第二章 理論推導

本文對梁變形的假設,梁變形機制的描述及梁的統御方程式,構成方 程式及推導方式都與文獻[17]相同。為了文章的完整性,本章中將該梁元素 的推導,簡要敘述如下:

2.1 基本假設

在本文的推導中對梁所作的基本假設如下:

(1) 梁為等斷面且為細長桿件。

(2) Euler-Bernoulli 假說成立。

- (3) 斷面形心與剪力中心重合。
- (4) 梁斷面變形前後,斷面形狀不變且斷面內的應變可略。
- (5) 斷面軸向之翹曲位移量(Warping Displacement)為扭率與該 斷面 Saint Venant 翹曲函數之乘積。
- (6) 梁應變均為小應變。

由假設(2)與假設(4)可知梁元素的變形可由其形心軸的位移、斷面的方 向(即斷面座標)及其翹曲來決定。

2.2 座標系統

本研究用 Corotational Total Lagrangian Formulation 來描述梁結構之變 形。即在分析時將梁結構分成很多小段,每一小段梁稱為梁元素,然後在 梁元素變形後的位置建立其平衡方程式。對梁元素與梁元素形心軸之交點 稱作節點,並假設外加負荷均為集中負荷且作用於節點上。為了描述整個 系統的變形,本文中定義了以下三個座標系統:

(a) 固定座標系統: $X_i^g(i=1,2,3)$

為一總體座標系統(global coordinate system),結構體所有節點的座標, 系統的邊界條件與平衡方程式及其他座標系統之基底,如元素座標、元素 截面座標等,均在此座標系統上定義。

(b) 元素座標系統: *x_i*(*i*=1,2,3)

此座標系統是建立在每段梁元素變形後的最新位置上,如圖一所示, 座標原點為節點1,x₁軸方向由節點1指向節點2,x₂及x₃軸方向在元素變 形前為元素斷面的主軸方向,至於變形後其方向的決定方式是分別將位於 節點1,2 變形後的斷面繞一個與該斷面之法線及x₁軸垂直的旋轉軸旋轉一 角度使斷面之法線方向與x₁軸方向一致(此時並不考慮斷面之翹曲變形,否 則斷面的法線方向無法定義),然後再以兩斷面主軸方向的角平分線作為x₂ 軸及x₃軸的方向。本文中梁元素之變形及其統御方程式、平衡方程式均在 此座標系統上定義。

(c) 元素截面座標系統: x_i^s(i=1,2,3)

此座標系統是建立在梁元素任一變形後的截面上,如圖一所示。但翹 曲變形部分不予考慮。其中 x³軸垂直截面且通過截面的形心,而 x³軸與 x³軸 則分別與該截面之主軸重合。本文中軸向扭轉所導致的翹曲變形,是先在 此座標系統定義,再利用座標轉換關係轉換到元素座標系統上。

2.3 旋轉向量

為便利後續的說明起見,在此定義"旋轉向量"代表一有限旋轉。圖二 所示為對一向量b施以一旋轉向量¢a而使向量b旋轉到一個新的位置向量 b',則b與b'存在有以下的關係[25]

 $\mathbf{b}' = \cos\phi \mathbf{b} + (1 - \cos\phi)(\mathbf{b} \cdot \mathbf{a})\mathbf{a} + \sin\phi \mathbf{a} \times \mathbf{b}$ (2.3.1)

其中 φ 表逆時鐘方向旋轉角, a 表旋轉軸的單位向量; '.'和'×'表向量的 內積和外積。

5

2.4 梁元素之變形描述

本文是在元素座標上,描述梁元素的變形,由 2.1 節中的基本假設可知,梁元素的變形可以由其形心軸的單位長度伸長量(unit extension)、側向 位移及其截面繞形心軸的旋轉決定。所以本文在描述梁元素的變形前,先 描述其形心軸的位移及其斷面的旋轉。

本文中{}代表行矩陣,()_x=()'代表()對x的微分。

2.4.1 梁元素之形心軸的位移

圖一中 P 為梁元素形心軸上的任一點,令其變形前後在元素座標上的 位置向量分別為{ $x \ 0 \ 0$ }及 $\mathbf{r}_p = \{x_p(x) \ v(x) \ w(x)\}$,其中x為節點1量 至 P 點間的形心軸在變形前的長度,v(x), w(x)為 P 點在 x_2, x_3 軸方向的位 移。P 點在 x_1 軸方向的位移u可表示成

$$u = x_p(x) - x$$

在本文中 $x_p(x)$ 以下式表示

$$t \to \chi + x_p(x) \cup f \cup t < x_r$$

$$x_{p}(x) = u_{1} + \int_{0}^{x} (1 + \varepsilon_{0}) \cos \theta_{n} dx$$

$$\approx u_{1} + \int_{0}^{x} (1 + \varepsilon_{0} - \frac{1}{2}v_{,x}^{2} - \frac{1}{2}w_{,x}^{2}) dx$$
(2.4.2)

(2.4.1)

其中 u_1 為節點 1 在 x_1 方向上的位移,由元素座標系統的定義可知 $u_1 = 0$ 。

$$\cos\theta_n = (1 - \theta_2^2 - \theta_3^2)^{1/2} \tag{2.4.3}$$

$$\theta_2 = -\frac{dw(x)}{ds} = -\frac{w'}{1+\varepsilon_0} \tag{2.4.4}$$

$$\theta_3 = \frac{dv(x)}{ds} = \frac{v'}{1 + \varepsilon_0} \tag{2.4.5}$$

$$w' = \frac{\partial w}{\partial x} , v' = \frac{\partial v}{\partial x} , \varepsilon_0 = \frac{ds}{dx} - 1$$
 (2.4.6)

在變形後的形心軸上,P點之單位切線向量可表示成

$$\mathbf{t} = \frac{d\mathbf{r}_p}{dx} \frac{1}{1+\varepsilon_0} = \{\cos\theta_n \quad \theta_3 \quad -\theta_2\}$$
(2.4.7)

