

บทที่ 5

การวิเคราะห์พฤติกรรมทางไดนามิกของโครงสร้างสเตรสิบบอน

5.1 ความสำคัญของปัญหา

โครงสร้างแขวนโดยทั่วไปมีแนวโน้มที่จะสั่น เนื่องจากมีความอ่อนตัวค่อนข้างสูง โดยเฉพาะถ้ามีช่วงยาวและมีสัดส่วนของโครงสร้างที่บาง สะพานชนิดสเตรสิบบอนมีความแข็งแรงตามหน้าตัดทางขวางจากความแข็งแรงของแผ่นพื้นและตามความยาวสูงมาก เมื่อเทียบกับ เค เบ็ลแขวนธรรมดา เพราะจากการที่ดึงด้วยแรงจํานวนมหาศาลจนเกิดการหย่อนตัวน้อย ความถี่ของการสั่นตามแนวราบจึงสูงกว่าตามแนวดิ่ง⁽²⁾ ปัญหาการสั่นตามแนวดิ่งจึงเป็นสิ่งสำคัญ พฤติกรรมการสั่นของโครงสร้าง ภายใต้การกระทำของน้ำหนักไดนามิกขึ้นอยู่กับค่าความถี่ของการสั่นอย่างอิสระของโครงสร้างและค่าความถี่ของน้ำหนักบรรทุกที่กระทำเป็นจังหวะ

ในการวิเคราะห์ปัญหานี้จะมุ่งความสนใจเฉพาะหาค่าความถี่ของการสั่นอย่างอิสระของโครงสร้าง โดยเฉพาะหาค่าความถี่เฉพาะตัวของโครงสร้าง (natural frequency) ที่ต่ำสุด

5.2 การสั่นอย่างอิสระของ เค เบ็ลตามแนวดิ่ง

สมมติว่า เค เบ็ลมีน้ำหนักกระจายสม่ำเสมอตามความยาวช่วง และให้ เค เบ็ลหย่อนตัวตามสมการพาราโบลา (ตามที่แสดงในรูปที่ 5.1)

$$\text{จากทฤษฎีคาน} \quad \frac{d^2 M}{dx^2} = -w \quad \dots\dots\dots (5.1)$$

$$\text{จากทฤษฎี เค เบ็ล} \quad M = Hy \quad \dots\dots\dots (5.2)$$

เมื่อ $M =$ โมเมนต์ที่จุดใด ๆ ในคาน

แทนค่า M จากสมการ 5.2 ลงในสมการ 5.1 จะได้

$$H \frac{d^2 y}{dx^2} = -w \quad \dots\dots\dots (5.3)$$

ขณะ เมื่อ เกิดการสั่น $(H+h)(y+v) = M$

เมื่อ $h =$ แรงดึงตามแนวราบที่เพิ่ม เข้ามา เนื่องจากการสั่น

ในกรณีน้ำหนักสแตติก y และ w จะอยู่ในฟังก์ชันของ x

ในกรณีน้ำหนักบรรทุกไดนามิก, $w'(x, t)$ เป็นน้ำหนักต่อหนึ่งหน่วยความยาว y และ w จะอยู่ในฟังก์ชันของ x และ t

น้ำหนักไดนามิก คือแรงเฉื่อย (inertia force) = มวล \times ความเร่ง

$$w'(x, t) = m \frac{d^2 v}{dt^2}$$

เมื่อ $m =$ มวลต่อหนึ่งหน่วยความยาวตามแกน x

$t =$ เวลา

$v =$ การหย่อนตัวที่เพิ่มขึ้นขณะ เกิดการสั่น

$$\text{แรงที่กระทำต่อ เค เบิ้ล} = w + m \frac{d^2 v}{dt^2}$$

จากสมการที่ 5.3 แรงต้านในเค เบิ้ลต่อน้ำหนักไดนามิก คือ

$$(H+h) \frac{d^2}{dx^2} (y+v)$$

สมการการเคลื่อนที่ตามแนวดิ่งของ เค เบิ้ล คือ

$$(H+h) \frac{d^2}{dx^2} (y+v) = -(w+m \frac{d^2 v}{dt^2}) \quad \dots\dots\dots (5.4)$$

เนื่องจาก $H \frac{d^2 y}{dx^2} = -w$ และ h มีค่าน้อย เมื่อเทียบกับ H ฉะนั้น เทอม

$h \frac{d^2 v}{dx^2}$ มีค่าน้อยจึงละทิ้ง เขียนสมการที่ 5.4 ใหม่ ได้คือ

$$h \frac{d^2 y}{dx^2} + H \frac{d^2 v}{dx^2} = -m \frac{d^2 v}{dt^2} \quad \dots\dots\dots (5.5)$$

การแก้สมการที่ 5.5 ทำได้อย่างประมาณโดยอาศัยหลักการของพลังงานตามวิธีของ Rayleigh-Ritz⁽¹⁰⁾ โดยคุณสมบัติที่ 5.5 ทั้งสองข้างของสมการด้วย $\frac{1}{2} v$ และอินทิเกรตด้านซ้ายของสมการ หา strain energy

$$W_I = \frac{1}{2} \int_0^L (h \frac{d^2 y}{dx^2} + H \frac{d^2 v}{dx^2}) v dx \dots\dots\dots (5.6)$$

