論文 純ねじりを受けるRC部材の復元力特性の定式化

大塚 久哲*1・王 尭*2・石原 眞一*3・吉村 徹*4

本研究では純ねじりを受けるRC部材の耐震性能を把握するとともに,動的解析において必要とされる復元力モデルを提案することを目的としている.その履歴復元力特性およびエネルギー吸収性能を得るために,一般的なRC橋脚をモデルとした模型供試体を初期軸応力度と帯鉄筋量などをパラメータとして制作し,純ねじり交番載荷実験を行って履歴曲線を得た.その実験結果に基づき,コンクリート部材のねじり復元力モデルを提案する.

キーワード:ねじり, RC部材, 復元力特性, 履歴ループ

1.はじめに

従来,コンクリート構造においてねじりモーメ ントの影響は2次的なものとしてあまり重要視さ れてこなかった.しかし,最近では橋軸直角方向 に偏心した逆L型のRC道路橋脚が建設されるよ うになり,また,鉄筋コンクリート橋梁の長大化 に伴ってねじりモーメントの作用を適切に考慮し なければならない場合も生じており,ねじり荷重 を受ける部材の耐震安全性の確保が重要な課題と なっている.

地震動に対して非線形時刻歴応答解析を行う場 合,精度の良い履歴復元力モデルが不可欠である. しかしながら,既往の研究ではRC部材のねじり 耐力,曲げ・せん断に対する影響等を検討しては いるが,ねじりを受けるRC部材の非線形復元力 特性についての知見は少なく,また,RC部材の ねじり復元力モデルは提案されていない現状であ る.

以上の背景から,著者らは既に純ねじりを受け るRC部材の耐震性能を把握するために,一般的 なRC橋脚をモデルとした模型供試体を初期軸応 力度,帯鉄筋量,主鉄筋配置,コンクリート強度 等をパラメータとして制作し,その正負純ねじり 交番載荷実験を行って履歴曲線を得ている⁴⁾.本 文ではその実験結果に基づき,動的解析において 必要となるRC部材のねじり復元力モデルを提案 するものである.

2.実験概要と実験結果

(1) 供試体の概要

実験に用いた供試体の外形寸法を図1に示す.断面は正方形とし,局部破壊を避けるために両端にフーチングを付けた.ここで復元力特性の検討に用いた検討ケースは,既往の実験ケース(計11体)から履歴特性に及ぼす影響の大きい軸力(軸方向圧縮荷重),帯鉄筋量の異なる表1に示すような6体の供試体を選択した.供試体No.1を基本ケースとして各供試体の特徴を以下に述べる.

No.2,3は,No.1とコンクリート強度,主鉄筋,

*4(株)オリエンタル建設 福岡支店

帯鉄筋量の構成は同じである.異なる点は,No.1 供試体が軸力のない状態でねじり載荷を行うのに 対し,No.2は設計基準強度の5%,No.3は同じく 10%の軸力を作用させた状態で載荷させたことで ある.

No.11,4,7は,No.1,2,3の帯鉄筋間隔が30mmで あるのに対し,60mmとしている.帯鉄筋間隔30, 60mmの場合,帯鉄筋の体積比はそれぞれP_t=0.96%, 0.48%になる.これらの供試体の結果を用いて初 期軸応力度および帯鉄筋の体積比をパラメータと した履歴ループの定式化を検討する.



図1 供試体概要(単位mm)

供試体 No.	設計基準 強 度 (N/mm ²)	軸 力 (Mpa)	帯鉄筋	軸方向 鉄 筋
1	40	0.0(0%)	D6 ctc30	D13 均等
2	40	2.0(5%)	D6 ctc30	D13 均等
3	40	4.0(10%)	D6 ctc30	D13 均等
11	40	0.0(0%)	D6 ctc60	D13 均等
4	40	2.0(5%)	D6 ctc60	D13 均等
7	40	4.0(10%)	D6 ctc60	D13 均等

注:ctc30は横方向間隔が30mmであることを示す.

^{*1} 九州大学大学院工学研究院教授 工博(正会員)

^{*2} 九州大学大学院工学府建設システム工学専攻

^{*3 (}株)構造計画研究所 熊本構造計画研究所 応用力学室



写真1 載荷装置と供試体

(2)実験装置

写真1は純ねじり載荷装置のフレームにセット した供試体を示す.供試体は12本のPC鋼棒(プ レストレス各78kN)で供試体の基部フーチングを フレームに固定し,20本の高力ボルトで供試体の 頭部を頭部架台に固定する.

