## 論文 コンクリートのせん断破壊におよぼす局所化領域の影響に関する実 験的研究

石原 誠一郎<sup>\*1</sup>·三橋 博三<sup>\*2</sup>·金子 佳生<sup>\*3</sup>

要旨:本研究では、コンクリートのせん断破壊において損傷の局所化領域が、ひび割れ発生 からひび割れが伝播する破壊進行域における破壊現象にどのような影響を与えるかを直接 せん断試験によって検証した。損傷の局所化の領域幅を変化させることで破壊メカニズムに どのような変化が現れるのか、さらに損傷の局所化領域が打継ぎ面に限定される打継ぎと一 体打ちと比較し、そのせん断破壊メカニズムの相違点を明らかにした。 キーワード:コンクリート、せん断、破壊、局所化、破壊進行域

#### 1. はじめに

コンクリートのせん断破壊メカニズムのうち, ひび割れの入ったコンクリートのせん断伝達挙 動については, Paulay<sup>1)</sup>, Walraven<sup>2)</sup>, 前川<sup>3)</sup>など の多くの研究があり、そのせん断伝達機構につ いてもかなり明らかにされている。一方、せん 断力を受けたコンクリートにおいて微細ひび割 れが発生後、ひび割れ面が完全に形成されるま での破壊進行域での破壊メカニズムについては ほとんど研究がなされていない。本研究では, コンクリートのせん断破壊において損傷の局所 化領域の大きさが,破壊進行域におけるせん断 破壊現象にどのような影響を与えるかを検証し た。損傷の局所化の領域幅を変化させることで 破壊メカニズムにどのような変化が現れるか、 さらに損傷の局所化が打継ぎ面に限定される打 継ぎと一体打ちとを比較しその破壊メカニズム の相違点を明らかにした。

#### 2. 実験概要

#### 2.1 試験体

試験は A~C の 3 シリーズを行い, 試験体は合計 37 体とした。各シリーズの試験体の概要を図−1 に, 試験体一覧を表−1 に示す。本実験にお

いて変化させたパラメーターは, 表-1 および図 -1 に示すように切欠き形状, 打継ぎ面処理方法, 打継ぎ面の目荒し程度, 打継ぎ面の拘束鋼材比 である。試験体の打継ぎ面の処理方法は図-3 に 示すように, 打継ぎ面を上向きにした打継ぎ-UP タイプ, 打継ぎ面を下向きにした打継ぎ-LW タ イプ, そして一体打ちタイプの3 種類である。

打継ぎ面の目荒しは, A シリーズではウォー タージェットで大, 中, 小の 3 段階の粗さで行 った。B, C シリーズでは打継ぎ面に市販の凝結 遅延シートをはりつけ,型枠脱型時にその面を 洗い出し,深さ 2mm 程度 (A シリーズの小程度) の目荒しを行った。平滑面タイプは打継ぎ面を 塗装合板による仕上げとした。

A, B および C シリーズの一部の各試験体には, 4 本の拘束用鋼棒を貫通孔に通して接合面に直 交するように配置した。貫通孔の直径を鋼棒直 径より大きくし,鋼棒によるダウエル作用と不 必要なせん断抵抗を排除できるようにした。さ らに,この鋼棒にひずみゲージを貼付け,鋼棒 にかかる応力を計測した。載荷前の鋼棒の拘束 は,鋼棒を所定位置に配するためナットを軽く 手締めする程度にし,ほとんど拘束力をかけな いようにした。使用した拘束鋼棒とその鋼材比

\*1 ㈱淺沼組 技術研究所 建築研究グループ 課長 博士(工学)(正会員) \*2 東北大学大学院 工学研究科都市・建築学専攻教授 工博 (正会員) \*3 東北大学大学院 工学研究科都市・建築学専攻助教授 Ph.D. (正会員)



試験体立面

試験体右側面

103



# [A シリーズ]

図-1 試験体形状と計測位置













試験体右側面

試験体右側面



[C シリーズ]



打継ぎ

T

(鋼材の断面積/打継ぎ面積)を表-1に示す。 A, Bシリーズでは, 滑り破壊後も鋼材が降伏し ない程度の鋼材比を確保した。Cシリーズでは 鋼材比をA, Bの半分程度および零とすることで どのように破壊性状が変わるかを調べた。

試験体には図−1のように,打継ぎ面に切欠き を入れた。A, Bシリーズでは市販の目地材を使 用し,切欠きを深くする事による破壊性状の変 化を調べた。Cシリーズではより鋭く深い切欠 きとすることで,破壊性状が A,B とどのように 異なるかを調べた。一体打ちの試験体も同じ位 置で切欠き,接合面積が同じになるようにした。

載荷速度は A シリーズでは最大荷重を過ぎる まで 0.02mm/min, それ以降 0.06mm/min の低速 度で載荷した。B シリーズでは, せん断ひび割 れを起こすまで 0.005mm/min, ひび割れ発生後 0.06mm/min の速度で載荷した。C シリーズでは 0.005 mm/min で破壊まで載荷した。

