論文 コンクリートせん断亀裂の発生-進展挙動追跡のための実験法の提案

高瀬 裕也*1・佐藤 良介*2・和田 俊良*3・上田 正生*4

要旨:本論文では,コンクリートせん断亀裂の発生-進展挙動を解明するために,自動制御 によって亀裂面を3次元拘束する「4軸力システム」を開発した。この自動化には PID 制御 理論を採用しており,適切な制御パラメータ*K_p*を知るために,亀裂幅一定のせん断亀裂実験 を執り行って,「亀裂面のせん断応力・垂直応力・せん断変位・垂直変位の推移」を示した。 ここでは,手動実験法による結果も得ており,相互の比較から,手動実験法に精度の限界が あることが示された。同時に,比例ゲイン*K_p*を変えた亀裂実験からは,*K_p*を40程度に設定 すると,安定したデータが計測できることが明かとなった。

キーワード:コンクリートせん断亀裂,亀裂応力,亀裂変位,PID 制御,LabVIEW

1. はじめに

コンクリートせん断亀裂の応力伝達が,鉄筋 コンクリート(以下,RCと略記する)部材の変 形性状を解析する際の重要な機構であることは, 周知のとおりである。この複雑な応力機構を対 象とした実験法^{1~0}を概覧したところ,その加力 軸の自由度(数)の不足から,亀裂面の相互接触 が,意図の通り3次元的に拘束しきれていない 例が多いように思われる。

せん断亀裂面の高精度な拘束加力実験を行う には,一般に偶発的にそして乱れがちに形成さ れる亀裂面を,ある程度安定した状態で形成さ せ,そのせん断接触を高精度に3次元拘束する 必要がある。

これには,従来の実験装置の構成を格段に高 精度・多機能化せざるを得ないことは明らかで ある。即ち,現況では「自動PID(P:Proportional, I:Integral,D:Difference)制御理論に基づく 計測・多軸加力システム」を構築することが,最 も実際的であるように思われる。

本論文は,「自動計測・制御4軸加力システム」 を実際に設計して組立て,亀裂垂直変位を一定 に保持した実験の結果を比較し,加力方法の相 違とPID制御パラメータの影響について,若干の 検討を行ったものである。

2. コンクリート亀裂面の高精度3次元拘束を 可能とする本実験システムの概要

これまの実験では,せん断亀裂面の垂直変位 (以下,亀裂幅 と称す)を拘束するために, 2軸の静的オイルジャッキや単軸アクチュエー タシステムが導入されてきた。しかし,亀裂面の 任意の3次元位置を確保するには,2軸以下の 加力機器では困難と思われ,本システムでは,後 述の機器構成を考慮して「4軸加力」を採用する ことにする。

また,Bujadham[®]のRC部材実験の観察によると, コンクリート亀裂面のせん断変位の増減範囲 は±1.5mm程度,亀裂幅は0.1mm~1.0mmで変化 すると計測されており,亀裂幅の変位量は可 成り小さい。従って,この小さな亀裂幅を前述の 4軸加力によって人為制御することは,現時点 では不可能に近く,これを自動PID制御すること が,最善の方法のひとつに違いないものと判断 される。

本2節では,上述の実験構想に基づいた4軸

- *1 北海道大学 大学院工学研究科社会基盤工学専攻修士課程 (正会員)
- * 2 北海道大学 大学院工学研究科社会基盤工学専攻博士課程 工修 (正会員)
- *3 北海道職業能力開発大学校 建築科講師 工博 (正会員)
- *4 北海道大学 大学院工学研究科社会基盤工学専攻教授 工博 (正会員)

加力システムを構築するが,ここでは,本研究で 使用する試験体諸元を掲げた後に,加力機器,荷 重と変位の検出,自動計測・制御の順に記述し て,「亀裂変位の3次元自動計測・PID制御システ ム」について詳説することにする。

なお周知のとおり,上記のPID制御は,比例(P)・ 積分(I)・微分(D)の概念による制御法であり,そ の本システムへの適用の詳細は次節で触れる。

2.1 せん断亀裂試験体の概要

本実験システムを決定する最主要パラメータ は,亀裂面積の大きさであり,勿論この値によっ て,加力フレーム,加力機器,動力源の全ての基 本要素が設計されることになる。

著者らは,最大骨材寸法20mm程度の粗骨材が, 十分配材していると看做せる10cm×10cm(100cm²) を亀裂面の上限面積と定めることとし,既往の 実験結果^{1~6)}の最大応力値を参考として,せん断 荷重と垂直荷重の最大値を算定しており,先述 の亀裂変位の範囲を含めて,本実験システムで 必要とされる性能を,表1に掲げる。

