ダンパーを柱に内蔵するアウトフレーム型制振補強工法 に関する研究

A Study on Seismic Retrofit Method by Outer Frame Type of Column with Built-in Damper

> 泉澤 喬* 高橋 Takashi Izumizawa Koji Ta 飯塚 信一** Shinichi Iizuka

高橋 孝二^{*} Koji Takahashi

要 約

本論文では、粘弾性ダンパーシステム(粘弾性ダンパーおよび軸力伝達機構から構成される)を柱に 内蔵した場合のフレームおよびダンパーシステムの耐震性能を確認するため、ダンパーシステムを柱に 内蔵した1層1スパンの実大フレームを対象とした静的載荷実験を行った.その結果、ダンパーシステ ムは所定の性能を示し、耐震性能を有することを確認した.また、実験を模擬する解析モデルを提案し、 実験結果と比較することによりその妥当性について検証した.

目 次

- §1. はじめに
- §2. 水平載荷実験
- §3. 軸力伝達機構の性能確認実験
- §4. 解析モデルの妥当性の検証
- §5. まとめ

§1. はじめに

本工法は、既存建物の外周部に粘弾性ダンパーシステム¹⁾を柱に内蔵する鉄骨フレームを設け、増設 RC スラ ブにより既存建物と接合させるアウトフレーム工法(本 工法を Built-in Damper (BiD)フレーム工法と称す)で ある.アウトフレーム工法はアウトフレームの長期軸力 や地震時の変動軸力をアウトフレーム柱で負担できるた め躯体への負荷が小さく、開口部の採光や避難突入口を 妨げることなく補強できることに特徴がある.尚,この 粘弾性ダンパーシステムは、上述の軸力を負担する軸力 伝達機構を有し、建物各階に生じるせん断変形を粘弾性 ダンパーユニットに集中させることで、地震時のエネル ギーを吸収する.また、本ダンパーシステムは、実大載 荷試験によりその性能の確認およびダンパーシステムの 履歴挙動を再現する解析モデルの提案がされている¹⁾.

本論文では、この粘弾性ダンパーシステムを柱に内蔵 した1層1スパンの実大フレームを対象とした静的載荷 実験を行い、フレームを含めたダンパーシステムの性能 について確認するとともに、実験との比較により解析モ デルの妥当性について検証を行った.



図一1 試験体形状

表一1 材料試験結果

	形状	降伏点耐力 [N/mm ²]	引張強度 [N/mm ²]
柱	600 🗌	336	514
梁	700H	357	523
ダイヤフラム	t=32	377	528

§2. 水平載荷実験

2-1 試験体概要

試験体形状を図ー1 に示す.形状は想定階高 2800 mm およびスパン 5000 mm の1層1スパンの実大平面フレ ームである.柱は□-600×600×22 (BCP325)の鋼管柱, 梁はH-700×300×13×24 (SN490)を用いる.ダンパー システムは図ー1 に示すように柱中央位置に配置され, 上下のプレート(t=60)を介して柱と接合されている. 表-1に柱および梁の材料試験結果を示す.粘弾性ダン パーの詳細図を図-2に示す.粘弾性体には厚さ15 mm の高減衰ゴムを使用し,軸力伝達機構の高さは回転軸(拳 骨部)の芯-芯間長さで1050 mm とし,上下プレートで 一体化させた構成となっている.上下プレートには軸力 をスムーズに伝達させるため,十字型の補強リブが取付 いている.

^{*} 建築設計部構造課

^{**} 技術研究所

2-2 実験方法

加力装置の概要を図-3、図-4に示す.水平力は載荷 能力 2000 kN の静的アクチュエータ (ストローク±300 mm)による正負交番漸増繰返し載荷とし,各柱の上部 に設置した 3000 kN 油圧ジャッキにより, 初期軸力とし て圧縮軸力および引張軸力を作用させた. 圧縮軸力は 図-3のように柱の上に油圧ジャッキを設置し、上方の 加力フレームで反力を取ることで柱に圧縮力を与え、引 張軸力は図-4のように加力フレーム梁の上にジャッキ を設置し、柱1本あたり4本のPC 鋼棒を通して引張力 を柱に与えた. ダンパーシステム部の計測計画の概要を 図-5に示す.変位については粘弾性ダンパーシステム 上部・下部プレートの水平変位、および鉛直変位、粘弾 性ダンパーの水平変位(ダンパー変位)を計測した。制 御対象変位となる層間変位は梁のスパン中央部において マグネスケールを用いて計測した.また,熱電対を用い て粘弾性体の内部温度を計測した.ひずみについては、 柱・梁の材端、軸力伝達機構の中央・上下端、パネル部 分にひずみゲージを添付して計測した.

