研	究	速	報	
研	究 速	報		

ピエゾアクチュエータを用いた可変摩擦ダンパによる 建築構造物のセミアクティブ免震

――第1報,可変摩擦ダンパの特性実験――

Study on Semi-Active Seismic Isolation System with Controllable Friction Damper Using Piezoelectric Actuators — 1 st Report, Experiments for Characteristics of Controllable Friction Damper —

> 佐藤栄児^{*}・藤田隆史^{**} Eiji SATO and Takafumi FUJITA

1. まえがき

地震時における地盤と構造物の相対変位を低減させるた めに可変摩擦ダンパを用いたセミアクティブ免震構造が提 案されている¹⁾.しかし、従来提案されている可変摩擦ダ ンパは、大地震時においてアクチュエータの故障など想定 される異常時において、減衰性能を十分に発揮することが できない、その場合、建築構造物は低減衰の免震機構とな り、相対変位が非常に大きくなるため周辺の構造物への衝 突等によりさらに大きな被害が出ることが予想される. そ こで、アクチュエータとして信頼性が高く、小型でも大きな 力を発生でき、 摩擦ダンパの構造が簡単にできる圧電アク チュエータを用い、更にアクチュエータ等の異常時におい ても減衰効果を発揮できるフェールセーフ機能を有する可 変摩擦ダンパを提案する.本研究では,提案した可変摩擦ダ ンパによる免震構造物の性能と安全性能について、解明す ることを目的とする.本報では,実験用として製作した可変 摩擦ダンパの特性実験結果と,得られた特性を用い実験用 免震構造物を対象とした数値解析結果について報告する.

可変摩擦ダンパ

既往の可変摩擦ダンパは、アクチュエータで摩擦材を押 し付け、この力を制御することにより摩擦力を可変させる ものである²⁰(以下,拘束型可変摩擦ダンパという).拘束 型可変摩擦ダンパの構造を図1に示す.

この拘束型可変摩擦ダンパでは、アクチュエータの故障 などが起きた場合、摩擦力が発生せず減衰力が得られなく なる.この問題を解決するため、この様な異常状態におい ても、減衰効果が得られるフェールセーフ機能を有する可 変摩擦ダンパ(以後、解放型可変摩擦ダンパという)を考



図1 拘束型可変摩擦ダンパ 図2 解放型可変摩擦ダンパ

案した.その構成を図2に示す.解放型可変摩擦ダンパ は、初期状態で摩擦材を押し付けて拘束しておき、地震が 発生した時にアクチュエータで摩擦材を引き離す.このア クチュエータの力を制御することで、摩擦力を可変させる. この解放型可変摩擦ダンパでは、アクチュエータの故障等 が発生して p(t)=0となっても、初期押し付け力に p₀よ り摩擦力が発生しており、減衰力は得られる.

今回製作した解放型可変摩擦ダンパを図3に示す.2本の押し付けボルトにより初期押し付け力p₀を発生させ、4 カ所に合計8個を設置したピエゾアクチュエータにより解 放力を発生させる機構となっている.この2本の押し付け ボルトには,歪みゲージが貼られており,事前の引っ張り 試験により校正を行い,摩擦材押し付け力の計測用センサ ーとしても用いる.ピエゾアクチュエータは積層型で大き さ25×25×36,定格印加電圧100V,定格変位20 µm, 定格発生力20 kNのものを使用した.ピエゾアクチュエー タの必要個数については,事前の解析により必要発生力を 算出し求めた、ピエゾアクチュエータの発生力と発生変位 を,予圧ボルトを用いて調整する.

3. 実験装置および計測システム

図4に実験状況を、図5に実験装置および計測システム

*独立行政法人 防災科学技術研究所 **東京大学生産技術研究所 情報・システム部門

18

究

速

報



を示す. ロッドの片側に取り付けられた油圧アクチュエー タにより加振する、摩擦力はロッドと油圧アクチュエータ の間に取り付けたロードセルで計測する.変位については、 可変摩擦ダンパに装着されている変位計より計測する. ピ エゾアクチュエータによる解放力は押し付けボルトの歪み 量より計測する. ピエゾアクチュエータへの印加電圧は、 ピエゾアクチュエータ用ドライバに入力する指令電圧より 計測する.

4. 実験および結果

実験条件を表1に示す.加振波形はすべて三角波とし、 振幅は摩擦ダンパの最大変位である 15 cm とした.摩擦力 の速度依存性について検討するため加振速度は4種類のも のを用いた.

4.1 摩擦力の速度依存性

図6は、ピエゾアクチュエータへの印加電圧が0 [V]の 時の加振速度ごとの摩擦力を示している。この結果から摩 擦力はロッドの摺動速度に依存せず一定であることがわか る.このことは、ピエゾアクチュエータへの印加電圧が25 [V], 50 [V], 75 [V], 100 [V] の場合, つまり摩擦材の押し 付け力が変化した場合についても同様であった。また押し 付け力を一定とし、摩擦係数を推定した結果、0.25と求ま った.

