天端部ひび割れから基礎体の耐荷力評価手法の提案

1. はじめに

近年,アルカリ骨材反応(以下 ASR)によるコンク リート構造物の劣化が社会問題となっている.ASRに よって構造物は安全性の低下が懸念される.適切な維 持管理のためには,現在の劣化状態を把握することが 重要である.しかし,基礎体はほとんどが地中に埋ま っているため,全体の劣化状況を把握することは困難 である.本研究は,ASRによる劣化を生じた構造物基 礎を対象とし,基礎体の劣化の現状評価を行うために, ASR を巨視的にモデル化した数値解析を用いた評価 手法の提案を行う.

2. 対象基礎体の現地調査

対象基礎体は図1に示すように高さ4800mm,幅 3000mm,天端部の幅500mmであり,コンクリート内 部にはD13とD10の鉄筋が配筋されている.現地調 査では地上に露出した基礎体天端部のひび割れ幅の 計測,及びコンクリートコアの採取を行った.基礎体 天端部は図2と図3に示すようにASR 特有の放射状 のひび割れとそれらをつなぐ同心円状のひび割れが みられた.ひび割れ幅は長さ100mm間隔ごとに計測 し,0.1~0.8mmのひび割れがみられた.採取したφ 25mmコアは図4(a),(b)に示すように大きく損傷して おり,コア断面にはASRによって生成されるゲルがみ られる,基礎体全体にASRの劣化が進展していると判 断した.ただし,対象基礎体は1980年に施工されおり, 施工後40年近く経過しているため,ASRの進行は収束 していると考えられる.

3. 提案するアルカリ骨材反応の数値解析手法

本研究では、各粗骨材の膨張によるひび割れという ミクロな挙動よりも、膨張するゲルによるひび割れを 含むコンクリートというマクロな挙動に着目した。各 粗骨材やモルタルをモデル化するのではなく、図5の ような膨張する要素(膨張要素)と膨張しない要素(非 膨張要素)を用い、ASR によって形成される巨視的な 応力状態を再現する等価ひび割れ要素を提案する¹⁾. 図5(a)のように、ASR によりコンクリート中に引 張応力場と圧縮応力場が発生すると考える。本解析モ デルでは、図5(b)のように、それぞれを膨張要素と 非膨張要素として、その応力状態を巨視的に再現した。 解析モデルは、図6(a)、(b)に示すように、基礎体 の対称性を考慮して 1/4 解析モデルとした.コンクリ ート要素はソリッド要素、鉄筋要素はトラス要素とし 香川大学大学院 学生会員 〇山本翔大 香川大学 フェロー会員 松島学

た.地下水位より上のコンクリート表面は含水率が低いことから,通常膨張要素よりも小さな膨張ひずみとし,その比率は1/10とした.膨張要素の配置は,乱数を発生させる手法をとり,粗骨材の割合の膨張要素をランダムに割り当てた.

4. 実測値と解析値の比較

実測と解析による基礎体天端部のひび割れ幅の分 布を図7(a),(b)に示す.平均ひび割れ幅は実測で 0.56mm,解析で0.50mmと近い値をとり,分布も似た 傾向がみられる.さらに,図8に示すように,ひび割 れモードも概ね再現できていると考える.実測と解析 による基礎体柱体部のひび割れ間隔の分布を図9(a), (b)に示す.実測では図4(a)に示しているように,コ アの割れている間隔を,解析ではひび割れが発生して いる要素の間隔をそれぞれのひび割れ間隔とした.平 均ひび割れ間隔は実測で53.3mm,解析で33.6mmで あり,分布の傾向は概ね似ている.

天端部ひび割れ幅と柱体部ひび割れ間隔の再現性 から内部鉄筋の劣化状態についても再現できている と考え,内部鉄筋の評価を行った.内部鉄筋のひずみ の解析結果を図10に示す.内部鉄筋はほとんどが降 伏ひずみ1475μを超えており,10000μを超える大き なひずみも2ヶ所確認された.このように,解析より 得られた内部鉄筋のひずみも ASR の影響を裏付ける 値となった.

参考文献

 岡孝二,吉田秀典,松島学,横田優:アルカリ骨材反応 によるコンクリートのひび割れ発生モデルの構築と解析 手法の提案,土木学会論文集A63(4),744-757,2007



キーワード:アルカリ骨材反応(ASR),数値解析,現地調査,ひび割れ

連絡先(香川大学工学部 住所:〒761-0396 香川県高松市林町 2217-20, TEL: 087-864-2000, FAX: 087-864-2032)

