B-17

MC-K 型および M-CK 型 D. M. 同調システムによる複合制震に関する基礎的研究 その2. 複合制震の振動試験

A basic study on the vibration control system combined MC-K and M-CK configured tuned dynamic mass system Part.2 The vibration table test of the system tuned dynamic mass system combined MC-K and M-CK

○栗林愛季⁴,秦一平¹,阿久戸信宏¹,郭釣桓²
市川達也³,川口雄暉³,本西凌太⁴,倉祐嗣⁴
* Aiki Kuribayashi⁴, Ippei Hata¹, Nobuhiro Akuto¹, Chunhuan Kuo²
Tatsuya Ichikawa³, Yuki Kawaguchi³, Ryouta Motonishi⁴, Yuji Kura⁴

Abstract: This paper shows the outline and results of vibration experiments conducted to verify the damping performance in the three patterns of the vibration damping mechanism that combines the two tuned dynamic mass systems and the two systems shown in the previous report. Moreover, in the vibration test, a contraction model assuming a skyscraper is targeted, and a sine wave or a seismic wave is used as an input at the time of vibration.

1. はじめに

前報その1では、モード同調制御を用いた MC-K 型 と M-CK 型が、同調モード以外の特定のモードにも副 次的な減衰付与効果がある事を解析的に示した.更に それらを併用させた複合制震を提案し、減衰性能を解 析により確認した.本報では、上記の理論および複合 制震の性能を検証することを目的として、超高層建築 物を想定した縮約試験体^[1]による振動試験を行う.

2. 試験体概要

Fig.2-1 に 8 層せん断モデル試験体(以降, 試験体)お よび制震システム配置層の立面図を示す. 試験体は超 高層建築物を想定し, 1 次モードの固有周期が 3 秒と なるよう各層間にコイルばねを配置している. Table2-1 に試験体諸元および固有値結果, Fig.2-2 に制震装置 の配置図を示す. MC-K 型では, 並列に配置した D.M. とオイルダンパーに対して直列にコイルばねを設置す る. M-CK 型では, 並列に配置したコイルばねとオイ ルダンパーに対して直列に D.M.を設置する. なお, 試 験体の制約上, M-CK 型の配置においては取付部材を 配置している.

Table2-2 に試験ケースおよび制震装置の諸元を示す. 装置の設置層は1,2層目とし,試験①,②ではMC-K型,M-CK型をそれぞれ単体で使用した際の制震効果 を確認する.試験③では両システムを複合することで 得られる制震効果を確認し,試験①,②と結果を比較 する.各試験ケースにおける複素固有値解析結果(内部 減衰を除く)をTable2-3に示す.なお,試験体製作の制 約上,その1で示した最適設計諸元と異なっている.





(b) M-CK (1st layer -1st mode control)

Fig.2-2 Seismic control devices Layout of MC-K and M-CK type

Table2-1 Parameters and natural periods of

		the Non	-seisr	nic mo	del	_		
FI	Mass	Stiffness	EI	Mass	Stiffness		Mode	Period(s)
ГL	(ton)	(kN/m)	ГL	(ton)	(kN/m)		1st	3.000
8	1.1	79.5	4	1.0	127.1		2nd	1.090
7	1.0	91.2	3	1.0	136.8		3rd	0.674
6	1.0	105.5	2	1.0	145.4		4th	0.497
5	1.0	113.0	1	1.0	157.3		5th	0.407
						-		

1:日大理工・教員・建築 2:日大理工・任期制職員・建築 3:日大理工・院(前)・建築 4:日大理工・学部・建築

3. 正弦波加振試験

正弦波入力により行った加振試験の試験条件および 評価方法を示す.加振周期は0.30秒~4.50秒の範囲に 設定し、レーザー変位計を用いて振動台と各層の変位 を計測した.計測結果から各層の相対変位応答倍率を 算出することで理論値との対応、および制震システム による制震効果を確認する.

Fig.2-3 に各試験体の正弦波加振試験結果を示す. 実 線は設計時の解析値, マーカーは試験値を表している. 行った全ての試験において,解析値と試験値は概ね良 い対応をしている.

試験①では、MC-K型による制御対象とした3次モ ードだけでなく、2次モードにおいても応答を低減す る傾向が確認できる.一方、試験②では、M-CK型によ る制御対象とした1次モードだけでなく、2次、3次モ ードにおいても応答を低減する傾向が確認できる.試 験③では、複合させた M-CK型と MC-K型によって、 幅広い周期帯で応答倍率を大幅に低減していることが 見られる.特に、制御対象としていない2次モードの 応答倍率を非制震時に比べて80%程度低減しているこ とから、複合制震の有効性が示された.

Table2-2 Analysis model optimum parameters

Test	Layer	System type	Control target	D.M. m_d C_{md} (ton) (kN·s/m)		C _d (kN∙s/m)	k _d (kN/m)	Attaching stiffness (kN/m)
	2	МС-К	3rd	1.5	8.5	-	542.6	-
Û	1	-	-	-	-	-	-	-
2	2	-	-	-	-	-	-	-
	1	М-СК	1st	18.0	8.5	30.0	106.8	1,248.8
3	2	MC-K	3rd	0.8	8.5	21.5	542.6	-
	1	M-CK	1st	18.0	8.5	30.0	106.8	1,248.8

※c_{md}:D.M.装置の内部摩擦による等価減衰係数

Table2-3 Complex eigenvalue analysis results of optimum damping Test()(2nd laver - MC-K) Test(2)(1st laver - M-CK)

	iyer - me-n)		1031@/(1311)
Mode	Period(s)	h	mode	Period(s)	h
1st	3.012	0.007	1st	2.350	0.193
2nd	1.117	0.024	D.M.1st	2.852	0.099
3rd	0.696	0.066	2nd	1.026	0.033
D.M.3rd	0.633	0.064	3rd	0.629	0.028
4th	0.497	0.000	4th	0.463	0.020
5th	0.403	0.001	5th	0.382	0.015

Test3(1st	layer -	M-CK/	2nd l	ayer -	MC-F	C)
-----------	---------	-------	-------	--------	------	----

Mode	Period(s)	h	
1st	3.400	0.92	
D.M.1st	2.763	0.140	
2nd	0.966	0.097	
3rd	0.578	0.100	
D.M.3rd	0.447	0.275	
4th	0.415	0.057	
5th	0.345	0.027	

)
m: structure mass
k: structure stiffness
m_d : dynamic mass
c_d : damping coefficient
c_{md} : D.M. internal damping
k_d : spring stiffness
<i>h</i> : viscos damping ratios



Test①, ②, ③ comparison

Fig.2-3 Amplification factors of analysis models(8th layer)

4. まとめ

本報では、試験体を用いた複合制震の振動試験結果 を示した.試験結果から、MC-K型を用いた高次モー ド同調制御では低次モードに、M-CK型を用いた1次 モード同調制御では、高次モードに副次的な減衰付与 効果があることを示した.更に、MC-K型とM-CK型 の2つの制震システムを併用させる複合制震の場合、 各システムを単体で用いた時よりも、幅広い周期帯に おいて応答低減効果が見られる等の、高い制震効果を 得ていることが検証された.

5. 参考文献

- 石丸辰治,秦一平,三上淳治,公塚正行:「付加剛比による D.M.同調システムの簡易設計法」,日本建築学会構造 系論文集,第75巻,第654号,2010.8
- [2] 郭鈞桓,秦一平,宮島洋平他:ばね-粘性減衰(K-C)並 列型 D.M.同調新システムの応答性能に関する基礎的研究 (その1[~]その5),日本建築学会大会学術講演梗概集 2019(構造II),2019.9