円筒断面を有するコンクリート部材の縦ひび割れ進展過程と圧縮強度への影響評価

名古屋大学 学生会員 〇田口 温也 名古屋大学大学院 正会員 中村 光, 三浦 泰人 名古屋大学減災連携研究センター 蛭川 理紗, 中部電力株式会社 杉下 裕司

1. はじめに

円筒断面を有するコンクリート部材は、ポール状の構造物など多数存 在する.そのような構造物は円筒断面の特性上何らかの影響で横方向か ら力が作用する、あるいは軸方向に配置した鉄筋が腐食した場合などで は、軸方向に縦ひび割れが発生する可能性が高い.しかしながら、現状 では、縦ひび割れが発生することで圧縮強度等の力学特性がどの程度影 響するのか明らかとなっていない.

そこで本研究では、円筒断面を有する部材が、横方向から力を受ける 場合の縦ひび割れの進展過程,ならびに縦ひび割れが圧縮強度に及ぼす 影響を実験ならびに数値解析を用いて検討した.

2. 半径方向に力を受ける円筒供試体の縦ひび割れ進展過程の実験的評価

図-1(a)に示す高さ300mm,直径200mm,厚さ40mmの円筒供試体を対象に実験を行った.なお供試体は遠心成形にて作製し,3体を試験した. 図-1(b)に示すように,載荷は通常の割裂試験と同様の方法で行うことで 半径方向の対称荷重を模擬した.また載荷時に片側の円筒断面を画像相 関法(DICM)によって計測した.DICMの結果から,載荷位置の鉛直変

位を求めるとともに,ひび割れの進展状況を確認した.一体の供 試体の荷重-鉛直変位関係を図-2に黒線で示す.また,荷重変位 関係のD点でのDICMで得られた主ひずみ分布,ならびにひび割 れ進展の概略図を図-3に示す.荷重変位関係のA点で概略図に示 す②の位置に鉛直下方向に内側からひび割れが発生し,B点で① の位置に鉛直上方向に内側からひび割れが発生した.その後荷重 の増加率が急激に低下した.そしてC点で③④の位置に同時に外 側から水平方向にひび割れが発生し,このひび割れの進展ととも

に荷重低下が起きた.今回のような半径方向の対称荷重 により外部から観察できるひび割れが発生している場合 は、①内部にひび割れが発生している可能性があること、 ②半径方向の力に対して抵抗力が低下し始めている可能 性があること、が示された.

3. 縦ひび割れが発生した円筒供試体の圧縮強度の実験的 評価

3体の健全供試体ならびに2章で説明した縦ひび割れを 導入した供試体のうち2体を用いて,圧縮試験を行った.

ひび割れ供試体の初期ひび割れ幅は、2 体とも内側に発生するひび割れの内表面で約0.6mm,外側から発生 するひび割れの外表面で約0.6mmであった.実験で得られた圧縮応力-鉛直ひずみ関係を図-4(a)に示す.健 全供試体の平均圧縮強度は71.1N/mm²であったのに対し、縦ひび割れを有する供試体は45.0N/mm²と41.7N/





図-1 円筒供試体の寸法および概略





令和2年度土木学会中部支部研究発表会 - V-15 - mm²であった.縦ひび割れの存在により,圧縮強度が約60%に低下 することが示された.一方,剛性については,偏心の影響を除けば, 健全供試体とひび割れ供試体で同一であった.図-4(b)に破壊状況を 示すが,破壊は縦ひび割れによって分割されるような挙動であり,こ のような分割挙動が圧縮強度低下に影響したことが推測される.

4. 剛体ばねモデルによる圧縮強度低下の解析的評価

4.1 解析概要

解析手法は、当研究室で開発を進めてきた剛体要素をバネで結ん だモデルで構造解析を行う剛体バネモデルを用いた¹⁾. 解析モデルは 実験と同一の寸法・形状とし、平均要素寸法は10mmとした. 図-5(a) に解析モデルを示す.実験と同様に、半径方向に荷重を作用させて、 図-5(b)に示すように縦ひび割れを導入し、その後圧縮試験を行っ た. 縦ひび割れ導入時の荷重変位関係を図-2の赤線で示すが実験と 概ね一致している.また断面内の縦ひび割れの進展過程も2章で説 明した実験時の挙動と一致することを確認している.

4.2 ひび割れ幅と圧縮強度の低下の関係

載荷前の縦ひび割れ幅が0.001mm, 0.16mm, 0.50mmの供試体と, 健全供試体の圧縮応力-鉛直ひずみ関係を図-6 に示す.健全供試体 の結果は実験結果とほぼ一致している.一方,初期縦ひび割れが存在 することで,ひび割れ幅の大きさに応じて圧縮強度が低下すること が示された.ただし,圧縮強度の半分程度の応力までは,応力-鉛直 ひずみ関係にひび割れ幅の影響はほとんど見られず,剛性への影響 は実験同様小さい結果となった.図-7 に圧縮強度-初期縦ひび割れ 幅関係を示す.図中に,実験で得られた健全ならびにひび割れ供試体 の結果を■▲で示す.ひび割れ供試体の解析結果は実験値より若干 大きいが,強度低下の傾向を適切にとらえている.図より,圧縮強度 は,ひび割れ幅が 0.2mm から 0.3mm 程度までは急激に低下し,ある 程度以上になると 70%程度で一定となる結果となった.

図-8 に鉛直変位 3000µ の時点の変形図(倍率8倍)を示す. 健全 供試体の破壊挙動は膨張するように壊れるのに対し,ひび割れ供試 体では実験と同様に縦ひび割れによって分割される挙動を示した. このことより解析から縦ひび割れによる分割挙動が圧縮強度低下に 影響していることが確認された.

(a)解析モデル (b)縦ひび割れ導入図-5 解析概要





A:健全 B:0.001mm C:0.16mm D:0.50mm

5. まとめ

円筒断面を有するコンクリート部材を想定し、縦ひび割れの進展

図-8 変形図

過程ならびに縦ひび割れが圧縮強度に及ぼす影響を検討した.その結果,今回のような半径方向の対称荷重 により外部から観察されるひび割れが発生している状態では内部にもひび割れが発生している可能性がある ことが示された.また縦ひび割れは圧縮強度に影響を与え,0.2mmから0.3mm程度でも圧縮強度が大きく低 下することと,ひび割れ幅が大きくても強度は比例して低下しない可能性が示唆された.

6. 参考文献

1)山本佳士ら:3次元剛体バネモデルによるコンクリート供試体の圧縮破壊解析,土木学会論文集 E, Vol.64, No.4, pp.612-630, 2008.