ส่วน kinetic energy W_{II} คือ $\frac{1}{2} (\text{มวล})(\text{ความเร็ว})^2$

เมื่อระบบอยู่ในสมดุล $W_I = W_{II}$

การเปลี่ยนแปลงความยาวของเคเบิล เนื่องจากแรงดึงที่เปลี่ยนแปลง⁽¹⁰⁾ คือ

$$\Delta l = - \int_0^L v \frac{d^2 y}{dx^2} dx \dots\dots\dots (5.7)$$

$$\frac{hL}{EA} = - \int_0^L v \frac{d^2 y}{dx^2} dx$$

$$h = - \frac{EA}{L} \int_0^L v \frac{d^2 y}{dx^2} dx \dots\dots\dots (5.8)$$

เนื่องจากเคเบิลหย่อนตัวตามสมการพาราโบลา

$$y = 4d \left[\frac{x}{L} - \left(\frac{x}{L} \right)^2 \right]$$

curvature

$$\frac{d^2 y}{dx^2} = \theta = - \frac{8d}{L^2} \dots\dots\dots (5.9)$$

จากการที่น้ำหนักกระจายสม่ำเสมอต่อเคเบิล รูปร่างการหย่อนตัวที่เพิ่มขึ้น เนื่องจากการสั่น เปลี่ยนแปลงอยู่ในรูป sine curve และสมมติให้ shape function คือ

$$v = \sum_i C_i \sin \frac{i\pi x}{L} \dots\dots\dots (5.10)$$

เมื่อ $i = 1, 3, 5 \dots\dots\dots$

แทนสมการที่ 5.9 และ 5.10 ลงในสมการที่ 5.8 จะได้

$$h = -\frac{EA}{L} \int_0^L \sum_i C_i \sin \frac{i\pi x}{L} \theta dx$$

$$h = -2EA\theta \sum_i C_i \left(\frac{1}{i\pi}\right) \dots\dots\dots(5.11)$$

แทนสมการที่ 5.9, 5.10 และ 5.11 ลงในสมการที่ 5.6 จะได้ strain energy คือ

$$W_I = \frac{1}{2} \int_0^L \left[-2EA\theta^2 \sum_i C_i^2 \left(\frac{1}{i\pi}\right)^2 - H \left(\frac{i\pi}{L}\right)^2 \sum_i C_i \sin \frac{i\pi x}{L} \right] \sum_i C_i \sin \frac{i\pi x}{L} dx$$

$$W_I = -2EA\theta^2 \frac{L}{(i\pi)^2} \sum_{ii} C_i^2 - \frac{H}{4} \frac{(i\pi)^2}{L} \sum_{ii} C_i^2 \dots\dots(5.12)$$

kinetic energy สูงสุดของการสั่นคือ

$$W_{II} = \frac{1}{2} (มวล)(ความเร็ว)^2$$

$$= -\frac{1}{2} m\omega^2 \int_0^L v^2 dx$$

$$= -\frac{m}{2} \omega^2 \int_0^L \left(\sum_i C_i \sin \frac{i\pi x}{L}\right)^2 dx$$

$$= -\frac{mL\omega^2}{4} \sum_{ii} C_i^2 \dots\dots\dots(5.13)$$

เมื่อ ω เป็นความถี่เชิงวงกลม (circular frequency) ตามวิธีของ Rayleigh-Ritz minimizing $W_{II} - W_I$

$$\frac{\partial}{\partial C_i} (W_{II} - W_I) = 0 \dots\dots\dots(5.14)$$

แทนค่า W_I และ W_{II} ลงในสมการที่ 5.14 คิดเฉพาะเทอมแรกของ v ในสมการที่ 5.10 ได้ความถี่

$$\omega^2 = \frac{\pi^2}{m} \left[\frac{H}{L^2} + \frac{8EA\theta^2}{\pi^4} \right]$$

$$\omega = \pi \sqrt{\frac{1}{m} \left[\frac{H}{L^2} + \frac{8EA\theta^2}{\pi^4} \right]} \quad \dots\dots\dots (5.15)$$

หาร ω ด้วย 2π จะได้ความถี่ของการสั่นในหน่วย รอบต่อหนึ่งหน่วยเวลา คือ

$$\eta = \frac{\omega}{2\pi} = \frac{1}{2} \sqrt{\frac{1}{m} \left[\frac{H}{L^2} + \frac{8EA\theta^2}{\pi^4} \right]} \quad \dots\dots\dots (5.16)$$

เทอม $\frac{8EA\theta^2}{\pi^4}$ เป็นผลเนื่องจากแรงที่เปลี่ยนแปลง h หากตัดเทอมนี้ทิ้งไป จะได้คำตอบของ η ซึ่งเหมือนกับการแก้อันุหา "One dimensional wave equation" นั้นเอง เมื่อคิด เฉพาะค่าความถี่ต่ำสุด ($i = 1$) คือ

$$\eta = \frac{1}{2L} \sqrt{\frac{H}{m}} \quad \text{รอบ/หนึ่งหน่วยเวลา}$$

สมการที่ 5.16 ค่าความถี่ η แปรผันตรงกับ \sqrt{H} เมื่อตั้ง $\frac{8EA\theta^2}{\pi^4}$ นั้นคือยิ่งตั้ง ให้เคเบิ้ลตึง ค่าความถี่ต่ำสุดของโครงสร้าง เมื่อสั่นตัวอย่างอิสระจะสูงตามขึ้น

