慣性質量同調システムを用いた建築物のモード減衰制御に関する研究

令和 5年 4月

郭 鈞桓

目 次

	ペ−シ ゙
1. 序論	1
1.1 研究背景と研究課題	1
1.2 本研究の目的と論文構成	5
2. MC-K 型同調システムを用いたモード減衰制御	9
2.1 MC-K型の概要	9
2.2 MC-K 型の応答特性	10
2.3 MC-K 型の最適設計式を用いた適用方法	12
2.4 MC-K 型高次モード制御による低次モード付与減衰の推定	28
2.5 低次モード付与減衰の推定式の適用性確認	34
2.6 まとめ	41
3. M-CK 型同調システムを用いたモード減衰制御	43
3.1 M-CK 型の概要	43
3.2 M-CK 型の応答特性	44
3.3 M-CK 型の最適設計式	46
3.3.1 相対変位応答倍率における M-CK 型の最適設計式	46
3.3.2 複素固有値問題における M-CK 型同調システムの最適設計式	50
3.4 M-CK 型を用いた 1 質点系モデルの設計例	55
3.5 M-CK 型を用いた多質点モデルへの適用	59
3.5.1 M-CK 型の最適設計式を用いた適用方法	59
3.5.2 M-CK 型の最適設計式の適用範囲	75
3.6 M-CK 型1 次モード制御による高次モード付与減衰の推定	77
3.7 高次モード付与減衰の推定式の適用性確認	81
3.8 まとめ	91
4. MC-K 型および M-CK 型による複合制振のモード減衰制御	93
4.1 複合制振の概要	93
4.2 複合制振の設計方法および応答性能の確認	94
4.3 振動実験	102
4.3.1 MC-K 型の振動実験	102
4.3.2 M-CK 型の振動実験	110
4.3.3 MC-K 型および M-CK 型による複合制振の振動実験	117
4.4 減衰付与の推定式を利用した設計方法	124
4.5 超高層建築物の設計例	128
4.5.1 解析モデル概要および検討方針	128
4.5.2 検討用入力地震動および制振モデルの目標モード減衰	131

	4.5.3 C-K 型モデルの設計例	133
	4.5.4 MC-K 型による複数モード制御の設計例	135
	4.5.5 MC-K 型および M-CK 型による複合制振の設計例	145
	4.5.6 時刻歴応答解析による検討	154
4	.6 まとめ	161
5.	結論	163

1. 序論

1.1 研究背景と研究課題

建築物の超高層化や人口の集中が進む現代社会において、地震被害のリスクが高まっ ている。図 1-1 に 2011 年東北地方太平洋沖地震の震度分布図を示す。この地震では、 震源地から遠い東京都心の超高層建築物が長時間にわたって大きく揺れ、家具の転倒や エレベーターの閉じ込め、設備機器の損傷など、人々に恐怖心を与え、深刻な問題とな っている。この問題の原因は、建築物が持つ「減衰性能」が低く、長周期地震動に対し て「共振現象」が起きていたためである。図 1-2 に 2020 年版の確率論的地震動予測地 図を示す。近年の地震活動の活発化により震度6弱以上の揺れに見舞われる確率が高ま っている。その中でも、南海トラフ巨大地震や首都圏直下地震などが懸念されている。 特に、超高層建築物は地震による影響が大きく、居住性や安全性が求められるため、建 築物に減衰性能を与える「制振構造」が必要とされている。建築物には複数の揺れやす い周期があり、それぞれの周期に対応する振動モード形状が存在し、1次モードの周期 が最も長く、2次モード以上の高次モードになればなるほど、周期が短くなっている。 図 1-3 に建築物の振動形状のイメージを示す。現状の制振設計では、超高層建築物は付 加的な要素として制振ダンパーを採用している。しかし、制振性能として粘性減衰条件 は、建築物の応答変位に大きな影響を及ぼす1次モードを対象としているため、高次モ ードを制御するまでに至っていない。



図 1-1 平成 23 年(2011 年) 東北地方太平洋沖地震の震度分布図



図 1-2 2020 年版の確率論的地震動予測地図



図 1-3 建築物の振動形状のイメージ

図 1-4 に地震応答スペクトルと超高層建築物の固有周期の関係例を示す。超高層建築物の設計用入力地震動(告示波)は、建築基準法告示1461号により規定されている。 一方、最新の知見では南海トラフ巨大地震が発生した場合、告示波のレベルを上回る長 周期地震動が予想されている。また、首都圏直下地震が告示波のレベルを上回る可能性 もあり、その際には超高層建築物の2次モードや3次モードの振動による影響が大きく なることも懸念される。以上を踏まえると、超高層建築物の振動には1次モードだけで なく、2次モードや3次モードの影響もあるため、応答加速度が大きくなり居住性や安 全性に悪影響が生じる可能性がある。そのため、制振構造を採用して主要な振動モード を制御することが必要であると考えられる。

制振設計で使用する制振装置は、弾塑性ダンパー系やオイルダンパー系などが挙げら れる。しかし、建築意匠や用途により、ダンパーの設置箇所が制限されることがよくあ る。そのため、1次モードに付与される減衰定数が小さく、一般的に減衰定数は約5% 以下であり、2次モードと3次モードの減衰がほぼ付与されていない。



図 1-4 地震応答スペクトルと超高層建築物の固有周期の関係例

この課題に対して本論文では、回転慣性質量装置を用いて、建築物の振動モードに効率よく減衰定数を付与できる制振システムを分析し、建築物の振動特性に応じた「モード減衰制御」の構築を目指し、コンパクトな配置および高性能な制振構造の構築が可能であることを示す。なお、本論文では、回転慣性質量をダイナミック・マス(D.M.)^{1-1~1.4})と呼称する。

D.M.を用いた設計方法として、「モード同調制御」が代表的な手法である。モード同 調制御の手法は、TMD に類した応答制御手法であり、D.M.とばね剛性を直列に接続し て構成された付加振動系によって、対象建築物の振動モードと同調することで、建築物 の応答を低減させるものである。参考文献^{1-5),1-6)}によると、斉藤らは1質点系モデル を対象として、定点理論に基づいた設計によって、同調することで付加振動系の変形が 増幅され、より大きな減衰効果が得られることから、応答変位が低減される効果が示さ れている。また、参考文献^{1-7),1-8)}では石丸・秦らは D.M.と粘性減衰を並列に配置し、ば ね剛性を直列に配置したシステムの最適設計式および設計方法を提案し、多質点系モデ ルへの適用性が示されている。その最適設計式は、固有値の関係式としてまとめられて いるため、複素固有値解析を介して、最適な同調および最適な減衰を満足する制振シス テムのパラメータを簡易に求めることができる。本論文では、この制振システムを慣性 質量同調システム (D.M.同調システム) と呼称し、この付加振動系の要素配置より略し て MC-K 型と呼称する。図 1-5(a)に MC-K 型の解析モデル概要を示す。

MC-K型は、オイルダンパーなどの粘性減衰系を単体で使用した設計よりも、制御対 象モードに大きな粘性減衰定数が与えられるため、応答変位に対しての制振効果が高い。 長周期地震動対策として超高層建築物の改修や、曲げ変形が卓越する 200m 級の鉄塔構 造物の改修¹⁻⁹⁾などにも適用されている。しかし、超高層建築物に対して、1 次モード同 調制御を行った場合、高次モードの応答低減効果がないため、応答加速度及び応答変位 を抑えることが困難である。その改善方法として、MC-K型による複数モード同調制御 が提案され、超高層建築物などに対しても高次モード制御を考慮した設計¹⁻¹⁰⁾が可能と なった。しかし、目標制御モードごとに対応した MC-K型が必要であり、制振装置を増 やさなければいけない課題が残っている。

他の種類の D.M.同調システムとして、参考文献¹⁻¹¹⁾⁻¹⁻¹⁴⁾では、粘性減衰とばね剛性を 並列に配置し、更に D.M.を直列に配置したシステムがある。Chen ら、磯田ら、Saitoh、 Lazar らの研究が挙げられる。本論文では、この付加振動系の要素配置から、略して M-CK 型と呼称する。図 1-5(b)に M-CK 型の解析モデル概要を示す。Lazar らは、3 質点系 モデルを対象にして M-CK 型を配置し、共振曲線を用いてばね剛性と減衰係数のパラ メータスタディに基づく1次モードの同調制御を示している。その際、制御対象外の2 次および3次モードの応答倍率の低下が確認された。しかし、M-CK 型を使用したモー ド同調制御の設計方法や高次モードへの付与減衰については明確にされていないとい う課題が残っている。また、M-CK 型のダンパー構築や性能検証に関する実験や実際の 建築物への適用性などについてもまだ確立されていない状況である。

以上を踏まえて、MC-K型または M-CK型によるモード同調制御が、制御対象モード には大きな粘性減衰が与えられる一方、制御対象外モードには異なる減衰効果が生じる と考えられる。MC-K型および M-CK型の制振効果を最大限に引き出し、さらにコンパ クトな配置で高性能な制振構造を実現するためにも、両システムの応答特性と減衰メカ ニズムを詳細に解明する必要があると考えられる。



