

## บทที่ 2 หลักการและทฤษฎี

### 2.1 คานบนฐานรากยืดหยุ่นอีลาสติก ( Beam on Elastic Foundation )

เราจะสืบสาวลำดับชั้นของปัญหาในการโค้งงอของคาน ที่จะนำไปสู่สมการเชิงอนุพันธ์ของ elastic curve ซึ่งมีความแตกต่างจากที่เราเคยศึกษามาก่อน โดย “elastic foundation” พวกเราหมายถึง คานที่รับแรงกระทำแล้วรองรับโดยการเสียรูปของคาน และเกิดแรงต้านที่เป็นสัดส่วนกับการเบนออกของคาน เราจะคิดให้ฐานรากเป็นสปริงจำนวนมากวางอยู่อย่างสม่ำเสมอที่ได้คานดังแสดงในรูปที่ 1



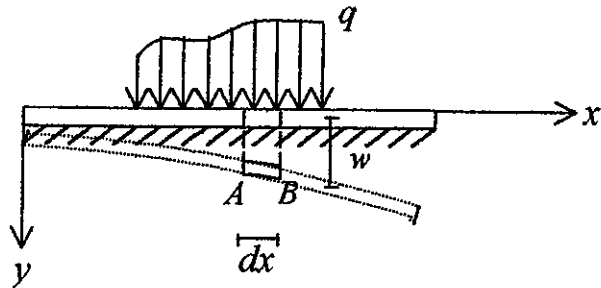
รูปที่ 1 แสดงการจำลองดินใต้คานเป็นฐานรากยืดหยุ่นอีลาสติก

### 2.2 สมมติฐานที่ใช้ในการวิเคราะห์

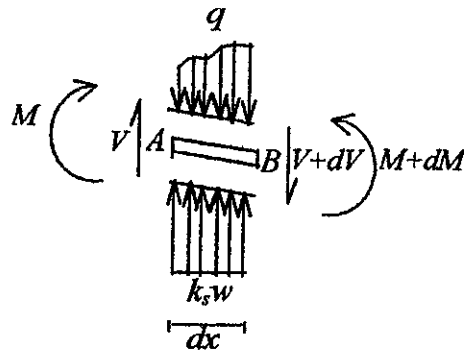
เมื่อคานดังกล่าวรับแรงกระทำในแนวตั้งจะเกิดการ โค้งตัวขึ้นจากแนวเดิมซึ่งเราจะใช้สมมติฐานเพื่อช่วยในการวิเคราะห์ดังต่อไปนี้

2.2.1 คานดังกล่าวมีพฤติกรรมเป็นคานทฤษฎีคานของ Bernoulli – Navier’s

2.2.2 แรงปฏิกิริยาจากสปริงที่แต่ละจุดจะมีความเข้มเป็นสัดส่วนกับระยะ โค้งตัวของคานนั้นจากแนวเดิมโดยค่าสัดส่วนดังกล่าว เขียนแทนด้วยสัญลักษณ์  $k_s$  มีหน่วยเป็น แรงต่อความยาวกำลังสองและเรียกว่าโมดูลัสของฐานราก ( สมมติฐานของ Winkler )



รูปที่ 2ก แสดงการโก่งตัวจากแนวเดิมของคาน เมื่อรับแรงกระทำ



รูปที่ 2ข แสดงชิ้นส่วนเล็ก ๆ AB และแรงที่กระทำ

### 2.3 สมการควบคุม ( Governing Equation )

จากสมมุติฐานข้อที่ 2 เราจะใช้สมการสมดุลของชิ้นส่วนเล็ก ๆ AB (ในรูปที่ 2ข) เพื่อวิเคราะห์หาสมการควบคุมของคานบนฐานรากยืดหยุ่นอีลาสติก ดังนี้

สมดุลของแรงในแนวดิ่ง  $[\sum F_y = 0]$  :

$$(V + dV) - V + q dx - k_s w dx = 0$$

จัดรูปสมการได้เป็น

$$\frac{dV}{dx} + q - k_s w = 0 \dots\dots\dots(2.1)$$

- โดยที่  $dx$  หมายถึง ความยาวของชิ้นส่วนเล็ก ๆ  $AB$
- $V$  หมายถึง แรงเฉือน ( กำหนดให้มีทิศทางเป็นบวกถ้ามีทิศทางตามที่แสดงใน รูป 2ข)
- $dV$  หมายถึง การเปลี่ยนแปลงของแรงเฉือน จากจุด  $A$  มายังจุด  $B$
- $q$  หมายถึง ความเข้มของแรงที่กระทำลงบนคานในแนวดิ่ง
- $w$  หมายถึง ระยะโก่งตัวของชิ้นส่วน  $AB$