軸力用ジャッキから球面用先端金具,回転シャ フトとねじり載荷用頭部架台を介して,供試体に 軸力をかける.回転シャフトはシャフトケースの 中で軸方向にスライド移動でき,供試体の軸方向 長さが変化しても一定軸力を作用させ続けること ができる.

ポンプからの油圧を2本のねじり載荷用ジャッ キに等しく伝達させることで,純ねじり荷重を発 生させ交番載荷実験を行う.

交番載荷としては,1往復目は正負方向にそれ ぞれひび割れ発生まで載荷した.2往復目以降は 載荷する振幅(各ループの最大ねじり角,± max)を徐々に増加させた.

(3) 使用材料

コンクリートの目標強度は表1 に示すように 40N/mm²とした.鉄筋は SD295 を使用した.主鉄筋 は表1に示すように D13 とした.D6(帯筋)の降 伏ひずみは0.2%オフセット法による.

(4) 実験結果

図2~7に各供試体のT- 曲線を示す.図に は実験で得られたひび割れ発生点,降伏点,最大 耐力点を結んだスケルトンを併記した.これらの 具体的な数値を表2に示す.スケルトンの計算値 については,現在検討中4)であり,本論文の主題で はないので,ここでは述べない.

(5) 履歴特性の特徴

実験結果より、純ねじりを受けるRC部材の履 歴ループは全体として原点志向型に近いことが示 された。ただし最大耐力以前の履歴ループは、除 荷勾配と載荷勾配がほぼ等しく,原点志向のない 紡錘型であり,塑性率の増加とともにS字型の履 歴ループとなっていることがわかる.

これに対し,曲げを受けるRC部材に対する武 田モデル¹⁾は、除荷時の戻り勾配がモーメント0の 点まで一定であるため,本実験の挙動を表現でき ない。岡本モデル²⁾でも第3剛性に入ると武田型 と同じように除荷時戻り勾配が一定であるため、 やはり実験結果と異なるループになる。

この結果,本実験結果から得られた履歴ループは、既存の履歴モデルによる表現が困難であると 判断した.



ひび割れ発生 No		降伏点		最大耐力		降伏点から最大	
110.	ねじり角 (rad)	荷重 (kN・m)	ねじり角 (rad)	荷重 (kN・m)	ねじり角 (rad)	荷重 (kN・m)	(kN · m/ rad)
1	0.0044	53.5	0.0054	63.6	0.0456	93.6	746
2	0.0037	72.7	0.0047	85.6	0.0424	99.1	358
3	0.0042	87.6	0.0053	98.5	0.0236	106.1	415
11	0.0030	61.6	0.0049	62.8	0.0439	75.3	367
4	0.0038	78.1	0.0049	81.0	0.0067	85.5	2500
7	0.0044	95.2	0.0050	103.8	0.0061	108.6	4363

3.ねじり復元カモデルの提案 (1)提案履歴ループのパラメータと特徴 本研究では,前章に示した履歴曲線の特徴よ りねじり部材の復元力特性に影響を及ぼす要因 として,初期軸応力,帯鉄筋の体積比及び塑性 率の3つを提案履歴ループのパラメータとして 設定する.手順として,まず減衰定数(h)を塑性 率(µ)と初期軸応力(N₀)及び帯鉄筋の体積比 (P₁)の関数として実験結果より決定する.次に, 供試体ループ特有のくびれを表現できる除荷曲 線関数を,種々の関数の組み合わせを吟味して 決定する.提案する復元カモデルの概念図を図8 に示す.

(2) 塑性率 µ と等価減衰定数 h の相関図 供試体ごとに,ねじり荷重 T とねじり角



図8 履歴ループの概念図

の関係を,ねじり角塑性率µ 20の履歴ループに て確認し,等価減衰定数を算出した.ねじり角塑 性率µは,最大ねじり角 _{max}を各供試体の降伏時 ねじり角 _yで除した値とする.塑性率µと等価減 衰定数hの関係を図9~図14に示す.



(3) 等価減衰定数 h の関数近似

図9~図14のプロット図の形状に鑑み,各供 試体における等価減衰定数hを,塑性率 µ =1 を 境として式(1-1)のように表現することとした.

$$h = \begin{cases} X + Y & (\mu < 1) \\ \\ Min(X \cdot \mu + Y, A \cdot (C + e^{-B \cdot \mu})) & (\mu \ge 1) \end{cases}$$
(1-1)

ここに, X, Y, A, B, C は実験定数である.

