論文 乾燥収縮ひび割れの進展挙動解析

長崎 了*1・ 中村 光*2・上田 尚史*3・国枝 稔*4

要旨:2次元RBSMと水分移動を考慮したトラスネットワークモデルを統合した解析手法に, 材齢とひずみ履歴の影響を表現可能な Solidification concept に基づく構成則およびクリープ による変形を導入した手法の開発を行った。開発した手法を用いて,ドッグボーン型一軸拘 束供試体を対象とした解析を行い,乾燥収縮によるひび割れ進展挙動に対する,乾燥収縮ひ ずみ,クリープひずみ,材齢変化の影響を検討するとともに,実験結果との比較から開発し た手法の有効性を確認した。

キーワード:乾燥収縮ひび割れ, RBSM, Solidification concept, クリープ, 水分移動

1. はじめに

コンクリート構造物には,初期材齢から温度 変化や湿度変化などによる体積変化に起因した 初期応力が発生する。その初期応力を低減させ るため,施工・材料の観点から様々な工夫がな されている。それにも関わらず,実環境下にお かれた構造物にはしばしば初期応力に起因する ひび割れが発生し,耐久性の低下を引き起こす 主な原因の一つとして懸念されている。そのた め,ひび割れ制御の観点から,初期応力に起因 するひび割れ発生の予測および進展挙動の評価 が,近年重要な課題となっている。このことか ら,温度応力や乾燥収縮によるひび割れ発生や ひび割れ発生後の時間依存変形挙動を把握する 必要がある。

本研究では、ひび割れの進展挙動を明確に表 現できる剛体-バネモデル(以下 RBSM)を構 造解析手法とし、時間依存性挙動として、水分 移動に伴う乾燥による変形、クリープによる変 形ならびに材齢に伴う材料特性の変化を考慮で きる解析手法の開発を試みた。そして、この手 法を用いて乾燥収縮ひび割れの進展挙動解析を 行い、ドッグボーン型一軸拘束供試体の変形挙 動の経時変化を評価し、本解析手法の有効性を 検討した。

2. 解析手法

2.1 構造解析手法

(1) 剛体-バネモデル

構造解析手法として、離散型の解析手法であ りひび割れ進展等の不連続現象を直接表現でき る RBSM¹⁾を用いた。RBSMにおいては、ひび割 れを要素間のバネの破壊として表現するため、 ひび割れは要素境界辺上に沿って発生する。そ のため、ひび割れの発生および進展挙動が要素 分割に大きく依存するため、Voronoi 多角形分割 ²⁾によりコンクリートをランダムな要素に分割 し、ひび割れ進展の要素依存性を低減した。図 -1に示すように Voronoi 分割されたコンクリ ート要素は 3 自由度を持つ剛体としてモデル化 し、各々の要素間の境界辺上に垂直バネ(k_n)お よびせん断バネ(k_s)、回転バネ(k_{θ})を配置した。

(2) 水分移動解析手法

水分移動解析手法として,不連続体挙動を表 現する RBSM と結合可能なトラスネットワーク モデル³⁾を用いた。すなわち,図-2に示すよう

*1	名古屋大学大学院	工学研究科社会基盤専攻			(正会員)
*2	名古屋大学大学院	工学研究科社会基盤専攻	教授	博士(工)	(正会員)
*3	名古屋大学大学院	工学研究科社会基盤専攻	助教	修士(工)	(正会員)
*4	名古屋大学大学院	工学研究科社会基盤専攻	准教授	博士 (工)	(正会員)

に各 Voronoi 母点間を結ぶトラスネットワーク を設定し, Voronoi 要素境界の辺長に応じた面積 を与えた各トラスにおいて,水分移動の基礎方 程式を境界条件式のもとに解くことで水分移動 を表現した。離散化したトラスの拡散方程式を 式(1)に示す。

$$\begin{cases} \frac{AD}{L} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} + \frac{A'\alpha_1 L}{6\omega\pi} \begin{bmatrix} 2 & 1 \\ 1 & 2 \end{bmatrix} \begin{cases} R_1 \\ R_2 \end{cases}$$
$$+ \frac{1}{\omega} \frac{AL}{6} \begin{bmatrix} 2 & 1 \\ 1 & 2 \end{bmatrix} \begin{cases} \frac{\partial R_1}{\partial t} \\ \frac{\partial R_2}{\partial t} \end{cases} - \frac{A'\alpha_1 L}{2\omega\pi} \begin{cases} R_s \\ R_s \end{cases}$$
(1)
$$+ \alpha_2 A \begin{cases} 0 \\ R_2 - R_s \end{cases} = \begin{cases} 0 \\ 0 \end{cases}$$

