<u> 個別検討内容の報告 (No.4)</u>

§	1.	題	目	橋穿	との	振	動制	御	に	関	す	る	調子	查瓦	开 3	ία 'L							
				(副	剖振	動	体を	用	い	た	RZ	気	摩打	寮붜	則打	辰に	21	<i>،</i> ۲	て))			
§	2.	日	時	昭利	Π 6	1	年	9	月	1	9	日											
§	з.	発表	者	丸山	lı	暺	彦	<	長	岡	技	術	科学	学け	ヒき	孝	建調	没	系:	>			
§	4.	概	要	磁気	貳摩	擦	を利	用	U	た	橋	梁	の制	制扒	長ブ	方法	に、	ЪI	い~	כ₹	ミ験	的に	こ検討
				した	きも	Ø	であ	る。	0														
8	5.	意見	,等																				

§6. 備考本報告は電気通信学会電気音響研究会において口頭発表されたものである。

副振動体を用いた磁気摩擦制振について

The Magneto-friction Damping using Sub Vibrating Unit

吉川昭吉郎 田代 裕 高橋 修 丸山暉彦 小長井一男 S. Yoshikawa Y. Tashiro O. Takahashi T. Maruyama K. Konagai

長岡技術科学大学

The Technological University of Nagaoka

<u>1. まえがき</u>

2-1 磁気摩擦制振とは

に拘束方式を示す。

////

構造物の振動抑制には、動吸振器、オイル・ ダンパーなど、昔からさまざまな方法が提唱さ れている。

本研究室でも数年前より、振動体に磁石を付 着し付着面に摩擦を発生させて制振を行う、磁 気摩擦制振について研究を行っている。

この磁石の付着方法には二通りあり、一つは 磁石のみを振動体に付着するだけの慣性方式、 もう一つは振動体に磁石を付着する際、磁石自 身が運動できないように他の構造物に固定して しまう拘束方式である。並木、高橋(彰)らは、 比較的単純な構造物を用いてこの二つの方法に 対して衝撃加振実験を行い、双方の方法で制振 効果が認められたことを報告している^{1)・2)}。 更に高橋(彰)は慣性方式の場合、摩擦力、磁石 の質量及び外力の大きさが制振効果に大きく作 用し、最も制振される最適な状態が存在するこ とを明らかにしている³⁾。

昨年、我々は定常加振のもとで実験を行った 結果、外力の振動数が高いときは、慣性方式、 拘束方式双方で制振効果が認められたが、外力 の振動数が低いときには拘束方式が有効である ことを確認した。

今回は、これらの結果をもとに橋梁の振動の 抑制に、磁気摩擦制振を適用することを考え、 模型橋を用いて実験を行うことにした。

る^{1), 2)}。 協力、磁石 Vibrating element

> (a) Non-confined (b) Confined magnet magnet

基本的な原理は、振動体にクーロン摩擦を発

生させ、振動エネルギーを熱エネルギーに変換

することにより振動を抑制するものである。こ

の時摩擦力を得るために必要な摩擦面に垂直に

働く力を磁石の吸着力から得ていることが、こ

の磁気摩擦制振の特長である。そしてこの磁石

の振動体への付着方法は、最初に述べたように

ニ通りある。Fig-1(a)に慣性方式を、また (b)

Magnet

Fig-1 Two methods of attaching magnet.

Vibrating element

Magnet

7777

今回、制振対象とした振動はたわみの振動で あり、実際の橋梁では非常に低い振動数(数Hz のオーダー)となる。この場合、まえがきにも 述べたようにように、拘束方式による磁気摩擦 制振が有効である。

2-2 磁気摩擦制振の橋梁への適用

実験対象として用いた模型橋を、Fig-2に示

2. 概要

す。模型橋のスケール比は1/8である。図には 後ほど説明する、副桁(sub girder)もあわせて 示した。

まず、この模型橋を例に橋梁の主要部位の説 明をする。

- ・床版(slab):いわゆる道路の車両走行部分をいう。実橋では、鉄筋コンクリートの上にアスファルトが舗装されている。
 模型橋ではPSコンクリートを用いた。
- ・主桁 (main girder):床版を支えている桁をいう。実橋の場合、鋼鉄製であるが、模型橋では、軟鉄(SS41)を用いた。また、模型橋の主桁は3本あるが、以後の説明を簡便にするためにそれぞれの主桁に①,②,③と番号を割りふる。

次に、橋梁に対する具体的な制振システムを 考える。まず、摩擦面の位置は橋梁の L/2 点 (L:橋梁支間長)とする。これは、車両の通行



Fig-2 Model bridge.