図 1-5 MC-K型とM-CK型の解析モデル概要

1.2 本研究の目的と論文構成

本論文では、保守性が高い制振構造を構築するために、MC-K型および M-CK 型 D.M. 同調システムを用いたモード同調制御により、対象建築物の「モード減衰制御」を提案 している。まず、両システムの応答特性を検討し、周波数(周期)依存性を示している。 更に、両システムは制御対象外のモードに対する付与減衰効果について、相補性を持っ ていることを示している。MC-K型では高次モード制御の場合には低次モードへの付与 減衰効果を、M-CK型では低次モード制御の場合には高次モードへの付与減衰効果を確 認している。より効率的なモード減衰制御を実現するために、MC-K型の検討では、低 次モードへの付与減衰を定量的に評価し、MC-K型の低次モードへの減衰定数の推定式 を提案している。また、M-CK型の検討では、M-CK型を用いたモード同調制御の最適 設計式を示し、M-CK型の高次モードへの減衰定数の推定式を提案している。次に、MC-K型および M-CK型を用いた複合制振を提案し、両システムの特性を活用したモード 減衰制御を示している。多質点系モデル試験体を用いた振動実験により、複合制振の応 答低減効果を検証している。更に、推定式を用いて複合制振の設計方法を提案し、超高 層建築物への適用性を示している。

論文構成は以下の通りである。

1章「序論」では、本論文に関連した研究背景と研究課題、本研究の目的と論文構成について述べている。

2 章「MC-K 型同調システムを用いたモード減衰制御」では、MC-K 型を用いたモード 同調制御の設計方法および高次モードのモード同調制御による低次モード付与減衰の 効果を示し、それらの付与減衰を推定できる評価式について述べている。

まず、MC-K型の応答特性を示す。MC-K型の単体配置時の解析モデルを用いて、調和変位に対するダンパー変形増幅率を求め、周波数領域における同調システムの応答性能を確認する。MC-K型のダンパー変形増幅率の関係から、MC-K型を用いた多質点系モデルでは、同調モードの周期より短い周期領域(高次モードの範囲)において、ダンパーの変形が0に収斂し作動しなくなる。そのため、D.M.同調システムに用いられる減衰係数c_dの効果が薄れる。一方、同調モードの周期より長い周期領域(低次モードの範囲)において、ダンパーの変形増幅率が1に収斂し、c_dの効果があることが確認される。

次に、MC-K型による目標制御対象外モードの減衰付与効果を示す。参考文献^{1-9),1-10)}では、定点理論に基づいて MC-K型によるモード同調制御の最適設計法が示されている。そのため、複素固有値解析を介して、最適設計式を満足することで、簡易に制振装置の最適諸元を求めることができる。多質点系の解析モデルに対しても、近似解として 適用できることが示されている。そこで、本論文では、高次モード同調制御の設計方法として、MC-K型の最適設計式を用いている。

多質点系の解析モデルに対して、MC-K型を用いた1次モード制御では、高次モード

に減衰付与効果がないが、2次もしくは3次モード制御では、副次的に低次モードにも 減衰付与効果が確認された。その理由は MC-K 型の周波数依存性に起因している。低次 モードへの付与減衰効果を活用すれば、より高性能な制振構造の構築が可能であると考 えられる。そこで、本章では MC-K 型の高次モード制御による低次モードの減衰付与の 推定式を作成し、その適用性を示す。

3章「M-CK型同調システムを用いたモード減衰制御」では、M-CK型によるモード同 調制御の最適設計式を示すと共に、多質点系の解析モデルに対して、M-CK型を用いた モード同調制御の設計方法およびモード同調制御による高次モード付与減衰の効果を 示し、それらの付与減衰を推定できる評価式について述べている。

まず、M-CK型の応答特性を示す。2章と同様な検討手順でM-CK型の単体配置時の 解析モデルを用いて、調和変位に対するダンパー変形増幅率を求め、周波数領域におけ る同調システムの応答性能を確認する。M-CK型のダンパー変形増幅率の関係から、M-CK型を用いた多質点系モデルでは、同調モードの周期より短い周期領域(高次モード の範囲)において、ダンパーの変形増幅率が1に収斂し、D.M.同調システムに用いられ る減衰係数*c*_aの効果があることが確認される。一方、同調モードの周期より長い周期領 域(低次モードの範囲)において、ダンパーの変形が0に収斂し作動しなくなるため、 *c*_aの効果が薄れると確認される。2章に示した MC-K型の応答特性と逆の性質を有して いることが分かる。

次に、定点理論および複素固有値問題に基づき、M-CK型の最適設計式(最適同調式、 最適減衰式)を提案している。MC-K型と同様に、最適設計式は、固有値の関係式とし てまとめているため、複素固有値解析を介して、最適設計式を満足することで、簡易に 制振装置の最適諸元を求めることができる。

また、多質点系モデルへの適用方法を示している。本論文で提案する最適設計式は、 複素固有値解析を用いることを基本としている。MC-K型と同様に、最適同調式および 最適減衰式は、いずれも固有周期の関係式であるため、固有ベクトルの直交性の性質を 利用することで、多質点系の解析モデルに対しても、近似解として適用できる。参考文 献¹⁻¹⁾に示すモードの入力低減率*ŋ*を用いることで、M-CK型の最適設計式の適用範囲を 示している。

多質点系の解析モデルに対して、M-CK型を用いた1次モード制御では、副次的に高 次モードにも減衰付与効果が確認できるが、2次もしくは3次モード制御では、低次モ ードへの減衰付与効果がない。その理由はM-CK型の周波数依存性に起因している。高 次モードの付与減衰効果を活用すれば、より高性能な制振構造の構築が可能であると考 えられる。そこで、本章ではM-CK型の1次モード制御による高次モードの減衰付与の 推定式を作成し、その適用性を示す。なお、2章のMC-K型低次モード付与減衰の推定 式および、本章のM-CK型高次モード付与減衰の推定式によれば、目標粘性減衰定数又 は推定モードの層間刺激関数が大きければ、推定モードの付与減衰が大きくなることを 示している。 4章「MC-K型およびM-CK型による複合制振のモード減衰制御」では、MC-K型とM-CK型の組合せによる複合制振のモード減衰制御手法を提案する。各制振モデルの比較 より複合制振の制振効果を示すと共に、1次モードの固有周期を3秒と設定した8層せ ん断モデル試験体の振動実験を通して、理論と実験の整合性を示す。また、両システム の付与減衰の推定式による設計方法、検討用入力地震動に対する目標モード減衰の設定 方法を示し、超高層建築物への適用性について述べている。

2章および3章の知見より、MC-K型とM-CK型は、同調周期時(共振時)において 両システムのダンパー変形増幅が最も大きく、効率的な減衰付与効果を発揮する。また、 同調周期より長い周期帯では MC-K型による減衰付与効果が期待され、同調周期より 短い周期帯では M-CK型による減衰付与効果が期待される。

本章では、D.M.同調システムの複合制振の構築として、低次モードのモード同調制御では M-CK型、高次モードのモード同調制御では MC-K型を用いた組み合わせを提案し、複素固有値解析を介した複合制振の設計方法を示している。例として M-CK型1次 モード制御と MC-K型3次モード制御を組み合わせた複合制振の設計を通して、両システムの性質の相乗効果によりモード同調制御対象外の2次モードにも大きく減衰が付与されることを示している。

また、8層せん断モデル試験体を用いた振動実験を行っている。まず、MC-K型による3次モード制御の試験体を用いて、2次モードの応答倍率が低減されることを確認し、 MC-K型はモード同調した3次モードのみならず、低次モードに対しても制振効果があ ることを実験的に検証している。次に、M-CK型による1次モード制御の試験体を用い て、2次と3次モードの応答倍率が低減されることを確認し、実験結果より、M-CK型 はモード同調した1次モードのみならず、高次モードに対しても制振効果があることを 実験的に検証している。更に、M-CK型1次モード制御とMC-K型3次モード制御の組 み合わせた複合制振試験体により、制御対象外の2次モードにも大きな減衰効果が確認 され、複合制振の有効性を実験的に検証している。

次に、M-CK型高次モード付与減衰推定式およびMC-K型低次モード付与減衰推定式 を用いて、対象建築物の1次モード~3次モード(主要振動モード)に対して、複合制振 の設計フローおよびモード減衰制御手法を提案している。予備設計として、非制振モデ ルの固有値結果を用いれば、他のモードに付与される粘性減衰が推定できるため、設計 の自由度の向上が期待できる。

最後に、パッシブ制振構造設計・施工マニュアル¹⁻¹⁵⁾に掲載されているテーマストラ クチャーの 20 層鉄骨超高層建築物を対象にして、オイルダンパー等の減衰要素のみを 用いた「C-K型」、複数モード制御を用いた「MC-K型」および、MC-K型と M-CK型 の相補性を活用した「複合制振」の3つの設計例を示している。複合制振は、制振装置 の設置箇所を最小限に抑えることで、保守性が高い制振構造を実現可能であることを示 している。