ここで、Aはトラス断面積、Lはトラス長さ、A'はトラス表面積、tは時間、Dは拡散係数、 ω は 容量換算係数³、 R_1 および R_2 は両トラス端面の 相対含水率である。また、含水率Rと相対湿度Hの関係はR = Hであると仮定し、 R_s は雰囲気の 相対湿度である。 α_1 はトラス表面からの水分逸 散、 α_2 はトラス断面からの水分伝達を表す水分 伝達率である。2次元解析を行う本研究では、ト ラス表面からの水分逸散を考慮することで、3次 元的な乾燥条件を簡易的に考えた。ただし、こ の場合では、部材厚さ方向の含水率勾配はない ものと仮定することとなる。また、拡散係数の 含水率依存性は既往の文献⁴を参考に式(2)によ り考慮した。

ここで, *D*₁は初期拡散係数, *R*は相対含水率であり, 先述のとおり*R*=*H*とした。

乾燥収縮ひずみは、トラスモデルにより求ま ったコンクリート中の相対含水率の変化量と自 由乾燥収縮ひずみは線形関係にあると仮定し, 式(3)により求めた。

$$\Delta \varepsilon_{sh} = \alpha_{sh} \Delta R$$
 (3)
ここで、 $\Delta \varepsilon_{sh}$ は自由乾燥収縮ひずみ、 α_{sh} は収縮
係数、 ΔR は相対含水率変化量である。



図-1 剛体-バネモデル (RBSM)



図-2 トラスネットワークモデル

(3) クリープモデル

RBSM により毎ステップごとの垂直バネおよ びせん断バネに作用する応力を求め,逐次クリ ープひずみを算定した。なお,垂直バネおよび せん断バネのクリープひずみの算定式は式(4)の ように記述される一般的な形のものを用いた。

$$\varepsilon_{cr}(t_m) = \sum_{i=1}^{m-1} \phi(t_m, t_i) \Delta \sigma_i \quad (m \ge 2)$$
(4)

ここで、 t_i は時間ステップ、 $\varepsilon_{cr}(t_m)$ はある時間 ステップにおける全クリープひずみ、 $\phi(t_m,t_i)$ は クリープ関数であり、 t_i に単位応力が作用した場 合の経過時間 ($t_m - t_i$)におけるクリープひずみ として定義される。 $\Delta \sigma_i$ は t_{i-1} から t_i 間での応力 増分である。なお、本研究では、圧縮および引 張クリープは等しいとした。

(4)Solidification concept に基づく構成則⁵⁾

乾燥のプロセスは、コンクリート打設直後か ら始まるため、構造物の挙動を評価するにあた り、材齢に伴う材料特性の変化を考慮する必要 がある。そこで、本研究では、材齢およびひず み履歴の影響を考慮可能な Solidification concept に基づく構成則を適用した。

Solidification concept に基づく構成則は,材齢 とともに発現する材料特性を,セメントの水和 反応の程度を表す関数である Volume function と して表現し,各々の時間ステップでのコンクリ ートの材料特性の変化は,各時間ステップ間の 水和反応の進展を表す Volume function の増分 *dv(t_i)*により決定する。図-3に概念図を示す。 ひずみ履歴を受けたある時間の応力-ひずみ関 係は,図-3の点線で示したようなひずみ履歴 と水和反応の程度に応じて生成された応力-ひ ずみ関係の和として表される。

(5) コンクリートの材料モデル

硬化後のコンクリートの材料モデルとして, 垂直バネに関しては,図-4に示すように圧縮 および引張破壊エネルギーを考慮したモデルを 用いた。また,引張領域における除荷経路は初 期剛性を持つ線形除荷モデルとした。なお,変 位をひずみに変換するための特性長さは,図-1に示すような2要素間の母点間距離hとした。

せん断バネについては, 斉藤らのモデル⁶に基 づきコンクリートのせん断すべり挙動をモデル 化した。なお, 硬化過程の応力–ひずみ関係は, Volume function に従い応力値を変化させること で与えられる。回転バネについては、斉藤らの モデル⁶に基づき弾性として扱った。

2.2 時間依存挙動を考慮した構造解析

本研究では、時間依存挙動として乾燥および クリープによる体積変化と、材料特性の変化を 考慮している。乾燥およびクリープによる体積 変化は、それぞれ式(3)、式(4)より求めたひずみ を初期ひずみ問題としてバネに与えることで構 造解析と統合される。なお、乾燥収縮ひずみは 垂直バネに、クリープひずみは、垂直バネおよ びせん断バネに与える。