によりこの点が第一モードの腹となり、最も変 位が大きいと考えられるためである。

磁石の固定方法としてまず考えられるのは、 拘束方式のモデルとしてFig-1(b)に示したよう に、大地に対して中間支柱などを設け固定する ものである。Fig-3(a)は、中間支柱を橋梁に用 いた場合を示す。しかし、この中間支柱は架橋 場所の地形によって施工が困難となる場合が多 いことや、美観の保全に問題が有り、実用的で はない。

そこで中間支柱に代わる方法として、副桁に よる磁石の固定方法を考えた。これはFig-3(b) に示すように、主桁と平行に別に桁を設け、そ こに磁石を固定するものである。(以後この新 たな桁を副桁、副桁を用いた制振方法を副桁制 振、この制振システムを副桁制振機構とそれぞ れよぶ。)なお、今回用いた副桁は、実際に施 工可能と考えられる最大規模のものを 1/8にス ケール・ダウンしたものである。

2-3 副桁制振機構のメカニズム

この副桁は、主振動体である橋梁に対し一種 の副振動体となる。従って橋梁及び副桁を最も 単純な一自由度に置きかえ、この系をモデル化 するとFig-4のようになる。

つまり、制振のメカニズムとして先に述べた 振動エネルギーの摩擦による熱エネルギーへの 変換の他に、主振動体の振動エネルギーが副振 動体へ移行することによる制振の効果も考えら れる。



Fig-3 Two systems of magneto-friction.

3.実際に実験で用いた副桁制振機構

3-1 磁石について

磁石は、直流電磁石でこの電磁石に摩擦面と して、厚さ0.3mm、大きさ70x70mmステンレス鋼^{Friction}-板 (SUS304)を貼りつけた。その外観をFig-5に 示す。 7

模型橋には、主桁中央部に台座を介してこれ を摩擦面とする、厚さ2mm、大きさ130x150mmの 鉄板(SS41)を固定する。

これら副桁ー電磁石ー主桁の位置関係を示したのがFig-6である。

3-2 磁石を用いるメリット

単に摩擦を得るのであれば、Fig-7 に示すよ うにバネなどを用いて機械的に、摩擦面と垂直 に働く力を与えればよい。ところが、これでは 主桁に水平方向の力学的な力が加わることにな り主に垂直方向の荷重に重点をおいて考える橋 梁の設計思想に反するものである。その点磁石 の吸着力により摩擦を得ることは、主桁に力学 的な力が働かないので非常に有利である。

4. 摩擦力の制御

クーロンの法則によれば、摩擦面に垂直に働 く力と摩擦面間の動摩擦係数との積が摩擦力と なる。はじめに述べたように、磁気摩擦制振の 場合、摩擦面に垂直に働く力は、磁石の吸着力 である。従って、所望の摩擦力を得るには、電 磁石に流す電流を変化させ、吸着力を制御すれ ばよい。

電磁石の吸着力の特性は、あらかじめ測定しておく。それによると、この電磁石は、電磁石 -0.3mmステンレス鋼板-2mm鉄板からなる磁気 回路において、磁気飽和なく起磁力 500 (AD で 98 M の吸着力を得ることができる。

またステンレス錆板と鉄板間の動摩擦係数も 事前に測定した結果、0.24であった。



Fig-4 Model of complex girder system.



Stainless steel plate

Fig-5 Electromagnet.











Fig-7 Friction by mechanical force.

