論文 軸力と曲げ・ねじりの載荷周期が異なる R C 部材の履歴特性

大塚 久哲*1・白石 昭寿*2・宇山 友理*3

要旨:本研究では,一般的なRC橋脚をモデルとした模型供試体を作製し,RC部材に軸力を変 動させた状態でねじり荷重・曲げ荷重を交番載荷させる実験を行った。本実験は,軸力が変動す る状態と軸力が変動しない状態でのRC部材の履歴特性の比較を目的に行ったものである。比較 の対象は,履歴曲線,等価減衰定数,エネルギー吸収量である。 キーワード:軸力・曲げ・ねじりの複合荷重,交番載荷,異なる載荷周期の影響

1. はじめに

著者らは,正方形断面のRC橋脚を対象にこれまで軸力-曲げ-ねじりが同時に作用する(いわゆる 複合応力状態)時の復元力特性や相関曲線を一連 の実験によって明らかにしてきた¹¹²³。これまでの実 験では軸力を一定として行ってきたが,実際の地震 動では軸力が一定ではないことを考慮して,今回新 たに変動軸力状態における実験を6体追加したので その結果を報告する。

2. 実験概要

2.1 供試体諸元

実験の概要を,図-1,2に示す。供試体は,400mm × 400mmの充実矩形断面であり 柱部分の長さは 1600 mm である。また,主鉄筋の径はD13,帯鉄筋の径はD6,かぶりは15mm である。載荷タイプ は,曲げ荷重のみの純曲げ型とねじり荷重のみの 純ねじり型,曲げ荷重とねじり荷重の影響を同程 度とした中間型の3ケースとした。コンクリート の設計基準強度は _{ck}=40 N/mm²,帯鉄筋間隔 (30mm)は共通とした。表-1に今回対象とした検 討ケースの一覧を示す。なお,これまでに行って きた変動軸力実験以外の実験の詳細については, 参考文献1),2),3)を参照されたい。

2.2 載荷サイクル

曲げ荷重・ねじり荷重と軸力の載荷周期の比は 4:1とし,軸力の変動域は,640kN ± 320kNとし た。また,変動軸力 type1 は曲げ・ねじり荷重が 最大のときに軸力が最小となるように,変動軸力 type2 は曲げ荷重・ねじり荷重が最大のときに軸 カが最大となるように載荷した。変動軸力 type1 と変動軸力 type2 の載荷サイクルのイメージを 図 -3 に示す。



図-1 供試体概要(単位mm)



図-2 載荷状況

*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 修士課程2年

^{*3} 九州大学 工学部地球環境工学科 4年

	軸力状態	軸力	載荷	圧縮強度	引張強度	静弹性係数
		(kN)	パターン	(N/mm^2)	(N/mm^2)	(N/mm^2)
	一定軸力	640	純曲げ型	40.6	2.9	24.6
			<u>純ねじり型</u>	35.3	4.1	23.9
			中間型	50.4	4.0	35.5
	変動軸力	640 ± 320	<u>純曲げ型type1</u>	50.5	3.2	29.5
			_ 純曲げ型type2	51.2	3.7	32.6
			純ねじり型type1	45.2	3.0	31.0
			純ねじり型type2	48.9	3.0	31.4
			中間型type1	52.2	3.3	33.3
			中間型type2	46.4	3.4	27.2

表-1 検討ケース一覧



図 -3 変動軸力実験における曲げ・ねじり荷重1ループの載荷イメージ

3. 実験結果

3.1 曲げ荷重 - 曲げ変位関係の比較

図 -4,5に一定軸力と変動軸力の純曲げ型と中 間型の曲げ荷重 - 曲げ変位関係のグラフを示す。 グラフを比較すると,軸力の影響が顕著に表れて いることがわかる。type1では各ループの変位が 最大のところで荷重が大きく落ちているのに対 し,type2では荷重が上がる傾向にある。これは type1では変位が最大となる時に軸力は最小とな り耐力が落ちるからであり,type2では変位が最 大となる時に軸力も最大となり耐力があがるから である。その影響により最大耐力に大きな影響が 表れている。

3.2 ねじり荷重 - ねじり角関係の比較

図 -6,7に一定軸力と変動軸力の純ねじり型と 中間型のねじり荷重 - ねじり角関係のグラフを示 す。まず,純ねじり型を比較する。type1では,各 ループで見ると,後半耐力が伸びにくくなってお り,type2では,後半急激に耐力が伸び,それに 伴い最大耐力も大きく出ていることがわかる。次 に,中間型を比較する。中間型も純ねじり型同様, type1とtype2で各ループの後半の耐力の伸びに 大きな差がある。また,最大耐力を見ると,type2 では一定軸力よりも大きくなるが,type1では一 定軸力よりも小さくなっている。曲げのときと同 様,軸力が大きい時の方が耐力は大きくなりやす いという傾向が見られる。

3.3 実験値と理論値の骨格曲線の比較

図-8 に純曲げに関する骨格曲線の実験値と理 論値を比較する。理論値は軸力が320kN, 640kN, 960kNの3パターンに対し汎用コードを用いて求 めた。図に見られるように理論値は軸力の大きい 部材の耐力が大きくなっている。実験耐力の最大 値は大きい方から, type2, type1, 一定軸力の順 になっている。まず一定軸力の場合を見ると,実 験値は640kNの理論値より若干大きく,安全側の 理論値となっている。変動軸力 type2 では最大変 位時に軸力が最大となることから ,一定軸力の最 大耐力よりも大きくなり,さらに最大軸力960kN の理論値よりも大きくなっている。また,変動軸 力type1でも一定軸力の耐力より大きくなってい る。この場合、最大変位時に軸力が320kNと最 低となるにも関わらず,変動軸力の影響で耐 力は640kNの理論値を越える結果となった。