3. ドッグボーン型ー軸拘束供試体を対象とした ひび割れ進展挙動評価

3.1 解析概要

(1) 解析モデル

図-5に示すような,古島ら⁷⁾によって行われ たドッグボーン型一軸拘束供試体の乾燥収縮試 験を対象として解析を行った。本解析で用いた



図-3 Solidification concept に基づく構成則



解析モデルを図-6に示す。Voronoi分割を行っ た要素は,最も断面積が小さい供試体中央のく びれ部で約10mmの要素寸法である。また,対 象とした試験方法は,コンクリート供試体の拘 東枠への完全固定を仮定しているため,固定に 用いている¢13ネジ切棒鋼を図-6に示すよう な上下面の拘束板としてモデル化した。また, 供試体中央に発生するひび割れの進展挙動を評 価するため,接合部および拘束筋に接する固定 部のコンクリート要素は弾性体として取り扱っ た。

構造解析の境界条件は,解析モデルの下部拘 束板の垂直および水平方向,および上部拘束板 の水平方向変位を固定とした。水分移動解析の 境界条件は,図-7に示すような実際に観測さ れた相対湿度の経時変化を直接入力した。なお, 本解析では乾湿の不可逆性については考慮して いない。

(2) 材料モデル

解析に用いたコンクリートの材齢28日におけ

る材料定数を**表-1**に示す。ここで、コンクリ ートの水和反応の程度を表す Volume function は 材齢 90 日で 1.0 となる式(5)とした。Volume function および材齢 90 日の値で正規化した圧縮 強度および引張強度の実験値を図-8に示す。 なお、ポアソン比は考慮していない。鋼材はヤ ング係数が 210GPa、断面積は 353mm² とした。

水分移動解析に用いる解析パラメータは,別 途行われた100×100×500mmの供試体による自 由乾燥収縮実験と解析値が一致するように同定 した。自由乾燥収縮実験の結果と解析値の比較 を図-9に示す。また,同定した水分移動解析 パラメータの値を表-2に示す。一方,クリー プ関数は,100×100×500mmの供試体に対し圧 縮軸応力 6MPa を作用させた実験結果から式(6) のように同定した。*t*iは載荷材齢である。

$$v(t) = \frac{3.224t}{20+t}$$
(5)

$$\phi(t,t_i) = \frac{0.39}{E(t_i)} (t - t_i)^{0.35}$$
(6)

(3) 解析ケース

解析条件を次の4ケースに関して設定し,各々 の変形挙動を比較することで,本解析手法の適 用性を検討した。

ケース1は、RBSMにトラスモデルを統合し、 水分移動による収縮の影響のみを考慮したケー ス。ケース2は、ケース1にクリープ変形によ る影響を考慮したケース。ケース3は、ケース1 に Volume function による材料特性の変化の影響 を考慮したケース。ケース4は、ケース1に Volume function による材料特性の変化およびク



ヤング係数	圧縮強度	引張強度
23.4 GPa	28.20 MPa	2.82 MPa

表-2 水分移動解析パラメータ

初期拡散係数D(mm ² /day)	30.0
水分伝達率 $\alpha_1(mm/day)$	0.1
水分伝達率 $\alpha_2(mm/day)$	1.5
収縮係数 ^{αsh}	0.0027



リープ変形の影響を考慮したケースである。な お、ケース1およびケース2においては、材料 特性の変化を考慮しないため、表-1に示す材 齢28日の材料定数を一定値として与えた。なお、 検長区間は供試体中央のくびれ部300mmである。

3.2 解析結果および考察

(1) 拘束収縮ひずみの評価

図-10 にそれぞれのケースの解析によって得 られたコンクリートひずみの経時変化を示す。 なお、収縮による圧縮ひずみを正の値として示 す。いずれのケースも,時間とともに徐々に圧 縮ひずみが大きくなり、ある時点において急激 に引張ひずみが生じ、その後、引張ひずみが徐々 に増加していく傾向を示す。ひずみが急激に変 化する時点が貫通ひび割れが生じる時点に対応 する。貫通ひび割れ発生時点は乾燥収縮のみを 考慮したケース1が最も早く、ケース3、ケース 2、ケース4の順で遅くなっている。材料特性の 変化の影響を考慮したケース3は, Solidification concept では total の応力は増加していても各材齢 で生成された応力-ひずみ関係の軟化挙動を考 慮するので弾性解析に比べ, total の応力--ひず み関係の最大応力時のひずみが増加し、みかけ の剛性が低下する。そのため、ケース1に比べ 収縮ひずみが小さくなるとともに、ひび割れ発 生時点が遅くなると推測される。クリープ変形 を考慮したケース2では、引張応力による引張 クリープの影響で、ケース1に比べ収縮ひずみ が小さくなり貫通ひび割れ発生時点が遅くなる。 ケース 4 については、材料特性の変化およびク リープ変形の影響がカップリングして、さらに 貫通ひび割れの発生が遅くなる。これらの傾向 は定性的に本解析が実現象を表していると言え る。なお、実験におけるひび割れ発生日は82日 であり,ケース4と概ね一致している。ただし, 本解析は2次元解析であり、奥行き方向の挙動 は実験値と若干異なる点を付記する。