5.実験

以上述べた副桁制振の効果を次のニ通りの実 験から明らかにした。

5-1 定常加振実設

加振方法:大型車走行時にたわみの振動が励 振されることを想定して、床版の中央を起振機 によって正弦的に加振した。 起振機の外観を Fig-8 に示す。これは、不平衡賞量円板を対で 用いることによって、円板の回転により発生す る遠心力の水平方向成分を相殺し、垂直方向成 分のみを得るものである。周波数は24.5 (Hz)、 起振機力は46 M (0-Peak)である。

翌価方法:任意の摩擦力に対して、各主桁の し2 点の加速度を測定し、加速度のレベルとし て摩擦力0のときの値との比を(dB)で表した。

制振機構

1:片側の主桁①に中間支柱を取付けた。

- 2:片側の主桁①に副桁制振機構を取付けた。
- 3:片側の主桁①に副桁制振機構を取付けた.た だし、この場合のみ副桁中央部に3個の電磁 石を設け、摩擦面を3箇所とした。

4: 両側の主桁①, ③に副桁制振機構を取付けた. 以上、四種類の場合について行った。中間支 柱は基準の状態で、副桁制振をこの中間支柱と 比較し評価した。

測定系のブロック図をFig-9に示す。

5-2 衝撃加振実験

加振方法:大型車の橋梁進入時及び退出時を 想定し、ゴムタイヤの落下による衝撃加振を行 う。加振点は定常加振の場合と同じく床版中央 で、加振力は937 M である。

三価方法:任意の摩擦力に対し、真中の主桁 L/2 点の加速度減衰波形から、最大値の1/10と なるまでの時間(この時間を減衰時間と定義す る)をもって評価した。

制振機構

両側の主桁①,③に副桁制振機構を取付けた.



Fig-8 Vibrator.





6. 結果及び検討

6-1 定常加振

6-1.1 中間支柱の場合

結果をFig-10に示す。なお摩擦力は 30 M 程 度まで変えたが、加速度のレベルに変化がみら れないので、図の表示は摩擦力 10 M までとし た。また図中の摩擦力とは、磁石1 個当りに発 生する摩擦力をいう。(以後の 6-1.2,4の結果 についても同様)



すべての主桁で制振効果が認められる。加速 度のレベルは、どの主桁でも摩擦力1 M まで低 下し、以後中間支柱の取付けられた主桁 ① で 約 -1.4(dB)、主桁②、③では約 -0.6(dB) でそ れぞれ一定となっている。

6-1.2 副桁制振 (主桁①)の場合

結果をFig-11に示す。副桁制振を設けた主桁 ①では中間支柱以上の制振効果が認められてい るが(加速度のレベルは摩擦力1.5 M 以上で約 -1.8(dB))、反対側の主桁③では逆に振動が 増している。(加速度のレベルは摩擦力 1.5 M 以上で約0.6(dB)一定)

゚6−1.3 副桁制振(主桁①,磁石3個)の場合

結果をFig-12に示す。図は制振機構を設けた 主桁①の加速度のレベルである。磁石1個当り 発生する摩擦力が 5 M 以降で、約 -3.8 (dB) の 制振効果が得られている。即ち、電磁石を1個 しか用いない場合の2倍以上の効果である。





また、この結果から次のことが考察できる。 磁石1個当り5 CD の摩擦力が発生したとすれば 副桁1本当り5 X3=15 CD の摩擦力が発生したと 考えて良いであろう。ところが、6-1.2 の電磁 石を1個だけ用いた副桁の実験では、摩擦力を 15 CD としても、主桁の加速度のレベルは、約 -1.8 (dB) であった。従って、制振効果を左右 する要因は単に摩擦力だけでなく、摩擦面の面 積(今回の実験では一つの摩擦面は 49 (cm²))や あるいは摩擦面の位置も影響してくるのではな いかと考えられ、この点は今後の課題として解 明して行きたい。

6-1.4 副桁制振(主桁①,③)の場合

結果をFig-13に示す。副桁制振機構を片側の 主桁のみにに取付けた場合では、その主桁のみ に効果がみられたが、両側の主桁に取り付ける ことによりすべての主桁で効果が認められた。 加速度のレベルは、摩擦力1.5 M まで低下し、 以後多少の変動はみられるものの主桁①では約 -1.5(dB) 主桁②,③では約 -1(dB) でそれぞれ一 定となっている。

