

I-52 複鉄筋コンクリート梁の圧縮筋応力係数について

日大理工学部 正員 北田 勇輔

鉄筋コンクリート梁の設計には ヤング係数 (E_s, E_c) を用いた計算式が現在使用されているが、コンクリートのヤング係数は、配合あるいは材令等によつて種々異なるもので、一定値とすることは困難である。ヤング係数を用ひないで鉄筋コンクリート構造物の設計計算をおこなう計算式は、現在すでに鉄筋コンクリート柱の計算式が、コンクリート標準示方書にとり上げられてゐるが、鉄筋コンクリート梁の計算式も近い将来用ひられるものと考えられる。

この研究は、コンクリートおよび鉄筋のヤング係数を用ひないで、複鉄筋コンクリート梁の破壊曲げモーメント計算式を導く一つの段階として、圧縮鉄筋に働く応力係数について実験をおこなつたものである。

周知のごとく理想的な鉄筋コンクリート梁の設計は、圧縮側と引張側が同時に破壊することであるが、複鉄筋コンクリート梁においても梁の破壊時には引張鉄筋が降伏に達すると同時に圧縮鉄筋も降伏値に達するような設計計算が合理的なものと考へることができる。

複鉄筋コンクリート梁の引張側コンクリートの応力を無視し、圧縮側における応力分布状態を特に仮定しない場合、破壊計算式は次のとくなる。

$$C = b x \bar{\sigma}_{cy} = b z d \bar{\sigma}_{cy}$$

$$C' = A'_s \bar{\sigma}_{sy}' = p' b d \bar{\sigma}_{sy}'$$

$$M_c = b d^2 \bar{\sigma}_{cy} / 2 (1 - \alpha / \rho) = b d^2 \bar{\sigma}_{cy} p \beta_y (1 - \alpha p \beta_y)$$

$$M_{c'} = p' b d \bar{\sigma}_{sy}' (\alpha - \alpha') = p' b d^2 \bar{\sigma}_{sy}' (1 - \frac{d}{\rho})$$

$$M_c + M_{c'} = M_{ctc'}$$

$$M_{ctc'} = b d^2 \bar{\sigma}_{cy} p \beta_y (1 - \alpha p \beta_y) + p' b d^2 \bar{\sigma}_{sy}' (1 - \frac{d}{\rho})$$

あることは

$$M_{ctc'} = b d^2 \bar{\sigma}_{cy} p \beta_y (1 - \alpha p \beta_y) + p' b d^2 \bar{\sigma}_{sy}' (1 - \frac{d}{\rho})$$

ここで “ α' ” は圧縮鉄筋に働く応力係数である、破壊曲げモーメント係数は次の如くなる

$$\frac{M_{ctc'}}{b d^2 \bar{\sigma}_{cy}} = p \beta_y (1 - \alpha p \beta_y) + p' \bar{\alpha} \beta_y' (1 - \frac{d}{\rho}) \quad \dots \dots \dots \quad (1)$$

(1)式において右辺第一項は單鉄筋コンクリート梁の破壊曲げモーメント係数であつて、係数 “ $\bar{\alpha}$ ” については、次のように考へらる。

$\bar{\alpha} = 1$: 有効圧縮鉄筋量

$\bar{\alpha} < 1$: 圧縮鉄筋過剰

26/1 : 壓縮鉄筋不足

記号の説明

C: 壓縮側コンクリートの圧縮合力

C': 壓縮鉄筋の圧縮合力

b: 梁断面の幅

d: 梁の有効高さ

d': 壓縮鉄筋図にから圧縮線までの距離

x = t_cd

A_s' = P/bd: 壓縮鉄筋断面積

f_{ck}: コンクリートの圧縮強さ

f_{fy}; f_{py}: 鉄筋の降伏実強さ

a: 単鉄筋コンクリート梁圧縮線から圧縮合力の作用する位置を示す係数

M_c: 単鉄筋コンクリート梁の圧縮曲げモーメント

M_{c'}: 圧縮鉄筋による曲げモーメント

単鉄筋コンクリート梁において

$$C = f_{ck} b x = f_{ck} b t_c d$$

$$T = A_s f_{y} = P b d f_{y}$$

T: 引張合力

平衡条件より

$$C = T \quad \therefore f_{ck} b t_c d = P b d f_{y} \quad \therefore t_c = P \frac{f_y}{f_{ck}}$$

$$\frac{f_{ck}}{f_y} = t_c \quad \text{とすると} \quad t_c = k f_y$$

この研究は係員“26”について実験をおこなつたものであるが、この実験の解析において附着応力による考慮は考えていない。

参考文献

小野 竹之助 “鉄筋組合せ梁の設計に関する実験的研究”(筑成社)、土木技術、第4巻、第3号