(2) ひび割れの進展挙動の評価

図-11 にケース 4 の解析によって得られた, 材齢 52 日,82 日,85 日,105 日,145 日におけ





るひび割れ図を示す。材齢52日では、水分移動 による内部拘束によって、供試体中央のくびれ 部に微細ひび割れが多数発生していることが確 認される。湿度変化が大きくなる材齢82日では、 微細ひび割れが増え、供試体くびれ部の断面内 中央に微細ひび割れが進展していく。材齢85日 に貫通ひび割れが発生して、応力が開放され供 試体断面の微細ひび割れが消失する。その後は、 材齢に伴い、ひび割れ幅が拡大していく挙動を 示す。以上のように、本解析手法によりひび割 れの進展,拡大の挙動を明確に再現できること が分かる。

(3) ひび割れ幅の経時変化の評価

図-12 にそれぞれのケースにおける解析によ って得られた貫通ひび割れ発生後のひび割れ幅 の経時変化を実験値と併せて示す。いずれのケ ースにおいても,貫通ひび割れ発生直後に急激 にひび割れ幅が増加する。ケース3およびケー ス4において、貫通ひび割れ発生直後のひび割 れ幅がケース1およびケース2に比べ大きくな っていることが分かる。これは, Solidification concept を考慮することで、材齢に伴う強度増加 ならびにひずみ履歴の影響による最大応力時の ひずみの増加の影響と考えられる。貫通ひび割 れ発生後の供試体は自由乾燥収縮していく挙動 を示すと考えられるため、それぞれ材齢約80日 からのひび割れ幅は実験値に近い挙動を示す。 ケース 4 においては、ひび割れ発生直後の急激 なひび割れ幅増大およびその後の挙動を概ね実 験値と同様に再現できており、乾燥収縮による ひび割れ進展挙動評価に対する本解析手法の適 用性ならびに有効性が確認された。

4. 結論

本研究では, RBSM と水分移動を考慮したト ラスネットワークを統合した解析手法に, クリ ープ変形および材料特性の変化の影響を導入す ることで,時間依存変形を考慮可能な解析手法 を開発し,その有効性について検討した。得ら れた知見を以下に示す。

- (1) クリープ変形および材齢に伴う材料特性の変化を導入した解析手法を用いて、一 軸拘束供試体を対象としたひび割れ進展 解析を行った結果、本解析手法を用いることでひび割れ発生およびひび割れ幅拡大の挙動を、妥当に再現できることが示された。
- (2) Solidification concept に基づく構成則を考 慮することで、材齢およびひずみ履歴の 影響を反映でき、時間依存変形を生じる

乾燥収縮解析の精度向上に寄与するもの と考えられる。

謝辞:本研究は、

(脚中部電力基礎技術研究所からの研究助成金の援助を得て行われた。ここに記して謝意を表す。

参考文献

- Kawai, T. : New discrete models and their application to seismic response analysis of structure, Nuclear Engineering and design, Vol.48, pp.207-229, 1978
- Bolander, J. and Saito, S.: Fracture Analysis using Spring Networks with Random Geometry, Engineering Fracture Mechanics, Vol.61, No.5-6, pp.569-591, 1998
- Hikaru, N., Worapong, S., Ryosuke, Y., Minoru, K. : Time-Dependent Structural Analysis Considering Mass Transfer to evaluate Deterioration Process of RC Structures. , Journal of Advanced Concrete Technology, Vol.4, No.1, pp.147-158, February, 2006.
- 秋田宏,藤原忠司,尾坂芳夫:モルタルの乾燥・吸湿・吸水過程における水分移動,土木学会論文集,第420号,V-13,pp.61-69,1990.8
- 5) 国枝稔, Worapong, S., 岸山雄多佳, 中村光, 石川靖晃: 若材齢コンクリートの硬化過程お よびひずみ履歴を考慮したひび割れ構成則 に関する研究, 土木学会論文集, Vol.63, No.1, pp.127-142, 2007
- Saito, S.: Fracture analyses of structural concrete using spring network with random geometry. ,Doctoral thesis, Kyushu University, 1999
- 7) 古島正博,鈴木計夫,大野義照,中川隆夫: 高性能AE減水剤を用いた早強セメントコン クリートの収縮ひび割れ抵抗性能,コンクリ ート工学年次論文報告集, Vol.15, No.1, pp.429-434, 1993