

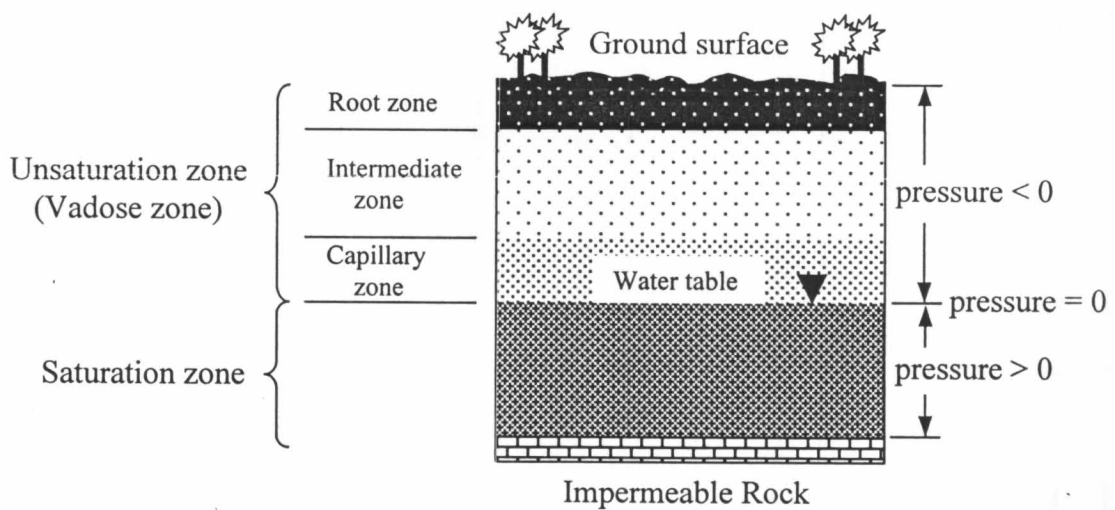
บทที่ 2

สมการเชิงอนุพันธ์สำหรับปัญหาการซึมของน้ำในตัวของกลางพรุน

น้ำใต้ดินถูกแบ่งออกเป็นโซนโดย Todd [10] รูปที่ 2.1 แสดงให้ทราบว่าระดับน้ำใต้ดิน (water table) เป็นเสมือนเส้นแบ่งเขตระหว่างโซนไม่อิ่มตัว (unsaturated zone) และโซนอิ่มตัว (saturated zone)

โซนไม่อิ่มตัวเป็นโซนที่มีน้ำขังอยู่บางส่วนช่องว่างในดิน โดยอดีตถูกเรียกว่า vadose zone มาจากภาษาลาตินแปลว่าดิน ซึ่งนิยมแบ่งออกเป็น 3 ชั้น ได้แก่ ชั้นรากไม้ (root zone) ชั้นกลาง (intermediate zone) และชั้นแคปพิลารี (capillary zone) ชั้นรากไม้เป็นชั้นที่รากของต้นไม้หยั่งไปถึงทำให้การเคลื่อนที่ของน้ำส่วนใหญ่ในชั้นนี้เกิดจากการดูดน้ำของต้นไม้เป็นส่วนใหญ่ ชั้นแคปพิลารีเป็นชั้นซึ่งอยู่ติดกับระดับน้ำใต้ดินจึงพบแรงแคปพิลารีที่ทำให้มีการดึงน้ำขึ้นมาจากน้ำใต้ดิน ชั้นนี้จึงมีความเปียกชื้นมากกว่าชั้นอื่น ชั้นกลางเป็นชั้นซึ่งมีขนาดกว้างที่สุด และไม่ถูกผลกระทบของรากไม้และแรงแคปพิลารี

โซนอิ่มตัวเป็นโซนที่มีน้ำขังอยู่เต็มช่องว่างในดินและอยู่ต่ำกว่าระดับน้ำใต้ดิน โดยมีทิศทางการไหลที่แน่นอน การจะพาน้ำออกจากโซนอิ่มตัวกระทำได้เพียงวิธีเดียวคือสูบน้ำออกทางบ่อน้ำเนื่องจากความดันของของไหลมีค่ามากกว่าความดันบรรยากาศ สมการเชิงอนุพันธ์สำหรับโซนอิ่มตัวจะอยู่ในรูปสมการเชิงเส้น แต่สำหรับสมการเชิงอนุพันธ์สำหรับโซนไม่อิ่มตัวสมการจะอยู่ในรูปไม่เชิงเส้น ดังนั้นการศึกษาในวิทยานิพนธ์ฉบับนี้จะศึกษาภายในโซนอิ่มตัวและชั้นกลางของโซนไม่อิ่มตัว