5章では、本研究で得られた知見をまとめ、今後の課題を述べている。

参考文献

- 1-1) 石丸辰治:対震設計の方法-ダイナミックデザインへの誘い-,建築技術,2008
- 1-2) 日本建築学会:やさしくわかる建物振動制御,2014
- 1-3) 古橋剛,石丸辰治:慣性接続要素によるモード分離:慣性接続要素による応答制御
 に関する研究 その1,日本建築学会構造系論文集,第69巻,第576号,pp.55-62,2004
- 1-4) 古橋剛,石丸辰治:慣性接続要素による多質点振動系の応答制御:慣性接続要素による応答制御に関する研究 その2,日本建築学会構造系論文集,第71巻,第601号, pp.83-90,2006
- 1-5) 斉藤賢二, 栗田哲, 井上範夫: 慣性接続要素を利用した線形粘性ダンパーによる一質 点構造の最適応答制御と Kelvin モデル化手法に関する考察,構造工学論文集, Vol.53B, pp.53-66, 2007.3
- 1-6) 井上範夫,五十子幸樹:建築物の変位制御設計-地震に対する免震・長周期建物の設計法-,丸善,2012.12
- 1-7) 石丸辰治,三上淳治,秦一平,古橋剛: 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652号,pp.1105-1112,2010.6
- 1-8) 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,pp.1455-1464,2010.8
- 1-9) Miyajima, Y., Hata, I., Mashimo, M., Ogihara M., and Ishida, T.: Response Control Systems by Tuned Dynamic Mass System for a 200-meter-tall tower-supported steel stack structure, Proceedings of the 16th World Conference on Earthquake Engineering, paper ID 1363, 2017
- 1-10) 郭鈞桓,石丸辰治,古橋剛,秦一平:同調 D.M.システムを有する構造物設計法に関 する研究-長周期波及びパルス波地震動に対する次世代超高層構造物の制震設計-, 日本建築学会構造系論文集,第78巻,第686号,pp.693-702,2013.4
- 1-11) Chen, M. et al.: The missing mechanical circuit element, Circuits and Systems Magazine, IEEE, 9(1); 10–26, 2009.
- 1-12) 磯田和彦,半澤徹也,田村和夫:回転慣性質量ダンパーを組合せた応答低減機構による1質点系振動モデルの応答特性に関する研究,日本建築学会構造系論文集,第74巻,第642号,pp.1469-1476,2009.8
- 1-13) Saitoh, M.: On the performance of gyro-mass devices for displacement mitigation in base isolation systems, Structural Control and Health Monitoring, Vol. 19, No. 2, 246–259, 2012
- 1-14) Lazar, I.F., Neild, S.A., and Wagg, D.J.: Using an inerter-based device for structural vibration suppression, Earthquake Engineering and Structural Dynamics, Vol. 43, No. 8, pp. 1129-1147, 2014
- 1-15) JSSI: パッシブ制振構造設計・施工マニュアル 第3版, 2013

2. MC-K型同調システムを用いたモード減衰制御

2.1 MC-K型の概要

建築構造物に対する風や地震等の応答制御として、一般的に構造物の履歴系ダンパー を代表とする「剛性要素」の調整に加え、振動エネルギーを吸収するオイルダンパーを 代表とする「減衰要素」を用いた制振設計が多く採用されてきた。

近年、ボールネジ機構等を用いた回転慣性質量(ダイナミック・マス²⁻¹⁻²⁻⁴⁾「D.M.」) を持つ装置が開発され、見かけの「質量要素」を用いた制振設計が可能となっている。 図 2-1 に 2 点間の相対応答量に応じる 3 つの力学モデルを示す。剛性要素k_d、減衰要 素c_d及び D.M.要素m_dは、それぞれ 2 点間の相対変位、相対速度、相対加速度に応じて 「復元力」、「減衰力」、「慣性力」を発揮する。また、D.M.要素と減衰要素を含む制振装 置としては、"減衰こま"とも呼ばれる増幅機構付き回転粘性ダンパー等が挙げられる。

参考文献^{2-5),2-6)}では石丸・秦らにより、上記の3要素を組み合わせた「D.M.同調シス テム」が提案され、モード同調による制振設計が可能となった。図 2-2 に D.M.同調シ ステムの構築を示す。「D.M.要素」と「ばね要素」を直列に接続して構成された付加振 動系より、新たなモード(D.M.モード)が生じるため、主系の振動モードと同調させるこ とが可能である。更に、「D.M.要素」と並列した「減衰要素」より、振動エネルギーが 吸収され、大きな減衰効果が発揮できる。

本論文では、上記の D.M.同調システムの要素配置から、略して MC-K 型と呼称する。







図 2-2 MC-K型同調システムの構成

2.2 MC-K型の応答特性

本節では、調和変位に対する MC-K 型の単体の相対応答倍率(以降,変形増幅率)を 求め、周波数領域における MC-K 型の応答性能を確認する。図 2-3 に MC-K 型の解析 モデルを示す。ここで、D.M.要素、ばね剛性要素および粘性減衰要素を m_d , k_d および c_d 、調和変位、D.M.部変形およびばね部変形をそれぞれx, x_{md} および x_{kd} とし、 $x = x_{md} + x_{kd}$ である。MC-K 型の振動方程式を式(2.1)、式(2.2)に示す。



図 2-3 MC-K型の解析モデル

$$m_{d}\ddot{x}_{md} + c_{d}\dot{x}_{md} = k_{d}(x - x_{md})$$

$$m_{d}(\ddot{x} - \ddot{x}_{kd}) + c_{d}(\dot{x} - \dot{x}_{kd}) = k_{d}x_{kd}$$
(2.1)
(2.1)
(2.2)

ここで、定常振動を考え、式(2.1)、式(2.2)に式(2.3)、式(2.4)を導入すると、振動方程 式は式(2.5)、式(2.6)のようになる。なお、ωは定常振動の固有円振動数、ω_dは MC-K 型 の単体の固有円振動数である。

$$x = Xe^{i\omega t}, \quad x_{md} = X_{md}e^{i\omega t}, \quad x_{kd} = X_{kd}e^{i\omega t}$$
(2.3)

$$\omega_d^2 = \frac{\kappa_d}{m_d}, \quad \frac{c_d}{m_d} = 2h_d \omega_d \tag{2.4}$$

$$(\omega_d^2 - \omega^2 + i2h_d\omega_d\omega)X_{md} = \omega_d^2 \cdot X$$
(2.5)

$$(\omega_d^2 - \omega^2 + i2h_d\omega_d\omega)X_{kd} = (-\omega^2 + i2h_d\omega_d\omega)X$$
(2.6)

更に、式(2.5)と式(2.6)を整理すると、調和変位に対する MC-K 型の変形増幅率は式 (2.7)、式(2.8)のようになる。なお、 λ は振動数比(ω/ω_d)である。

$$\frac{X_{md}}{X} = \frac{1}{1 - \lambda^2 + i2h_d\lambda} \quad \rightarrow \quad \left|\frac{X_{md}}{X}\right|_{\rm MC-K} = \sqrt{\frac{1}{(1 - \lambda^2)^2 + 4h_d^2\lambda^2}} \tag{2.7}$$

$$\frac{X_{kd}}{X} = \frac{-\lambda^2 + i2h_d\lambda}{1 - \lambda^2 + i2h_d\lambda} \longrightarrow \left| \frac{X_{kd}}{X} \right|_{\mathrm{MC-K}} = \sqrt{\frac{\lambda^4 + 4h_d^2\lambda^2}{(1 - \lambda^2)^2 + 4h_d^2\lambda^2}}$$
(2.8)

本検討では、MC-K型の単体の固有周期*T_d*を1秒、減衰定数*h_d* = 0.20と設定する。図 2-4 に MC-K型のダンパー変形増幅率を示す。グラフの横軸は加振周期*T、縦軸のダン* パー変形増幅率は、入力変位に対する粘性減衰要素*c_d*部の変形の比率を表している。共 振周期の1秒近辺では、ダンパー変形増幅率が2.5倍程度であることが確認できる。

したがって、MC-K型には変形増幅効果があるため、一方、共振周期の1秒より短い場合、*c*_a部の変形が0に収斂してダンパーの効果が発揮しなくなり、共振周期の1秒より長い場合、*c*_a部の変形が1倍に収斂し、周波数依存性を有することが確認できる。



図 2-4 MC-K型のダンパー変形増幅率

以上に示す MC-K 型のダンパー変形増幅率の関係から、MC-K 型を用いた多質点系モ デルでは、MC-K 型の周波数依存性により、同調モードの周期より短い周期領域(高次 モードの範囲)において、*c*_dの効果が薄れ、同調モードの周期より長い周期領域(低次 モードの範囲)においては、*c*_dの効果があることが推定できる。

2.3 MC-K型の最適設計式を用いた適用方法

MC-K型に関する研究では、石丸・秦らにより、MC-K型によるモード同調制御の最 適設計法^{2-5),2-6)}が示されている。定点理論に基づき、MC-K型の最適設計式(最適同調 式、最適減衰式)が示され、複素固有値解析を用いれば、最適設計式を満足することで、 簡易に制振装置の最適諸元を求めることができる。

