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¹⁰²³³。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 σ_{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 戴荷サイクル

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 力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 载荷状況

*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
		純ねじり型	35.3	4.1	23.9
		中間型	50.4	4.0	35.5
変動軸力	640±320	純曲げ型type1	50.5	3.2	<u>29. 5</u>
		純曲げ型type2	51.2	3.7	32.6
		純ねじり型typel	45.2	3.0	<u>31. 0</u>
		純ねじり型type2	<u>48. 9</u>	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 間型の曲げ荷重一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 ねじり荷重ー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ー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。





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 x 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

 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 力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.

3) 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/I-73, pp. 123-pp. 139, 2005.