由單位長度伸長量的定義,形心軸的單位長度伸長量 ε_0 可寫成

$$\varepsilon_0 = \frac{ds}{dx} - 1 \tag{2.4.8}$$

2.4.2 元素座標與元素截面座標之關係

令 \mathbf{e}_{i} 與 $\mathbf{e}_{i}^{s}(i=1,2,3)$ 分別代表元素座標 x_{i} 方向的單位向量與元素截面 座標 x_{i}^{s} 軸方向的單位向量。由座標系統的定義可知,在變形前 x_{i} 軸與 x_{i}^{s} 軸 是一致的,而且變形後 \mathbf{e}_{1}^{s} 是與(2.4.7)式的t重合。所以在本文中假設變形後 的單位向量 $\mathbf{e}_{1}^{s}(i=1,2,3)$,是由以下兩個旋轉向量連續作用於單位向量 $\mathbf{e}_{i}(i=1,2,3)$ 來決定[1]:

$$\boldsymbol{\theta}_n = \boldsymbol{\theta}_n \, \mathbf{n} \tag{2.4.9}$$
$$\boldsymbol{\theta}_t = \boldsymbol{\theta}_1 \, \mathbf{t} \tag{2.4.10}$$

$$\mathbf{n} = \frac{\mathbf{e}_1 \times \mathbf{t}}{\|\mathbf{e}_1 \times \mathbf{t}\|} = \{ 0 \quad \theta_2 / (\theta_2^2 + \theta_3^2)^{1/2} \quad \theta_3 / (\theta_2^2 + \theta_3^2)^{1/2} \} = \{ 0 \quad n_2 \quad n_3 \}$$

(2.4.11)

其中n為垂直e₁和t的單位向量, θ_n 為e₁和t的夾角, θ_1 為繞t軸的轉角。 旋轉向量 θ_n 作用在 e_i 上,將其轉至一中繼位置 e'_i ,此時 e'_i 與t重合,再 將 θ_t 作用在 e'_i ,將其轉至 e^s_i 。若 $e_i \cdot \theta_n$ 以及 θ_t 已知,則元素截面座標 e^s_i 就 唯一決定;反之,若 $e_i \cdot e^s_i$ 已知,則旋轉向量 θ_n 與 θ_t 亦唯一決定。

由(2.3.1)式、(2.4.7)式及(2.4.9)~(2.4.11)式可得 e_i與 e^si的關係可表示如下[1]:

$$\mathbf{e}_i^s = \mathbf{R} \, \mathbf{e}_i \tag{2.4.12}$$

$$\mathbf{R} = \begin{bmatrix} \mathbf{t} & \mathbf{R}_1 & \mathbf{R}_2 \end{bmatrix} \tag{2.4.13}$$

$$\mathbf{R}_1 = \cos\theta_1 \,\mathbf{R}_a + \sin\theta_1 \,\mathbf{R}_b \tag{2.4.14}$$

$$\mathbf{R}_2 = -\sin\theta_1 \,\mathbf{R}_a + \cos\theta_1 \,\mathbf{R}_b \tag{2.4.15}$$

$$\mathbf{R}_a = \{-\theta_3 \quad \cos\theta_n + (1 - \cos\theta_n)n_2^2 \quad 1 - \cos\theta_n n_2 n_3\}$$
(2.4.16)

$$\mathbf{R}_{b} = \{\theta_{2} \quad (1 - \cos\theta_{n})n_{2}n_{3} \quad \cos\theta_{n} + (1 - \cos\theta_{n})n_{3}^{2}\}$$
(2.4.17)

其中(2.4.12)式中的 R 是一般所謂的旋轉矩陣同時也是元素座標和元 素截面座標間的轉換矩陣。

由(2.4.9)~(2.4.11)式可以發現 $\theta_n \oplus \theta_i$ 均由 θ_i (*i*=1,2,3)決定,同樣 地,(2.4.12)式中的矩陣 **R**亦為 θ_i 的函數,所以本文稱 θ_i 為旋轉參數, $\theta = \{\theta_1 \ \theta_2 \ \theta_3\}$ 為旋轉參數向量。當 θ 有一微小變量 $\delta \theta = \{\delta \theta_1 \ \delta \theta_2 \ \delta \theta_3\}$ 時,截面座標會旋轉至一個新的位置,此一新的位置可由截面座標繞 x_i (*i*=1,2,3)軸分別作微小旋轉 $\delta \phi = \{\delta \phi_1 \ \delta \phi_2 \ \delta \phi_3\}$ 而得。 $\delta \theta \oplus \delta \phi$ 之關係 可表示如下[1]:

$$\delta \boldsymbol{\phi} = [\mathbf{t} \ \mathbf{t}_1 + a\mathbf{t} \ \mathbf{t}_2 + b\mathbf{t}] \delta \boldsymbol{\theta} = \mathbf{T} \delta \boldsymbol{\theta}$$
(2.4.18)

其中

$$\mathbf{t}_{1} = \{-\theta_{3} \quad (1 - \theta_{3}^{2})/\cos\theta_{n} \quad \theta_{2}\theta_{3}/\cos\theta_{n}\}$$
$$\mathbf{t}_{2} = \{\theta_{2} \quad \theta_{2}\theta_{3}/\cos\theta_{n} \quad (1 - \theta_{2}^{2})/\cos\theta_{n}\}$$
$$a = \theta_{3}(1 - \cos\theta_{n})/(\theta_{2}^{2} + \theta_{3}^{2})$$
$$b = -\theta_{2}(1 - \cos\theta_{n})/(\theta_{2}^{2} + \theta_{3}^{2})$$

(2.4.18)式的反函數可表示如下

$$\delta \mathbf{\theta} = \begin{bmatrix} 1 & a & b \\ -\theta_3 & \cos\theta_n & 0 \\ \theta_2 & 0 & \cos\theta_n \end{bmatrix} \delta \mathbf{\phi} = \mathbf{T}^{-1} \,\delta \mathbf{\phi} \tag{2.4.19}$$

當旋轉參數 θ_2 與 θ_3 很小時, (2.4.18)式中的 \mathbf{T}^{-1} 矩陣可近似如下式

$$\mathbf{T}^{-1} = \begin{bmatrix} 1 & \theta_3/2 & -\theta_2/2 \\ -\theta_3 & 1 & 0 \\ \theta_2 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$
(2.4.20)