4.2 ピエゾ発生力と摩擦力

図7は、各速度での加振時に、ピエゾアクチュエータの



図4 実験状況



図5 実験装置および計測システム

表1 実験条件

the HE arts TV	振幅	速度	ピエゾ印加電圧	
加坡仅形	[cm]	[cm/s]	[V]	
		6,12, 18,24	一定	0,25,50,
				75,100
三角波	15		ランプ	100-0
			正改法	100р-р
			11.72412	(1Hz, 2Hz)



19

研

究

速





印加電圧を0 [V] から100 [V] まで正弦波で変化させたと き、ピエゾアクチュエータの印加電圧と摩擦力との関係を 示す.今回製作した解放型可変摩擦ダンパは、摩擦力の変 動幅が1 [kN] から6.5 [kN] となり、当初想定していた変動 幅に比べ若干小さくなった.これは摩擦材の剛性やその他 の摩擦材を押し付けている各部の剛性による影響と思われ る.しかし、今後実施を予定している実験建物モデルを用 いた振動実験で必要とされる摩擦力は十分に発揮できるも のである.

また、ピエゾアクチュエータへの印加電圧と摩擦力の関係には若干のヒステリシスが存在するが、線形近似しても 問題ない程度であるので、印加電圧と摩擦力の関係を線形 として、今後の解析及び制御実験を行う.

5.数值解析

5.1 摩擦ダンパの近似化

実験結果より、線形近似化したピエゾアクチュエータへ

の印加電圧と摩擦力の関係式は以下のように求まる.

ここで, f:摩擦力 [kN] E:ピエゾ印加電圧 [V], (0 ≤ E ≤ 100)

5.2 可変摩擦ダンパによるセミアクティブ免震の数値解析

可変摩擦ダンパを用いたセミアクティブ免震構造の建物 モデルを一質点系のモデルとして数値解析を行った. 解放型可変摩擦ダンパを用いた建物モデルによる運動方程 式は、以下のようになる.

$$\ddot{x}(t) + 2\xi\omega\dot{x}(t) + \omega^{2}x(t) + \text{sgn}(\dot{x}(t))F(t) = -\ddot{z}(t)$$

$$F(t) = \frac{\mu(p_{0}-p(t))}{m} \qquad \cdots (2)$$

20 谏 報



この運動方程式は非線形であり、最適な解放力 p(t)を求 める制御則として対象を非線形系として扱うことができる 瞬時最適制御則(IOC)を用いた.評価関数を以下のよう におき、最適な解放力を導出した.

 $z \ge \overline{c}, q_v \ge 0, q_d \ge 0, q_f \ge 0$

この評価関数を最小にする最適な解放力は以下のように 求まる.

$$p^{*}(t) = \frac{q_{f}\mu^{2}}{m^{2} + q_{f}\mu^{2}}p_{o}$$

$$-\frac{q_{v}m\mu\Delta t\operatorname{sgn}(\dot{x}(t))}{2(m^{2} + q_{f}\mu^{2})\left(1 + \frac{\Delta t^{2}}{6}\omega^{2} + \Delta t\zeta\omega\right)}\dot{x}(t)$$

$$-\frac{q_{d}m\mu\Delta t^{2}\operatorname{sgn}(\dot{x}(t))}{6(m^{2} + q_{f}\mu^{2})\left(1 + \frac{\Delta t^{2}}{6}\omega^{2} + \Delta t\zeta\omega\right)}x(t)$$
.....(4)

以上より,実証実験用に製作した免震構造物モデルを対 象として数値解析を実施した.この実験建物モデルの総質 量は6000 [kg],免震装置の固有周期は3 [s] であり,減衰比 は2[%]である.また、可変摩擦ダンパの動摩擦係数及び 静止摩擦係数を実験より求めた0.25とし、ピエゾアクチ ュエータと摩擦力の関係は式(1)を用いた.

入力地震動としては、エルセントロNS波(1940、 Imperial Valley Earthquake), JMA NS 波 (1995, 兵庫県南 部地震),八戸NS(1968,十勝沖地震),Taft EW波 (1952, Arvin-Tehachapi Earthquake)を用い、入力レベル を25 [cm/s], 50 [cm/s], 75 [cm/s] および100 [cm/s] とした. ここではエルセントロNS 波による解析結果のみを示す。



図9 最大相対変位(エルセントロ)

図8は最大応答加速度,図9は最大相対変位を示す.比 較のため拘束型可変摩擦ダンパ(Holding)をもちい制御 器を最適レギュレータ (LQ) で設計した場合と、制御器 を瞬時最適制御(IOC)で設計した場合のセミアクティブ 免震構造および、20%の線形減衰を有するパッシブ免震 構造 (Passive, h=20%) の結果も示す.

解放型可変摩擦ダンパ(Releasing)を用いた場合、パッ シブ免震とほぼ同程度の免震効果が得られ、相対変位は 1/2程度に低減させているものもある.また,他の2つの セミアクティブ免震構造と比較して免震性能は向上し変位 低減性能も向上している.今回製作した解放型可変摩擦ダ ンパの能力で十分な変位低減性能が実現できることが解析 的に証明できた.

6.ま 2 め

今回提案し製作した解放型可変摩擦ダンパが、ピエゾア クチュエータにより摩擦力を十分な変動幅で可変させるこ とができることを確認した.

また、特性実験から得られた解放型可変摩擦ダンパの同 定モデルを用い. 今後実施する予定である免震実験建物モ デルを用いた振動実験についての事前数値解析により,良 好な変位低減性能が得られることを確認した.

(2002年9月13日受理)

考文献

- 藤田, 壁矢ほか, 日本機械学会論文集, 1991, 57巻, 536 1)号, C編, 1122-1128.
- 藤田,榊ほか,日本機械学会論文集,1997,63巻,614 2) 号, C編, 3467-3471.
- 3) Yang, J.N., Akbarpour, A., and Ghaemmaghami, P., New optimal control algorithms for structural control, Journal of Engineering Mechanics, ASCE, 1987 Vol. 133 No. 9, 1369-1386.