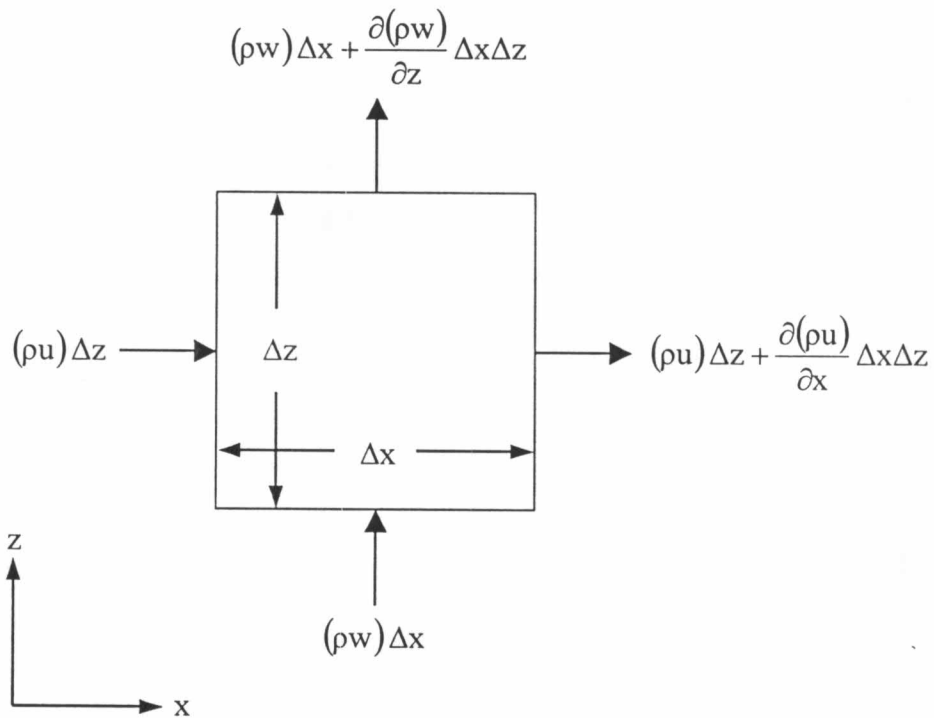


รูปที่ 2.1 การแบ่งโซนของน้ำใต้ดิน

2.1 สมการพื้นฐานการซึมผ่าน (Seepage)

ในการคำนวณลักษณะการซึมผ่านของน้ำในดิน โดยทั่วไปนั้น สมการเชิงอนุพันธ์ที่สอดคล้องกันสามารถประดิษฐ์ขึ้นได้จากกฎของการอนุรักษ์มวล (conservation of mass) และกฎของดาร์ซี (Darcy's law) [11] แต่ในการศึกษาครั้งนี้จะพิจารณาการซึมผ่านของน้ำใต้ดินแบบไม่อัดตัวในสองมิติ ดังนั้นความหนาแน่นของน้ำจึงถูกสมมติให้มีค่าคงที่ได้

2.1.1 กฎการอนุรักษ์มวล



รูปที่ 2.2 มวลของน้ำใต้ดินที่ซึมผ่านปริมาตรควบคุมในระบบพิกัดฉาก

พิจารณาการซึมผ่านในปริมาตรควบคุมโดยมีขนาดความกว้างเท่ากับ Δx และความสูงเท่ากับ Δz ซึ่งประกอบด้วยปริมาตรของดิน น้ำ และอากาศ $V = V_s + V_w + V_a$ โดยที่ V_s คือ ปริมาตรของดิน V_w คือ ปริมาตรของน้ำ และ V_a คือ ปริมาตรของอากาศ การซึมของน้ำผ่านปริมาตรควบคุมขนาดเล็กที่มีขนาด Δx และ Δz ดังแสดงในรูปที่ 2.2 ในระบบแกนพิกัดฉากนั้น

จะกำหนดให้ u และ w แทนความเร็วของน้ำใต้ดินในแนวแกน x และ z ตามลำดับ และ ρ เป็นค่าความหนาแน่นของน้ำ จากรูปที่ 2.2 โดยสมมติให้มวลของดินในปริมาตรควบคุมมีค่าคงที่และมวลอากาศมีค่าน้อยมากเมื่อเทียบกับมวลของดินและน้ำ จะได้ว่าผลลัพธ์ของมวลที่ซึมออกในแนวแกน x คือ

$$\left[(\rho u) \Delta z + \frac{\partial(\rho u)}{\partial x} \Delta x \Delta z \right] - (\rho u) \Delta z = \frac{\partial(\rho u)}{\partial x} \Delta x \Delta z \quad (2.1)$$