図 - 1に, せん断亀裂試験体の詳細を示す。図 -1より, せん断亀裂試験体を95mm × 160mm × 250mmの直方体とし, その中央位置に100mm × 75mm(面積75cm²)の亀裂面が形成されるよう, 4 周囲に亀裂誘発切り欠きスリットを設けている。 本試験体の上下部の各々には,鋼製固定治具(ス チールキャップ)を4本の高力ボルトで取付け, 試験体との間隙に,無収縮セメントペーストを 流し込んで硬化させ,試験体とスチールキャッ プが一体化されたものを加力フレームへ装着し, 組込む。この時,下部スチールキャップは,加力 フレームへボルト締し,上部スチールキャップ は,後述の垂直ロードセルに割ピンで止めてい る。

2.2 せん断加力機器と垂直加力装置の解説

続いて,図-2に本実験システムの加力・計測 の概要を,写真-1に加力フレームの詳細を示 す。図-2と写真-1より明らかなように,加力 フレームは鉄骨構造とし,その諸元寸法は,加力 フレーム自体に局所的な余分な曲げモーメント が発生しないように,フレーム全体を極力コン パクトに製作した。

本研究では、「せん断加力によって惹起される せん断亀裂変位が、その応力伝達機構を如何よ うに遷移させてゆくのか」を検証するのが目的 である。

従って,本システムの構築においては,せん断力 の載荷は手動による静的加力で十分であるので本 実験では 垂直荷重と亀裂幅のみを自動制御するこ ととする。

表 - 2 に加力機器の性能一覧を示す。せん断加 力には,200kN静的オイルジャッキをフレーム両



表 - 1 本実験システムの必要性能

端に1本づつ固定し,この2本のジャッキ間の 中央に,スライディングテーブルを設置し,これに スチールキャップを冠した試験体を固定して,試験 体に作用する摩擦力を除去している。

亀裂幅を3次元で拘束するために,本システ ムでは,4本の50kNマイクロジャッキによる4 軸加力制御方式を採用する。4軸加力を採用す る理由は極めて単純で,試験体の形態が直方体 であり,この四隅を加力することが構成上簡潔 であり、しかも3軸加力よりも制御効率が格段 に向上するからである。

マイクロジャッキは,減速器(減速比25:1)を介 してサーボモータと連結され,このモータの回 転動力によりジャッキヘッドが上下に動作する。 モータは入力電圧が±10V,ジャッキヘッド最高 速度はおよそ0.5mm/secである。ヘッド速度は,制 御出力電圧に対してほぼリニアに変化し,その 最高速度値は,静的実験における亀裂開閉合に 即応する十分な速度を有している。

2.3 荷重値と変位量の検出部の解説

表-3に,計測器の性能一覧を示す。せん断変 位の計測は,試験体上下の中央位置の裏表に, 表3の25mm変位計を各々1本装着し,得られる 4つの変位量の相対差とする。またせん断応力

は,オイルジャッキのヘッドに装着した200kN ロードセルの読値を亀裂面積で除したもので求 められる。

亀裂幅 については,その亀裂幅の小ささから, より高感度のクリップ式変位計を採用し,その計測 点は亀裂面隅角部の4箇所とするが,これらの取付 け位置は垂直ロードセルの近傍である。また,垂直 応力 は,4本の垂直ロードセルによる計測値の総 和を亀裂面積で除して求めることとする。

2.4 自動計測・制御システムの詳細

図 - 3 に自動計測・制御のシステムの構成を, 表 - 4 に自動計測・制御機器の性能一覧を示す。

先に触れたように 本システムの計測・制御は , 亀 裂面へのせん断と垂直の2系統で構成し,前者 のせん断系統は自動化せずに,後者の垂直系統 のみを自動 PID 制御する。せん断荷重を試験体に 加えるには,垂直系統をモニタリングしながら 手動で制御するため本システムの全体構成におい て,せん断と垂直の2系統に,間接的な同期のみ が取られていることになる。



写真-1 加力フレームの詳細

表 - 2 加力機器の性能一覧

サーボ装置名	最高速度	最大出力	
モータ	4500r/min	2.88N•M	
GRS.20AG-N000-P	43001/11111		
減速器	190r/min	12.75N•M	
GRS.20AG-G25	1801/11111		
マイクロジャッキ	0.5mm/soo	50kN	
JA050DAL100SLT	0.5mm/sec		

表-3 計測器の性能一覧

計測	則器名	型番	定格容量	定格出力 mV/V
水平	変位計	CDP-25	25 mm	6.25
	荷重計	LC-20TV	200 kN	2.5
垂直	変位計	DTC-A-2	2 mm	2.5
	荷重計	自作	50 kN	0.28



