมวลค้ำยันด้านล่างพื้นที่ C1 West-wall | 62 |
| รูปที่ 4.8 | ธรณี โครงสร้างแนวรอยเลื่อนจากข้อมูล Pit map และ Cross sections | |
| | แนว N 15 ถึง N 30 ตามระบบพิกัคการ์ที่เซียน | 63 |
| รูปที่ 4.9 | พื้นผิวแนวรอยเลื่อนหลัก จากการพิจารณาต่อเชื่อมข้อมูล Pit map | |
| | และ Cross sections | 64 |
| รูปที่ 4.10 | พื้นผิวธรณีโครงสร้าง Bedding shears plane G3 จากการพิจารณาต่อเชื่อม | |
| | ข้อมูล Cross sections | 64 |
| รูปที่ 4.11 | ลำคับขั้นตอนการทำงานขึ้นรูปแบบจำลองเพื่อนำเข้าวิเคราะห์ใน 3DEC | 65 |
| รูปที่ 4.12 | ระบบพิกัดของแบบจำลอง | 66 |
| รูปที่ 4.13 | พื้นผิวทั้งหมดที่ใช้รวมกัน และตัดแต่งเป็น Non-manifold surfaces | 67 |
| รูปที่ 4.14 | Non-manifold surfaces จากการทำ Non-manifold merge | 68 |
| รูปที่ 4.15 | Non-manifold surfaces ที่ทำการตัดแต่งเรียบร้อย | 69 |
| รูปที่ 4.16 | การสร้างพื้นผิวโครงตาข่าย (Surface meshing) | 70 |
| รูปที่ 4.17 | Error message ในขั้นตอน Volume meshing ด้วย KUBRIX Geo | |
| | Automesher | 71 |
| รูปที่ 4.18 | Mesh vertices ที่ปิดไม่สนิท | 72 |
| รูปที่ 4.19 | Watertight surface mesh | 73 |
| | | |

| รูปที่ 4.20 | ชุคคำสั่ง Grid file เพื่อนำเข้าแบบจำลอง 3DEC | 73 |
|-------------|--|----|
| รูปที่ 4.21 | แบบจำลอง <i>3DEC</i> พื้นที่ C1 West-wall ตามแบบงานขุดโครงการ 40 ปี | 74 |
| รูปที่ 4.22 | แบบจำลอง 3DEC พื้นที่ C1 West-wall ที่มีมวลค้ำยันด้านล่าง | 75 |
| รูปที่ 4.23 | การกำหนดทิศทางของระนาบธรณี โครงสร้างที่เอียงตัว | 76 |
| รูปที่ 4.24 | การเลื่อนตัวพังทลายของบล็อกมวลหิน UB ตามระนาบ พื้นที่ SE East-wall | 77 |
| รูปที่ 4.25 | รอยแตกตามแนวรอยแยก Orthogonal joints ในมวลหิน Claystone | |
| | ที่ปรากฏชัดหลังการพังทลาย | 78 |
| รูปที่ 4.26 | ลักษณะรอยแยกเชิงลาคหน้าขุดข้างเคียงพื้นที่ C1 West-wall | 79 |
| รูปที่ 4.27 | การเสื่อมสภาพของเนื้อหิน Claystone ในเหมืองแม่เมาะ ตามการเปลี่ยนแปลง | |
| | สภาพอากาศ ความชื่น | 80 |
| รูปที่ 4.28 | แบบจำลองมวลหิน UB ปริมาณ 43 MBCM ก่อนตัด Joint cutting | 81 |
| รูปที่ 4.29 | Joints plot แสดงการตัด Joint cutting ขนาด Block size $20{	imes}20{	imes}20$ m 3 | 83 |
| รูปที่ 4.30 | Displacement magnitude contour plot UUIN Block size $20 \times 20 \times 20 \text{ m}^3$ | 85 |
| รูปที่ 4.31 | Displacement magnitude contour plot UUIA Block size $20 \times 50 \times 50$ m ³ | 85 |
| รูปที่ 4.32 | กราฟ Displacement magnitude ตาม Calculation steps ของ Block size | |
| | ขนาดต่าง ๆ | 86 |
| รูปที่ 4.33 | Displacement magnitude contour plot แสดงบริเวณที่มีการเกลื่อนตัว ของมวลหินมากกว่าพื้นที่อื่น ๆ ในแบบจำลองเดียวกัน | 90 |
| รูปที่ 4.34 | Displacement magnitude contour plot กับสัญลักษณ์สีแสดงการเลื่อน | |
| - | และแขกออกระหว่าง Blocks | 91 |
| รูปที่ 4.35 | Displacement magnitude contour plot แสดงบนภาพตัด Northing | |
| | (y) 300 | 92 |
| รูปที่ 4.36 | Unbalanced force plot จากแบบงำลอง | 93 |
| รูปที่ 5.1 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Point Estimate Method ในกรณี Case 1 | 97 |
| รูปที่ 5.2 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Point Estimate Method ในกรณี Case 2 | 98 |