ผลลัพธ์ของมวลที่ซึมออกในแนวแกน z คือ

$$\left[(\rho w) \Delta x + \frac{\partial(\rho w)}{\partial z} \Delta x \Delta z \right] - (\rho w) \Delta x = \frac{\partial(\rho w)}{\partial z} \Delta x \Delta z \quad (2.2)$$

ดังนั้นผลลัพธ์ของมวลของน้ำใต้ดินที่ซึมออกจากปริมาตรควบคุมเท่ากับ

$$\left[\frac{\partial(\rho u)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho w)}{\partial z} \right] \Delta x \Delta z \quad (2.3)$$

สำหรับมวลของน้ำใต้ดินภายในปริมาตรควบคุมนั้นเท่ากับ ρV_w ดังนั้น

$$\text{อัตราการเพิ่มขึ้นของมวลของน้ำใต้ดินภายในปริมาตรควบคุม} = \frac{\partial \rho V_w}{\partial t} \quad (2.4)$$

จากนิยามของกฎอนุรักษ์มวลที่ว่า "ผลลัพธ์ของมวลที่ซึมออกจากปริมาตรควบคุมที่พิจารณาจะเท่ากับอัตราการลดลงของมวลภายในปริมาตรควบคุมนั้น" จากนิยามดังกล่าวสามารถเขียนในรูปของสมการการซึมในสองมิติได้ดังต่อไปนี้

$$\left[\frac{\partial(\rho u)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho w)}{\partial z} \right] \Delta x \Delta z = - \frac{\partial \rho V_w}{\partial t} \quad (2.5)$$

กำหนดให้ θ คือ ปริมาณความชื้น (moisture content) ซึ่งเป็นอัตราส่วนระหว่างปริมาตรของน้ำต่อปริมาตรทั้งหมด ดังแสดงในสมการ (2.6)

$$\theta = \frac{V_w}{V} = \frac{V_w}{\Delta x \Delta z} \quad (2.6)$$

จากความสัมพันธ์ในสมการ (2.6) ทำให้สมการ (2.5) กลายเป็น

$$\left[\frac{\partial(\rho u)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho w)}{\partial z} \right] = - \frac{\partial(\rho \theta)}{\partial t} \quad (2.7)$$

หรือ

$$\frac{\partial(\rho \theta)}{\partial t} + \left[\frac{\partial(\rho u)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho w)}{\partial z} \right] = 0 \quad (2.8)$$

ซึ่งสามารถเขียนให้อยู่ในรูป

$$\theta \frac{\partial \rho}{\partial t} + u \frac{\partial \rho}{\partial x} + w \frac{\partial \rho}{\partial z} + \rho \left[\frac{\partial \theta}{\partial t} + \frac{\partial u}{\partial x} + \frac{\partial w}{\partial z} \right] = 0 \quad (2.9)$$

จากที่ได้กล่าวในข้างต้นแล้วว่า การศึกษาครั้งนี้พิจารณาการซึมผ่านของน้ำใต้ดินแบบหนืดแต่ไม่มีการอัดตัว ซึ่งความหนาแน่นของอนุภาคของน้ำจะไม่เปลี่ยนแปลงไปตามเวลา และตำแหน่งต่างๆ ขณะที่เคลื่อนที่ไป ดังนั้น

$$\theta \frac{\partial \rho}{\partial t} + u \frac{\partial \rho}{\partial x} + w \frac{\partial \rho}{\partial z} = 0 \quad (2.10)$$

ดังนั้นสมการ (2.9) จึงลดรูปลงเป็น

$$\frac{\partial \theta}{\partial t} + \frac{\partial u}{\partial x} + \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \quad (2.11)$$

2.1.2 กฎของดาร์ซี

$$u = -K_x \frac{\partial H}{\partial x} \quad (2.12)$$

$$w = -K_z \frac{\partial H}{\partial z} \quad (2.13)$$

$$H = \psi + z_0 \quad (2.14)$$

| | | | |
|--------|------------|-----|---|
| โดยที่ | K_x, K_z | คือ | สัมประสิทธิ์การซึมผ่าน (hydraulic conductivity) ในทิศทาง x และ z, m/s |
| | H | คือ | หัวน้ำรวม (total hydraulic head), m |
| | ψ | คือ | หัวน้ำเนื่องจากความดัน หรือ หัวน้ำ (pressure head), m |
| | z_0 | คือ | หัวน้ำเนื่องจากแรงโน้มถ่วง (elevation head), m |