試験体の支持条件は,A シリーズでは試験の 容易さから上部:球座,下部:固定で行ったが, 曲げ等の不必要な影響を出来る限り防ぐ目的か らB,C シリーズでは上部,下部とも球座とした。

試験体の作製は,図-3に示すように,先打 ち部,後打ち部および一体打ちのコンクリート 打設時に,剥離用テープを巻いた丸鋼を打ち込 み,硬化前に丸鋼を引抜き,鋼棒用の貫通孔を 作製した。

### 2.2 コンクリートの調合と使用材料

各シリーズの先打ち部,後打ち部および一体 打ちに用いた各普通コンクリートの調合を表-2に示す。使用したコンクリートの材料試験結果 を表-3に示す。なお,拘束鋼棒には,ネジ切り の機械加工を施すため S45C を使用した。

## 2.3 コンクリート表面粗さの測定方法

打継ぎ部の目荒し程度を数値化する目的で,打 継ぎ面をレーザー変位計で 0.1mm 間隔で計測し, JIS B 0601 に準じて中心線平均粗さ Ra で示した。 一面につき5本線を計測し,平均値を採用した。

## 2.4 試験方法

試験は、コンピュータ計測制御式の載荷装置



表-2 調合表

CON 维短	骨材 寸法	W/C	s/a	単位量 (kg/m³)			
悝頖	(mm)	(%)	(%)	W	С	G	S
C1, 2	15	60	46.8	189	315	949	808
C3, 4	15	60	50.5	189	315	888	867
C5, 6	15	60	51.1	186	310	876	878
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·							

表一3 材料試験結果

CON	圧縮強度	割裂引張強度	静弹性係数
種類	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	$(\times 10^4 \text{N/mm}^2)$
C1	24.2	2.07	2.3
C2	24.2	2.04	2.32
C3	30.1	2.43	2.38
C4	26.5	2.20	2.31
C5	29.7	2.43	2.9
C6	35.5	2.63	2.7

を用いた。データサンプリングは 0.5~1 回/秒と した。各試験体の両側に設けた 4 ヵ所の変位計 測位置(図-1 の A1~4, B1~4, C1~4)のせ ん断変位,ひび割れ幅の変化を測定した。C シ リーズでは図-1 に示す位置にクリップ型変位 計を取付けノッチ部のせん断変位,ひび割れ幅 を計測し,その計測値を採用した。

#### 3. 実験結果

#### 3.1 せん断応力とせん断変位の関係

A, B, C シリーズの代表的試験体のせん断応 力とせん断変位との関係を図-4に示す。いずれ の試験体においても, せん断応力とせん断変位 の関係に図-5 のような段階的変化が見られた。 段階的変化は大きく4段階に分けられる。まず, ひび割れ発生前の弾性段階,次にひび割れ発生 後のひび割れ伝播段階,三番目はすべり破壊を起 す遷移段階,最後に安定した骨材かみ合い段階で ある。A シリーズにおいて,ひび割れ伝播段階の 存在が確認された。ひび割れ伝播段階を詳細に調 べる目的で,BとCシリーズではAシリーズ以 上に低速度載荷を行った。Bシリーズの目荒し て打継いだ試験体JRB-S2と一体打ちのUJB-2で はひび割れ伝播が観察されたが,打継ぎ面が平 滑なJPB-2 ではひび割れ伝播が急速で計測でき なかった。すべり破壊を起した遷移段階後は, 各試験体とも骨材かみ合い段階へと移行した。

C シリーズでは一体打ち試験体は拘束鋼棒の 有無に拘らず A, B シリーズ同様に段階的変化を 示し, 弾性挙動後, ひび割れ発生段階とひび割 れ伝播段階を経て, すべり破壊を起した。 拘束 鋼棒を有する試験体は骨材かみ合い段階に遷移 し、拘束鋼棒の無い試験体はそのまま応力を低 下させ崩壊した。打継ぎ試験体は、拘束鋼棒の 有無に拘らず,弾性挙動を示した後,ひび割れ 発生段階を経て、ひび割れ伝播段階をせん断変 位で 0.02mm 程度経た後, すべり破壊を起した。 拘束鋼棒を配した試験体の拘束鋼材比が A, B シリーズと比べ小さく、応力が零になった。拘 束鋼棒を有する試験体ではその後,試験体の自 重により応力が零の状態で 0.2mm 程度せん断変 位が進んだ後,徐々に応力を上昇させ,骨材か み合い段階に達した。

## 3.2 せん断応力と表面粗さとの関係

A, B シリーズのせん断ひび割れ強度  $\tau_{ci} / \sqrt{fc}$ と Ra との関係を図-6 に示す。  $\tau_{ci} / \sqrt{fc}$  は打継 ぎ面の表面粗さにかかわらずほぼ一定の値を示し、 一体打ちと同等の値を示した。また、目荒しによ り弱層が取除かれたため、打継ぎ方向の上下によ る差はほとんど見られなかった。さらに、切欠き 形状の異なることによる差異も A, B 間では見ら れなかった。このことから、A, B シリーズではい ずれも切欠きの角度が比較的緩く、ひび割れ損傷