ここに,自動制御における PID は,比例動作 P, 積分動作 I,微分動作 D のことであり,これらの 機能につては次項で解説する。

垂直系統では,LabVIEWを自動計測・制御の骨格 に据え,入力値としての4つの亀裂幅と4つの垂直 荷重を計測し,この応答制御値を4本独立にマイク ロジャッキへ電圧で出力するが,この処理系で は,AD・DA 変換に分解能16bitの信号処理機器と 励起電圧3.3Vのひずみアンプを用いている。

本システムのサンプリング周期は 80msec であ り,これは信号速度 10msec/チャンネルと垂直方 向の変位・荷重の各々のチャンネル数が4,即ち合 計チャンネル数8から 設定されている。

また, せん断方向の変位・荷重の計測は, データ ロガーによって静的に計測する。

2.5 自動制御アルゴリズム

図 - 4に,本システムの自動制御アルゴリズム を示す。図 - 4から知るように,本自動制御には 一般的なPID制御理論を導入しており,亀裂面の 隅角点ごとの垂直荷重 - 亀裂幅関係において, このアルゴリズムが,他とは独立に成立してい ると仮定されている。即ち,4本のマイクロ ジャッキの動作は互いに連動しない。

PID 制御では, 偏差 *e*(*t*) と出力値 *U*(*t*) との関係 に, (1) 式の伝達関数が仮定される。

$$U(t) = K_P \cdot e(t) + K_I \cdot \int e(t)dt + K_D \cdot \frac{d}{dt}e(t)$$
(1)

 K_p :比例ゲイン K_j :積分ゲイン K_D :微分ゲイン 上(1)式は, ラプラス変換され(2)式を得る。

$$U(s) = K_{P} \cdot \left[1 + \frac{1}{T_{I} \cdot s} + T_{D} \cdot s\right] \cdot e(s)$$
⁽²⁾

 T_{r} :積分時間 T_{p} :微分時間

この (2) 式中の *K_p*, *T_i*, *T_D*の3 つのパラメータ を適切に調整し,対象系の最適制御が可能とな る。

これらの3種のゲインの調整には、対象系の質量 や剛性等からシステム特性を同定し、それらの値か ら適切なゲインが設定されている。しかし本システ ムは、その構成要素が複雑であるばかりではなく、コ ンクリート亀裂面の凹凸が不均一であるがため に,システム特性を直接同定することは難しく, 種々の設定条件下で実験し,最適なゲインを選 定することにした。これらのパラメータ設定に ついては,次節に記述する。

3. コンクリートせん断亀裂の最適制御実験 手法の検討

著者らの知る限りでは,コンクリートせん断 亀裂実験において,手動実験結果と自動制御実 験のそれが,比較された例はないようである。手 動実験では,亀裂面の位置制御を人為作業に よって調整せざるを得ず,不可避のヒューマンエ ラーより 実験結果が少なからぬ影響を及ぼすこと が考えられる。

本論文では,コンクリートせん断亀裂の試験体 を作成し,実際に亀裂幅一定下での「手動実験」 と「比例ゲインKpを変えた自動制御実験」を執り行 い制御方法の相違と比例ゲインKpが実験結果に与 える影響について考察を加えることとする。

3.1 最適制御法確立のための実験プログラム

コンクリートせん断亀裂の応力伝達機構を解 明する「最適制御実験手法」を確立するには,比

表-4 自動計測・制御機器の性能一覧



例ゲイン K_p ,積分時間 T_1 ,微分時間 T_D の3種の パラメータの適切な調整が重要であることは先 に述べた。これには,厖大な組合わせが考えられ るが,本論文においては,研究の緒として比例動 作のみに限定し, K_p =10, K_p =40と2段階を設け, 亀裂幅 =0.5mmの1サイクル正負交番加力を与 えることにする。

上記の本実験シリーズは表-5のようであり,そのコンクリート材料性状は表-6のとおりである。

本実験の加力手順は,まず4本のマイクロジャッ キが純引張に近い状態となるように自動制御操作し, これを亀裂幅 が0.5mmとなるまで加力し続け,そ の後,手動制御と自動制御とに分けて,せん断力を 漸増・漸減する。

3.2 実験結果の比較・考察

図 - 5 にコンクリートせん断亀裂面の亀裂幅の 推移を,図 - 6 にせん断亀裂面の応力とせん断変 位の推移を示すが,両図には,参考として,早強 セメントを用いて同諸元寸法で製作し,圧縮強 度がほぼ同等であった,他のシリーズ試験体の亀 裂幅 =0.8mmによる手動実験結果を図(b)に併記 してある。

