論文 収縮ひび割れの発生に及ぼす拘束状況の影響に関する解析的研究

平岩 陸^{*1}・朴 相俊^{*2}

要旨:本研究は,コンクリートの収縮ひび割れの発生を解析的に再現する手法として修正を加えた粘弾塑 性サスペンション要素法を用いて,境界面における拘束の有無や拘束力,さらに拘束境界面の配置が,収 縮に伴う変形状況および収縮ひび割れの発生に及ぼす影響について検討したものである。その結果,本解 析によって,様々な拘束状況において,収縮が原因と推定されるひび割れの発生状況を解析的に再現で き,今後様々な条件下の解析ができる可能性があることがわかった。

キーワード:収縮,ひび割れ,拘束状況、非連続体モデル,粘弾塑性サスペンション要素法

1. まえがき

コンクリートに生じるひび割れは,コンクリート構造 物に大きな影響を及ぼす。このため,その防止は古くか らコンクリートの課題として認識されており,種々の指 針¹³が発行されている。例えば部材への影響が少ない ひび割れ幅として,鋼材腐食の観点からは0.2mm,防 水性・水密性の観点からは0.05mmなどが示されてい る³。ひび割れの原因は様々であり,施工不良もあれ

ば,地震や不同沈下などの外的な要因,さらに,乾燥収 縮,水和熱,アルカリ骨材反応といったコンクリートの 内的な要因も挙げられる。

これらのうち,特に近年では,コンクリートにおいて は不可避ではあるものの,乾燥収縮について,その収縮 率を小さくしてひび割れを低減させることが対策に盛り 込まれている。この具体的な数値として,土木学会のコ ンクリート標準示方書・設計編(2007)には設計値として 1200×10⁻⁶が,日本建築学会のJASS5(2009)には上限 値として8×10⁻⁴が示されている。このため,コンク リートの収縮率を低減させる方法が様々に検討され,セ メントや骨材,混和材料などが収縮率に与える影響もし くは効果に関する研究が進められ,その実験結果が取り まとめられている⁴⁵。

ただし,コンクリートの乾燥収縮ひび割れが発生する のは,コンクリート構造物またはコンクリート部材が収 縮し,かつ周囲に拘束される状況下においてであり,こ れによってコンクリート内部に引張力が生じるためであ る。逆に言えば,コンクリートが周囲から拘束されず, 自由に収縮できる状況下であればひび割れは発生しな い。つまり,実際のコンクリート構造物において乾燥収 縮ひび割れを考える場合,コンクリートの周囲の拘束状 況との関連を検討する必要がある。このことから考えれ ば,コンクリートの乾燥収縮ひび割れを減少させるため には,コンクリートの物性値としての収縮量を減少させ ることが重要なのはもちろんであるが,それと並んでコ ンクリートの拘束状況や拘束力を制御・低減させること が重要である。

筆者らはこれまで,コンクリートの収縮ひび割れの発 生を解析的に再現する手法として,従来は硬化コンク リートの破壊解析⁶に用いてきた粘弾塑性サスペンショ ン要素法に修正を加えて収縮解析を行ってきた。解析に よってひび割れ発生状況を再現できれば,その防止策の 効果も検討できるなど,その利点は大きいと考えられ, これまでに解析方法の再現性を検討するとともに骨材の 影響についても検討を行い,良好な結果を得てきた⁷⁸。 本稿は,本解析手法を用いて,境界面における拘束の有 無や拘束力,さらに境界面の拘束状況などが,収縮に伴 う変形状況および収縮ひび割れの発生に及ぼす影響につ いて検討し,解析手法の再現性を検討したものである。

2. 解析方法・解析モデル

解析手法の詳細については,既往の文献'で述べてい る。本解析手法は節点とサスペンション要素からなる非 連続体モデルを用いた解析手法である。ここでは主とし て今回の検討要因とした境界面による拘束状況の変化に ついて述べる。

境界面による拘束状況は,境界面との間に作成される サスペンション要素のレオロジーモデルによって区別さ



*1 名城大学理工学部建築学科准教授 博士(工学)(正会員)

*2 金城学院大学生活環境学部環境デザイン学科講師 博士(工学)(正会員)

れる。境界面に対してサスペンション要素が作成される のは,図-1に示すように節点と境界面との距離がある



到達時間 T

図-5 外力の与え方

時間(s)

距離以下の場合であり,節点と垂直となるように仮想節 点が境界面上に作成され,節点間と同様に節点とのサス ペンション要素が作成される。この境界面との要素につ いて、図-2に示すように軸方向、せん断方向ともに粘 弾性要素を持つ場合と,軸方向には粘弾性要素を持つも のの, せん断方向には要素を持たない場合の2種類の設 定ができる。前者は,境界面により収縮が拘束される状 況と考えることができ,後者は,境界面が収縮を拘束せ ず、ローラーのように境界面に沿って自由に収縮ができ る状況と考えることができる。本解析では,これら拘束 とローラーの2種類の設定を,それぞれ,境界面による 拘束がある場合とない場合として取扱い,拘束の有無が ひび割れ発生状況に与える影響を検討する。また, せん 断方向の粘弾性要素の弾性係数を変化させることは,境 界面による拘束力が変化することとみなすことができる ため,この影響についても検討する。さらに,境界面そ のものはいずれの方向にも設定が可能であり,その数も 任意に設定できるため,境界面配置を変化させ,ひび割 れ発生状況がどのように変化するか検討した。