| รูปที่ 5.3 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Point Estimate Method ในกรณี Case 3 | 98 |
|-------------|--|-----|
| รูปที่ 5.4 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Point Estimate Method ในกรณี Case 4 | 99 |
| รูปที่ 5.5 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Approximate Monte Carlo | |
| | ในกรณี Case 1 | 102 |
| รูปที่ 5.6 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Approximate Monte Carlo | |
| | ในกรณี Case 2 | 103 |
| รูปที่ 5.7 | กราฟความถี่สะสมของค่า FS จาก Approximate Monte Carlo | |
| | ในกรณี Case 3 | 103 |
| รูปที่ 5.8 | กราฟกวามถี่สะสมของค่า FS จาก Approximate Monte Carlo | |
| | ในกรณี Case 4 | 104 |
| รูปที่ 5.9 | Displacement magnitude contour plot แสดงบริเวณที่กลุ่ม Block | |
| | เกลื่อนตัวพังทลาย | 105 |
| รูปที่ 5.10 | Displacement magnitude contour and vector plot แสดงบนภาพตัด | |
| | Northing (y) 900 | 106 |
| รูปที่ 5.11 | Displacement magnitude contour and vector plot @2,000 steps | |
| | แสดงบนภาพตัด Northing (y) 900 | 106 |
| รูปที่ 5.12 | Displacement magnitude contour and vector plot @10,000 steps | |
| | แสดงบนภาพตัด Northing (y) 900 | 107 |
| รูปที่ 5.13 | Displacement magnitude contour and vector plot @20,000 steps | |
| | แสดงบนภาพตัด Northing (y) 900 | 107 |
| รูปที่ 5.14 | Displacement magnitude contour and vector plot @50,000 steps | |
| | แสดงบนภาพตัด Northing (y) 900 | 108 |
| รูปที่ 5.15 | Displacement magnitude contour and vector plot @100,000 steps | |
| | แสดงบนภาพตัด Northing (y) 900 | 108 |
| รูปที่ 6.1 | สภาพเชิงลาคหน้าขุคพื้นที่ C1 West-wall สภาพการณ์ปี 2559 | 110 |
| | | |

รายการอักษรย่อ

| 3DEC | Three-dimensional Distinct Element Code |
|---------------|---|
| ADAB | Australian Development Assistance Bureau |
| BCM. | Bank Cubic Meter |
| CAD | Computer-Aided Design |
| CDF | Cumulative Distribution Function |
| COV | Coefficient of Variation |
| CHILE | Continuous, Homogeneous, Isotropic and Linearly-Elastic |
| DEM | Discrete Element Method / Distinct Element Method |
| DIANE | Discontinuous, Inhomogeneous, Anisotropic and Non-Elastic |
| EGAT | Electricity Generating Authority of Thailand |
| FDM | Finite Difference Method |
| FEM | Finite Element Method |
| Fm. | Geological Formation |
| FS | Factor of Safety |
| HCV | Highest Conceivable Value |
| IB | Interburden |
| ISRM | International Society for Rock Mechanics |
| kPa | Kilopascal |
| LCV Copyright | Lowest Conceivable Value |
| LEAIIr | Limit Equilibrium |
| MBCM. | Million Bank Cubic Meters |
| MPa | Megapascal |
| MSL. | Mean Sea Level |
| Mt | Megatonne |
| MW | Megawatt |
| NURBS | Non-uniform Rational Basis Spline |

