大林組技術研究所報 No. 88 2024

ブレーキダンパー[®]〔シアリンク型〕の開発 平田寛内海良和山口温 (ロボティクス生産本部) (設計本部)

Ξ	谷	淳	富	居	勝	宏	鈴	井	康	Æ
	(設計本部)		(ロボティクス生産本部)							

温弘

Development of Brake Damper (Shear Link Type)

Hiroshi Hirata	Yoshikazu Utsumi	Atsuhiro Yamaguchi
Atsushi Mitani	Katsuhiro Tomii	Yasumasa Suzui
Abstract		

A "brake damper" is a friction-slip damper that uses high-tension bolts and has been applied to many buildings. In this study, we developed a new application type of brake damper (shear link type). This technology is expected to provide a more effective energy absorption performance than the stud or brace types, which are the main application forms of brake dampers. In this paper, we report the results of dynamic loading tests and finite element analyses conducted as part of the development of a brake damper (shear link type). The results confirmed that the brake damper (shear link type) exhibited a stable structural performance.

概 要

「ブレーキダンパー®」は耐震要素内の高力ボルト接合部に摩擦板(ブレーキ材)とステンレス板 を一対にして挟み込み,地震時の建物の振動エネルギーを摩擦熱に変換することにより,建物の応答 を低減する制震デバイスであり,既に多くの建物に適用されている。今回,ブレーキダンパーの新た な適用形式として,ブレーキダンパー〔シアリンク型〕を開発した。本技術は,ブレーキダンパーの 主要な適用形態である間柱型やブレース型と比較しても,建物の層間変形を効率的にダンパー摺動距 離に置換でき,より効果的なエネルギー吸収性能を期待できる。本報では,ブレーキダンパー〔シア リンク型〕の開発の一環として,動的載荷実験と,そのシミュレーション解析を実施した。その結果, ブレーキダンパー〔シアリンク型〕が安定したエネルギー吸収性能を発揮し得ることを確認した。

1. はじめに

大林組は1990年代後半より高力ボルト摩擦接合滑りダ ンパー(以下,ブレーキダンパーと称す)の開発に着手 し,多くの実験によりエネルギー吸収性能を確認し,実 建物への適用を重ねてきた^{1)~3}。ブレーキダンパーの適 用方法は,主に超高層建物で用いられるブレースに組み 込む方法(ブレース型)や,間柱に組み込む方法(間柱 型)がある。今回,ブレーキダンパーのさらなる適用範 囲拡大を図るため,新たな適用形式としてブレースと梁 の間の接合点(シアリンク部)に摺動部を設けたブレー キダンパー(以下,ブレーキダンパー〔シアリンク型〕) を開発した。

本報では、ブレーキダンパー〔シアリンク型〕の開発 の一環として実施した動的載荷実験と、そのシミュレー ション解析の結果をそれぞれ示し、本デバイスの安定し たエネルギー吸収性能が確認できたことを報告する。

2. 技術概要

2.1 ブレーキダンパーの基本的な構成

ブレーキダンパー(2面基本ユニット)の構成をFig.1 に示す。ブレーキダンパーは、耐震要素を構成する中板 と外板の間に摩擦板(ブレーキ材)とステンレス板とを 一対にして挟み込んだ制震ダンパーである。ブレーキダ ンパーの摺動面を皿ばね4)を介した高力ボルト(以下, 皿ばねボルトセットと称す)で締め付けるため、締付け 力を一定に保持できる。この機構により、安定した滑り 荷重とエネルギー吸収性能を発揮し、建物の揺れを効率 的に抑えることができる^{1)~3)}。



Basic Composition of Brake Damper



Photo 1 既往のブレーキダンパーの適用例 (ブレース型,間柱型)

Conventional Brake Damper (Brace Type and Stud Type)



Fig. 2 ブレーキダンパー〔シアリンク型〕の構成 Brake Damper (Shear Link Type)