式(1-1)を用いて算出した等価減衰定数と実験 結果から求めた等価減衰定数が一致するように, まずNo.1~3の3つの供試体に対し,係数X,Y, A,B,Cを求めると図15のプロットを得る.ここ で各係数の具体的な数値は表3の上3段に示して いる.実験はN₀=0,2,4MPaの3ケースである が,N₀=2を中点としてそれぞれの係数が直線的 に変化すると仮定すると図中に示すような直線 で表わせる.

同様に,No.11,4,7の3つの供試体に対し,係 数X,Y,A,B,Cを求めると,図16のプロットを得 る.ここで各係数の具体的な数値は表3の下3段 に示している.ここでもN₀=2を中点としてそれ ぞれの係数が直線的に変化すると仮定すると図 中に示すような直線で表わせる.

これらの係数式を用いて算出した等価減衰定 数と実験結果から求めた等価減衰定数との一致 度を図18から図23まで示す.(図中凡例の**は 累乗を示す)

ここで改めて,係数X,Y,A,B,Cを初期軸応力 度N₀(MPa)と帯鉄筋の体積比P,を変数とする関数 で表すことを考える.定式化は2パラメータで あることから,各係数と初期軸応力度N₀と帯鉄 筋量P,は,3次元空間での相関となる.

定式化の方法を 2 N₀ < 4 区間の係数 A を例 にとって説明する . 図 17 に示すように,まず, No.2,3 の係数 A と No.4,7 の係数 A をプロット し,それぞれ直線で結ぶ.この2 つの直線より, N₀=N₁ なる任意点 M₁ と M₂ をそれぞれ求め,その間 を直線と仮定する.この直線上で,P₁=P₁ なる点 の係数 A を算出する式を求める.

ここで算出式は N_oP_t, N_o, P_t および定数項から なるものとし, 各項の係数を求めた.他の係数 X,Y,B,C においても,同様である.結局,各係数 と初期軸応力度 N_oと帯鉄筋の体積比 P_t の相関式 は,式(1-2)~式(1-6)で表せるものとした.



表3 係数X,Y,A,B,C

供試体	Х	Y	A	В	С	軸応力度 N _o (Mpa)	帯鉄筋の 体積比 P _t
No.1	0.0328	0.1185	0.200	0.180	0.510	0	0.0098
No.2	0.0339	0.0797	0.400	1.250	0.340	2	0.0098
No.3	0.0581	0.0368	0.800	1.600	0.200	4	0.0098
No.11	0.0488	0.1253	0.190	0.860	0.770	0	0.0049
No.4	0.0564	0.0409	0.230	0.890	0.720	2	0.0049
No.7	0.0700	0.0297	0.090	0.150	1.600	4	0.0049
$\zeta = \begin{cases} -0.653 N_0 P_t + 0.007 N_0 - 3.265 P_t + 0.0648 & (N_0 < 2) \\ 1.082 N_0 P_t + 0.0015 N_t - 6.755 P_t + 0.0759 & (N_t > 2) \end{cases} $ (1-2						²⁾ (1-2)	

$$Y = \begin{cases} 4.653 N_0 P_t + 0.0013 N_0 - 0.753 P_t + 0.0739 & (N_0 \ge 2) \\ -3.225 N_0 P_t + 0.0102 N_0 - 1.388 P_t + 0.1321 & (N_0 < 2) \\ -3.225 N_0 P_t + 0.0102 N_0 + 14.35 P_t - 0.018 & (N_0 < 2) \\ 55.10 N_0 P_t - 0.340 N_0 - 75.51 P_t + 0.7400 & (N_0 \ge 2) \\ \end{cases}$$
(1-3)
$$B = \begin{cases} 106.1 N_0 P_t - 0.5050 N_0 - 138.8 P_t + 1.540 & (N_0 < 2) \\ 111.2 N_0 P_t - 0.9150 N_0 - 149.0 P_t + 2.360 & (N_0 \ge 2) \\ 111.2 N_0 P_t - 0.9150 N_0 - 53.06 P_t + 1.030 & (N_0 < 2) \\ -104.1 N_0 P_t + 0.950 N_0 + 130.6 P_t - 0.800 & (N_0 \ge 2) \\ \end{cases}$$
(1-6)

(4)履歴ループの関数近似

No.1~3,No.11,4,7の計6つの供試体の履歴 ループの形状を観察し,これまでの研究³⁾も参考 にして,式(2-1)~式(2-6)のように除荷関数式 を仮定する.