その他、1 質点系の定点理論の多質点系への拡張に関する理論的な検討の試みは、例 えば新城ら²⁻⁷⁾により行われている。MC-K型の集中配置を用いた多質点系は、等価な1 質点系に縮約できず、1 質点系の最適制御解²⁻⁸⁾の適用が困難であった。それに対して、 新城らは解析モデルを等価な2 質点系へ縮約し、定点理論を用いた略算解とその適用範 囲が示されているが、多質点系への拡張には限界がある。

以上を踏まえて、本研究では、石丸・秦らによる複素固有値解析の設計方法を用いて いる。多質点系の複素固有値解析は、非比例減衰系に対しても、各モードの固有値(固 有周期,粘性減衰定数)を得ることができる。また、各モードの固有ベクトルが互いに 直交する性質を用いれば、外乱に対する各次モードの基準座標を分離することが可能で あり、モード解析の基本原理となっている。表 2-1 に MC-K 型の多質点モデルの最適 設計式を示す。なお、記号のjは、制御対象モードのモード次数であり、参考文献^{2-5),2-} ^のより、MC-K型では制御対象モードの減衰定数h_jを目標粘性減衰定数h_{opt}とすることで 最適減衰になることが示されている。

これらの式は、元々1 質点系の解析モデルにおいて導出しているが、いずれも固有周 期の関係式であるため、固有ベクトルの直交性の性質を利用することで、多質点系の解 析モデルに対しても、高次モードのモード同調制御の近似解として適用できると考えら れる。

最適同調式	$_{j}T_{\infty} = \sqrt{T_{0,j} \times T_{0,jDM}}$
最適減衰式	$h_{opt} = h_j \cong 0.5 \sqrt{\frac{j^{\kappa_k}}{2 + j^{\kappa_k}}}$
付加剛比	$_{j}\kappa_{k} = \left(\frac{_{j}T_{0}}{_{j}T_{\infty}}\right)^{2} - 1$
	_j T ₀ :主系のみのj次モードの固有周期
	_j T∞:c _d = ∞の時の j 次モードの固有周期
	T _{0,j} :c _d =0の時のj次モードの固有周期
備去	T _{0,jDM} : c _d = 0の時の DM j 次モードの固有周期
11日 イラ	h_{opt} :最適粘性減衰定数
	<i>h_j</i> : j次モードの粘性減衰定数
	<i>h_{j,DM}</i> : DM j 次モードの粘性減衰定数
	_j ĸ _k :j次モードの付加剛比

表 2-1 MC-K型の多質点モデルの最適設計式

本節では、参考文献^{2-5),2-6)}の設計方法に従い、MC-K型の最適設計式より、多質点系 モデルへの拡張および適用性を示す。解析モデルは、1次モードの固有周期₁ T_0 を1.0秒、 各層質量 m_n を 100ton とし、質量は高さ方向に一様であると想定した 10 層せん断モデ ルとする。各層の初期剛性 k_n は、1次モードの刺激関数が直線となるように式(2.9)より 決定した²⁻⁹⁾。

$$k_n = \frac{1}{2} \{ N(N+1) - n(n-1) \} \cdot m \cdot {}_1 \omega_0^2 \qquad (n = 1 \sim N)$$
(2.9)

なお、Nは層数、 $_1\omega_0$ は1次モードの固有円振動数である。図 2-5 に解析モデル、表 2-2~表 2-3 に解析モデルの諸元および固有値結果、図 2-6 に非制振モデルの層および 層間刺激関数を示す。なお、層間刺激関数は、上下階の変位刺激関数差を意味する。本 検討では、1層目に MC-K 型を配置し、1次~3次モード同調制御の最適設計をモード ごとに行い、計3ケースの解析モデルとする。また、各モードの目標粘性減衰定数 h_{opt} を 0.10 とし、内部粘性減衰は除くものとする。

ここで、MC-K型の最適設計式を用いた設計方法を示す。

- ① 目標 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比 $_{j}\kappa_{k}$ を求める。 付加剛比 $_{j}\kappa_{k}$ により $_{j}T_{\infty}$ が計算できる。
- ② 複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_j T_{\infty}$ を満足するように、 k_d を決定する。
- ③ 複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 2-1 の最適同調式を満足するように、 m_d を決定する。
- ④ 複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数hjが 0.10 程度となるよう
 に、c_aの値を決定する。



図 2-5 解析モデル

層	質量(ton)	初期剛性(kN/m)
10	100	39,478
9	100	75,009
8	100	106,592
7	100	134,227
6	100	157,914
5	100	177,653
4	100	193,444
3	100	205,288
2	100	213,183
1	100	217,131

表 2-2 解析モデルの諸元

表 2-3 解析モデルの固有値結果

次数j	固有周期 _j T ₀ (s)
1	1.000
2	0.408
3	0.258
4	0.189
5	0.149
6	0.123
7	0.105
8	0.091
9	0.081
10	0.073





(1) MC-K型の最適設計式を用いた1次モード制御の最適設計

ここで、MC-K型の最適設計式を用いて、1次モード制御の設計例を示す。

- ①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比 $_1\kappa_k$ を 求める。次に、付加剛比 $_1\kappa_k$ の式により $_1T_\infty$ が計算できる。
- $$\begin{split} h_{opt} &\cong 0.5 \sqrt{\frac{1^{\kappa_k}}{2 + 1^{\kappa_k}}} \quad \to \quad {}_1\kappa_k = \frac{8h_{opt}^2}{1 4h_{opt}^2} = \frac{8 \times 0.10^2}{1 4 \times 0.10^2} = 0.083 \\ {}_1\kappa_k &= \left(\frac{1^T_0}{1^T_\infty}\right)^2 1 \quad \to \quad {}_1T_\infty = \frac{1^T_0}{\sqrt{1^{\kappa_k} + 1}} = \frac{1.000}{\sqrt{0.083 + 1}} = 0.961s \end{split}$$
- ②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_1T_{\infty}$ を満足するように、 k_d を決定する。

 $c_d = \infty kN \cdot s/m$ 、 $k_d = 269,000 \text{ kN/m}$ の時、複素固有値解析結果より、 $_1T_{\infty} = 0.961 \text{ s}$ になる。

モード	周期 T(s)
1次	0.961
2 次	0.394
3次	0.249
4 次	0.182
5次	0.144

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 2-1 の最適同調式を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_d = 0 kN \cdot s/m$ 、 $k_d = 269,000 kN/m$ 、 $m_d = 2,720 ton$ の時、複素固有値解析結果より、最適同調式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	1.107
D.M.1 次	0.834
2 次	0.391
3 次	0.249
4 次	0.182
5 次	0.144

$$_{1}T_{\infty} = \sqrt{T_{0,1} \times T_{0,1DM}} = \sqrt{1.107 \times 0.834} = 0.961s$$

④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₁が 0.10 程度となるよう に、c_dの値を決定する。

 $c_d = 7,420 \ kN \cdot s/m$ 、 $k_d = 269,000 \ kN/m$ 、 $m_d = 2,720 \ ton$ の時、複素固有値解析結果より、目標減衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	1.062	0.100
D.M.1 次	0.868	0.100
2 次	0.391	0.001
3 次	0.249	0.000
4 次	0.182	0.000
5次	0.144	0.000

$h_{opt} = h_1 \cong 0.10$

図 2-7 に MC-K 型の刺激関数のイメージ図 ²⁻¹⁰⁾を示す。最適減衰時においては、1 次モードと D.M.1 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが 確認できる。これは、モード同調および減衰付与によって、主構造体が減衰振動の特 性を有していることを意味する。



図 2-7 MC-K型の刺激関数のイメージ図(1次モード制御)

図 2-8 に解析モデルの 10 層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。内部粘性減衰 は、レーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。MC-K 型は、共振曲線の 1 次モードの周期 域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な 2 つのピークが存在し、 $c_d = 7,420(kN \cdot s/m)$ の場合にそれぞれの応答倍率が同程度であり、1 次モードの応答倍率が最適化されてい ることが見受けられる。

MC-K型の最適設計式は、多質点系モデルに対しても適用が可能であることが確認で きる。なお、非制振時の応答倍率に対して、MC-K型は1次モードで約80%減少され、 応答制御の有効性が確認できる。ただし、高次モードの応答倍率においては、非制振モ デルと同程度であり、制振効果が見受けられない。



図 2-8 解析モデルの 10 層目の共振曲線(1 次モード制御)