2.5 梁元素之位移與應變

圖一中Q點為梁元素中的任意點,P點為Q點在形心軸上的對應點, 即P點與Q點位於同一斷面上。在元素座標上,Q點在梁元素變形前後的 位置向量可分別表示如下

$$\mathbf{r}_0 = x\mathbf{e}_1 + y\mathbf{e}_2 + z\mathbf{e}_3 \tag{2.5.1}$$

$$\mathbf{r} = x_p(x)\mathbf{e}_1 + v(x)\mathbf{e}_2 + w(x)\mathbf{e}_3 + \theta_{1,x}\omega\mathbf{e}_1^s + y\mathbf{e}_2^s + z\mathbf{e}_3^s$$
(2.5.2)

其中
$$x_p(x)$$
、 $v(x)$ 以及 $w(x)$ 分別是 P 點在 $x_i(i=1,2,3)$ 軸上的座標,
 $\theta_{1,x} = \frac{d\theta_1}{dx}$ 是沿變形後的形心軸的斷面之軸向扭轉率, $\omega = \omega(y,z)$ 為該截面

之 Saint Venant 翹曲函數, $y \cdot z$ 分別是 Q 點在 x_2^3 軸的座標。

將(2.4.12)式代入(2.5.2)式,並利用近似式 $\cos\theta_n = 1 - \frac{1}{2}\theta_2^2 - \frac{1}{2}\theta_3^2$,可得**r**在 x_i (i = 1, 2, 3)軸方向之分量 x_i 如下[26]

$$\mathbf{r} = x_1 \mathbf{e}_1 + x_2 \mathbf{e}_2 + x_3 \mathbf{e}_3$$

$$x_1 = x_p + y(\theta_2 \sin \theta_1 - \theta_3 \cos \theta_1)$$

$$+ z(\theta_2 \cos \theta_1 + \theta_3 \sin \theta_1) + \theta_{1,x} (1 - \frac{1}{2}\theta_2^2 - \frac{1}{2}\theta_3^2) \omega$$

$$x_2 = v + y[\frac{1}{2}\theta_2 \theta_3 \sin \theta_1 + (1 - \frac{1}{2}\theta_3^2) \cos \theta_1]$$

$$+ z[\frac{1}{2}\theta_2 \theta_3 \cos \theta_1 - (1 - \frac{1}{2}\theta_3^2) \sin \theta_1] + \theta_{1,x} \theta_3 \omega$$

$$x_{3} = w + y[\frac{1}{2}\theta_{2}\theta_{3}\cos\theta_{1} + (1 - \frac{1}{2}\theta_{2}^{2})\sin\theta_{1}] + z[(1 - \frac{1}{2}\theta_{2}^{2})\cos\theta_{1} - \frac{1}{2}\theta_{2}\theta_{3}\sin\theta_{1}] - \theta_{1,x}\theta_{2}\omega$$
(2.5.3)

本文的應變採用工程應變。為了推導上的方便,本文中先推導出 Green Strain $\varepsilon_{ij}(i, j = 1, 2, 3)$ 。再由 Green Strain 求得與其對應之工程應變。由基 本假設(4),本文僅考慮 $\varepsilon_{11}, \varepsilon_{12}$ 及 ε_{13} 。如果將x, y, z當作獨立變數,則依 Green Strain 的定義 $\varepsilon_{11}, \varepsilon_{12}, \varepsilon_{13}$ 可表示成

$$\varepsilon_{11} = \frac{1}{2}(\mathbf{g}_1^{\mathsf{t}}\mathbf{g}_1 - 1), \quad \varepsilon_{12} = \frac{1}{2}\mathbf{g}_1^{\mathsf{t}}\mathbf{g}_2, \quad \varepsilon_{13} = \frac{1}{2}\mathbf{g}_1^{\mathsf{t}}\mathbf{g}_3$$
 (2.5.4a)

$$\mathbf{g}_1 = \frac{\partial \mathbf{r}}{\partial x}, \quad \mathbf{g}_2 = \frac{\partial \mathbf{r}}{\partial y}, \quad \mathbf{g}_3 = \frac{\partial \mathbf{r}}{\partial z}$$
 (2.5.4b)

將(2.5.3)式代入(2.5.4)式,並保留 80、旋轉參數及旋轉參數之微分項至二次

項 ,可得應變為 $\varepsilon_{11} = \varepsilon_{11}^{1} + \varepsilon_{11}^{2}$ $\varepsilon_{11}^{1} = \varepsilon_{0} - yv_{,xx} - zw_{,xx} + \omega\theta_{1,xx}$ $\varepsilon_{11}^{2} = \frac{1}{2}\varepsilon_{0}^{2} + \varepsilon_{0,x}(yv_{,x} + zw_{,x}) + \frac{1}{2}(y^{2} + z^{2})\theta_{1,x}^{2} + \theta_{1}(zv_{,xx} - yw_{,xx})$ $+ \frac{1}{2}y^{2}v_{,xx}^{2} + yzv_{,xx}w_{,xx} + \frac{1}{2}z^{2}w_{,xx}^{2} + \varepsilon_{0}\omega\theta_{1,xx} - \theta_{1,xx}\omega(yv_{,xx} + zw_{,xx})$ $+ \frac{1}{2}\omega^{2}\theta_{1,xx}^{2}$ (2.5.5a)

$$\varepsilon_{12} = \varepsilon_{12}^{1} + \varepsilon_{12}^{2}$$
$$\varepsilon_{12}^{1} = \frac{1}{2} (\omega_{,y} - z) \theta_{1,x}$$

$$\varepsilon_{12}^{2} = \frac{1}{2} [\omega_{,y} \varepsilon_{0} \theta_{1,x} + (\omega - y\omega_{,y}) \theta_{1,x} v_{,xx} - z\omega_{,y} \theta_{1,x} w_{,xx} + \omega \omega_{,y} \theta_{1,x} \theta_{1,xx}] + \frac{1}{4} z (v_{,x} w_{,xx} - w_{,x} v_{,xx})$$