Image of Application to Buildings

2.2 ブレーキダンパー〔シアリンク型〕の概要

従来のブレーキダンパーの主要な構成であるブレース 型と間柱型の適用例をPhoto 1に示し、ブレーキダンパ ー〔シアリンク型〕の基本構成をFig. 2,架構への適用 イメージをFig.3に示す。ブレーキダンパー〔シアリン ク型〕は、ブレースを介して摺動部(エネルギー吸収部) にせん断変形を集中させる機構としており、支持部材の 変形によるエネルギー吸収ロスを最小限に抑えることで, 高い制震効果を発揮できる。また、ブレーキダンパー 〔シアリンク型〕を従来の構成であるブレース型や間柱 型と比較すると、間柱型にみられる構成材曲げ変形によ る影響を受けにくいため、間柱型よりもエネルギー吸収 ロスを抑えことができる特長がある。また、斜材の軸方 向変位を利用したブレース型と比較しても、建物の層間 変形を効率的にダンパー摺動距離に置換できる優位性が ある。また, Fig.3に示す通り, ブレーキダンパー摺動 部を水平梁に集約し、目立たなくすることができるため、 建物デザインに配慮したデバイスとしても期待できる。

3. 動的載荷実験

3.1 実験の目的

ブレーキダンパー〔シアリンク型〕の実大試験体を載 荷フレームに組み込み,動的載荷実験を行う。特に,ブ レーキダンパー摺動部が水平梁の上下に取付く場合の基 本的な滑り挙動を確認する。さらに,地震時にダンパー に生じる面外変形の影響を確認するために,面外変形を 与えた状態での載荷を実施し,エネルギー吸収性能やブ レース等の主要構成部材に生じる応力性状を確認する。

3.2 実験計画

3.2.1 試験体 試験体の諸元をTable 1, ブレー キダンパー摺動部の形状・寸法をFig. 4, 試験体・載荷 装置概要をFig. 5に示す。試験体高さは, 超高層建物の1 層分の高さを想定した4.3mとし, 試験体はType-X試験 体とType-V試験体の2種類とした。

Type-X試験体では、水平梁とその上下に取付くブレ ーキダンパー摺動部・ブレースを模擬し、建物の上下層 に均等に層間変形が生じた場合のブレーキダンパー〔シ アリンク型〕の基本的な滑り挙動を動的載荷実験で確認 した。なお、載荷装置の都合上、ブレース全長の1/2ま で試験体に反映し、加力梁との接合部にはクレビスを設 け、ピン接合とした。

Type-V試験体は上部摺動部とブレース全長を模擬し, ブレーキダンパー〔シアリンク型〕の基本的な制震性能 や面外変形を与えた時のエネルギー吸収性能を動的載荷 実験で確認した。

ブレーキダンパーの目標滑り荷重を300kN(2面基本 ユニットの滑り荷重100kN/個×3個)とした。ブレース には,H-250×250×9×14(SN490B),ブレーキダン パーが取付く水平梁にはH-400×400×13×21(SN490B) を採用した。試験体の主な使用鋼材の機械的性質を Table 2 に示す。

3.2.2 載荷方法及び計測方法 Fig. 5に示す通り, 載荷フレームは上下加力梁と両端ピン支柱で構成した。 下部加力梁を試験床に緊結した後,試験体を載荷フレー ムに取り付けた。上部加力梁の端部には1000kN動的ア クチュエータを接続し,動的載荷を実施した。Type-V 試験体の面外変形を与えるケースでは,動的載荷の前に 面外変形を与えた。水平梁と下部加力梁の接合部に面外 方向の長孔を設け,水平梁を静的ジャッキにより面外方 向に押出した後, PC鋼棒に張力を導入し,固定するこ とにより面外変形(部材変形角1/100rad.相当)を与えた。