(2) MC-K型の最適設計式を用いた2次モード制御の最適設計

ここで、MC-K型の最適設計式を用いて、2次モード制御の設計例を示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比 $_{2\kappa_{k}}$ を 求める。次に、付加剛比 $_{2\kappa_{k}}$ の式により $_{2}T_{\infty}$ が計算できる。

$$h_{opt} \approx 0.5 \sqrt{\frac{2\kappa_k}{2 + 2\kappa_k}} \rightarrow {}_{2}\kappa_k = \frac{8h_{opt}^2}{1 - 4h_{opt}^2} = \frac{8 \times 0.10^2}{1 - 4 \times 0.10^2} = 0.083$$
$${}_{2}\kappa_k = \left(\frac{2T_0}{2T_{\infty}}\right)^2 - 1 \rightarrow {}_{2}T_{\infty} = \frac{2T_0}{\sqrt{2\kappa_k + 1}} = \frac{0.408}{\sqrt{0.083 + 1}} = 0.392s$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_2T_{\infty}$ を満足するように、 k_d を決定する。

 $c_d = \infty kN \cdot s/m$ 、 $k_d = 360,000 \text{ kN/m}$ の時、複素固有値解析結果より、 $_2T_{\infty} = 0.392 \text{ s}$ になる。

モード	周期 T(s)
1次	0.956
2 次	0.392
3 次	0.248
4 次	0.182
5 次	0.143

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 2-1 の最適同調式を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_{d} = 0 kN \cdot s/m$ 、 $k_{d} = 360,000 kN/m$ 、 $m_{d} = 510 ton$ の時、複素固有値解析結果より、 最適同調式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	1.008
2 次	0.447
D.M.2 次	0.344
3 次	0.242
4次	0.179
5次	0.142

 $_{2}T_{\infty} = \sqrt{T_{0,2} \times T_{0,2DM}} = \sqrt{0.447 \times 0.344} = 0.392s$

④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₂が 0.10 程度となるよう に、c_dの値を決定する。

 $c_d = 4,000 \ kN \cdot s/m, k_d = 360,000 \ kN/m, m_d = 510 \ ton$ の時、複素固有値解析結果より、目標減衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	1.006	0.011
2 次	0.427	0.100
D.M.2 次	0.359	0.100
3 次	0.243	0.010
4 次	0.180	0.003
5 次	0.142	0.001

$h_{opt} = h_2 \cong 0.10$

図 2-9 に MC-K 型の刺激関数のイメージ図を示す。(1)で検討した 1 次モード制御の設計例と同様に、最適減衰時においては、2 次モードと D.M.2 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。



図 2-9 MC-K型の刺激関数のイメージ図(2次モード制御)

図 2-10 に解析モデルの 10 層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。内部粘性減衰 は、レーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。MC-K 型は、共振曲線の 2 次モードの周期 域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な 2 つのピークが存在し、 $c_d = 4,000(kN \cdot s/m)$ の場合に 2 次モードの応答倍率が最適化されていることが見受けられる。

MC-K型の最適設計式は、多質点系モデルの2次モードに対しても適用が可能である ことが確認できる。なお、非制振時の応答倍率に対して、MC-K型は2次モードで約 77%減少され、応答制御の有効性が確認できる。また、目標制御対象外の1次モードに おいても、約35%減少され、副次的な減衰付与による制振効果が見受けられる。



図 2-10 解析モデルの 10 層目の共振曲線(2 次モード制御)

(3) MC-K型の最適設計式を用いた3次モード制御の最適設計

ここで、MC-K型の最適設計式を用いて、3次モード制御の設計例を示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比 $_{3}\kappa_{k}$ を 求める。次に、付加剛比 $_{3}\kappa_{k}$ の式により $_{3}T_{\infty}$ が計算できる。

$$\begin{split} h_{opt} &\cong 0.5 \sqrt{\frac{3\kappa_k}{2+3\kappa_k}} \quad \to \quad {}_{3}\kappa_k = \frac{8h_{opt}^2}{1-4h_{opt}^2} = \frac{8\times0.10^2}{1-4\times0.10^2} = 0.083\\ {}_{3}\kappa_k = \left(\frac{3T_0}{3T_{\infty}}\right)^2 - 1 \quad \to \quad {}_{3}T_{\infty} = \frac{3T_0}{\sqrt{3\kappa_k+1}} = \frac{0.258}{\sqrt{0.083+1}} = 0.248s \end{split}$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_3T_{\infty}$ を満足するように、 k_d を決定する。

 $c_d = \infty kN \cdot s/m$ 、 $k_d = 365,000 \text{ kN/m}$ の時、複素固有値解析結果より、 $_3T_{\infty} = 0.248 \text{ s}$ になる。

モード	周期 T(s)
1次	0.956
2 次	0.392
3次	0.248
4 次	0.181
5 次	0.143

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 2-1 の最適同調式を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_d = 0 kN \cdot s/m$ 、 $k_d = 365,000 kN/m$ 、 $m_d = 202 ton$ の時、複素固有値解析結果より、 最適同調式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	1.003
2 次	0.416
3 次	0.279
D.M.3 次	0.221
4 次	0.174
5 次	0.140

$$_{3}T_{\infty} = \sqrt{T_{0,3} \times T_{0,3DM}} = \sqrt{0.279 \times 0.221} = 0.248s$$

④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₃が 0.10 程度となるよう に、c_dの値を決定する。

 $c_d = 3,170 \ kN \cdot s/m, k_d = 365,000 \ kN/m, m_d = 202 \ ton$ の時、複素固有値解析結果より、目標減衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	1.002	0.007
2 次	0.412	0.024
3 次	0.264	0.100
D.M.3 次	0.232	0.101
4 次	0.176	0.020
5 次	0.141	0.008

$h_{opt} = h_3 \cong 0.10$

図 2-11 に MC-K 型の刺激関数のイメージ図を示す。(1)で検討した 1 次モード制御の設計例と同様に、最適減衰時においては、3 次モードと D.M.3 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。



図 2-11 MC-K型の刺激関数のイメージ図(3 次モード制御)

図 2-12 に解析モデルの 10 層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。内部粘性減衰 は、レーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。MC-K 型は、共振曲線の 3 次モードの周期 域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な 2 つのピークが存在し、 $c_d = 3,170(kN \cdot s/m)$ の場合に 3 次モードの応答倍率が最適化されていることが見受けられる。

MC-K型の最適設計式は、多質点系モデルの3次モードに対しても適用が可能である ことが確認できる。なお、非制振時の応答倍率に対して、MC-K型は3次モードで約 70%低減され、応答制御の有効性が確認できる。また、目標制御対象外の1次モードお よび2次モードにおいても、それぞれ約27%、55%減少され、副次的な減衰付与によ る制振効果が見受けられる。



図 2-12 解析モデルの 10 層目の共振曲線(3 次モード制御)

表 2-4 に MC-K 型の目標h_{opt}、κ_kおよび最適諸元、表 2-5 に複素固有値解析結果、 図 2-13 に 10 層目の共振曲線を示す。なお、前述のとおり、MC-K 型では減衰定数h_jを 目標h_{opt}とすることで最適減衰を判断している。複素固有値解析結果および共振曲線よ り、高次モードに対しても MC-K 型の最適設計式による設計が可能であり、応答低減 効果が確認できる。

なお、MC-K型を用いた1次モード制御では高次モードに減衰付与がないが、2次又は3次モード制御では、副次的に高次モードへの減衰付与が確認できる。その理由は、 2.2節で示したMC-K型の周波数依存性に起因していると考えられる。同調モードの周 期より短い周期領域(高次モードの範囲)において、D.M.部が作動しなくなるため、並 列した*c*_dの効果が薄れ、同調モードの周期より長い周期領域(低次モードの範囲)にお いては、D.M.部が作動するため、並列した*c*_dの効果があることを示している。

X 21 MCK EVITWERS OW MEHT								
制御	目標	目標	$T_{\rm c}$	m_d	c _d	k _d		
モード	h _{opt,j}	$_{j}\kappa_{k}$	j ¹ ∞(8)	(ton)	$(kN \cdot s/m)$	(kN/m)		
1次	0.10	0.083	0.961	2,720	7,420	269,000		
2 次	0.10	0.083	0.392	510	4,000	360,000		
3次	0.10	0.083	0.248	202	3,170	365,000		

表 2-4 MC-K型の目標値および最適諸元

表 2-5 MC-K型の複素固有値解析結果(内部粘性減衰除く)

1次モード制御			2次モード制御			3次モード制御		
モード	$T_j(s)$	h _j	モード	$T_j(s)$	h _j	モード	$T_j(s)$	h_j
1次	1.062	0.100	1次	1.006	0.011	1次	1.002	0.007
D.M.	0.868	0.100	2 次	0.427	0.100	2 次	0.412	0.024
2 次	0.391	0.001	D.M.	0.359	0.100	3次	0.264	0.100
3次	0.249	0.000	3次	0.243	0.010	D.M.	0.232	0.101
4次	0.182	0.000	4次	0.180	0.003	4 次	0.176	0.020



図 2-13 解析モデルの 10 層目の共振曲線(1~3 次モード制御)

2.4 MC-K型高次モード制御による低次モード付与減衰の推定

前節では、MC-K型を用いたモード同調制御において、目標制御対象モードより周期 が長い低次モードに減衰付与が可能であることを示した。低次モードの付与減衰効果を 活用すれば、より高性能な制振構造の構築が可能であると考えられる。

