Deformation Characteristics of Bangkok Subsoils due

to Tunnelling

Author

Degree

Mr. Dacha Luangpitakchumpol

Doctor of Philosophy (Geology)

**Thesis Advisory Committee** 

Assoc. Prof. Dr. Sampan SingharajwarapanChairpersonAssoc. Prof. Dr. Wanchai TeparaksaMemberEmeritus Prof. Dr. Tavisakdi RamingwongMemberMr. Chukiat PhotayanuvatMember

## ABSTRACT

According to the assessment of surface settlement by an empirical method proposed by Peck (1969) and O'Reilly & New (1982) during Earth Pressure Balance shield tunnelling of the Klong Premprachakorn Diversion and the Mass Rapid Transit Projects, it was found that the transverse distance from the tunnel center line to the point of inflexion (i) is 8 - 12 meters, the coefficient of earth pressure (K) is 0.34 - 0.50 and ground loss is 1.0 - 2.6 %.

This study discovered a new correlation for assessing subsurface ground settlement at various depths of interest based on actual field measurements and proposed a new equation of maximum subsurface settlement ( $S_{max,z}$ ) at a certain depth (Z) for a tunnel with a radius  $r_o$  and depth  $Z_o$  as follows:

$$\frac{S_{\max, z}}{r_o} = 3.04 \ln \left(\frac{r_o}{Z_o - Z}\right) + 9.93$$

During shield tunnelling, it was found that the maximum surface and subsurface settlements took place at the shield tail void and were measured at 60-70% of the total ground settlement.

Surface and subsurface settlement analyses during tunnelling below the obstructions by finite element method using Mohr-Coulomb model were carried out. It was found that the ratio between the elastic modulus of soil and undrained shear strength  $(E_u/S_u)$  is approximately 240 and 480 for soft clay and stiff clay respectively. The drained elastic modulus of sand (E') in relation to the standard penetration test N-values with 60% total energy  $(N_{60})$  is approximately 2,000  $N_{60}$  (kN/m<sup>2</sup>).

The analysis of internal forces in tunnel reinforced concrete segmental linings including bending moment and axial force indicates that the Approximate method proposed by the Japan Society of Civil Enginers (1996) agrees well with the finite element method.

**ลิขสิทธิ์มหาวิทยาลัยเชียงใหม่** Copyright<sup>©</sup> by Chiang Mai University All rights reserved ชื่อเรื่องวิทยานิพนธ์

ลักษณะการแปรรูปของชั้นดินในบริเวณกรุงเทพมหานคร

เนื่องจากการขุดเจาะอุโมงค์

นายเคชา หลวงพิทักษ์ชุมพล

ผู้เขียน

ปริญญา

วิทยาศาสตรคุษฎีบัณฑิต (ธรณีวิทยา)

คณะกรรมการที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์

รศ. คร. สัมพันธ์ สิงหราชวราพันธ์	ประธานกรรมการ
รศ. คร.วันชัย เทพรักษ์	กรรมการ
ศ. เกียรติคุณ คร. ทวีศักดิ์ ระมิงวงศ์	กรรมการ
นายชูเกียรติ โพธยานุวัตร	กรรมการ

## บทคัดย่อ

การประเมินการทรุดตัวที่ผิวดินระหว่างการขุดเจาะอุโมงค์ด้วยหัวเจาะแรงดันดินสมดุลใน โครงการก่อสร้างอุโมงค์ผันน้ำคลองเปรมประชากรและโครงการก่อสร้างอุโมงค์รถไฟฟ้าใด้ดินใน ดินเหนียวด้วยวิธีเอมไพริกัลที่เสนอโดย Peck (1969) และ O'Reilly & New (1982) พบว่าระยะห่าง จากจุดกึ่งกลางอุโมงค์ถึงจุดเปลี่ยนแปลงความโค้ง มีค่าเท่ากับ 8 -12 เมตร ค่าสัมประสิทธิ์แรงดัน ดิน (K) เท่ากับ 0.35-0.50 และค่าการสูญเสียมวลดิน ประมาณ 1.0-2.6 เปอร์เซ็นต์ การศึกษาครั้งนี้ได้ค้นพบวิธีการประเมิณการทรุดตัวที่ระดับความลึกต่างๆ จากการตรวจวัด ในกรณีที่อุโมงค์เจาะผ่านอุปสรรคและได้เสนอสมการแสดงการทรุดตัวมากที่สุด (S<sub>max</sub> ,<sub>2</sub>) ที่ความ ลึกใด ๆ (Z) สำหรับอุโมงค์ที่มีรัศมี r<sub>o</sub>และความลึก Z<sub>o</sub> คือ

$$\frac{S_{\max, z}}{r_o} = 3.04 \ln\left(\frac{r_o}{Z_o - Z}\right) + 9.93$$

ในขณะคำเนินการขุดเจาะอุโมงก์พบว่าพฤติกรรมการทรุดตัวที่ผิวดินและที่ระดับความลึก ใดๆ จะเกิดมากที่สุดที่บริเวณช่วงท้ายของหัวเจาะ ซึ่งมีค่าการทรุดตัว ประมาณ 60-70 เปอร์เซ็นต์ ของปริมาณการทรุดตัวทั้งหมด

การวิเคราะห์การทรุดตัวที่ผิวดิน การทรุดตัวที่ความลึกใดๆ และพฤติกรรมขณะขุดเจาะ อุโมงค์ลอดอุปสรรคด้วยวิธีไฟไนท์อิลลิเมนต์โดยใช้แบบจำลองมอร์-คูลอมบ์ พบว่าค่าอัตราส่วน ระหว่างโมดูลัสยืดหยุ่นและกำลังเฉือนของดิน (E<sub>4</sub>/S<sub>4</sub>) มีค่าประมาณ 240 และ 480 สำหรับชั้นดิน เหนียวอ่อนและดินเหนียวแข็งตามลำดับ ในขณะที่ก่าโมดูลัสยืดหยุ่นแบบระบายน้ำของชั้นทราย (E') เมื่อเทียบกับค่าตอกทดลองที่พลังงาน 60 เปอร์เซ็นต์ (N<sub>60</sub>) มีค่าประมาณ 2000 N<sub>60</sub> กิโลนิวตัน ต่อตารางเมตร

ผลการวิเคราะห์แรงภายในที่เกิดขึ้นในดาดผนังอุโมงก์ ซึ่งได้แก่ โมเมนต์ดัดและแรงใน แนวแกนนั้น พบว่า วิธีประมาณที่เสนอโดยสมาคมวิศวกรโยธาแห่งประเทศญี่ปุ่น (1996) ให้ผล ใกล้เคียงกับการวิเคราะห์ด้วยวิธีไฟไนท์อิลลิเมนต์

ลิขสิทธิ์มหาวิทยาลัยเชียงใหม่ Copyright<sup>©</sup> by Chiang Mai University All rights reserved