載荷メニューをTable 3,載荷波形をFig. 6に示す。載 荷波形は正弦波と応答波の2種類とした。目標振幅は階 高4.3mを基準として決定した。正弦波の周期は超高層 建物の1次固有周期を想定し,T=3.6secとした。Type-V 試験体の正弦波載荷による目標振幅は $\delta = \pm 4.3$ mm~± 43mm(層間変形角で±1/100rad.~ ±1/100rad.に相当す る変位振幅)とし,それぞれ10サイクルの繰返し載荷を 実施した。Type-V試験体の地震応答波による載荷は, 最大変位の絶対値を17.2mm,43mm(それぞれ層間変形 角1/250rad., 1/100rad.に相当する変位)に基準化した2

Table 1 試験体諸元 Specification of Test Specimen

ブレース・水平梁								
ブレース断面材質]	H-250×250×9×14 [SN490B]							
水平梁断面[材質]	H-400×400×13×21 [SN490B]							
ブレーキダンパー摺動部								
皿ばねボルトセット数	3							
目標滑り荷重(kN)	300							
中板の板厚[材質]	28mm [SN490B]							
外板の板厚[材質]	19mm [SN490B]							
ブレースの1/2でピン核 ブレースの1/2で	Cピン接 加 / ネンテス全長を機構。 加 / 楽に接続(明接) 加 / 楽に接続(明接)							



Fig. 4 ブレーキダンパー摺動部の形状 Configurations of Test Specimens



(b) Type-V 試験体
 Fig. 5 載荷装置概要
 Outline of Loading Apparatus

静的ジャッキ により面外変形導入 ケースを実施した。さらに、面外変形1/100rad.を与えた ケースのみ、 $\delta=\pm 43$ mm繰返し数100サイクルの多数回 繰り返し載荷を実施した。なお地震応答波には、検討対 象とした超高層建物の地震応答解析(告示波(L2,ラ ンダム位相)の入力地震波を使用)によって得られた応 答架構変位波形を用いた。Type-X試験体は、水平梁の 上下にブレーキダンパーが配置されているため、Type-V試験体の2倍の振幅を目標振幅とし、Type-V試験体と 同じ載荷波形を採用した。摺動部の滑り変位(上部滑り 変位 δ_{b1} 、下部滑り変位 δ_{b2})は、各摺動部の水平梁に対 する相対変位をレーザー変位計で測定した。

3.3 実験結果

 Table 2
 使用鋼材の機械的性質

 Mechanical Properties of Steel Material

鋼種	板厚	降伏点	引張 強さ	伸び	備考 (主な適用箇所)		
	(mm)	(N/mm ²)	(N/mm^2)	(%)			
	14	368	547	24.4	ブレース材_フランジ		
	9	385	553	22.8	ブレース材_ウェブ		
SN400D	21	349	539	27.0	水平材_フランジ		
3IN490D	13	392	550	23.7	水平材_ウェブ		
	19	355	514	28.4	ブレーキダンパー_外板		
	28	332	529	29.8	ブレーキダンパー_中板		
※ 試験片形状はJIS 1A号とする。							

※降伏点,引張強さ,伸びの値は,試験片3本の平均値を示す。

Table 3 載荷メニュー Menu for Loading Test

	試験体	波形の 種類	周期 T(sec)	目標振幅 δ(mm)	サイクル 数 N _c (回)	面外 変形 (rad.)	
-	Type-X	正弦波	3.6	±8.6~±94.6	10		
		応答波	-	34.4 ^{*1} , 86 ^{*1}	-	0	
		正弦波	3.6	±86	100		
	Type-V	正弦波	3.6	±4.3~±47.3	10	0	
		応答波	-	17.2 ^{*1} , 43 ^{*1}	-	0, 1/100	
		正弦波	3.6	±43	100*2	1, 100	