| OB | Overburden |
|-------|--|
| Pa | Pascal or Newton per Square Meters |
| PDF | Probability Density Function |
| PEM | Point Estimate Method |
| PoF | Probability of Failure |
| Rev. | Revised Version |
| Rhino | Rhinoceros 3D |
| SD | Standard Deviation of Samples |
| SRF | Strength Reduction Factor |
| SSR | Shear Strength Reduction |
| UB | Underburden |
| UCS | Uniaxial / Unconfined Compressive Strength |
| UDEC | Universal Distinct Element Code |
| Ver. | Version |
| กฟผ. | การไฟฟ้าฝ่ายผลิตแห่งประเทศไทย |
| ລນ.ນ. | ลูกบาศก์เมตร |
| | MAI UNIVERSI |

| รูปที่ 6.2 | C1 West-wall ตามแบบที่มีมวลค้ำยันอยู่ด้านล่าง | 111 |
|------------|--|-----|
| รูปที่ 6.3 | ภาพรวมการเคลื่อนตัวของบล็อกมวลหินที่ C1 West-wall จากแบบจำลอง | 112 |
| รูปที่ 6.4 | Quote of Prof. Leopold Müller presented in the ISRM online lecture | |
| | "Why Rock Mechanics and Rock Engineering?" | |
| | by Prof. Charles Fairhurst, April 2017 | 114 |
| | | |



รายการสัญลักษณ์

| Κ | | Bulk Modulus |
|---------------------|-------|---|
| c | | Cohesion |
| c' | | Effective Cohesion |
| FS | | Factor of Safety |
| γ | | Gamma, Unit Weight |
| g | | Gravitational Acceleration |
| k _n | // | Joint Normal Stiffness |
| k _s | | Joint Shear Stiffness |
| x | | X-bar, Mean of the Samples |
| μ | 1 | Mu, Mean of the Population |
| ν | | Nu, Poisson's Ratio |
| ¢ | // 5 | Phi, Internal Friction Angle |
| φ' | | Phi prime, Effective Internal Friction Angle |
| PF | | Probability of Failure |
| ψ | | Psi, Slope Face Angle |
| $\psi_{\mathtt{p}}$ | | Psi p, Slip Plane Angle |
| ρ | 8 | Rho, Mass Density |
| G | ลขสา | Shear Modulus |
| σ | Copyr | Sigma, a) Stress or b) Standard Deviation of the Population |
| σ_{n} | AII | Sigma n, Normal Stress |
| σ_n ' | | Sigma n prime, Effective Normal Stress |
| σ^2 | | Sigma squared, Variance |
| SD | | Standard Deviation of the Samples |
| τ | | Tau, Shear Stress |
| Ε | | Young's Modulus or Modulus of Elasticity |