(2.5.5b)

$$\varepsilon_{13} = \varepsilon_{13}^{1} + \varepsilon_{13}^{2}$$

$$\varepsilon_{13}^{1} = \frac{1}{2}(\omega_{,z} + y)\theta_{1,x}$$

$$\varepsilon_{13}^{2} = \frac{1}{2}[\omega_{,z}\varepsilon_{0}\theta_{1,x} + (\omega - z\omega_{,z})\theta_{1,x}w_{,xx} - y\omega_{,z}\theta_{1,x}v_{,xx} + \omega\omega_{,z}\theta_{1,x}\theta_{1,xx}]$$

$$+ \frac{1}{4}y(w_{,x}v_{,xx} - v_{,x}w_{,xx})$$
(2.5.5c)

其中
$$\varepsilon_{1j}^{k}$$
 ($j = 1, 2, 3, k = 1, 2$)代表 ε_{1j} 中之 k 次項。
Green Strain $\varepsilon_{11}, \varepsilon_{12}, \varepsilon_{13}$ 與工程應變 $e_{11}, \gamma_{12}, \gamma_{13}$ 間的關係如下:
 $e_{11} = (1 + 2\varepsilon_{11})^{1/2} - 1$ (2.5.6a)
 $\sin \gamma_{12} = \frac{2\varepsilon_{12}}{(1 + 2\varepsilon_{11})^{1/2}(1 + 2\varepsilon_{22})^{1/2}}$ (2.5.6b)

$$\sin \gamma_{13} = \frac{2\varepsilon_{13}}{\left(1 + 2\varepsilon_{11}\right)^{1/2} \left(1 + 2\varepsilon_{33}\right)^{1/2}}$$
(2.5.6c)

當應變很小時(2.5.6)式可以用下列近似式代替

$$e_{11} = \varepsilon_{11} - \frac{1}{2}\varepsilon_{11}^2 \tag{2.5.7a}$$

$$\gamma_{12} = 2\varepsilon_{12} - 2\varepsilon_{12}\varepsilon_{11} \tag{2.5.7b}$$

$$\gamma_{13} = 2\varepsilon_{13} - 2\varepsilon_{13}\varepsilon_{11} \tag{2.5.7c}$$

因(2.5.4)式中 Green strain 僅保留到旋轉參數的二次項,所以本文中工 程應變亦僅保留到旋轉參數的二次項。由(2.5.5)式及(2.5.7)式,並保留 ε_0 、 $\varepsilon_{0,x}$ 、旋轉參數及其微分項到二次項可得

$$e_{11} = e_{11}^{1} + e_{11}^{2}$$

$$e_{11}^{1} = \varepsilon_{0} - zw_{,xx} - yv_{,xx} + \omega\theta_{1,xx}$$

$$e_{11}^{2} = \frac{1}{2}\theta_{1,x}^{2}(y^{2} + z^{2}) + y(-\theta_{1}w_{,xx} + \varepsilon_{0}v_{,xx}) + z(\varepsilon_{0}w_{,xx} + \theta_{1}v_{,xx})$$

$$+ \varepsilon_{0,x}(yv_{,x} + zw_{,x})$$
(2.5.8a)

$$\gamma_{12} = \gamma_{12}^{1} + \gamma_{12}^{2}$$

$$\gamma_{12}^{1} = (-z + \omega_{,y})\theta_{1,x}$$

$$\gamma_{12}^{2} = -z^{2}\theta_{1,x}w_{,xx} + \omega\theta_{1,x}v_{,xx} + z(\varepsilon_{0}\theta_{1,x} + v_{,x}\frac{w_{,xx}}{2} - w_{,x}\frac{v_{,xx}}{2}$$

$$+ \omega\theta_{1,x}\theta_{1,xx}) - yz\theta_{1,x}v_{,xx}$$
(2.5.8b)
$$\gamma_{13} = \gamma_{13}^{1} + \gamma_{13}^{2}$$

$$\gamma_{13}^{1} = (y + \omega_{,z})\theta_{1,x}$$

$$\gamma_{13}^{2} = y^{2} \theta_{1,x} v_{,xx} + \omega \theta_{1,x} w_{,xx} + y(-\varepsilon_{0} \theta_{1,x} - v_{,x} \frac{w_{,xx}}{2} + w_{,x} \frac{v_{,xx}}{2} - \omega \theta_{1,x} \theta_{1,xx}) + yz \theta_{1,x} w_{,xx}$$
(2.5.8c)

其中 $e_{11}^k, \gamma_{12}^k, \gamma_{13}^k (k=1,2)$ 代表 $e_{11}, \gamma_{12}, \gamma_{13}$ 中之k次項。 將(2.5.8)式中之 $e_{11}, \gamma_{12}, \gamma_{13}$ 分別作變分可得到下式

$$\delta e_{11} = \delta e_{11}^0 + \delta e_{11}^1$$

$$\delta e_{11}^0 = \delta \varepsilon_0 - \delta w_{,xx} z - \delta v_{,xx} y + \delta \theta_{1,xx} \omega$$

$$\delta e_{11}^1 = \delta w_{,xx} (-\theta_1 y + \varepsilon_0 z) + \delta v_{,xx} (\varepsilon_0 y + \theta_1 z) + \delta \theta_{1,x} (y^2 + z^2) \theta_{1,x}$$

$$+ \delta \theta_1 (-y w_{,xx} + z v_{,xx}) + \delta \varepsilon_0 (z w_{,xx} + y v_{,xx}) + \delta v_{,x} y \varepsilon_{0,x}$$

$$+ \delta w_{,x} z \varepsilon_{0,x} + \delta \varepsilon_{0,x} (y v_{,x} + z w_{,x}) \qquad (2.5.9a)$$

$$\begin{split} \delta\gamma_{12} &= \delta\gamma_{12}^{0} + \delta\gamma_{12}^{1} \\ \delta\gamma_{12}^{0} &= \delta\theta_{1,x}(-z + \omega_{,y}) \\ \delta\gamma_{12}^{1} &= \delta w_{,xx}(-z^{2}\theta_{1,x} + \frac{zv_{,x}}{2}) + \delta v_{,xx}(\omega\theta_{1,x} - \frac{1}{2}zw_{,x} - yz\theta_{1,x}) \\ &+ \delta\theta_{1,x}(-z^{2}w_{,xx} + \omega v_{,xx} + z\varepsilon_{0} + \omega z\theta_{1,xx} - yzv_{,xx}) \\ &+ \delta\varepsilon_{0}z\theta_{1,x} + \frac{1}{2}\delta v_{,x}zw_{,xx} - \frac{1}{2}\delta w_{,x}zv_{,xx} + \delta\theta_{1,xx}\omega z\theta_{1,x} \end{split}$$