*1:最大変位の絶対値, *2:面外変形1/100radのみ実施



Fig. 6 載荷波形 (正弦波,応答波) Waves for Loading Test

3.3.1 実験状況 Type-X試験体とType-V試験体の 載荷状況(例)をPhoto 2に示す。Photo 2(a)にType-X試 験体(正弦波δ=±86mm, T=3.6sec), Photo 2(b)にType-V試 験体(正弦波δ=±43mm, T=3.6sec)の載荷装置全景,変形 前後のブレーキダンパー(摺動部)の状況を示している。 いずれの試験体・載荷ケースにおいても,層間変形の増 大に伴いブレーキダンパー摺動部が摺動し,終始安定し た挙動を示すことを確認した。

3.3.2 荷重一変形関係 Type-X試験体について, 左 から水平荷重P-架構変位δ関係,水平力P-上部滑り変 位 δ_{b1} 関係,水平力P-下部滑り変位 δ_{b2} 関係の順に, Fig. 7 に示す。いずれの載荷ケースにおいても,水平荷重Pは ダンパーの目標滑り荷重(300kN)と概ね対応しており, 繰返しによる滑り荷重の変動は小さく,安定した履歴特 性を示した。また,水平材上下の各摺動部での滑り変位 量 δ_{b1} , δ_{b2} はほぼ一致しており,上下の摺動部には均等 に滑り変位が生じていることがわかる。なお,正弦波を 与えた試験ケースでは,荷重一変形関係がやや降勾配に なっていることが確認されるが,これは加力梁の慣性力 の影響である。

Type-V試験体について,各載荷ケースとも,繰返し による滑り荷重の変動は小さく,安定した履歴特性を示 した。Type-V試験体の加振結果の例として,Fig.8に正 弦波(δ=±43mm, T=3.6sec)と応答波(目標最大振幅 δ=43mm)の水平荷重P-架構変位δ関係と水平荷重P-時 刻t関係を示す。また,Fig.8には面外変形による影響を 比較するために,面外変形が0の場合と1/100rad相当の





(b) Type-V 試験体(正弦波 δ=±43mm, T=3.6sec) Photo 2 載荷状況(例) View of Loading Test



面外変形を与えた場合の結果を重ねて示している。Fig. 8より、1/100rad相当の面外変形を与えた場合と面外変 形が0の場合では、履歴特性にはほとんど違いがなく、 1/100rad相当の面外方向の変形が滑り荷重に与える影響 は少ないことを確認できた。

多数回繰返し載荷 (Type-V試験体,面外変形1/100rad.) におけるダンパー水平荷重Pの時刻歴をFig.9に示す。多 数回繰返し載荷に対して安定した履歴特性を示しており, ダンパーの滑り変位δ_{b1}=0mmの時の荷重で比較すると, 100サイクル載荷時の荷重は,載荷初期に対して90%程 度を保持しており,既往のブレーキダンパーの多数回繰 返し載荷結果¹⁾と概ね対応している。これにより既往研 究におけるブレーキダンパーと同等の高い耐久性を有す ることを確認できた。

4. 解析的検討

4.1 解析目的

3章で示した動的実験に対して汎用ソフトを用いた有 限要素解析により実験結果を追跡できることを確認する。

4.2 解析条件

Fig. 10に解析モデル概要を示す。Type-X試験体, Type-V試験体を用いた実験を対象とし,解析には非線 形有限要素プログラムAbaqus 2020⁵⁾を使用した。使用す る要素モデルは,加力装置部分は線材要素とコネクタ要 素⁷⁾,ダンパー試験体部分はシェル要素とソリッド要素 とし、3章で示した実験の試験体及び載荷フレームの断 面・寸法諸元をもとにモデル化した。

鋼材の材料特性は、弾性パラメータはヤング係数Eを 205,000N/mm²,ポアソン比vを0.3とした。降伏強度は各 材料試験結果を反映し、降伏点を折れ点とし、二次勾配 をE/100とするバイリニア型の移動硬化則を採用した。