2.2 สมการเชิงอนุพันธ์

เมื่อพิจารณาการซึมผ่านแบบสองมิติจึงเลือกใช้แกน x และแกน z โดยที่แกน x ขนานไปตามพื้นโลก ส่วนแกน z อยู่ในแนวตั้งฉากกับพื้นโลกซึ่งกำหนดให้ทิศขึ้นเป็นบวก จากกฎของดาร์ซีสมการ (2.12) และ (2.13) แทนค่าลงในสมการการอนุรักษ์มวล (2.11) จะได้

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K_x \frac{\partial H}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K_z \frac{\partial H}{\partial z} \right) = \frac{\partial \theta}{\partial t} \quad (2.15)$$

จากสมการ (2.14)

$$\frac{\partial H}{\partial \theta} = \frac{\partial \psi}{\partial \theta} + \frac{\partial z_0}{\partial \theta} \quad (2.16)$$

แต่เนื่องจาก $\partial z_0 / \partial \theta = 0$ เพราะ z_0 ไม่ใช่ฟังก์ชันของ θ ดังนั้นพจน์ทางขวามือของสมการ (2.15) จึงกลายเป็น

$$\frac{\partial \theta}{\partial t} = \frac{\partial \theta}{\partial H} \frac{\partial H}{\partial t} = \frac{\partial \theta}{\partial \psi} \frac{\partial H}{\partial t} = \theta^* \frac{\partial H}{\partial t} \quad (2.17)$$

โดยที่ θ^* คือ ความชันของกราฟระหว่าง θ และ ψ (retention curve) ซึ่งเป็นพารามิเตอร์ที่แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง θ และ ψ โดยได้มาจากการทดลองและสร้างแบบจำลองที่สอดคล้องกับการทดลองดังกล่าว

สมการ (2.15) จะจัดรูปใหม่ในรูปแบบของหัวน้ำรวมได้เป็น

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K_x \frac{\partial H}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K_z \frac{\partial H}{\partial z} \right) = \theta^* \frac{\partial H}{\partial t} \quad (2.18)$$

ค่าสัมประสิทธิ์การซึมผ่านเป็นค่าเฉพาะของดินแต่ละชนิด ซึ่งได้มาจากการทดลองโดยมีค่าขึ้นอยู่กับ ψ เท่านั้น จากนั้นจึงแทนค่าสมการ (2.14) ลงในสมการ (2.18) จะได้

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K_x(\psi) \frac{\partial (\psi + z_0)}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K_z(\psi) \frac{\partial (\psi + z_0)}{\partial z} \right) = \theta^*(\psi) \frac{\partial (\psi + z_0)}{\partial t} \quad (2.19)$$

เนื่องจากเราพิจารณา z ในแนวตั้งตั้งฉากกับพื้นโลก และ z_0 แสดงถึงพลังงานต่อหนึ่งหน่วยมวลซึ่งวัดระยะตามแกน z จากระดับอ้างอิง ดังนั้น z_0 จึงเป็นฟังก์ชันของ z และมีค่าเท่ากับค่าที่วัดได้จากแกน z ดังนั้น $\partial z_0 / \partial x = 0$, $\partial z_0 / \partial z = 1$ สมการ (2.19) จะลดรูปเหลือ

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K_x(\psi) \frac{\partial \psi}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K_z(\psi) \frac{\partial \psi}{\partial z} \right) + \frac{\partial K_z(\psi)}{\partial z} = \theta^*(\psi) \frac{\partial (\psi + z_0)}{\partial t} \quad (2.20)$$

และเพราะว่า $\partial z_0 / \partial t = 0$ ดังนั้นสมการ (2.20) จึงสามารถที่จะจัดรูปใหม่ในเทอมของหัวน้ำเนื่องจากแรงดันได้เป็น

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K_x(\psi) \frac{\partial \psi}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K_z(\psi) \frac{\partial \psi}{\partial z} \right) + \frac{\partial K_z(\psi)}{\partial z} = \theta^*(\psi) \frac{\partial \psi}{\partial t} \quad (2.21)$$

สมการ (2.21) เป็นที่รู้จักในชื่อว่า สมการของริชาร์ดในเทอมของหัวน้ำเนื่องจากแรงดัน (Head-Based Richards' equation) [12] และหากดินเกิดการอิ่มตัวค่าสัมประสิทธิ์การซึมผ่านจะมีค่าคงที่ $K(\psi) = K_{\text{sat}} = \text{const.}$ สมการ (2.21) จะลดรูปลงเหลือ

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K_{\text{sat}} \frac{\partial \psi}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K_{\text{sat}} \frac{\partial \psi}{\partial z} \right) = \theta^*(\psi) \frac{\partial \psi}{\partial t} \quad (2.22)$$