加力ケース一覧を**表-2**に示す. 試験体の各柱にはダ ンパーシステムの圧縮側の長期許容鉛直荷重にあたる -2000 kNを限度とし, 圧縮軸力3ケース, 引張軸力3 ケースの初期軸力を作用させた. HC-0 および HT-0 は実 験の安全上, それぞれ-100 kN, 100 kN の軸力を作用さ せて水平載荷を行った.

加力スケジュールを図-6に示す.加力スケジュール は制御対象変位を層間変形角として 1/500~1/75 まで 加力した.層間変形角は試験体の階高を 2800 mm として 求め,各変形角において圧縮軸力ケースでは 3 ループず つ,引張軸力ケースでは 2 ループずつ加力した.

2-3 実験結果

層せん断力 - 層間変位関係およびせん断力 - ダンパー 変位関係を図-7,図-8に示す.層せん断力はアクチュ エータの値,せん断力は層せん断力の1/2の値を用いる. 尚,図-7,図-8のHT-50の実験結果は他の加力ケース と比べて小さなループを示しているが,これは加力冶具 の制約上,大きな引張軸力をかけられず,加力を層間変 形角1/100までとしたためである.

図-7より,図中には載荷開始から終了までのダンパ ー平均温度も示す.図より,層せん断力 – 層間変位関係 に軸力の違いによる有意な差は見られない.1ループ目 の荷重が2ループ目,3ループ目の荷重と比べてわずか に大きな値を示すが,同じ層間変位においてループ形状 に有意な差は見られない.HC-0が他の加力ケースに比べ 各サイクルとも大きな荷重を示しているが,これは高減 衰ゴムの特性で,初期載荷に見られる荷重の増大と考え られる.(※高減衰ゴムは製造時に内部残留する応力や分 子間の絡み等により,初期載荷時は荷重が増大すると考 えられている.²⁾)





step

-50



図-8より,前述のようにHC-0には初期載荷に見られ る荷重の増大が見られるが、全ケースにおいて有意な差 は見られない. 図-7の層間変位と比較するとダンパー 変位はわずかに小さな値となっている. これは水平載荷 によってダンパーユニットに回転が生じたため、粘弾性 体のせん断変形が層間変位と比べて小さくなったと考え られる. 層間変位に対するダンパー変位の割合は層間変 形角 1/500, 1/150, 1/75 でそれぞれ約 0.50, 0.70, 0.77 と,層間変位が増加する程層間変位に対するダンパー変 位の割合は大きくなる.

粘弾性ダンパーのせん断ひずみ(粘弾性体の厚さ15 mmに対するダンパー変位の割合)を表-3に示す。ダ ンパーのせん断ひずみは設計クライテリアの層間変形角 1/150 で約 90%, 層間変形角 1/100 で約 140%を示す.

実験結果から算出した等価剛性(Keq)および等価粘 性減衰定数(Heq)とダンパーのせん断ひずみの関係を 図-9、図-10 にそれぞれ示す。

等価剛性としてはせん 断力 – ダンパー変位関係上で最大変位点と原点を結ぶ直 線の勾配を用いた.等価粘性減衰定数は Biggs の略算法 (モード歪エネルギー法)より求めた³⁾.尚,等価剛性と 等価粘性減衰定数の算出には各振幅の3ループ目(引張 軸力ケースでは2ループ目)の実験結果を用いており,

温度依存を直線近似して算出した20℃での換算値と しいる. また、図中には実大静的載荷実験結果の近似曲 線と、粘弾性ダンパーの性能評価試験結果⁴⁾の近似曲線 もあわせて示している. 性能評価試験はダンパー温度20 ℃,周波数 0.1 Hz の正弦波を入力波とした動的実験であ る. 図-9より, HC-0 は他の加力ケースよりやや剛性が 高くなっているがどの加力ケースでも概ね同様の傾向を 示している.ひずみが0%~100%の間では、ひずみが増 大する程に等価剛性は低下するが、ひずみ100%以降で は 25 kN/mm~30 kN/mm 程度と概ね一定の値を示し ている.また,HC-0の場合はひずみが微小な領域では