載荷装置のピン柱,試験体接合部のクレビスは,コネ クタ要素を用いて,曲げモーメントを伝達しない部材 (ピン接合)をモデル化した。ブレーキダンパー摺動部 は,構成する各要素(皿ばねボルトセット,中板,外板) 間の接触を考慮し,皿ばねボルトに初期張力を導入する ことで,ブレーキダンパー摺動部の挙動を再現できるよ うモデル化した。また,摺動面の摩擦係数を0.32,ボル トの初期導入張力を156.3kNとすることで,設計値 (300kN)と同じ滑り荷重が生じるようモデル化した。

なお,解析モデルの簡易化のため,ステンレス板や摩擦 材,皿ばね等はモデル化していない。

解析対象とした載荷メニューをTable 4に示す。各試験



体について実験で得られたダンパー部材としての面外変 形,面内変形を解析モデルに強制変位として与えた。

4.3 解析結果

4.3.1 荷重-変形関係 Fig. 11に水平荷重P-架構 変位δ関係,水平荷重P-滑り変位(δ_{b1},δ_{b2})関係の各 解析結果に実験結果を重ねて示す。また,解析結果との 比較を容易にするため,実験結果からエンベロープ波分 の荷重-変形関係を除去している。実験の水平荷重P-架 構変位δ関係,水平荷重P-滑り変位(δ_{b1},δ_{b2})関係を 解析で精度よく再現できていることがわかる。このこと から,ブレーキダンパー[シアリンク型]の挙動を有限 要素解析で再現できることを確認した。

4.3.2 部材の応力状況 面外変形の有無が部材応力 に与える影響を確認した。Fig. 12に, Type-V試験体(正 弦波_δ=±43mm)について,ダンパー摺動部(中板)の ミーゼス応力分布を示す。面外変形が無い場合と比べ, 面外変形を与えた上でダンパーを摺動させることにより, 中板の長孔周辺の応力が最大で319N/mm²に到達してお り,弾性限近傍まで上昇している。よって,構成部材の 健全性を確認するにあたり,面外変形の影響を考慮する ことが重要であると言える。

5. まとめ

ブレーキダンパー〔シアリンク型〕のエネルギー吸収 性能を動的載荷実験とそのシミュレーション解析により 検証し,以下の知見を得た。

- 載荷履歴によらず、水平荷重-架構変位関係は安定 した履歴特性を示した。
- 水平材上下に摺動部を設けたType-X試験体について、各摺動部が均等に滑ることを実験により確認した。
- 3) 上部摺動部とブレース全長をモデル化したType-V 試験体について、ダンパーの構面外方向に1/100rad. の変形を与えた状態での動的載荷実験を行い、構面 外方向の変形が滑り荷重に与える影響は少ないこと を確認した。
- 4) 有限要素解析により、ブレーキダンパー〔シアリン ク型〕の実験結果(水平荷重-架構変位関係)を再 現できることを確認した。

今回の一連の検証により、ブレーキダンパー〔シアリ ンク型〕が安定したエネルギー吸収性能を発揮し得るこ とを確認できた。 今後は、本技術の特長を保持しつつ、 構造形式の多様化やダンパーの大容量化を実現し、多く の建物への適用を目指す。

参考文献

1) 高橋泰彦,他:高力ボルト摩擦接合滑りダンパーの



Analysis Results of Brake Damper (Shear Link Type)



Fig. 12 ダンパー摺動部(中板)のミーゼス応力分布
 (解析対象: Type-V試験体,正弦波_δ=±43mm)

Mises Stress Distribution in the Brake Damper Sliding Parts

- 開発 その1~その7,日本建築学会大会学術講演梗概集 C-1, pp.979~992, 2000.9
- 2) 鈴井康正,他:多様な要求性能を実現する「ブレー キダンパー[®]」,大林組技術研究所報,No.76, 2012.12
- 3) 鈴井康正,他:面外変形が「ブレーキダンパー[®]」の 構造性能に及ぼす影響,大林組技術研究所報, No.81, 2017.12
- 4) ばね技術研究会: ばね 第3版,丸善株式会社, pp.283-292, 1982
- 5) Abaqus version 2020 Analysis User's Manual, 2020