$$(2.5.9b)$$

$$\begin{split} \delta\gamma_{13} &= \delta\gamma_{13}^{0} + \delta\gamma_{13}^{1} \\ \delta\gamma_{13}^{0} &= \delta\theta_{1,x}(y + \omega_{,z}) \\ \delta\gamma_{13}^{1} &= \deltaw_{,xx}(\omega\theta_{1,x} - \frac{1}{2}yv_{,x} + yz\theta_{1,x}) + \delta v_{,xx}(y^{2}\theta_{1,x} + \frac{1}{2}yw_{,x}) \\ &+ \delta\theta_{1,x}(y^{2}v_{,xx} + \omega w_{,xx} - y\varepsilon_{0} - \omega y\theta_{1,xx} + yzw_{,xx}) \\ &- \delta\varepsilon_{0}y\theta_{1,x} - \frac{1}{2}\delta v_{,x}yw_{,xx} + \frac{1}{2}\delta w_{,x}yv_{,xx} - \delta\theta_{1,xx}\omega y\theta_{1,x} \end{split}$$
(2.5.9c)

其中 $\delta e_{11}^k, \delta \gamma_{12}^k, \delta \gamma_{13}^k (k = 0, 1)$ 代表 $\delta e_{11}, \delta \gamma_{12}, \delta \gamma_{13}$ 中之k次項。 由(2.4.1)~(2.4.6)式可得

$$u_{,x} = \frac{dx_p}{dx} - 1 = \varepsilon_0 - \frac{1}{2}v_{,x}^2 - \frac{1}{2}w_{,x}^2$$
(2.5.10)

由(2.5.10)式可得

$$\varepsilon_0 = u_{,x} + \frac{1}{2}v_{,x}^2 + \frac{1}{2}w_{,x}^2$$
(2.5.11a)

將上式對 x 微分

 $\mathcal{E}_{0,x} = u_{,xx} + v_{,x}v_{,xx} + w_{,x}w_{,xx}$ (2.5.11b)

將(2.5.11)式變分可得

$$\delta \varepsilon_0 = \delta u_{,x} + v_{,x} \delta v_{,x} + w_{,x} \delta w_{,x}$$
(2.5.12a)

 $\delta \varepsilon_{0,x} = \delta u_{,xx} + \delta v_{,x} v_{,xx} + \delta v_{,xx} v_{,x} + \delta w_{,x} w_{,xx} + \delta w_{,xx} w_{,x}$ (2.5.12b) 2.6 平衡方程式及構成方程式

本文利用虛功原理在元素座標上推導梁元素的平衡方程式及構成方程 式。圖三所示為梁元素中的一小段,點a、b分別表示這一小段梁元素的端 點, x為形心軸變形前的長度。本文採用形心軸在 x_i (*i*=1,2,3)軸方向的位 移量 $u_i(u_1 = u, u_2 = v, u_3 = w)$,旋轉參數 ε_0 , θ_1 , $v_{,x}$, $-w_{,x}$ 及 $\theta_{1,x}$ 作為廣 義位移。在斷面上與廣義位移對應之廣義合力為在 x_i (*i*=1,2,3)軸方向的 力 F_i (*i*=1,2,3)、廣義力矩 A_{ε}^{θ} , M_i^{θ} (*i*=1,2,3)及廣義雙力矩(Bimoment) B^{θ} 。

若給予端點 a 及 b 一個虛廣義位移 $(\delta u_i)_j$, $(\delta \varepsilon_0)_j$, $(\delta \theta_1)_j$, $(\delta v_{,x})_j$, $(-\delta w_{,x})_j$, $(\delta \theta_{1,x})_j$ (i=1,2,3, j=a,b),其中()_j表()在端點 j之值,則由 虚功原理可知對應於虛位移,內力所作的虛功 δW_{int} 等於外力所作的虛功 δW_{ext} ,即

$$\delta W_{int} = \delta W_{ext} \tag{2.6.1}$$

因本文假設梁元素間無外加負荷,所以δW_{ext}即為端點a、b上內力之廣 義合力所作的虛功,δW_{ext}可以表示成

$$\delta W_{ext} = \left[\delta \mathbf{u}_{\theta}^{t} \mathbf{M}_{\theta}^{*} + \delta \mathbf{u}^{t} \mathbf{F} + \delta \theta_{1,x} B^{\theta} \right]_{a}^{b}$$
$$= \int_{a}^{b} \frac{d}{dx} \left[\delta \mathbf{u}_{\theta}^{t} \mathbf{M}_{\theta}^{*} + \delta \mathbf{u}^{t} \mathbf{F} + \delta \theta_{1,x} B^{\theta} \right] dx \qquad (2.6.2)$$

其中

$$\mathbf{M}_{\theta}^{*} = \{ A_{\varepsilon}^{\theta} \quad M_{1}^{\theta} \quad M_{2}^{\theta} \quad M_{3}^{\theta} \}$$
(2.6.3)

$$\mathbf{F} = \{ F_1 \ F_2 \ F_3 \}$$
(2.6.4)

$$\delta \mathbf{u} = \{ \delta u_1 \quad \delta u_2 \quad \delta u_3 \} = \{ \delta u \quad \delta v \quad \delta w \}$$
(2.6.5)

$$\delta \mathbf{u}_{\theta} = \{\delta \varepsilon_0 \quad \delta \theta_1 \quad -\delta w_{,x} \quad \delta v_{,x}\}$$
(2.6.6)