สมดุลของโมเมนต์  $[\sum M_B = 0]$  :

$$Vdx + M - (M + dM) - q dx \frac{dx}{2} + k_s w dx \frac{dx}{2} = 0$$

เมื่อ  $dx$  มีค่าน้อยมาก ๆ จะได้ว่า

$$\frac{dM}{dx} = V \dots\dots\dots(2.2)$$

- โดยที่  $M$  หมายถึง โมเมนต์คัต มีทิศทางที่เป็นบวกดังแสดงในรูปที่ 2ข
- $dM$  หมายถึง การเปลี่ยนแปลงของโมเมนต์จากจุด  $A$  มายังจุด  $B$

และจากสมมติฐานข้อแรก ความสัมพันธ์ของ โมเมนต์ และ ความโค้งงอ (curvature) เป็นไปตามสมการของ Bernulli

$$M = -EI \frac{d^2 w}{dx^2} \dots\dots\dots(2.3)$$

- โดยที่  $E$  หมายถึง ค่าอีลาสติกโมดูลัสของคาน
- $I$  หมายถึง โมเมนต์อินเนอร์เซียของหน้าตัดคาน

เมื่อแทนสมการที่ (2.3) ลงในสมการที่ (2.2) จะได้ว่า

$$V = -EI \frac{d^3 w}{dx^3} \dots\dots\dots(2.4)$$

จากนั้นแทนสมการที่ (2.4) ลงในสมการที่ (2.1) เราจะได้สมการควบคุมของคานบนฐานรากยึดหยุ่นอีลาสติก เป็นไปตามสมการที่ (2.5) ดังนี้

$$-EI \frac{d^4 w}{dx^4} + q - k_s w = 0$$

จัดรูปสมการได้เป็น

$$\frac{d^4 w}{dx^4} + \frac{k_s w}{EI} = \frac{q}{EI} \dots\dots\dots(2.5)$$

เมื่อค่าโมดูลัสของฐานราก  $k_s$  มีค่าคงที่ เราจะเรียกสมการควบคุมดังกล่าวว่าเป็นสมการอนุพันธ์เชิงเส้นดีกรี 4 (Linearly Fourth Order Differential Equation) เพื่อความสะดวกในการแก้สมการจึงได้กำหนดค่าสัญลักษณ์  $\beta = \left(\frac{k_s}{4EI}\right)^{\frac{1}{4}}$  ขึ้น โดย  $\beta \geq 0$  เสมอ แล้วแทนลงในสมการ ที่ (2.5) จะได้ สมการควบคุมของคานบนฐานรากยึดหยุ่นอีลาสติกอีกรูปแบบหนึ่ง ดังนี้

$$\frac{d^4 w}{dx^4} + 4\beta^4 w = \frac{q}{EI} \dots\dots\dots(2.6)$$

### 2.4 คำตอบทั่วไป (General Solution)

สำหรับคำตอบทั่วไป ( $w$ ) ของสมการที่ (2.6) เราอาจเขียนให้อยู่ในรูปผลบวกของคำตอบเฉพาะและคำตอบประกอบ ดังนี้

$$w = w_c + w_p \dots\dots\dots(2.7)$$

เมื่อ  $w_p$  หมายถึง คำตอบเฉพาะ (Particular Integral) ใด ๆ ก็ได้ที่สามารถทำให้สมการที่ (2.7) เป็นจริง โดยจะขึ้นอยู่กับฟังก์ชันของแรงที่มากระทำ ( $q$ ) เป็นสำคัญดังนี้

$$\frac{d^4 w_p}{dx^4} + 4\beta^4 w_p = \frac{q}{EI} \dots\dots\dots(2.8)$$

และ  $w_c$  หมายถึง คำตอบประกอบ (Complementary Solution) ซึ่งจะไปตามสมการอนุพันธ์ที่มีพจน์ขวามือเป็นศูนย์ ในที่นี้คือ