図 - 5より,2つの手動制御結果においは,亀 裂幅 0.5mm を保持できず,載荷途中で乖離を見 せ,更には自動制御下の比例ゲイン $K_p=10$ の加力 でも,亀裂幅に僅かな乱れが惹起されている。こ の比例ゲイン K_p を40まで増大させ,変位拘束速 度を大きく取ると,亀裂幅は十分な変動範囲に 収束していることが分かる。即ち,手動制御で は,せん断亀裂面の亀裂幅を3次元拘束するこ とは不可能なようである。

次に,せん断亀裂面の応力状況を図6に観察 すると,「せん断応力 - せん断変位 」および 「垂直応力 - せん断 」の資料から,手動制御 加力はもとより,K_p=10の自動制御加力でも,応 力曲線が局所で振動してしまい,応力性状の定 量に到らぬようである。しかし,亀裂幅が先に安 定したK_p=40の比例ゲインでは, - 関係と -

関係とも安定した結果が得られている。 本実験結果より,比例ゲインK_pを40ほどに取 ると,せん断亀裂の応力伝達機構における基本 4量(せん断変位,亀裂幅,せん断応力, 垂直応力)が同定されるようであるが,比例ゲ インをこれ以上に大きくした場合については, 今後精査すべき重要な事項と考えられる。

4. まとめ

コンクリート亀裂面の凹凸は激しく、そのせん断 亀裂接触における僅かな亀裂幅の齟齬から、伝達応 力場は激変することが予想される。この複雑な

表 - 5 試験体と比例ゲイン K, の設定値の一覧

試験体名	制御方法	K _P	TI	T _D
CW05MNU	手動		_	
CW05P10	自動	10		
CW05P40	自動	40	_	_

表-6 コンクリートの材料性状

最大骨材寸法	圧縮強度	割裂強度
20 [mm]	39.2 [MPa]	5.05 [MPa]



応力場を,従来,単軸もしくは2軸加力によって 拘束してきたが,このシステムによる本実験結 果から,2軸加力では亀裂面の3次元拘束が,ほ とんど不可能なことは明らかである。

本論文では,4軸加力による独自の自動制御 システムを開発し,せん断応力増減下の亀裂幅 の3次元拘束をはじめて実現可能なことを示し た。これまで多用されてきた手動実験法と自動 制御実験法を,亀裂幅一定のせん断加力に適用 し,その両者の結果の比較から,制御パラメータ の一つである「比例ゲインK_p」の影響について若 干の検討を行ったが,得られた結果は以下のようで ある。

コンクリート亀裂面の3次元拘束を安定させる
 には,手動制御はおろか,比例ゲインK_pが小さ
 い自動P制御でも不可能である。

2)所定の亀裂幅が保持されない場合には,せん断応力-せん断変位と垂直応力-せん断応力の各曲線が振動し,その定量化は望めない。

3) *K_p*を40まで大きくすると, 亀裂幅は保持され, せん断応力- せん断変位と垂直応力- せん断応力が高精度に定量化できる。

現在,比例ゲイン K_pを大きくした場合や,積 分動作 I,微分動作 Dをも取入れ,亀裂幅を0.1mm ~1.0mm に設定した自動制御実験を遂行中であ り,得られる結果の検証から,せん断亀裂の応力 伝達機構を解明する「最適制御実験手法」を確立 してゆきたいと考えている。

謝 辞

本研究において,北海道職業能力開発大学校・ 制御技術科・成田忠夫助教授には,貴重な助言, 並びに多大なるご協力を頂きました。ここに感 謝の意を表します。

参考文献

 Millard,S.G. and Johnson,R.P. : Shear Transfer across Cracks in Reinforced Concrete due to Aggregate Interlock and DowelAction, M. of Concrete Research, Vol.36, No.126, pp.123~137,1984.3

2) 李宝禄,前川宏一: 接触面密度関数に基づくコンクリー





トひびわれ面の応力伝達構成式, コンクリート工学 ,Vol.26,No.1,pp.123~137,1988.1

- 3) 佐々木仁,寺岡勝:人工軽量骨材コンクリートのひび割れ 面における応力伝達構成式,日本建築学会構造系論文集, 第550号,pp.111~118,2001.12
- 4) 篠原保二, 川道克祥, 石飛幸子: コンクリートのひび割れ 面における変位制御繰返しせん断挙動日本建築学会構造 系論文集, 第548号, pp. 101~106, 2001.10
- 5) 長谷川了一, 香取慶一, 篠原保二, 林靜雄: 100N/mm2 を超 える高強度コンクリートのひび割れ面におけるせん断挙 動に関する研究,日本コンクリート工学年次論文集, Vol26, No2. pp. 91~96, 2004,
- Bujadham Buja: The Universal Model for Transfer across Crack in oncrete, Department of Civil Engineering, The Graduate School of The University of Tokyo, March 1991.