表一3 ダンパーのせん断ひずみ (a) 圧縮軸カケース

		(0		тщууу	~					
	層間変形角 (rad)	1/500	1/250	1/200	1/150	1/125	1/100	1/75		
	せん断ひずみ (%)	19	48	63	89	111	143	194		
(b)引張軸力ケース										
	層間変形角 (rad)	1/500	1/250	1/200	1/150	1/125	1/100	1/75		
i	1 1 1/15 11 18 12 (0.0	10	1.5	20	0.0	100	100	105	Î	



HC-100, HC-200 より比較的高い等価剛性値を示すが, ひ ずみ100%以降の領域では全ての加力ケースで概ね同様 な値を示している. これは HC-0 は最初に行った実験で あり、粘弾性体が加力を受けていないため繰返し劣化の 影響が少なく、他の加力ケースと比較して剛性が高くな ったためと考えられる.また、図-10より、等価粘性減 衰定数は圧縮軸力ケース, 引張軸力ケースにかかわらず 全てのひずみ領域で 0.2~0.25 程度と概ね一定の値を示 しており、等価剛性、等価粘性減衰定数とも軸力の違い

による大きな差は見られず,性能評価試験から得られた 近似曲線よりも小さな傾向を示す.これは参考文献2) での実験結果(※粘弾性体の載荷試験(周波数0.001 Hz と 0.1 Hz)が行われており,比較的載荷速度の速い0.1 Hzの試験体の履歴ループの傾きがより大きく高剛性と なり,履歴の膨らみも大きくエネルギー吸収が大きくな ることが示されている)においても同様の検証がなされ ており,今回用いた高減衰ゴムについても同様な振動数 依存性を有しているため,等価剛性・等価粘性減衰定数 ともに実大静的載荷実験の結果が性能評価試験結果より 小さな値になったと考えられる.

§3. 軸力伝達機構の性能確認実験

3-1 試験体概要

試験体形状を図-11 に示す. 試験体は図-1 の水平載 荷実験で用いた試験体と同じだが,軸力伝達機構の性能 を確認するため,両側柱に取付いている粘弾性ダンパー ユニットを取り外し,軸力伝達機構のみで水平力を負担 するようにした.

3-2 実験方法

加力装置および計測計画についても基本的には図-3, 図-4 および図-5の水平載荷実験と同じである.

加力ケース一覧を**表-4**に示す. 試験体の各柱には圧 縮軸力3ケース,引張軸力3ケースの初期軸力を作用さ せた.加力スケジュールは水平変位を±30mmで2ルー プの振幅を与えた. VC-0 および VT-0 は実験の安全上,そ れぞれ-100 kN, 100 kN の軸力を作用させて水平載荷を 行った.

3-3 実験結果

鉛直変位 - 水平変位関係を図-12 に示す. 鉛直変位は ダンパーシステム上下プレートの鉛直変位の差分、水平 変位はダンパーシステム上下プレートの水平変位の差分 を用いる、図より、実験では水平変位が正負両側に振幅 すると鉛直変位が負側に増加している. これは軸力伝達 機構の幾何学的変形挙動により,軸力伝達機構が回転す ることで鉛直変位が負側に増加したと考えられる.軸力 伝達機構の回転の概要を図-13に示す.軸力伝達機構は 両端が球状となっているため、水平変形が生じたときに 軸力伝達機構の長さを半径、軸力伝達機構の下端を中心 として回転する円弧を描き,このときに鉛直変位が負側 に増加したと考えられる. 図-12 中には式(1)で算出し た円弧も示しており, VC-150 と一致している. VT-50 に ついては円弧と若干の差が見られるが、これは VT-50の 場合軸力伝達機構が上部に引張られているため、鉛直変 位の差分が小さくなったと考えられる.