$$f = C' \cdot y_1 + (1 + C') \cdot y_2$$
 (2-1)

$$y_1 = \sin(-1.5\pi \cdot x^p)$$
 (2-2)
$$y_2 = 1 - e^{-qx}$$
 (2-3)

$$C' = \frac{2 \cdot \beta + 1 - 0.5 \cdot \pi \cdot h}{2(\alpha + \beta + 1)}$$
(2-4)





ここで,

$$a = \frac{1}{p(1.5p)^{1/p}} \sum_{m=0}^{\infty} \left\{ (-1)^m \frac{(1.5p)^{1/p+2m+1}}{(2m+1)!(1/p+2m+1)} \right\} (2-5)$$

$$b = \frac{1}{q} (e^{-q} - 1)$$
(2-6)

式(2-1)を用いて算出した履歴ループと実験結 果の履歴ループが一致するように,No.1 ~ 3の 3つの供試体及びNo.11,4,7の3つの供試体に 対し,別々に係数p,qを求めると,図24及び25 を得る.ここで各係数の具体的な数値は表4に 示している.この図から,係数p,qはともに初

供 試 体	р	q			
No.1	1.5	4.0			
No.2	1.3	4.0			
No.3	1.2	4.5			
No.11	1.6	4.8			
No.4	1.3	5.0			
No.7	1.3	5.2			

表4 係数p.g

 $p = \begin{cases} 5.102N_0P_r - 0.150N_0 - 12.04P_r + 1.600 & (N_0 < 2) \\ -12.25N_0P_r + 0.070N_0 + 24.49P_r + 1.160 & (N_0 \ge 2) \end{cases} (2-7)$ $q = \begin{cases} -20.41N_0P_r + 0.200N_0 - 163.3P_r + 5.600 & (N_0 < 2) \\ 30.61N_0P_r - 0.050N_0 - 265.3P_r + 6.100 & (N_0 \ge 2) \end{cases} (2-8)$

期軸応力 №を変数とする直線で表せると仮定す ると,図中に示す直線を得る.

さらに,等価減衰定数の関係近似と同様に, 係数 p,q を初期軸応力 N₀と帯鉄筋の体積比 P_tを 変数とする関数で表すと式(2-7),(2-8)で表せ る.

ここで,No.2とNo.4供試体において,関数近 似による曲線と実験による履歴ループの比較を 行った.その結果を図26,27に示す.ここで座 標軸は無次元化しており,図8の第1象限から第 3象限までのカーブを示している.これらの図か ら,両者はよく一致していることがわかる.こ のようにして関数近似した履歴ループから求め た等価減衰定数と実験値との比較を図28~33に 示す.図18~23と比較して精度は落ちるが,こ れは履歴ループを関数近似したことによる.





最後に実験による履歴ループと関数近似による提案ループを供試体 No.2 および No.4 で比較 すると,図 38 および図 39 を得る.提案式は図 に見られるような精度を有するものである.

4.まとめ

本論文では,純ねじりを受ける RC 部材の交番 載荷実験により得られた結果をもとに,純ねじ りを受ける RC 部材の復元力特性を提案した.

本研究で提案した復元力特性の特徴について まとめると以下のようである.

- ・塑性率 µ により等価減衰定数 h を規定した.
- ・規定した等価減衰定数と初期軸応力度,帯 鉄筋量によりループの形状を定め,除荷曲 線を決定した.

これらの履歴特性は,RC部材の履歴復元力 特性として設計で多用される武田モデルなどと 挙動の特性が異なる.本提案モデルと実験結果 の比較による検証の結果,供試体に関しては, その履歴復元力特性をほぼ再現できている。

謝辞

九州大学大学院矢葺亘助手,山崎智彦技官,福岡県庁高 田豊輔氏(当時学部4年生)および吉村徹氏(オリエンタ ル建設(株))には特に実験の実施に関しまして種々の御 協力をいただきました.記して謝意を表します.

- 参考文献
- Takeda.T. et al:Reinforced Concrete Response to simulated Earthquakes, ST12, ASCE, pp.2557-2573, 1970.12
- 2) 岡本,加藤:PC造建物の地震応答性状,プレストレ ストコンクリート,Vol.33,No.4,pp.52-63,1991
- 3) 大塚,矢葺,石原,浦川,角本:PC鋼材が偏心配置 されるPC箱桁の復元力特性に関する研究,プレストレ ストコンクリート,Vol.44,No.1,pp.65-72,2002.
- 4)大塚,王,高田,吉村:純ねじりを受けるRC部材の 履歴特性に影響を及ぼすパラメータに関する実験的研 究,投稿中