図-3は,本解析において用いた408Bモデルである。 この図では,図-1に示した概念図と異なり,節点のみ を示し,サスペンション要素を示していない。この解析 モデルは,縦横比を1:2とし,200×400mmの試験体 の面積に対する節点の面積の比率を40%としたモデル である。このモデルにおいて,まず図-4に示すように 下部に境界面を設定し,拘束のありなしによる比較およ び拘束力の変化による比較を行った。次に,境界面を左 右,上部に設定した場合にどのようなひび割れが発生す るか検討した。境界面の位置を変えた解析モデルについ ては,解析結果および考察において示す。

なお,収縮の考慮は既往の文献と同様であり,解析 上,節点を直接変位させることが難しいため,各節点に 外力を作用させることで与えている。外力は,図-5に 示すような形で節点に与えている。最大外力Pとそれに 到達するまでの時間Tが入力データであり,最大外力に 達したあとは一定の荷重を保持する。なお,実際には乾 燥収縮は長期にわたって進行するため,到達時間Tは大 きな値を用いる必要があるが,解析時間の関係上,今回 は1.0sとし,その時間までの解析を行った。よって,本

表-1	解析の入力デ・	ータ
-----	---------	----

	tanφ	Ft	Е	η	ε	Т
モルタル要素	0.5	2.0	21.0	0.1	1000	1.0

[Notes] tanφ: 内部摩擦角, Ft: 純引張強度 (MPa), E:弾性係数 (GPa), η:塑性粘度 (MPa·s), ε:最大ひずみ量(μ), T:最 大ひずみ量に達するまでの時間(s)



図-6 収縮状況・破壊状況(拘束の有無による比較)



図-7 一辺拘束の場合の ひび割れ発生予想図³⁾

研究のこの解析は,超高速収縮におけるコンクリートの 変形・破壊状況を検討していることになり,通常考慮す べきクリープ現象などは考慮できていない。今回は,最 大ひずみ量に達する時間Tに最大ひずみ量 =1000µに 達するように線形的にひずみが増大する形で与えてい る。これらの入力データを表-1に示す。 3. 解析結果および考察

3.1 拘束の有無による影響

図-6は、下部の境界面の拘束の有無が収縮状況およ び破壊状況に与える影響を示したものである。収縮状況 をわかりやすくするために節点の変位については200倍 にして示している。なお、ひび割れについては、軸方向 の引張で破壊された純引張破壊と、軸方向に圧縮を受け つつせん断力を受け破壊線を越えた圧縮せん断破壊の2 種類がある。図-6(1)に示すように、拘束がある場合、 拘束される下部の節点位置はほぼ変わらず、上部にかけ て細くなる台形のような形で収縮しており、中央部およ び左右下部にひび割れが生じていることがわかる。一辺 の拘束によって生じるひび割れは図-7のように予想さ れ、解析結果のひび割れは下部の斜めのひび割れの角度 が小さい面はあるが、このようなひび割れ発生予想を表



図-8 破壊状況(拘束力の変化による比較)



現できていると考えられる。図-6(2)に示すように,拘 束がない場合は全体が均一に収縮しており,ひび割れも 全く発生していないことがわかる。以上のように,本解 析手法で下部の拘束の有無により収縮状況および破壊状 況が変化することが再現できる。なお,拘束がない場合 の収縮状況は,左下に移動するような形で収縮している が,これは下部全体をローラー扱いにすると解析上,解 析モデル全体が移動してしまうために,解析モデルの固 定用に左下の一節点のみを下部境界との固定要素とした ためである。

3.2 拘束力の変化による影響

図-8は,拘束力の変化による影響を検討するため に,境界面とのサスペンション要素について,せん断方 向の弾性係数を1/2,1/4と低下させた場合の破壊状況を 示したものである。収縮状況については,拘束がある 図-6(1)とほとんど変わらなかったため,ここでは示さ なかった。破壊状況については,図-8に示したとお り,せん断弾性係数1/2と1/4ではそれほど差はないも のの,図-6(1)と比較すれば,中央のひび割れが生じな くなっていることがわかる。これは拘束力の低下により



下部の変位が生じやすくなったためであり,このこと は,高さ方向別に供試体左右端部の節点間の変位,つま り供試体の横方向の収縮状況を示した図-9からも明ら かである。拘束がない場合には,供試体上下でほとんど 変位の差がなく収縮しているが,拘束がある場合には, 下部の変位が少なくなっていることがわかる。さらに, 下部の拘束力を1/2,1/4と低下させることにより下部の 変位は大きくなっており,このためひび割れが生じにく くなったものと言える。