軸力-水平変位関係を図-14に示す. 図中には軸力値 として軸力伝達機構に貼付したひずみゲージより算出し



図一11 試験体形状

表-4 加力ケース一覧

加力ケース			加力ケース	引張軸力	
VC-0	0 kN (-100 kN)		VT-0	0 kN(100 kN)	
VC-50	- 500 kN		VT-30	300 kN	
VC-100	- 1000 kN		VT-50	500 kN	







た軸力と、柱上部に設置したロードセルから得た値の2 つを重ねている.また、軸力負側は圧縮軸力、正側は引 張軸力を表している.VC-150において水平変位正側で軸 力伝達機構とロードセルの値に若干の差が見られるが全 体的に軸力伝達機構とロードセル値は一致しており、軸 力伝達機構は軸力を負担できている.水平変位が正負両 側に振幅すると軸力が減少しているが、これは鉛直変位 -水平変位関係でも述べたように、軸力伝達機構が回転 することで鉛直変位が負側に増加し、柱上部に設置して ある油圧ジャッキの荷重が抜けたためと考えられる.引 張軸力を与えているVT-50についてもその傾向が見ら れるものの、軸力の変動は圧縮軸力を与えているVC-150 と比べて小さい.これは引張軸力では軸力伝達機構が上 部に引張られているため、鉛直変位の負側への増加分が 小さく軸力の変動もさほど見られないと考えられる.



表一4 ダンパー温度

ダンパー温度 (℃)

を考慮している.

図-16 実験フレーム解析モデル

§4. 解析モデルの妥当性の検証

4-1 解析モデルおよび解析緒元

粘弾性ダンパーシステムの解析モデルは、水平方向の 粘弾性ダンパーユニットの水平方向バネと軸力伝達機構 の軸方向バネを配置した解析モデルである.水平方向バ ネは.振幅や速度が連続的に変化する非定常載荷におい ても精度よく復元力を模擬するため、谷等⁵⁾が提案した 変位に依存する弾塑性要素と弾性要素、速度に依存する 粘性要素(ダッシュポット)を並列配置した三要素モデ ルで定義されている.尚,本論文での解析モデルの妥当 性については、実大フレームに粘弾性ダンパーシステム を組み込んだ場合の静的解析を対象としており、粘性要 素を考慮せずに実験値と解析値の比較を行う. 弾塑性要 素の履歴特性を図-15に示す. 骨格曲線上の最大点から 再降伏曲線まで除荷すると,反対側の最大点を指向して 直線上を再載荷する. 除荷後の再降伏曲線は, 骨格曲線 と比例するように設定する.過去の最大せん断ひずみを 超えない除荷と再載荷はノーマルバイリニア復元力特性 を描く. その他,履歴ルール等の詳細は参考文献1)を 参照されたい.

粘弾性ダンパーシステムを柱に内蔵した1層1スパン の実大フレームの解析モデルを図-16に示す.ダンパー システムは上下柱の間に組み込まれ、粘弾性ダンパーユ ニットと軸力伝達機構を個々にモデル化した要素を配置 する. ダンパーシステムの上下節点位置である節点2お よび節点2'は軸力伝達機構の上下端部にある回転軸(拳 骨部)の芯-芯間長さ(1050 mm)に設ける.粘弾性ダ ンパーの水平バネである三要素モデルは、節点2および 節点2'から曲げバネを介して、ダンパーシステムの中央 位置に同一座標として設けた節点1-節点1'間に配置 する.これは、ダンパーユニットの水平変形挙動は、実 大フレームの静的載荷実験で明らかになったように、水 平変形と同時にわずかに回転変形する. そのため、上下 プレートの水平変形=ダンパー変形の関係にはならない. そこで,節点1-節点2および節点1'-節点2'間に曲げ バネを設け、ダンパーユニットの回転変形を表現できる

ようにした.ここで,バネに用いる曲げ剛性Iは実験か ら得られた値を用いる.また,節点1と節点1'はモーメ ントのみ伝達するように回転成分は従属させる.柱・梁 ともビーム要素でモデル化し,パネルゾーンには剛域を 設ける.尚,本解析モデルではトラス要素に生じる水平 分力を架構全体の層せん断力に加えることで P-△効果

HC-0

10.9

HC-200

11.8

HT-30

17.9

解析ケースは3ケースとし, 圧縮軸力時の水平載荷実 験 HC-0, HC-200と, 引張軸力時の水平載荷実験 HT-30 を対象とした. 加力スケジュールは実験と同様に図-6 に示すように, 層間変形角として 1/500~1/75 まで3 ル ープずつとし, 上部両節点に強制変位を与えて解析した. ダンパー温度は表-5のようにそれぞれ実験時の平均ダ ンパー温度に合わせて解析した.

4-2 実験結果と解析結果の比較

各加力ケースにおける層せん断力 – 層間変位関係の実 験値と解析値を図-17に示す.各加力ケースとも変形が 大きい場合,解析の履歴ループの大きさが実験に比べて 小さい傾向が見られるが,各ループの最大変位における 層せん断力は概ね一致している.HC-200とHT-30にお いて,実験の正側と負側で荷重値に違いが見られるのは, 各加力ケース連続して載荷を開始した時点で粘弾性体の 原点復帰性が不足していたのが原因と考えられる.