(2.6.2)式表示[]內各項在端點b之值減掉各項在端點a之值。利用(2.5.12)式,(2.6.2)式可表示成以下的積分式

$$\delta W_{ext} = \int_{a}^{b} \left[A_{\varepsilon}^{\theta} \delta \varepsilon_{0,x} + M_{1}^{\theta} \delta \theta_{1,x} + M_{2}^{\theta} \delta (-w_{,xx}) + M_{3}^{\theta} \delta v_{,xx} \right. \\ \left. + \left(A_{\varepsilon,x}^{\theta} + F_{1} \right) \delta \varepsilon_{0} + M_{1,x}^{\theta} \delta \theta_{1} \right. \\ \left. + \left(F_{2} - F_{1} v_{,x} + M_{3,x}^{\theta} \right) \delta v_{,x} + \left(F_{3} - F_{1} w_{,x} - M_{2,x}^{\theta} \right) \delta w_{,x} \right. \\ \left. + F_{1,x} \delta u + F_{2,x} \delta v + F_{3,x} \delta w \right. \\ \left. + B^{\theta} \delta \theta_{1,xx} + B_{,x}^{\theta} \delta \theta_{1,x} \right] dx$$

$$(2.6.7)$$

由基本假設(4),本文僅考慮 e₁₁, y₁₂, y₁₃,所以(2.6.1)式中內力所作的虛 功可表示成

$$\delta W_{\text{int}} = \int_{a}^{b} \sigma_{11} \delta e_{11} dV + \int_{a}^{b} (\sigma_{12} \delta \gamma_{12} + \sigma_{13} \delta \gamma_{13}) dV$$
(2.6.8)

其中 $\sigma_{11}, \sigma_{12}, \sigma_{13}$ 為工程應力,V為端點a, b間梁元素變形前的體積 dV = dAdx。又本文假設材料為彈性材料,所以應力與應變有如下的關係

 $\sigma_{11} = Ee_{11} \tag{2.6.9a}$

$$\sigma_{12} = G\gamma_{12} \tag{2.6.9b}$$

$$\sigma_{13} = G\gamma_{13} \tag{2.6.9c}$$

其中E為楊氏模數,G為剪力模數。

將(2.6.9)式代入(2.6.8)式中可得

$$\delta W_{\rm int} = E \int_{a}^{b} e_{11} \delta e_{11} dV + G \int_{a}^{b} (\gamma_{12} \delta \gamma_{12} + \gamma_{13} \delta \gamma_{13}) dV$$
(2.6.10)

將(2.5.8)式及(2.5.9)式代入(2.6.10)式中,經整理後(2.6.10)式的第一個積 分式可寫成

$$\int_{a}^{b} \int e_{11} \delta e_{11} dA dx$$

$$\begin{split} &= \int_{a}^{b} \{ \delta \varepsilon_{0} (A \varepsilon_{0} + \frac{1}{2} I_{p} \theta_{1,x}^{2} - I_{y} w_{,xx}^{2} - I_{z} v_{,xx}^{2}) \\ &+ \delta \varepsilon_{0,x} (-I_{z} v_{,x} v_{,xx} - I_{y} w_{,x} w_{,xx}) \\ &+ \delta v_{,x} (-I_{z} \varepsilon_{0,x} v_{,xx}) + \delta w_{,x} (-I_{y} \varepsilon_{0,x} w_{,xx}) - \delta \theta_{1} (I_{y} - I_{z}) v_{,xx} w_{,xx} \\ &+ \delta \theta_{1,x} [I_{p} \varepsilon_{0} \theta_{1,x} - (\alpha_{z} + \alpha_{yz}) \theta_{1,x} v_{,xx} - (\alpha_{y} + \alpha_{zy}) \theta_{1,x} w_{,xx} \\ &+ (\alpha_{y\omega} + \alpha_{z\omega}) \theta_{1,x} \theta_{1,xx} + \frac{1}{2} K_{I} \theta_{1,x}^{3}] \\ &+ \delta \theta_{1,xx} [I_{\omega} \theta_{1,xx} + \frac{1}{2} (\alpha_{y\omega} + \alpha_{z\omega}) \theta_{1,x}^{2}] \\ &+ \delta v_{,xx} [(1 - 2\varepsilon_{0}) I_{z} v_{,xx} - I_{z} \varepsilon_{0,x} v_{,x} - \frac{1}{2} (\alpha_{z} + \alpha_{yz}) \theta_{1,x}^{2} - (I_{y} - I_{z}) w_{,xx} \theta_{1}] \\ &+ \delta v_{,xx} [(1 - 2\varepsilon_{0}) I_{z} v_{,xx} - I_{y} \varepsilon_{0,x} w_{,x} - \frac{1}{2} (\alpha_{y} + \alpha_{zy}) \theta_{1,x}^{2} \\ &- (I_{y} - I_{z}) \theta_{1} v_{,xx}] \} dx \\ &I_{y} = \int z^{2} dA, \quad I_{z} = \int y^{2} dA, \quad K_{F} = \int [(y - y_{F})^{2} + (z - z_{F})^{2}]^{2} dA \\ &\alpha_{y} = \int z^{3} dA, \quad \alpha_{z} = \int y^{3} dA, \quad \alpha_{y\omega} = \int z^{2} w dA, \quad \alpha_{z\omega} = \int y^{2} w dA \\ &I_{\omega} = \int \omega^{2} z dA, \quad \alpha_{\omega z} = \int \omega^{2} y dA, \quad \alpha_{\omega y z} = \int \omega y z dA, \quad I_{p} = I_{y} + I_{z} \end{aligned}$$
(2.6.10) 式的 第 二 個 積 分 式 可 寫 成

$$\begin{split} &\int_{a}^{b} \int (\delta \gamma_{12} \gamma_{12} + \delta \gamma_{13} \gamma_{13}) \, dA dx \\ &= \int_{a}^{b} \{ \delta w_{,xx} (-\frac{1}{2} J v_{,x} \theta_{1,x} + J_{y} \, \theta_{1,x}^{2}) \\ &+ \delta v_{,xx} (\frac{1}{2} J w_{,x} \theta_{1,x} + J_{z} \, \theta_{1,x}^{2}) \\ &+ \delta \theta_{1,x} [(1 - 2\varepsilon_{0}) J \theta_{1,x} + 2 \, J_{y} \, \theta_{1,x} w_{,xx} + 2 \, J_{z} \, \theta_{1,x} v_{,xx} \end{split}$$

$$-2 J_{\omega} \theta_{1,x} \theta_{1,xx} + \frac{1}{2} J_{w,x} v_{,xx} - \frac{1}{2} J_{v,x} w_{,xx}] + \delta \varepsilon_{0} (-J \theta_{1,x}^{2}) + \delta v_{,x} (-\frac{1}{2} J_{w,xx} \theta_{1,x}) + \delta w_{,x} (\frac{1}{2} J_{v,xx} \theta_{1,x}) + \delta \theta_{1,xx} (-J_{\omega} \theta_{1,x}^{2}) \} dx$$