อภิธานศัพท์

| Azimuth | ค่ามุม แสดงทิศทางในแนวราบ วัดเทียบกับทิศเหนือ |
|----------------------------------|--|
| | ไปตามเข็มนาฬิกา (Horizontal orientation) |
| Batter | ผนังบ่อเหมือง หรือ ลาคหน้าเปิดทั้งหมดตามขอบเขต |
| | การทำเหมือง |
| Bench | ลาคขุดแบบขั้นบันได แต่ละชั้น |
| Bedding | ชั้นหิน หรือ การวางชั้น โครงสร้างทางธรณีวิทยาที่ |
| 15/6 | พบในหินตะกอน เกิดจากการเรียงตัวของเม็ดตะกอน |
| 181/2 | หรือ เม็คแร่ ที่มีความหนา สี หรือ องค์ประกอบ |
| 14/200 | แตกต่างกัน ปรากฏเป็นชั้นเรียงซ้อนกัน |
| Bedding dip | ค่ามุมเอียงเทของระนาบโครงสร้างชั้นหิน วัคเทียบตั้ง |
| 1 202 | ฉากกับแนวเส้นระดับ (Strike) เป็นมุมก้ม |
| Bedding shears | รอยเฉือนในชั้นหิน ส่วนใหญ่พบในชั้นหินตะกอน |
| 121 | เป็นโครงสร้างความไม่ต่อเนื่องทางธรณีวิทยา อาจมี |
| 120 | ลักษณะเป็นระนาบ หรือ ชั้นที่มีความหนา เกิดจาก |
| MAT | การเลื่อนไถล หรือ แรงเฉือนที่เกิดขึ้นระหว่างการ |
| | เปลี่ยนลักษณะขนานไปกับระนาบโครงสร้างชั้นหิน |
| 0.0.0 | (Bedding) |
| Block sliding | การเลื่อนไถลของมวลคิน/หิน เคลื่อนที่ไปในแนวราบ |
| Copyright [©] by (| (Horizontal translation) ตามชั้นดินอ่อน หรือ |
| All right | โครงสร้างความไม่ต่อเนื่อง (Discontinuities) ที่ |
| ana ana ing a gaba a | รองรับอยู่ใต้ฐานการเลื่อนไถล |
| Cumulative distribution function | ฟังก์ชันการแจกแจงสะสม แสคงผลรวมพื้นที่ใต้กราฟ |

ฟังก์ชันการแจกแจงสะสม แสดงผลรวมพื้นที่ใต้กราฟ Probability density function โดยทั่วไปมักจะนำเสนอ ในรูปกราฟความถี่สะสม หรือ S-curve Deterministic stability analysis

Dip direction

Discontinuities

Factor of Safety

Faults

Final pit slope Graben

Grid file

High wall

การวิเคราะห์เสถียรภาพ โดยเลือกใช้ค่าพารามิเตอร์ ของแต่ละปัจจัยเป็นก่าแน่ชัดเพียงก่าเดียว ผลลัพธ์จาก การกำนวณจึงเป็นก่าแน่นอนเพียงหนึ่งก่า

ค่ามุมแสดงทิศทาง (Orientation) ของ Bedding dip vector หรือ การเอียงเทของชั้นหิน วัดเป็นค่ามุม Azimuth

ร่องรอยความไม่ต่อเนื่องในมวลหิน เป็นโครงสร้าง ทางธรณีวิทยา เช่น รอยเลื่อน (Faults) แนวรอยแยก (Joints) รอยเฉือนในชั้นหิน (Bedding shears) ด้านวิศวกรรมหิน จะหมายถึงโครงสร้างรอยแตกที่ตัด ความต่อเนื่องในมวลหิน หรือ Fractures

ค่าสัดส่วนความปลอดภัย (FS) เป็นอัตราส่วนของ กำลังรับน้ำหนักของดิน-หิน บนระนาบการเลื่อนไถล (Slip / Sliding plane) ต่อหน่วยแรงที่เกิดขึ้นจริงบน พื้นผิวเดียวกัน บางครั้งมักเรียกอีกชื่อหนึ่งว่า Safety factor

รอยเลื่อน โครงสร้างความไม่ต่อเนื่องทางธรณีวิทยา แสดงถึงการเปลี่ยนลักษณะของหินในสภาพเปราะ ในขณะที่หินรับแรงกระทำจากภายนอกมาก เนื้อหิน เลื่อนขาดออกจากกันแบบเฉือน หรือ แบบฉีก ผนังบ่อเหมืองตามแบบแปลนเมื่อสิ้นสุดโครงการ กราเบน ลักษณะทางธรณีวิทยา เป็นแอ่งหรือหุบเขา เกิดจากบล็อกหินเพดาน (Hanging wall) เลื่อนลงเมื่อ เทียบกับบล็อกหินพื้น (Footwall) ในเขตรอยเลื่อน ปกติ (Normal faults)