(a) 一定軸力



(b) 変動軸力 type1 図-4 純曲げ型の荷重-変位関係



120 90 60 30 曲げ荷重(kN) 0 -30 -60 -90 -120 0 変位(mm) 30 60 -90 -60 - 30 90 (a) 一定軸力



(b) 変動軸力 type1 図-5 中間型の荷重-変位関係



(c) 変動軸力 type2







(c) 変動軸力 type2

図 -6 純ねじり型の荷重 - ねじり角関係

(b) 変動軸力 type1



図 -7 中間型の荷重 - ねじり角関係



また,図-6に見られるように純 ねじり型の実験耐力の最大値も 大きい方から,type2,type1, 一定軸力の順になっている。一 方,中間型では図-5あるいは 図-7に見られるように,最大耐 力は大きい方からtype2,一定 軸力,type1の順となっており, 最大耐力の大きい順番が変動し ている。これは,複合応力状態 (中間型)の方が軸力変動の影 響を大きく受けることを示して いる。

3.4 等価減衰定数の比較

図 - 9 に等価減衰定数の比較 を行う。一つのグラフに一定軸 力と変動軸力 type1,変動軸力 type2のグラフを載せている。 また,中間型では,曲げで出し たものとねじりで出したものそ れぞれを載せている。さらに, グラフの x 軸は,曲げでは各 ループの最大の曲げ変位を,ね じりでは各ループの最大のねじ り角を用いている。比較した結 果、グラフの形状は一定軸力状 態と変動軸力状態で大差はない 結果となっている。しかし,純 曲げ型,中間型,純ねじり型の どの時も変動軸力 type2の値が 一番小さくなるという傾向が見 られる。



40

図-8 実験値と理論値の骨格曲線の比較



3.5 エネルギー吸収量の比較 図-10,11にエネルギー吸収 量と累積エネルギー吸収量の比 較を行う。x軸は図-9と同じで ある。エネルギー吸収量は図-4 から図-7の各ループの囲む面 積を算出しており,両図の縦軸 に示す次元を有している。これ らの図を比較すると,エネル ギー吸収量,累積エネルギー吸 収量ともに,どのパターンのと きも大差がない結果となってい る。つまり,一定軸力,変動軸 力 type1, 変動軸力 type2 では ループの形はそれぞれ異なる が、ループの面積にはほとんど 差がないといえる。

3.6 ひび割れ幅,ひび割れ本数 関係の比較

図 -12,13,14に最大ひび割 れ幅,残留ひび割れ幅,ひび割 れ本数関係の比較を行う。ここ でひび割れ本数とは,供試体の 任意の面の中央に部材軸線を引 き,その線を通過したひび割れ の数とした。また,図の×軸は 等価減衰定数のときと同様のも のを用いている。比較すると, ひび割れ本数は,純ねじり型・ 中間型では,変動軸力時の方が 少ないが,純曲げ型では大差な い。ひび割れ幅はいずれの場合 にも変動軸力時の方が大きい。

4 まとめ

本検討で得られた知見をまと めると以下のとおりである。

(1)軸力が変動することによ り,荷重-変位関係のループの

形状は変わる。特に軸力が増えるときに曲げ・ね じりが大きくなる場合(type2)には,履歴曲線 の先端が尖っている。

(2)曲げ荷重 - 曲げ変位関係,ねじり荷重 - ね じり角関係の履歴曲線において,純曲げ型,純ね じり型,中間型の載荷パターンにかかわらず変動





軸力 type2 の最大耐力が最も大きくなった。

(3)骨格曲線で比較すると,純曲げ型・純ねじ り型では最大耐力の大きさが,type2,type1,一定 軸力の順になっているのに対し,中間型では type2,一定軸力,type1となっており,複合応力 状態の方が変動軸力の影響を受けやすいことがわ かった。

(4)等価減衰定数は,載荷パターンにかかわら ず変動軸力 type2の場合が小さい。

(5)エネルギー吸収量に関しては変動軸力・載

荷パターンにかかわらず結果には大差がない。

(6)ひび割れは,変動軸力時の方がひび割れ本 数は小さく,ひび割れ幅は大きくなる傾向にあ る。



図-14 純ねじり型のひび割れ本数と幅

参考文献

1) 大塚久哲,竹下永造,王尭:軸力,曲げおよびねじりの複合荷重を受けるRC部材の履歴復元 カに関する実験的考察,土木学会地震工学論文 集, Vol.27,pp.1-8,2003.

2) 大塚久哲,王尭,高田豊輔,吉村徹:純ねじ りを受けるRC部材の履歴特性に影響を及ぼすパ ラメーターに関する実験的研究,土木学会論文集,No.739/v-60,pp.93-pp.104,2003.

 大塚久哲,竹下永造,浦川洋介:軸力,曲げ /せん断及びねじりの複合荷重を同時に受けるR C部材の耐震性能と相関特性,土木学会論文集 ,No.801/1-73,pp.123-pp.139,2005.