$$\frac{d^4 w_c}{dx^4} + 4\beta^4 w_c = 0 \dots\dots\dots(2.9)$$

### 2.5 คำตอบประกอบ ( Complementary Solution )

สมมติให้  $w_c$  อยู่ในรูปของ  $e^{rx}$  แล้วแทนลงในสมการที่ (2.9) จะได้ว่า

$$r^4 e^{rx} + 4\beta^4 e^{rx} = 0$$

จัดรูปสมการ

$$e^{rx} (r^4 + 4\beta^4) = 0$$

ซึ่งสมการดังกล่าวจะเป็นจริงเมื่อ

$$r^4 + 4\beta^4 = 0 \dots\dots\dots(2.10)$$

สมการที่ (2.10) เป็นสมการพหุนามดีกรี 4 จะมีคำตอบ 4 คำคือ

$$\left. \begin{aligned} r_1 &= \sqrt{2}\beta \left( \cos \frac{\pi}{4} + i \sin \frac{\pi}{4} \right) = \beta(1+i) \\ r_2 &= \sqrt{2}\beta \left( \cos \frac{3\pi}{4} + i \sin \frac{3\pi}{4} \right) = \beta(-1+i) \\ r_3 &= \sqrt{2}\beta \left( \cos \frac{5\pi}{4} + i \sin \frac{5\pi}{4} \right) = \beta(-1-i) \\ r_4 &= \sqrt{2}\beta \left( \cos \frac{7\pi}{4} + i \sin \frac{7\pi}{4} \right) = \beta(1-i) \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots(2.11)$$

เมื่อ  $r_1, r_2, r_3, r_4$  คือ คำตอบของสมการ ที่ (2.10) นั้นเอง  
จากสมการที่ (2.11) เราสามารถเขียน คำตอบประกอบ ได้ดังนี้

$$w_c = \bar{A}e^{(1+i)\beta x} + \bar{B}e^{(1-i)\beta x} + \bar{C}e^{(-1+i)\beta x} + \bar{D}e^{(-1-i)\beta x}$$

และจากสูตรของออยเลอร์ (Euler's Formular) จะได้ว่า

$$w_c = e^{\beta x} [\bar{A}(\cos \beta x + i \sin \beta x) + \bar{B}(\cos \beta x - i \sin \beta x)] + e^{-\beta x} [\bar{C}(\cos \beta x + i \sin \beta x) + \bar{D}(\cos \beta x - i \sin \beta x)]$$

จัดรูปใหม่ได้เป็น

$$w_c = e^{\beta x} [(\bar{A} + \bar{B})\cos \beta x + (\bar{A} - \bar{B})i \sin \beta x] + e^{-\beta x} [(\bar{C} + \bar{D})\cos \beta x + (\bar{C} - \bar{D})i \sin \beta x]$$

เมื่อ สัมประสิทธิ์หน้าฟังก์ชัน  $\cos \beta x$  และ  $\sin \beta x$  ส่วนเป็นค่าคงที่ทั้งสิ้น ดังนั้นสมการข้างบน  
จึงอาจเขียนใหม่ได้เป็น

$$w_c = e^{\beta x} [A \cos \beta x + B \sin \beta x] + e^{-\beta x} [C \cos \beta x + D \sin \beta x] \quad \dots\dots(2.12)$$

โดยที่  $A, B, C$  และ  $D$  จะหมายถึงค่าคงที่ซึ่งจะขึ้นกับเงื่อนไขสภาพขอบ (Boundary Conditions) ที่ปลายทั้งสองของคาน

ในบทถัดไปเราจะได้กล่าวถึงวิธีการวิเคราะห์เพื่อให้ได้สตีเฟนสเมตริกซ์ของคานบนฐานรากยึดหยุ่นอีลาสติก โดยจะใช้คำตอบประกอบที่ได้มานี้ ร่วมกับเงื่อนไขสภาพขอบที่เหมาะสม เพื่อให้ฟังก์ชันการโก่งตัวอยู่ในรูปแบบที่ต้องการ และจะได้กล่าวถึงแรงยึดแน่นปลายสำหรับคานบนฐานรากยึดหยุ่นอีลาสติกในกรณีที่ได้รับแรงกระจายสม่ำเสมอตลอดความยาวของคานไว้อีกส่วนหนึ่งด้วย