本節では、MC-K型高次モード制御による低次モードへの減衰付与を、非制振時の諸 元を用いて推定できる評価式の作成を試みる。前節に示した 10 層せん断モデルを用い て、MC-K型高次モード制御の目標粘性減衰定数*hopt*および配置層を変更してそれぞれ 最適設計を行い、その際の低次モード減衰定数の変化傾向を確認する。なお、解析モデ ルの剛性分布のみを変更し、剛性を同一、または台形分布とした5ケースを用いて検討 を行う。

表 2-6 に検討概要、図 2-14 に各解析モデルの剛性分布、表 2-7 に非制振時の固有値 結果、表 2-8 に各解析モデルの振動数比 (ω_j/ω_i) 、図 2-15 に非制振時の層間刺激関数 $\overline{\beta_i r_{n,i}}$ の絶対値を示す。

制御モード <i>i</i>	推定モード <i>j</i>	目標h _{opt}	配置層 <i>n</i>
3~4 次	3~4 次 1~3 次		1~10 層 (単層配置)

表 2-6 検討概要



図 2-14 各解析モデルの剛性分布

次数j	剛性同一モデル		台形1:	2モデル	台形1:3モデル	
	$T_j(\mathbf{s})$	ω_j/ω_1	$T_j(s)$	ω_j/ω_1	$T_j(s)$	ω_j/ω_1
1	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
2	0.336	2.978	0.361	2.770	0.377	2.655
3	0.205	4.889	0.222	4.514	0.233	4.299
4	0.149	6.691	0.162	6.160	0.171	5.846
\\\\+\	台形1:4モデル		台形1:5モデル			
(大致)	$T_j(\mathbf{s})$	ω_j/ω_1	$T_j(s)$	ω_j/ω_1		
1	1.000	1.000	1.000	1.000		
2	0.388	2.574	0.398	2.511		
3	0.241	4.145	0.249	4.021		
4	0.178	5.620	0.184	5.444		

表 2-7 各解析モデルの固有値結果

表 2-8 各解析モデルの振動数比

次数j	剛性同一モデル		台形1:2モデル		台形1:3モデル		
	ω_j/ω_3	ω_j/ω_4	ω_j/ω_3	ω_j/ω_4	ω_j/ω_3	ω_j/ω_4	
1	0.205	0.149	0.222	0.162	0.233	0.171	
2	0.609	0.445	0.614	0.450	0.617	0.454	
3	1.000	0.731	1.000	0.733	1.000	0.735	
4	1.369	1.000	1.364	1.000	1.360	1.000	
\\\\	台形1:4モデル		台形1:5モデル				
<u>伏</u> 毅J	ω_j/ω_3	ω_j/ω_4	ω_j/ω_3	ω_j/ω_4			
1	0.241	0.178	0.249	0.184			
2	0.621	0.458	0.624	0.461			
3	1.000	0.737	1.000	0.739			
4	1.356	1.000	1.354	1.000			



図 2-16 に目標粘性減衰定数 $h_{opt} = 0.05$ による最適設計時の低次モード減衰定数の変 化傾向を示す。なお、横軸は非制振時の層間刺激関数比の二乗 $(\overline{\beta_j r_{n,j}}/\overline{\beta_i r_{n,i}})^2$ であり、iは制御モードのモード次数、jは推定モードのモード次数とし、i > jとする。また、層 間刺激関数比は絶対値とし、それぞれ制御対象の高次モードに対する推定対象の低次 モードの比率を表している。剛性分布および配置層に関わらず、制御モードおよび推 定モードごとにおおむね線形的な傾向があることが確認できる。



図 2-16 低次モード減衰定数の変化傾向(hopt = 0.05)

図 2-17 にモードごとの傾き α と振動数比 (ω_j/ω_i) の関係を示す。なお、振動数比は 6 モデルの平均値とし、傾き α と振動数比 (ω_j/ω_i) には指数関数 $y = a \cdot e^{bx}$ の関係があ ると推測される。



図 2-17 $\alpha - \omega_i / \omega_i$ 関係

指数近似 $y = a \cdot e^{bx}$ の際に求まる変数a, bと目標粘性減衰定数 h_{opt} の関係を図 2-18 に 示す。これらの傾向を踏まえ、低次モード減衰定数の推定式を式(2.10)に示す。



図 2-18 a, b - h_{opt}関係

$$h_j = 2.7e^{\left(5.2 - 12.1h_{opt}\right)\left(\frac{\omega_j}{\omega_i}\right)} \left(\frac{\overline{\beta_j r_{n,j}}}{\overline{\beta_i r_{n,i}}}\right)^2 h_{opt}^{3.2}$$
(2.10)

式(2.10)より、目標粘性減衰定数 h_{opt} または推定モードの層間刺激関数 $\overline{\beta_j r_{n,j}}$ が大きければ、推定モードの付与減衰が大きくなることが確認できる。
なお、式(2.10)は MC-K 型の単層配置によって求めた減衰推定式である。ここで、N' を MC-K 型の配置層数、N をモデル層数、N/N を配置比とし、MC-K 型の配置層の層 間刺激関数の合計値とを用いれば、配置比によらず、複層配置に拡張した MC-K 型高 次モード制御低次モード減衰推定式を式(2.11)のように表せる。なお、n は D.M.同調 システムの配置層とし、*i*を制御モードのモード次数、*j*を推定モードのモード次数 とし、i > jである。次節では MC-K 型低次モード付与減衰推定式の適用性を示す。

$$h_{j} = 2.7e^{\left(5.2 - 12.1h_{opt,i}\right)\left(\frac{\omega_{j}}{\omega_{i}}\right)} \left(\frac{\sum \overline{\beta_{j} r_{n,j}}}{\sum \overline{\beta_{i} r_{n,i}}}\right)^{2} h_{opt,i}^{3.2}$$
(2.11)

$$h_j$$
 : 推定 j 次モードの粘性減衰定数

 $h_{opt,i}$
 : 制御 i 次モードの目標粘性減衰定数

 $\underline{\omega_j}_{\overline{\omega_i}}$
 : 振動数比(推定 j 次モードの固有円振動数/制御 i 次モードの固有円

 $\underline{\Sigma}$
 $\overline{\beta_j r_{n,j}}$
 : 層間刺激関数比(推定 j 次モード配置層の層間刺激関数の合計値/制御 i 次モード配置層の層間刺激関数の合計値)

2.5 低次モード付与減衰の推定式の適用性確認

本節では、4章に示す振動実験用の8層せん断モデルを用いて、固有周期や層数が 異なる解析モデルに対しての、MC-K型低次モード付与減衰推定式の適用性を確認す る。なお、8層せん断モデルは、超高層建築物の振動形状を模擬し、1次モードの固有 周期を3秒程度としている。表 2-9に非制振時の諸元および固有値結果、図 2-19に 層および層間刺激関数を示す。

本検討では、1層目に MC-K 型を配置した場合、又は 4-5 層目に MC-K 型を配置し た場合の2ケースを用いて、3次モード同調制御の最適設計を行う。なお、目標粘性 減衰定数は $h_{opt} = 0.10$ としている。

	1	2-7 9日前10
	質量	初期剛性
眉	(ton)	(kN/m)
8	1.1	79.5
7	1.0	91.2
6	1.0	105.5
5	1.0	113.0
4	1.0	127.1
3	1.0	136.8
2	1.0	145.4
1	1.0	157.3

表 2-9 非制振時の諸元および固有値結果

次数j	固有周期 <i>T_j</i> (s)	ω_j/ω_3		
1	3.000	0.225		
2	1.090	0.618		
3	0.674	1.000		
4	0.497	1.356		
5	0.407	1.655		
6	0.351	1.919		
7	0.314	2.146		
8	0.280	2.405		

0.3

0.4



図 2-19 非制振時の刺激関数

ここで、MC-K型の最適設計式を用いて、3次モード制御1層配置の設計例の設計手順を①~④に示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比 $_{3}\kappa_{k}$ を求める。次に、付加剛比 $_{3}\kappa_{k}$ の式により $_{3}T_{\infty}$ が計算できる。

$$h_{opt} \approx 0.5 \sqrt{\frac{3\kappa_k}{2 + 3\kappa_k}} \rightarrow {}_{3}\kappa_k = \frac{8h_{opt}^2}{1 - 4h_{opt}^2} = \frac{8 \times 0.10^2}{1 - 4 \times 0.10^2} = 0.083$$
$${}_{3}\kappa_k = \left(\frac{3T_0}{3T_{\infty}}\right)^2 - 1 \rightarrow {}_{3}T_{\infty} = \frac{3T_0}{\sqrt{3\kappa_k + 1}} = \frac{0.674}{\sqrt{0.083 + 1}} = 0.647s$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_3T_{\infty}$ を満足するように、 k_d を決定する。

$$c_d = \infty$$
、 $k_d = 125.0$ kN/mの時、複素固有値解析結果より、 $_3T_{\infty} = 0.647$ s になる。

モード	周期 T(s)
1次	2.877
2 次	1.044
3次	0.647
4 次	0.479
5 次	0.394
6次	0.341
7次	0.304
8次	0.269