ใฟล์ชุดคำสั่งสร้าง Closed mesh volume สำหรับ นำเข้าในแบบจำลอง 3DEC

ผนังบ่อเหมืองด้านเหนือชั้นถ่าน ในเชิงโครงสร้างทาง ธรณีวิทยามีความหมายเช่นเดียวกับ Hanging wall หรือ หินเพคาน คือ บลีอกหินส่วนที่อยู่เหนือระนาบ รอยเลื่อน

ฮอสต์ ลักษณะทางธรณีวิทยา เป็นเนินที่วางตัวขนาน กับหุบเขา เกิดจากบล็อกหินพื้น (Footwall) เลื่อนขึ้น เมื่อเทียบกับบล็อกหินเพดาน (Hanging wall) ในเขต รอยเลื่อนปกติ (Normal faults)

เนื้อหิน

สำหรับเหมืองแม่เมาะ เป็นคำนามเรียกชั้นดิน/หิน ใน หน่วยหินนาแขม ที่แทรกคั่นอยู่ระหว่างชั้นถ่าน "K" กับ "Q"

แนวรอยแยก ธรณีวิทยาโครงสร้าง แสดงถึงการ เปลี่ยนลักษณะของหินในสภาพเปราะ จะมีลักษณะ ปรากฏเป็นระนาบตั้งฉากกับแนวแรงดึงเป็นหลัก โดย ไม่ได้เป็นผลจากแรงเฉือน โดยในแบบจำลอง 3DEC จะหมายรวมถึงร่องรอยความไม่ต่อเนื่องในมวลหิน ทุกประเภท

ระยะห่างระหว่างแนวรอยแยก

ผนังบ่อเหมืองด้านใต้ชั้นถ่าน ในเชิงโครงสร้างทาง ธรณีวิทยามีความหมายเช่นเดียวกับ Footwall หรือ หินพื้น คือ บล็อกหินส่วนที่อยู่ใต้ระนาบรอยเลื่อน ค่าเฉลี่ยเลขคณิต เป็นพารามิเตอร์ทางสถิติ คือ ค่า โม เม น ต์ ทางส ถิติ ลำ ดับ ที่ 1 (The 1st statistical moment) ระบุถึงตำแหน่งศูนย์กลางของการแจกแจง ความถื่

รูปแบบการพังทลายของความลาด หรือ ผนังบ่อ เหมือง

ศัพท์บัญญัติทางด้านปริภูมิทอพอโลยีเรขาคณิต (Geometric topology) หมายถึงรูปทรงที่มีด้านร่วมกัน มากกว่า 2 ด้าน ในงานออกแบบเพื่อสร้างรูปทรง 3

Horst

Intact rock

Interburden

Joints

Joint spacing

Low wall

Mode of failure

Non-manifold

g

มิติ ของวัตถุจริง เช่น การทำ 3-D printing จะ ไม่ สามารถนำไปขึ้นรูป หรือ ผลิตเป็นชิ้นงานได้ เนื่องจาก ด้านที่ใช้ร่วมกันอาจเป็นด้านใดด้านหนึ่ง ของพื้นผิวที่ปรากฏอยู่ในมวลเดี่ยว ตัวอย่างเช่น หน้า ตัดที่อยู่ในกล่องปิด

การแจกแจงปกติ มีรูปร่างกราฟการแจกแจงความถื่ เป็นรูประฆังคว่ำ (Bell curve) เรียกอีกชื่อว่า Gaussian distribution

สำหรับเหมืองแม่เมาะ เป็นคำนามเรียกชั้นดิน/หิน ปีด ทับเหนือชั้นถ่าน "K" ขึ้นไปจนถึงรอยต่อระหว่าง หน่วยหินห้วยหลวง กับ หน่วยหินนาแขม

แผนที่ธรณีโครงสร้าง ได้จากการเก็บและประมวลผล ข้อมูลตำแหน่ง ค่าระดับ ของธรณีวิทยาโครงสร้าง สำคัญ เช่น แนวรอยเลื่อน รอยต่อระหว่างชั้นดิน ชั้น หิน (Bedding contacts) การเอียงตัว และโครงสร้าง ความไม่ต่อเนื่องอื่น ๆ ที่ปรากฏขึ้นตามพื้นผิว และ หน้าเปิดของบ่อเหมือง