3.3 拘束境界面の配置の影響

図-10は, 拘束境界面の配置を変えた各解析モデルで







ある。図-10(1)は,両端に柱があるような壁を想定し, 左右に拘束境界面を配置した左右拘束モデルである。な お,解析上,破壊後の落下を避けるために下部にロー ラーの境界面を配置している。図-10(2)は,両端に柱が ありかつ下部も拘束される状況の壁を想定し,左右と下 部に拘束境界面を配置した三方拘束モデルである。図 -10(3)は,上下左右の四周に拘束境界面を配置したモデ ルであり,壁というよりも四周を梁で拘束された床スラ プのような状況を想定したものである。これら3種の解 析モデルについて,収縮解析を行った。

それぞれの収縮状況および破壊状況を図-11~13に示 す。まず,図-11の左右拘束モデルについては,単純に 左右が拘束されるため,縦方向にひび割れが生じている ことがわかる。両端部への収縮が同程度生じれば,ひび 割れは中央部近辺に入るものと考えられるが,実際の構 造物でも端部近くに入る場合も多い。解析においては, 節点配置の関係で弱くなった部分からひび割れが生じた か,または境界面に近い部分では要素が必ず真横に設定 されることによって収縮状況が節点のみの部分とは異な るために生じたことが考えられる。

次に,左右に加えて下面を拘束境界面として加えた三 方拘束の図-12の場合,図-11で示した左右拘束に,図 -6(1)に示した下面拘束の結果を組み合わせたようなひ び割れが生じている。すなわち,左右拘束で特徴的な左 右境界面の近辺の縦のひび割れとともに,下面拘束で特 徴的な中央部から縦方向へのひび割れが生じている。さ





らに左右境界面の下部近辺にもひび割れが多く生じてお り,これは下面拘束で生じる端部の斜めひび割れに相当 するものと考えられる。

最後に,四周を拘束した場合には,通常図-14に示す ようなひび割れが発生すると考えられている。本解析結 果である図-13では,中央部に縦方向にひび割れが大き く生じつつ斜めにもひび割れ,さらに左右上部に斜めひ び割れも生じているなどの点で,図-14を再現している と考えられる。しかし,左右の上部に,実現象ではあま り見られないと考えられる横方向のひび割れも生じてい る。これを検討するために,四周拘束のひび割れの進展 状況を検討する。これを図-15に示す。この図からわか るように,この解析結果では,まず縦方向から斜め方法 へのひび割れが生じている。その後,横方向のひび割 れ,さらに斜め方向のひび割れが生じている。つまり, 縦方向のひび割れが生じたことで,拘束状況として,左 右二つの供試体に分離したと考えられる。これにより分 離したそれぞれの供試体は,図-10(2)で示すような三方 拘束が横になったような状況になり,その結果ここでは 横方向のひび割れが生じたものと考えられる。この破壊 の流れを簡略化して示すと図-16のようになる。このよ うに,ひび割れが生じる順番を考慮することで,ひび割 れの発生理由を説明できるものと考えられる。

4. まとめ

本研究では,収縮を生じるコンクリートにおいて,境 界面における拘束の有無や拘束力,さらに拘束境界面の 配置を変化させた場合に,変形状況およびひび割れ発生 状況がどのように変化するかを解析的に検討した。その 結果得られた知見は以下の通りである。

- 1) 拘束力の有無によりひび割れの発生および変形挙動 が変化する結果が得られた。
- 2) 拘束力の減少によりひび割れの発生が減少する結果 を再現できた。
- 3)周囲の拘束状況の変化によってひび割れの発生状況 が変化し、その傾向は実構造物で見られるひび割れ を再現できていた。

以上のような結果から,本解析手法を用いて今後様々 な拘束条件下における収縮ひび割れ解析できる可能性が あると考えられる。また,同時にこれらの解析条件に合 わせた拘束条件での実験的な検討を行い,ひび割れ発生 状況を検討していく予定である。

【参考文献】

- 日本建築学会:鉄筋コンクリート造のひび割れ対策
 (設計・施工)指針・同解説,2002.12
- 2)日本建築学会:鉄筋コンクリート造建築物の収縮ひ び割れ制御設計・施工指針(案)・同解説,2006.2
- 3) コンクリート工学協会:コンクリートのひび割れ調査,補修・補強指針,2009.3
- 4)コンクリート工学協会:コンクリートの収縮問題検 討委員会報告書,2010.3
- 5) NPO法人コンクリート技術支援機構:コンクリート の収縮ひび割れ研究委員会報告書,2011.5
- 6) 荒井正直・船見晃啓・黒川善幸・森 博嗣・谷川恭雄
 : 非連続体モデルを用いたコンクリートの破壊解析
 手法,日本建築学会構造系論文集, No. 471, pp. 1-9, 1995.5
- 7) 平岩陸・遠藤大樹:粘弾塑性サスペンション要素法 によるコンクリートの収縮解析,コンクリート年次論 文集,Vol.31, No.1, pp.401-406, 2010.7
- 8) 平岩陸:コンクリートの収縮に及ぼす骨材の影響に 関する解析的研究,コンクリート年次論文集, Vol.32, No.1, pp.419-424, 2011.7