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 2-1の最適同調式を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_{d} = 0$ 、 $k_{d} = 125.0$ kN/m、 $m_{d} = 0.73$ tonの時、複素固有値解析結果より、最適同調 式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	3.006
2 次	1.112
3次	0.729
D.M.3 次	0.577
4 次	0.460
5 次	0.386
6次	0.337
7次	0.300
8次	0.262

 $_{3}T_{\infty} = \sqrt{T_{0,3} \times T_{0,3DM}} = \sqrt{0.729 \times 0.577} = 0.647s$

④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₃, h_{3,DM}が 0.10 程度となるように、c_aの値を決定する。

 $c_d = 4.24$ 、 $k_d = 125.0$ kN/m、 $m_d = 0.73$ tonの時、複素固有値解析結果より、目標 減衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	3.004	0.006
2 次	1.101	0.025
3次	0.692	0.100
D.M.3 次	0.601	0.100
4 次	0.465	0.020
5 次	0.388	0.009
6次	0.337	0.005
7 次	0.301	0.004
8次	0.263	0.008

 $h_{opt} = h_3 = h_{3,DM} \cong 0.10$

図 2-20 に MC-K 型の刺激関数のイメージ図を示す。2.3 節(1)で検討した1次モード 制御の設計例と同様に、最適減衰時においては、3次モードと D.M.3 次モードの刺激関 数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。



図 2-20 MC-K型の刺激関数のイメージ図(3 次モード制御1 層配置)

図 2-21に3次モード制御1層配置時の8層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。 内部粘性減衰は、レーリー型減衰で h_1 , h_2 を0.02とした。MC-K型は、共振曲線の3次 モードの周期域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な2つのピークが存在し、 $c_d =$ 4.42($kN \cdot s/m$)の場合に3次モードの応答倍率が最適化されていることが見受けられる。

MC-K型同調システムの多質点モデルの最適設計式は、多質点系モデルの3次モード に対しても適用が可能であることが確認できる。なお、非制振時の応答倍率に対して、 MC-K型は3次モードで約60%低減され、応答制御の有効性が確認できる。また、目標 制御対象外の1次モードおよび2次モードにおいても、それぞれ約20%、55%減少さ れ、副次的な減衰付与による制振効果が見受けられる。



図 2-21 解析モデルの8層目の共振曲線(3次モード制御1層配置)

次に、3 次モード制御 4-5 層配置時の検討結果を示す。図 2-22 に MC-K 型の刺激関 数のイメージ図を示す。3 次モード制御 1 層配置時の設計例と同様に、最適減衰時にお いては、3 次モードと D.M.3 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっている ことが確認できる。図 2-23 に 3 次モード制御 4-5 層配置時の 8 層目の共振曲線(相対変 位応答倍率)を示す。非制振時の応答倍率に対して、MC-K 型は 3 次モードで約 70%低 減され、応答制御の有効性が確認できる。また、目標制御対象外の 1 次モードおよび 2 次モードにおいても、それぞれ約 15%、20%減少され、1 層配置時のモデルほどではな いが、副次的な減衰付与による制振効果が見受けられる。



図 2-22 MC-K型の刺激関数のイメージ図(3 次モード制御 4-5 層配置)



図 2-23 解析モデルの8層目の共振曲線(3次モード制御4-5層配置)

表 2-10 に MC-K 型の目標 h_{opt} , κ_k および最適諸元、表 2-11 に複素固有値解析結 果、表 2-12 に推定値と解析値の比較を示す。なお、前述のとおり、MC-K 型では減 衰定数 h_j を目標 h_{opt} とすることで最適減衰を判断している。表 2-11 より、MC-K 型 3 次モード制御では低次モードにも減衰付与が確認できる。また、表 2-12 より、8 層 せん断モデルにおいても解析値と推定値の減衰定数がよい対応をしていることが確認 できた。

システム	配置	目標	目標	T_{∞}	m_d	C _d	k _d
	層	h _{opt}	κ_k	(s)	(ton)	(kN·s/m)	(kN/m)
MC-K型3次制御	1層	0.10	0.083	0.647	0.73	4.24	125.0
	4-5 層	0.10	0.083	0.647	0.27	1.15	31.0

表 2-10 D.M.同調システムの目標値および最適諸元

表 2-11 複素固有値解析結果(内部粘性減衰除く)

1 層配置			4-5 層配置		
次数	$T_j(s)$	h_j	次数	$T_j(s)$	h_j
1次	3.004	0.006	1次	3.004	0.003
2 次	1.101	0.025	2 次	1.093	0.005
3 次	0.691	0.100	3 次	0.713	0.101
D.M.	0.602	0.101	D.M.	0.586	0.100
4 次	0.465	0.020	4 次	0.485	0.007

表 2-12 推定値と解析値の比較

1 層配置

次数j	ω_j/ω_3	$\beta_j r_{1,j} / \beta_3 r_{1,3}$	推定h _j	解析h _j
1	0.225	1.135	0.005	0.006
2	0.618	1.126	0.025	0.025
3	1.000	1.000	-	0.100

4-5 層配置

次数j	ω_j/ω_3	$\sum \beta_j r_{n,j} / \sum \beta_3 r_{n,3}$	推定h _j	解析h _j
1	0.225	0.948	0.004	0.003
2	0.618	0.413	0.003	0.005
3	1.000	1.000	-	0.101

2.6 まとめ

本章では、MC-K型を用いたモード同調制御の設計方法および高次モードのモード同 調制御による低次モード付与減衰の効果を示し、それらの付与減衰を推定できる評価式 ついて述べた。

まず、MC-K型の応答性能および制振効果を示した。MC-K型の単体配置時の解析モ デルを用いて、調和変位に対する変形増幅率を求め、周波数領域における同調システム の応答性能を確認した。MC-K型のダンパー変形増幅率の関係から、MC-K型を用いた 多質点系モデルでは、同調モードの周期より短い周期領域(高次モードの範囲)におい て、ダンパーが作動しなくなるため、*c*_aの効果が薄れ、同調モードの周期より長い周期 領域(低次モードの範囲)においては、ダンパーが作動するため、*c*_aの効果があること が確認できた。

次に、MC-K型による目標制御対象外モードの減衰付与効果を示した。多質点系の 解析モデルに対して、MC-K型を用いた1次モード制御では、高次モードに減衰付与 が見受けられないが、2次もしくは3次モード制御では、副次的に低次モードにも減 衰付与が与えられることを確認した。前述した MC-K型の周波数依存性に起因してい ると判断できる。低次モードの付与減衰効果を活用すれば、より高性能な制振構造の 構築が可能であると考えられる。

そこで、本章では、MC-K型の高次モード制御による低次モードの減衰付与の推定 式を作成し、その適用性を示した。

推定モードに関する付与減衰の推定式は、統計的処理を行うことで作成している が、その中の振動数比および層間刺激関数比は重要な要素であり、両者ともに建築物 の質量分布および剛性分布によって決まる値である。予備設計として、非制振モデル の固有値結果を用いれば、他のモードに付与される粘性減衰が推定できるため、設計 の自由度の向上が期待できる。

なお、推定式によれば、MC-K型高次モード制御による低次モードへの減衰付与 は、目標粘性減衰定数又は推定モードの層間刺激関数が大きければ、推定モードの付 与減衰が大きくなることを示した。

参考文献

- 2-1) 石丸辰治:対震設計の方法-ダイナミックデザインへの誘い-,建築技術,2008
- 2-2) 日本建築学会:やさしくわかる建物振動制御,2014
- 2-3) 古橋剛,石丸辰治:慣性接続要素によるモード分離:慣性接続要素による応答制御
 に関する研究 その1,日本建築学会構造系論文集,第69巻,第576号,pp.55-62,2004
- 2-4) 古橋剛,石丸辰治:慣性接続要素による多質点振動系の応答制御:慣性接続要素による応答制御に関する研究 その2,日本建築学会構造系論文集,第71巻,第601号, pp.83-90,2006
- 2-5) 石丸辰治,三上淳治,秦一平,古橋剛: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652号,pp.1105-1112,2010.6
- 2-6) 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,pp.1455-1464,2010.8
- 2-7) 新城季樹,池永昌容,五十子幸樹,井上範夫:集中配置時における多質点系同調粘性 マスダンパー制振システムの最適応答制御,日本建築学会構造系論文集,第80巻, 第715号,1393-1402,2015.9
- 2-8) 斉藤賢二, 栗田哲, 井上範夫: 慣性接続要素を利用した線形粘性ダンパーによる一質 点構造の最適応答制御と Kelvin モデル化手法に関する考察,構造工学論文集, Vol.53B, pp.53-66, 2007.3
- 2-9) 柴田明徳:最新耐震構造解析(第3版·補訂版),森北出版,2021
- 2-10) 石丸辰治:応答性能に基づく「対震設計」入門,彰国社, 2004