の範囲が切欠き先端のみでなく、切欠きの傾斜部 にも広がり、損傷領域がいずれも広く、両シリー ズ間に違いが見られなかったものと考えられる。

C シリーズの試験結果を加えた  $\tau_{ci} / \sqrt{fc} \ge Ra$ の関係を図-7 に示す。打継ぎ試験体の  $\tau_{ci} / \sqrt{fc}$ は拘束鋼棒の有無に拘らず1程度で、A、B シリーズの打継ぎ試験体と同じであった。一方、一体打ちの  $\tau_{ci} / \sqrt{fc}$ は拘束鋼棒の有無に拘らず0.6程度で、C シリーズの打継ぎ、A、B シリーズの一体打ちと打継ぎのいずれの試験体よりも小さかった。

## 4. 考察

本節では C シリーズの実験結果をより詳細に 検証し、一体打ちよりも打継ぎ試験体のせん断 ひび割れ強度が大きくなった原因を考察する。

C シリーズのせん断ひび割れ強度とせん断変 位の関係をプロットしたものを図-8に示す。

C シリーズの各試験体のせん断変位 0.2mm ま でのせん断応力とせん断変位の関係を図-9 に, 示す。一体打ちと打継ぎ試験体の,開口変位と







せん断変位の関係を図-10 に示す。一体打ちと 打継ぎ試験体の開口変位とせん断変位の関係は 明確な差が見られなかった。破壊後のひび割れ 面を見ると、写真-1 に示すように一体打ち試験 体ではストラットの痕跡と考えられる薄い層状 のひび割れが幾つも観察された。一方、打継ぎ 試験体では、写真-1 に示すように微細なストラ ットの痕跡と思われる鱗片状のひび割れが見ら れた。

以上から一体打ちのせん断ひび割れ強度が打 継ぎよりも小さくなった原因は次のように考え られる。一体打ちでは文献4)に示すように、せ ん断応力が卓越した損傷領域において, 微細ひ び割れが主応力軸上に発生後、主応力軸が回転 し、ひび割れの成長により、損傷領域にマクロ なストラットを形成し耐荷するのではないかと 考えられる。A,B シリーズでは局所化された損 傷領域が比較的広く図-11(a)のようにマクロ なストラットが形成され十分な耐荷機構が働く と考えられるが、C シリーズでは鋭い切欠きの ため損傷が図-11(b)のように非常に狭い範囲 に局所化され薄く脆弱なストラットしか形成さ れず,十分な耐荷がなされず,打継ぎよりも小 さなせん断ひび割れ強度になったと考えられる。 一方,打継ぎ試験体では,元来ひび割れの損 傷が打継ぎ部に局所化され、図-12<sup>5</sup>に示すよ

傷が打継ぎ部に局所化され,図-12<sup>5)</sup>に示すように打継ぎ界面に微細なストラットが形成され,耐荷されると考えられる。そのため、切欠きに

図-12 打継ぎ部でのストラット形成状況

よる損傷領域の局所化が破壊メカニズムに影響 を与えないため, A, B, C シリーズとも同じ程 度のせん断ひび割れ強度であったと推論される。

## 5. まとめ

本実験から以下の知見が得られた。

- (1) せん断力による損傷が極端に局所化された場合,一体打ちではマクロのストラットが適切に形成されず,打継ぎよりもせん断ひび割れ強度が小さくなる場合がある。
- (2) 打継ぎ試験体では、ひび割れの損傷が打継 ぎ部に局所化され、打継ぎ界面に微細なスト ラットが形成され、切欠きによる損傷領域の 局所化が破壊メカニズムに影響を与えない と考えられる。

### 参考文献

- 1) T.Paulay and P.J.Loeber : Shear Transfer By Aggregate Interlock, Special Publication SP42, ACI, 1974, pp.1~15
- Walraven, J.C. and Reinhardt, H.W.: Theory and Experiments on the Mechanical Behaviour of Cracks in Plain and Reinforced Concrete Subjected to Shear Loading, HERON, Vol.26, No.1A, 1981
- 李宝禄,前川宏一:接触密度関数に基づくコンクリートひび割れ面の応力伝達構成式,コンクリート工学, ICL Vol 26 No.1 mp 123-137 1988.1
- JCI, Vol.26, No.1, pp.123-137, 1988.1 石原誠一郎, 三橋博三, 金子佳生, 森浩二, 内井栄二:水 平ノッチのあるプレーンコンクリートの一面せん断実験 ーマイクロメカニクスによる考察-, 日本建築学会構造系 論文集, No.570, pp.145-150, 2003.8
- 5) 石原誠一郎, 三橋博三, 金子佳生, 森浩二, 内井栄二: コンクリート打継ぎ部のせん断破壊過程に関する実験 的研究ーマイクロメカニクスによる考察-, 日本建築学 会構造系論文集, No.574, pp.181-187, 2003.12