$$(2.6.12)$$

其中

$$J = \int (y^2 + z^2 + y\omega_{,z} - z\omega_{,y}) dA$$

$$J_y = \int [z(y^2 + z^2 - z\omega_{,y} + y\omega_{,z}) + \omega y + \omega \omega_{,z}] dA$$

$$J_z = \int [y(y^2 + z^2 - z\omega_{,y} + y\omega_{,z}) - \omega z + \omega \omega_{,y}] dA$$

$$J_\omega = \int \omega (y^2 + z^2 - z\omega_{,y} + y\omega_{,z}) dA$$

對於雙對稱斷面, α_y 、 α_z 、 α_{yz} 、 J_y 、 J_z 、 J_ω 、 $\alpha_{y\omega}$ 、 $\alpha_{z\omega}$ 、 $\alpha_{\omega y}$ 、 $\alpha_{\omega z}$ 及 α_ω 的值皆為零。所以(2.6.11)式與(2.6.12)式可分別簡化如下

$$\int_{a}^{b} \int \delta e_{11} e_{11} \, dA \, dx$$

$$= \int_{a}^{b} \{ \delta \varepsilon_{0} (A \varepsilon_{0} + \frac{1}{2} I_{p} \theta_{1,x}^{2} - I_{y} w_{,xx}^{2} - I_{z} v_{,xx}^{2}) + \delta \varepsilon_{0,x} (-I_{z} v_{,x} v_{,xx} - I_{y} w_{,xx}) + \delta v_{,x} (-I_{z} \varepsilon_{0,x} v_{,xx}) + \delta \varepsilon_{0,x} (-I_{y} \varepsilon_{0,x} w_{,xx}) - \delta \theta_{1} (I_{y} - I_{z}) v_{,xx} w_{,xx} + \delta \theta_{1,x} (I_{p} \varepsilon_{0} \theta_{1,x} + \frac{1}{2} K_{I} \theta_{1,x}^{3}) + \delta \theta_{1,xx} (I_{\omega} \theta_{1,xx}) + \delta v_{,xx} [(1 - 2\varepsilon_{0}) I_{z} v_{,xx} - I_{z} \varepsilon_{0,x} v_{,x} - (I_{y} - I_{z}) w_{,xx} \theta_{1}] + \delta w_{,xx} [(1 - 2\varepsilon_{0}) I_{y} w_{,xx} - I_{y} \varepsilon_{0,x} w_{,x} - (I_{y} - I_{z}) \theta_{1} v_{,xx}] \} dx$$
(2.6.13)

$$\begin{aligned} \int_{a}^{b} \int (\delta \gamma_{12} \gamma_{12} + \delta \gamma_{13} \gamma_{13}) \, dA dx \\ &= \int_{a}^{b} \{ \delta w_{,xx} (-\frac{1}{2} J v_{,x} \theta_{1,x}) + \delta v_{,xx} (\frac{1}{2} J w_{,x} \theta_{1,x}) \\ &+ \delta \theta_{1,x} [(1 - 2\varepsilon_0) J \theta_{1,x} + \frac{1}{2} J w_{,x} v_{,xx} - \frac{1}{2} J v_{,x} w_{,xx}] \end{aligned}$$

$$+\delta\varepsilon_{0}(-J\theta_{1,x}^{2}) + \delta v_{,x}(-\frac{1}{2}Jw_{,xx}\theta_{1,x}) + \delta w_{,x}(\frac{1}{2}Jv_{,xx}\theta_{1,x})\}dx$$
(2.6.14)

令

$$\begin{split} \overline{\varepsilon}_{0} &= \frac{1}{A} (A\varepsilon_{0} + \frac{1}{2} I_{p} \theta_{1,x}^{2} - I_{y} w_{,xx}^{2} - I_{z} v_{,xx}^{2}) \end{split}$$
(2.6.15)

$$\begin{split} & \Re(2.5.13) \cdot (2.6.14) \&(2.6.15) \& \aleph \& (2.6.10) \& \downarrow , \oiint] \delta W_{\text{int}} \bigtriangledown \Im \& \& \\ \delta W_{\text{int}} &= E \int_{a}^{b} \int e_{11} \delta e_{11} \, dA \, dx + G \int_{a}^{b} \int (\gamma_{12} \delta \gamma_{12} + \gamma_{13} \delta \gamma_{13}) \, dA \, dx \\ &= E \int_{a}^{b} \int \delta \varepsilon_{0} (A \overline{\varepsilon}_{0}) + \delta \varepsilon_{0,x} (-I_{z} v_{,x} v_{,xx} - I_{y} w_{,x} w_{,xx}) \\ &+ \delta v_{,x} (-I_{z} \varepsilon_{0,x} v_{,xx}) + \delta w_{,x} (-I_{y} \varepsilon_{0,x} w_{,xx}) - \delta \theta_{1} (I_{y} - I_{z}) v_{,xx} w_{,xx} \\ &+ \delta \theta_{1,x} (I_{p} \varepsilon_{0} \theta_{1,x} + \frac{1}{2} K_{I} \theta_{1,x}^{3}) + \delta \theta_{1,xx} (I_{a0} \theta_{1,xx}) \\ &+ \delta v_{,xx} [(1 - 2\varepsilon_{0}) I_{z} v_{,xx} - I_{z} \varepsilon_{0,x} v_{,x} - (I_{y} - I_{z}) w_{,xx} \theta_{1}] \\ &+ \delta w_{,xx} [(1 - 2\varepsilon_{0}) I_{y} w_{,xx} = I_{y} \varepsilon_{0,x} w_{,x} - (I_{y} - I_{z}) \theta_{1} v_{,xx}]] dx \\ &+ G \int_{a}^{b} \{ \delta w_{,xx} (-\frac{1}{2} J v_{,x} \theta_{1,x}) + \delta v_{,xx} (\frac{1}{2} J w_{,xx} \theta_{1,x}) \\ &+ \delta \theta_{1,x} [(1 - 2\varepsilon_{0}) J \theta_{1,x} + \frac{1}{2} J w_{,xx} v_{,xx} - \frac{1}{2} J v_{,xw} x_{,xx}] \\ &+ \delta \varepsilon_{0} (-J \theta_{1,x}^{2}) + \delta v_{,x} (-\frac{1}{2} J w_{,xx} \theta_{1,x}) + \delta w_{,x} (\frac{1}{2} J v_{,xx} \theta_{1,x}) \} dx \end{split}$$
(2.6.16)

