コンクリート構造物における内部拘束ひび割れに関する解析的研究

1. はじめに

コンクリート実構造物の建設初期段階で発生するひび 割れは,高品質化が求められる中で問題視されている.特 に、橋脚や橋台基礎部においては、部材厚が大きいため、表 面積が大きくなり,構造物中心と表面との温度差に起因し て発生するといわれている内部拘束ひび割れの発生が確 認されている.内部拘束ひび割れは、セメントの水和反応 における温度上昇時に部材表面に発生する浅いひび割れ であるが,構造条件によっては温度降下時の収縮作用にお いて構造物内部から断面を貫通して発生する外部拘束ひ び割れを誘発する因子になりかねない.また,表面の浅い ひび割れでも,鉄筋のかぶり厚さまで到達した場合,耐久 性への影響がある.内部拘束ひび割れは,コンクリートの 打設初期に発生することから、養生期間を経て型枠を外し た時点では、内部拘束ひび割れか、あるいは外部拘束ひび 割れか判断することが難しい.また,構造物中心と表面の 温度差が大きくなりやすいマッシブな構造物で発生する ことから、室内実験で再現することが困難である.

本研究では、コンクリート実構造物の建設初期段階に発 生する内部拘束ひび割れの発生メカニズムを明らかにす ることを目的として、有限要素法(FEM)を用いたコンクリ ート構造物の3次元温度応力解析ソフト(ASTEA-MACS) を用いて、橋脚を想定した解析モデルを作成し、構造物サ イズ、構造物初期温度、外気温をパラメータとして解析を 行い、内部拘束ひび割れの発生メカニズムについて検討し た.

2. 本研究における拘束の定義

図-1に本研究における構造物の温度変化に伴う拘束の 定義を示す.本研究では、図に示すように、構造物中心の温 度上昇過程において温度差が最大となる最高温度までの 過程を内部拘束が卓越する範囲とし、最高温度以降に温度 徳山工業高等専門学校 学生会員 〇山門 健人徳山工業高等専門学校 正会員 田村 隆弘

が降下する過程を外部拘束が卓越する範囲として扱う.

3. 多変量解析概要

解析対象モデルは、一般的に部材厚が大きいために、構造物内部と表面での温度差が大きくなり、内部拘束ひび割れが発生しやすいとされる橋脚形式とした.図-2 に解析モデルの概要を示す.茶色①が地盤、青色②が先行リフト、赤色③が分析の対象としたリフトを示している.また、解析モデルはx,y方向における4分の1スケール対称モデルで作成した.

4. 解析条件

表-1 に解析で適応した表面熱伝達率を示す. コンクリ ートの型枠は合板を使用し,型枠存置期間である 12 日ま でを8(W/m²℃), 12 日以降を14(W/m²℃)とした. **表**-2 に 解析パターンを示す. 解析パターンは山口県施工管理記録



表-1 表面熱伝達率の設定

物性值	地盤	コンクリート
表面熱伝達率 (W/m ² °C)	14一定	型枠面 ; 12 日まで 8, 12 日以降 14 打継面 ; 14 一定

キーワード 内部拘束 温度差 温度上昇量 連絡先 〒745-8585 山口県周南市学園台 徳山工業高等専門学校 構造研究室 TEL 0834-29-6200 データ¹より,実際に施工されたことのある橋脚のサイズ の範囲で設定した.また,構造物の長さと厚さの比は1:1及 び1:2とした.外気温をパラメータとした場合は,構造物初 期温度は20℃一定,構造物初期温度をパラメータとした場 合は,外気温は20℃一定とした.解析総数は全180パター ンである.解析結果で示す表面最大引張応力は,構造物の 表面要素の中で最大の引張応力が発生した場所での値(材 齢1.5日~4.7日の範囲)を示し,内部最小ひび割れ指数に ついては,構造物の内部要素の中での最小の値(材齢9.3日 ~60日の範囲)を示している.また,温度差は,図-1に示 すように,構造物中心が最高温度に達した時点でのその要 素と表面最大引張応力が発生した要素の温度差である.そ して,温度上昇量は,構造物中心における初期温度から最 高温度までの温度の上昇量である.

5. 解析結果

図-3に外気温ごとの構造物表面に発生した最大引張応 力と温度差の関係を示す.外気温が低いほど構造物表面の 温度上昇量が外気温の影響により低下するため,中心と表 面の温度差が大きくなる.しかし,外気温が高くなるにつ れ,中心と表面の温度差が小さくなる一方で構造物表面に 発生する引張応力は増加することが確認された.

図-4に構造物表面に発生した最大引張応力と構造物中 心の温度上昇量の関係を示す.構造物中心の温度上昇量が 大きくなるほど,表面に発生する引張応力が増加すること が確認された.温度上昇量が大きいほど構造物中心の温度 上昇に伴う膨張作用が増加するため,表面に発生する引張 応力が増加したと考えられる.

図-5に温度差ごとの最高温度60℃以下の範囲,図-6に 最高温度60℃以上の範囲における構造物内部の最小ひび 割れ指数と最高温度の関係を示す.最高温度60℃以下の範 囲においては,構造物中心と表面の温度差が20℃以下に収 まった.また,温度差が大きいほど,同じ最高温度でも構造 物内部におけるひび割れ指数が小さくなっていることか ら,最高温度が同じ場合,構造物中心と表面の温度差が大 きいほど温度上昇後の温度降下において,収縮量が大きく なるため,内部に発生する引張応力が増加すると考えられ る.

6. 結論

構造物中心と表面における温度差が小さい場合でも,構

表-2 解析パターン 長さ L(m) 1, 2, 4 厚さ T(m) 1, 2, 4, 8 高さ H(m) 1, 2, 3, 4, 5, 6 初期温度(℃) 15, 20, 25, 30, 35 外気温(℃) 15, 20, 25, 30, 35 4 4 3.5 2.5 1.5 1.5 1.5 ■外気温15℃ ◆外気温20℃ ▲外気温25℃ 外気温30℃ ▲外気温35℃ 1 表面最为 0.5 Ω 10 15 20 25 30 35 40 50 45 温度差(℃) 表面最大引張応力と温度差の関係 図-3 4 3.5 2.5 1.5 1.5 1.5 4 • 外気温15℃ • 外気温20℃ ▲外気温25℃ • 外気温30℃ ▲外気温35℃ 〔 ● 単 0.5 0.5 1 Δ 25 20 30 35 40 45 50 55 中心温度上昇量(℃) 表面最大引張応力と中心温度上昇量の関係 ⊠-4 3 ■温度差10℃-20℃ ļ 指数 2.5 温度差20℃-30℃ 最小ひび割れ 2 1 1.5 内部 1 0.5 42 40 44 46 48 50 52 54 56 58 60 最高温度(℃) 図-5 内部最小ひび割れ指数と最高温度の関係(60℃以下) 2.5 •温度差20℃-30℃ ▲温度差30℃-40℃ 内部最小ひび割れ指数 温度差40℃-50℃ 2 1.5 • 1 ÷ 1 0.5



造物中心部の温度上昇量が大きくなるに従って,構造物の 表面に発生する引張応力は増加することが分かった.また, 最高温度が同じ場合,温度差が大きいほど構造物内部のひ び割れ指数が低下することが確認された.

参考文献

(1) 山口県建設技術センター: http://www.yama-ctc.or.jp