ここで、橋の中央を加振し橋の両側に同じ制 振機構を取付けたにもかかわらず、主桁①、③ の結果に差があるのは、模型橋の構造が完全に 左右対称な造りでないためと考えられる。これ は、主桁①と③の測定システムの入換え、副桁 制振機構の入換え、起振機のA面とB面の反転 (Fig-8 参照)を施し、それぞれについて実験を 行ったところ、いずれの場合もFig-13と同様の 結果が得られた。故に、主桁①、③の結果の差 は、人為的な問題によるものでなく模型橋その ものの特性と判断した。

続いて制振機構を両側の主桁 ①, ③に取付け たときの、主桁①とこの主桁に設けられた副桁 の加速度のレベルをFig-14に示す。図より主桁 ①は加速度のレベルが低下しているが、副桁は 逆に増加していることがわかる。このことは、 副桁制振が摩擦による振動エネルギーの熱エネ ルギーへの変換の他に、副桁へのエネルギーの 移行による制振効果を持つことを、表している と考えられる。

またFig-15の(a)~(c)は主桁①と副桁の加速 度波形の例である。(a) で摩擦力が働いていな



Frictional force (N) Fig-14 Relative acceleration. - main and sub girder. (Applying magneto-friction to main girder ① and③)



(b) Frictional force : 12(N)

(s)

Fig-17 Acceleration histories.

形である。主桁と副桁の位相差が 180度に近く なり、振幅は主桁では小さく、副桁では逆に大

きくなっている。

6.2 衝擊加振

結果をFig-16に示す。衝撃的な外力に対して も制振効果が確認された。減衰時間は、摩擦力 12 M のとき摩擦力が働いていない場合の約2/3 に減少している。

Fig-17には、摩擦力が働いていないときと摩 擦力 12 M のときの加速度減衰波形を示す。図 中の点線は包絡線であり、この包絡線が最大値 の1/10となるまでの時間を減衰時間として読み とった。双方の波形を比較しても摩擦力により 減衰時間が短くなっていることがわかる。

<u>7. あとがき</u>

橋梁の振動を抑制する現実的な方法として副 桁制振を考え、模型橋を用いた定常加振実験、 衝撃加振実験から、その制振特性を明らかにし た。以下に結果を要約する。

- (1) 定常加振に対して、3個の電磁石を中央に 設けた副桁を片側の主桁に取付けることに より、1個の電磁石が設けられている副桁 を同様に用いた場合の2倍以上の制振効果 を得た。(副桁の取付けられた主桁で加速 度のレベルは磁石1個のとき約 -1.8 (dB) 磁石 3個のとき約 -3.8(dB))この結果は 副桁制振の性能向上の可能性を裏付けるも のであり、同時に制振効果に対する摩擦面 積、位置の影響についての検討が、今後の 課題の一つとなった。
- (2) 副桁制振機構を両側の主桁に設けることにより、橘全体の制振が可能となる。(加速度のレベルは、橋全体で約1~1.5(dB))
- (3) 橋の振動が抑制されると、逆に副桁の振動 が大きくなる。これは、副桁制振のメカニ ズムが摩擦による振動エネルギーの熱エネ ルギーへの変換のほかに、副桁への振動エ ネルギーの移行にもよることを表している と考えられる。
- (4) 衝撃加振でも、副桁制振の効果が確認された。(減衰時間は、摩擦力12 M で摩擦力の 働いていないときの2/3に減少)

今後は、この副桁制振機構の実用化を考え、 任意の橋梁に対する制振機構の規模の推定を可 能にしたい。具体的には、本文 Fig-4に示すモ デルの解析が一つの方法であるが、各振動体の 詣定数の選定が差しい問題である。

對称

本研究に対して、起振機の借用並びに実橋に 関するデータを御提供頂いた、日本道路公団構 造技術課、試験所構造研究室の皆様に、厚く御 礼申し上げます。

参考文献

- 吉川昭吉郎,並木修二,"すべり摩擦を利用した振動吸収の実験",電子通信学会技術
- 研 究報告, EA82-68, (1983年5月)
- 2) 高橋 彰,吉川昭吉郎,"衝撃振動に対す るすべり摩擦制振の効果",電子通信学会技 術研究報告,EA83-34, (1983年9月)
- 3) 高橋 彰,吉川昭吉郎,"すべリ摩擦に対する各種パラメーターの影響",電子通信学会技術研究報告,EA84-47,(1984年10月)