ค่ามุมแสดงทิศทาง (Orientation) วัดเทียบจากแนว ระดับของแนวเส้นเป็นมุมก้ม

ฟังก์ชันความหนาแน่นความน่าจะเป็น โดยทั่วไป มักจะนำเสนอในรูปกราฟการแจกแจงทางสถิติ รู้จัก แพร่หลายในรูปกราฟการแจกแจงแบบปกติ (Normal

distribution) การแจกแจงความน่าจะเป็น

ตัวแปรสุ่ม เช่น ในงานวิศวกรรมธรณี จะหมายถึง พารามิเตอร์ ที่ไม่อาจทราบค่าที่แน่ชัคได้ และมีความ ไม่แน่นอนโดยธรรมชาติ เช่น สมบัติกำลังต้านทาน หน่วยแรงเฉือนบนระนาบพิบัติ หรือ ทิศทางการ วางตัวของธรณีโครงสร้างในมวลดิน/หิน

Normal distribution

Overburden

Pit mapping

Plunge

Probability density function

3 MAI

Probability distribution

Random variables

| | หรือ สเกลใหญ่ |
|--------------------|---|
| Shear strength | สมบัติกำลังต้านทานหน่วยแรงเฉือน โดยหาก |
| | พิจารณาตามเกณฑ์การพิบัติของมอร์-กูลอมบ์ (Mohr- |
| | Coulomb failure criterion) จะประกอบไปด้วย |
| | พารามิเตอร์กำลังสองส่วนคือ ค่าแรงยึดเหนี่ยว |
| | (Cohesion, c) และมุมเสียคทานภายใน (Internal |
| 819 des | friction angle, () ที่ขึ้นอยู่กับหน่วยแรงตั้งฉากกับ |
| | ระนาบการเลื่อนไถล (Normal stress, $\sigma_{_n}$) แสดงใน |
| 18/6 | พจน์ 🗛 "·tan 🖗 |
| Standard deviation | ส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐาน เป็นพารามิเตอร์ทางสถิติ |

Standard deviation Stiffness

Rock mass

Strike

Structural geology Syncline

Trend

Underburde

Variance

ธรณีวิทยาโครงสร้าง โครงสร้างชั้นหินโค้งเว้ารูปประทุนหงาย โดยลำดับ ชั้นหินอายุแก่วางตัวอยู่ล่างหินอายุอ่อน แนวทิศทาง (Orientation) วัดเป็นค่ามุม Azimuth สำหรับเหมืองแม่เมาะ เป็นคำนามเรียกชั้นดิน/หิน ใต้ ชั้นถ่าน "Q" ลงไป (Q floor) จนถึงรอยต่อกับหน่วย หินห้วยคิง หรือ Lower sequence ความแปรปรวน เป็นพารามิเตอร์ทางสถิติ คือ ค่า โม เม น ต์ ทางส ถิติ ลำดับ ที่ 2 (The 2nd statistical moment) แสดงการกระจายตัวของข้อมูลประชากร (Spread or dispersion) ตามการแจกแจงความถี่รอบ

สมบัติทางกลของวัสดุ นิยามถึงความแกร่ง (Rigidity)

เป็นกวามสัมพันธ์ของกวามต้านทานต่อการเปลี่ยน

แนวเส้นระดับบนระนาบ แสดงทิศทางการวางตัวของ

รูปร่างที่เป็นผลตอบสนองต่อหน่วยแรงกระทำ

ระนาบวัดเป็นค่ามุม Azimuth

มวลหิน โดยนัย หมายถึง การพิจารณาหินในภาพรวม

้ก่าเฉลี่ย

g h

Vertical throw

ระยะห่างการเลื่อนของชั้นหิน ตามระนาบรอยเลื่อน วัดในแนวดิ่ง ชั้นดินอ่อนที่มีกำลังต้านทานหน่วยแรงเฉือนต่ำ

Weak layers

