ファイバーモデルにおけるせん断中心の移動解析と ねじりモーメント発生メカニズムに関する研究

名古屋大学大学院	学生会員	山本 佳士
名古屋大学大学院	学生会員	N.BONGOCHGETSAKUL
名古屋大学大学院	正会員	中村光
名古屋大学大学院	フェロー会員	田邊 忠顕

1.はじめに

過去の研究では,2 軸曲げを受ける RC 部材がねじり変形を起こすという現象が報告されている¹⁾.これは, RC 部材が非対称な断面抵抗機構を形成し,せん断中心の移動により,ねじりモーメントが発生して起こる現 象と考えられている.しかしながら,現在用いられる多くのファイバーモデルでは,この現象を無視し,必ず しも実現象を適切に評価するに至っていない.そこで本研究では,RC3次元ファイバーモデルに,せん断中心 の移動,およびせん断中心の移動により発生する付加ねじりモーメントを導入する手法の提案を行った.さら に,本解析手法とシェル解析を用いて,中空断面を有する RC 長柱の2 軸曲げ解析を行うとともに,解析結果 に基づき2 軸曲げによるねじりモーメント発生メカニズム,せん断中心の移動について検討を行った.

2.薄肉構造部材の曲げ理論

本研究では,中空断面を有する RC 柱を対象とし,薄肉構造物の曲げ理 論を用いてせん断流を解析することにより,せん断中心,および発生ね じりモーメントを算定する手法を提案している.

図-1 に示すような曲げを受ける中空断面の微小要素 *dx×ds×t* を取り 出し,部材軸方向(x 方向)の力の釣り合いを考えると,

$$\frac{\partial(\sigma t)}{\partial x} + \frac{\partial(\pi)}{\partial s} = 0 \quad (1)$$

これを板厚中心線座標 s について積分することで,曲げ解析より得られる軸応力勾配に対し,微小要素に発生するせん断流が式(2)により求められる.

$$q_0(s) = \tau t = -\int_0^s \frac{\partial(\sigma t)}{\partial x} ds + q\Big|_{s=0}$$
 (2)

ここで, q₀は開断面におけるせん断流である.

RC 断面は,ひび割れ発生後も閉断面であると仮定すれば,せん断ひず みの適合条件を考慮して最終的に断面に生じるせん断流は次式となる.

$$q(s) = q_0(s) - \oint \frac{q_0(s)}{Gt} ds \bigg/ \oint \frac{ds}{Gt}$$
(3)

なお,Gはせん断剛性であり,本研究では一定値と仮定した.

曲げによるせん断流のせん断中心まわりに関するモーメントは0であることから,せん断中心は次式により算定される.

$$e_{z} = \frac{q_{y, right} - q_{y, left}}{q_{y, right} + q_{y, left}} r_{z}, \quad e_{y} = \frac{q_{z, upper} - q_{z, lower}}{q_{z, lower} - q_{z, upper}} r_{y}$$
(4)

キーワード せん断中心,ねじりモーメント,2 軸曲げ,ファイバーモデル 連絡先 〒464-8603 愛知県名古屋市千種区不老町 名古屋大学大学院 TEL052-789-5478





3.ファイバーモデルによるせん断中心およびねじりモーメントの導出

モーメント勾配が生じている部材断面に対し、通常のファイバーモデル解析により得られた隣接する2断面 の軸応力の差から,式(1)を用いて各分割要素に対するコンクリート,補強筋に生じるせん断流の板厚中心線 方向の勾配を算出する.ここで,各微小分割セル毎のせん断流の和をとることにより,材料特性ならびに非線 形特性を考慮した断面に生じるせん断流を得ることができる.次に式(4)を用いてせん断中心を算定し,せん 断中心位置と部材に作用するせん断力から,発生ねじりモーメントが次式で与えられる.

$$T = Q_v e_z - Q_z e_v \quad (5)$$

ここで Q_y , Q_z は断面せん断力, e_y , e_z は断面の重心を原点とする 直行座標系におけるせん断中心位置である.

4.2方向水平力を受ける RC 長柱の解析

本研究に対応する実験は厳密には皆無であるため,本研究では,数 値解析による解析結果に対し理論的考察を行う.また,力学的に確立 された有限要素法であるシェル要素を用いて,ファイバーモデルと同 様のRC 長柱の解析を行い,それぞれの要素における特性の違いはあ るが,解析結果に対して比較検討を行った.

解析対象とした RC 中空断面長柱を図-3 に示す.中空断面の板厚は 20[mm]とした.軸方向鉄筋に異形棒鋼 SD30 ($\sigma_{sy} = 338Mpa$)の直径 10mmのもの4本をかぶり1cmで配筋したもので,コンクリート圧 縮強度は σ_c =35Mpaである.拘束条件は,柱下端部を全自由度固定, 柱上端を自由端とし,このような長柱に対して,柱上端を45°方向 に,断面の重心を通過するように水平力を載荷した.図-4 は,柱上端 点における強軸方向の荷重 変位関係であり,図-5 は,柱上端に作用 する水平荷重と固定端に作用するねじりモーメントの関係を示して いる.図-4 と図-5 から荷重-変位関係は一致が見られるが,ねじりの 発生状況には大きな差が見られる.ファイバーモデルの解析結果に着 目すると,ひび割れ発生と同時にねじりモーメントが発生し,鉄筋が 降伏すると同時に大きくせん断中心が移動しそれに伴いねじりモー メントも大きく発生する様子が確認された.図-6 に柱下端 25[mm]の 断面におけるせん断中心の移動の様子を示す.せん断中心が載荷方向

5.まとめ

せん断中心の移動を考慮したファイバーモデルを提案し 2 軸曲げ によるせん断中心の移動とねじりモーメントの発生を評価した .ファ イバーモデルとシェル要素解析との結果の差は,せん断剛性およびね じり剛性の違いが影響していると考えられ,せん断剛性およびねじり 剛性の適切な評価が今後の課題である.

参考文献

1) 平澤征夫(1974):2 軸曲げを受ける鉄筋コンクリート柱部材の力学 挙動に関する基礎的研究,京都大学博士論文



図-6 せん断中心の移動の様子