各加力ケースにおけるせん断力 – ダンパー変位関係の 実験値と解析値を図-18に示す.各加力ケースとも変形 が大きい場合,解析の履歴ループの大きさが実験に比べ て小さい傾向が見られるが,各ループの最大変位におけ るせん断力は概ね一致している.HC-200とHT-30にお いて実験の正側と負側で荷重値に違いがあるが,これは 図-17の層せん断力 – 層間変位関係で記述した理由と 同じである.

HC-200 におけるせん断力 – ダンパー変位関係のエネ ルギー吸収量の実験値と解析値の比較を図-19 に示す. エネルギー吸収量は,各層間変位における3 ループ目の



せん断力-ダンパー変位関係の履歴ループのエネルギー 吸収量である.層間変形角の増大に伴うエネルギー吸収 量が増大する割合は,解析結果と実験結果は同様の傾向 を示している.

§5. まとめ

本論文では、軸力伝達機構を有する粘弾性ダンパーシ ステムを柱に内蔵した1層1スパンの実大フレームを対 象とした静的載荷実験を行い、実大フレームの影響を考 慮した粘弾性ダンパーおよび軸力伝達機構の力学的挙動 を確認した.また、静的載荷実験を模擬した解析モデル の妥当性について検証を行い、以下の結果を得た.

1) 水平載荷実験より,本ダンパーシステムの復元力特 性は鉛直荷重の大きさや圧縮軸力・引張軸力にかかわら ず履歴形状に有意な差は見られなかった.

2) 水平載荷実験より,本ダンパーシステムのダンパー 変位は、ダンパーユニットに回転が生じたため層間変位 に対してダンパー変位が小さくなった.その割合は層間 変形角 1/500, 1/150, 1/75 でそれぞれ 0.50, 0.70, 0.77 となった.

3) 水平載荷実験より,本ダンパーシステムの等価剛性 および等価粘性減衰定数は,軸力の違いによる有意な差 は見られなかった.また,今回の実験による等価剛性お よび等価粘性減衰定数は,参考文献3)の粘弾性ダンパ ーの性能評価試験と比べて載荷速度の違いにより小さい 値となった.

4)軸力伝達機構の性能確認実験より,水平変位によっ て軸力伝達機構が回転し鉛直負方向に変位が生じるが, ロードセルの値とひずみから算出した軸力伝達機構の軸 力値が概ね一致したことから,軸力伝達機構が軸力を負 担できていることを確認できた.

5)静的載荷実験を模擬した解析より,層せん断力-層 間変位関係,せん断力-ダンパー変位関係,エネルギー 吸収量について解析値と実験値は概ね一致したことから,



提案されている解析モデルの妥当性を確認できた.

謝辞:本技術の開発にあたり,構造計画研究所 山下 忠道氏,梁川幸盛氏および住友ゴム工業 田中和宏氏の ご協力を頂きました.ここに記して御礼を申し上げます.

参考文献

- 山下忠道,川端淳,二宮正行,犬伏徹志,田中和宏, 服部学:軸力伝達機構を有する粘弾性ダンパーシス テムを用いた工法開発に関する研究(その1.粘弾性 ダンパーシステムに対する二軸載荷試験の結果),日 本建築学会技術報告集,第37号,2011.10.
- 2) 笠井和彦,西澤恵二,大木洋司,田中克往,田中和 宏,西本晃治,山崎久雄:制振用高硬度ゴムの静的・ 動的載荷実験と時刻歴解析法,日本建築学会構造系 論文集,第662号,pp.785-794,2011.4.
- 第田明徳:最新耐震構造解析,第2版,森北出版株 式会社,2004.10.
- 4)建築技術性能証明評価概要報告書:「超高減衰型粘弾 性ダンパーシステム(改定)」,SRIハイブリッド株 式会社,日本建築総合試験所,2009.5.
- 5) 谷翼, 辻聖晃, 吉富信太, 竹脇出, 松本達治:高硬 度ゴム粘弾性体の極微小変形から大変形までのひず み・振動数依存性のモデル化, 日本建築学会構造系 論文集, 第 629 号, pp. 1079–1086, 2008. 7.