對一斷面為雙軸對稱之梁,由(2.6.1)式、(2.6.7)式與(2.6.16)式可得下列 方程式:

$$M_{1,x}^{\theta} = -E(I_y - I_z)v_{,xx}w_{,xx}$$
(2.6.17)

$$M_{2,x}^{\theta} - F_3 = -\underline{F_1 w_{,x}} - \frac{1}{2} C v_{,xx} \theta_{1,x} + E I_y \varepsilon_{0,x} w_{,xx}$$
(2.6.18)

$$M_{3,x}^{\theta} + F_2 = \underline{F_1 v_{,x}} - \frac{1}{2} C w_{,xx} \theta_{1,x} - E I_z \varepsilon_{0,x} v_{,xx}$$
(2.6.19)

$$F_{1,x} = F_{2,x} = F_{3,x} = 0$$

$$M_1^{\theta} + B_{,x}^{\theta} = E\varepsilon_0 I_p \theta_{1,x} + C[(1 - 2\varepsilon_0)\theta_{1,x} - \frac{1}{2}v_{,x}w_{,xx} + \frac{1}{2}w_{,x}v_{,xx}] + \frac{1}{2}EK_I \theta_{1,x}^3$$
(2.6.21)

$$M_{2}^{\theta} = E[-(1 - 2\varepsilon_{0})I_{y}w_{,xx} + (I_{y} - I_{z})\theta_{1}v_{,xx} + I_{y}\varepsilon_{0,x}w_{,x}] + \frac{1}{2}Cv_{,x}\theta_{1,x}$$
(2.6.22)

$$M_{3}^{\theta} = E[(1 - 2\varepsilon_{0})I_{z}v_{,xx} - (I_{y} - I_{z})w_{,xx}\theta_{1} - I_{z}\varepsilon_{0,x}v_{,x}] + \frac{1}{2}Cw_{,x}\theta_{1,x}$$

(2.6.23)

$$B^{\theta} = C_1 \theta_{1,xx} \tag{2.6.24}$$

$$F_1 = EA\overline{\varepsilon}_0 - C\theta_{1,x}^2 - A_{\varepsilon,x}^\theta$$
(2.6.25)

$$A_{\varepsilon}^{\theta} = -E(I_{z}v_{,x}v_{,xx} + I_{y}w_{,x}w_{,xx})$$
(2.6.26)

其中
$$\bar{\varepsilon}_0 = \frac{1}{A} (A\varepsilon_0 + \frac{1}{2}I_p \theta_{1,x}^2 - I_y w_{,xx}^2 - I_z v_{,xx}^2)$$
, (2.6.18)與(2.6.19)式中之 F_1

為(2.6.25)式的 F_1 , $C_1 = EI_{\omega}$ 為翹曲剛度(warping rigidity), C = GJ為扭轉剛度(torsional rigidity)。

(2.6.17)~(2.6.26)式中保留變形參數的全部一次項、二次項和部份三次項
 (含底線項)。(2.6.17)~(2.6.20)式可視為平衡方程式, (2.6.21)~(2.6.26)式可視
 為構成方程式。

因不同元素在相鄰節點需有相同的節點內力,故需將廣義力矩 $M_i^{\theta}(i=1,2,3)$ 轉換成傳統力矩 $M_i(i=1,2,3)$ (即繞 x_i 軸旋轉的力矩)。對應於傳統力矩 M_i 的虛位移為 $\delta\phi_i(見(2.4.18)式)$ 。由(2.4.4)、(2.4.5)式的變分及(2.5.12a)、(2.4.20)式可得

$$\delta \mathbf{u}_{\theta} = \mathbf{T}_{\theta\phi} \, \delta \mathbf{u}_{\phi}$$
$$\delta \mathbf{u}_{\theta} = \{ \delta \varepsilon_0 \quad \delta \theta_1 \quad - \, \delta w_{,x} \quad \delta v_{,x} \}, \quad \delta \mathbf{u}_{\phi} = \{ \delta \varepsilon_0 \quad \delta \theta_1 \quad - \, \delta \theta_2 \quad \delta \theta_3 \}$$

$$\mathbf{T}_{\theta\phi} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & \frac{1}{2}\theta_3 & -\frac{1}{2}\theta_2 \\ \theta_2 & -\theta_3 & 1+\varepsilon_0 & 0 \\ \theta_3 & \theta_2 & 0 & 1+\varepsilon_0 \end{bmatrix}$$
(2.6.27)

由反梯度法則(Controgradient law)[27]可得對應於 $\delta \mathbf{u}_{\phi}$ 的力矩向量 $\mathbf{M}_{\phi}^{*} = \{A_{\varepsilon} \quad M_{1} \quad M_{2} \quad M_{3}\}$ 及對應於 $\delta \mathbf{u}_{\theta}$ 的力矩向量 $\mathbf{M}_{\theta}^{*} = \{A_{\varepsilon}^{\theta} \quad M_{1}^{\theta} \quad M_{2}^{\theta} \quad M_{3}^{\theta}\}$ 之關係如下:

$$\mathbf{M}_{\phi}^{*} = \mathbf{T}_{\theta\phi}^{t} \mathbf{M}_{\theta}^{*} \tag{2.6.28}$$

由(2.6.28)式,(2.6.21)~(2.6.26)式即可得傳統力矩在元素座標上的構成 方程式。由(2.4.12)式,將在元素座標上的傳統力矩轉換到元素截面座標上, 即可求得傳統力矩在截面主軸上的構成方程式。由(2.6.17)~(2.6.26)式也可發 現如果僅保存變形參數的一次項,則(2.6.17)~(2.6.26)式就變成一階梁理論用 的平衡方程式及構成方程式。在[17]中發現某些三次項亦不能忽略,否則在 某些情況會造成誤差。所以本文亦保留了[17]中的三次項。

mannu