3. M-CK 型同調システムを用いたモード減衰制御

3.1 M-CK 型の概要

2章では、MC-K型を用いたモード同調制御の設計方法を示すと共に、MC-K型による目標制御対象外モードの減衰付与効果を示し、1次モード制御では、高次モードに減 衰付与が見受けられないが、2次もしくは3次モード制御では、副次的に低次モード に対しても減衰付与が確認できた。更に、MC-K型の高次モード制御による低次モード の減衰付与の推定式を作成し、その適用性を示した。

本論文では、粘性減衰とばね剛性を並列に配置し、更に D.M.を直列に配置した解析 モデル³⁻¹⁻³⁻⁴⁾を M-CK 型同調システムと呼び、略して M-CK 型と呼称する。図 3-2 に M-CK 型の構成を示す。

参考文献³⁻⁴⁾では Lazar らは 3 質点系モデルのみを対象にして、共振曲線を用いて、 ばね剛性と減衰係数のパラメータスタディによる 1 次モード同調制御を行った結果、2 次と3 次モードの応答倍率も低減されることを示している。しかし、M-CK型を用いて、 多質点系モデルに対するモード同調制御の最適設計法や高次モードへの付与減衰効果 等について、まだ確立されていなかった。

そこで、本章では、M-CK 型によるモード同調制御の最適設計式³⁻⁵⁾を示すと共に、 多質点系の解析モデルに対して、M-CK 型を用いたモード同調制御の設計方法および モード同調制御による高次モード付与減衰の効果を示し、それらの付与減衰を推定でき る評価式を示す。



図 3-1 2 点間の相対応答量に応じる力学モデル



図 3-2 M-CK型同調システムの構成

3.2 M-CK 型の応答特性

本節では、調和変位に対する M-CK 型の単体の相対応答倍率(以降,変形増幅率)を 求め、周波数領域における M-CK 型の応答性能を確認する。図 3-3 に M-CK 型の解析 モデルを示す。ここで、D.M.要素、ばね剛性要素および粘性減衰要素を m_d , k_d および c_d 、調和変位、D.M.部変形およびばね部変形をそれぞれx, x_{md} および x_{kd} とし、 $x = x_{md} + x_{kd}$ である。M-CK 型の振動方程式を式(3.1)、式(3.2)に示す、



図 3-3 M-CK型の解析モデル

$$m_{d}\ddot{x}_{md} = c_{d}(\dot{x} - \dot{x}_{md}) + k_{d}(x - x_{md})$$

$$m_{d}(\ddot{x} - \ddot{x}_{kd}) = c_{d}\dot{x}_{kd} + k_{d}x_{kd}$$
(3.1)
(3.1)
(3.2)

ここで、定常振動を考え、式(3.1)、式(3.2)に式(3.3)、式(3.4)を導入すると、振動方程 式は式(3.5)、式(3.6)のようになる。なお、ωは定常振動の固有円振動数、ω_dは M-CK 型 の単体の固有円振動数である。

$$x = Xe^{i\omega t}, \quad x_{md} = X_{md}e^{i\omega t}, \quad x_{kd} = X_{kd}e^{i\omega t}$$
(3.3)

$$\omega_d^2 = \frac{\kappa_d}{m_d}, \quad \frac{c_d}{m_d} = 2h_d \omega_d \tag{3.4}$$

$$(\omega_d^2 - \omega^2 + i2h_d\omega_d\omega)X_{md} = (\omega_d^2 + i2h_d\omega_d\omega)X$$
(3.5)

$$(\omega_d^2 - \omega^2 + i2h_d\omega_d\omega)X_{kd} = -\omega^2 \cdot X \tag{3.6}$$

さらに、式(3.5)、式(3.6)を整理すると、調和変位に対する M-CK 型の変形増幅率は式 (3.7)、式(3.8)のようになる。なお、λは振動数比(ω/ω_d)である。

$$\frac{X_{md}}{X} = \frac{1 + i2h_d\lambda}{1 - \lambda^2 + i2h_d\lambda} \quad \rightarrow \quad \left|\frac{X_{md}}{X}\right|_{\mathrm{M-CK}} = \sqrt{\frac{1 + 4h_d^2\lambda^2}{(1 - \lambda^2)^2 + 4h_d^2\lambda^2}} \tag{3.7}$$

$$\frac{X_{kd}}{X} = \frac{-\lambda^2}{1 - \lambda^2 + i2h_d\lambda} \quad \rightarrow \quad \left|\frac{X_{kd}}{X}\right|_{\mathrm{M-CK}} = \sqrt{\frac{\lambda^4}{(1 - \lambda^2)^2 + 4h_d^2\lambda^2}} \tag{3.8}$$

本検討では、M-CK型の単体の固有周期T_dを1秒、減衰定数h_d = 0.20と設定する。図 3-4 に M-CK型のダンパー変形増幅率を示す。グラフの横軸は加振周期T、縦軸のダン パー変形増幅率は、入力変位に対する粘性減衰要素c_d部の変形の比率を表している。共 振周期の1秒近辺では、ダンパー変形増幅率が2.5倍程度であることが確認できる。

一方、共振周期の1秒より長い場合、*c*_a部の変形が0に収斂してダンパーの効果が発揮しなくなり、共振周期の1秒より短い場合、*c*_a部の変形が1倍に収斂し、周波数依存性を有することが確認できる。



-M-CK型(Td=1s, hd=0.20)

図 3-4 M-CK型のダンパー変形増幅率

以上に示す M-CK 型のダンパー変形増幅率の関係から、M-CK 型を用いた多質点系モ デルでは、M-CK 型の周波数依存性により、同調モードの周期より長い周期領域(低次 モードの範囲)において、*c*_dの効果が薄れ、同調モードの周期より短い周期領域(高次 モードの範囲)においては、*c*_dの効果があることが推定できる。

3.3 M-CK 型の最適設計式

本節では、図 3-5 に示す MC-K 型を用いた 1 質点系モデルに対して、定点理論に基づき、相対変位応答倍率及び複素固有値問題から、MC-K 型の最適同調および最適減衰が設定できる最適設計式の厳密解を導出し、固有周期の関係式としてまとめている。

3.3.1 相対変位応答倍率における M-CK 型の最適設計式

図 3-5 に示すモデルの振動方程式は、式(3.9)のように表すことができる。なお、式 (3.9)は式(3.10)の表記を代入している。ここで、構造体の質量と剛性を $m \ge k$ 、M-CK 型の D.M.要素, ばね剛性要素および粘性減衰要素を m_d , k_d および c_d 、構造体の変位 および M-CK 型の k_d 部変形をそれぞれx, x_d 、地動加速度をyとしている。また、構 造体の質量と剛性に対する M-CK 型の質量比および剛性比をそれぞれ γ_m , γ_k 、非制 振時の構造体の固有振動数および固有周期を ω_0 、 T_0 としている。また、粘性減衰定数 を h_d と設定する。

ここで、図 3-5 において $c_d = \infty$ の状態を考えると、 $x = x_d$ となるため、固有円振動 数を ω_∞ とおくと、振動方程式は式(3.11)のようになる。なお、 $c_d = \infty$ の時の固有周期 を T_∞ とすれば、式(3.12)のように展開できる。更に質量比 γ_m は式(3.13)のように固有 周期の関係式として表せる。



m: 質量(主系) k: 剛性(主系) $m_d: ダイナミック・マス (D.M.)$ $c_d: 粘性減衰係数$ $k_d: ばね剛性$ x: 変位(主系) $x_d: 変位(CK 部)$ y: 地動変位

図 3-5 M-CK 型を用いた1 質点系モデル

$$\begin{cases} \ddot{x} \\ \ddot{x}_d \end{cases} + \begin{bmatrix} 0 & 2h_d \omega_0 \\ 0 & \frac{2h_d \omega_0}{\gamma_m} (1+\gamma_m) \end{bmatrix} \begin{cases} \dot{x} \\ \dot{x}_d \end{cases} + \begin{bmatrix} \omega_0^2 & \gamma_k \omega_0^2 \\ \omega_0^2 & \omega_0^2 \left(\gamma_k + \frac{\gamma_k}{\gamma_m}\right) \end{bmatrix} \begin{cases} x \\ x_d \end{cases} = - \begin{cases} 1 \\ 1 \end{cases} \ddot{y}$$
(3.9)

$$\gamma_m = \frac{m_d}{m}, \ \gamma_k = \frac{k_d}{k}, \ \omega_0^2 = \frac{k}{m}, \ \frac{k_d}{m} = \gamma_k \omega_0^2, \ \frac{c_d}{m} = 2h_d \omega_0$$
 (3.10)

$$\ddot{x} + \omega_{\infty}^2 x = -\eta \ddot{y}, \ \ \omega_{\infty}^2 = \frac{k}{m + m_d}, \ \ \eta = \frac{m}{m + m_d}$$
 (3.11)

$$\omega_{\infty}^{2} = \frac{k}{m + m_{d}} = \omega_{0}^{2} \frac{1}{1 + \gamma_{m}} \qquad \therefore \left(\frac{\omega_{\infty}}{\omega_{0}}\right)^{2} = \left(\frac{T_{0}}{T_{\infty}}\right)^{2} = \frac{1}{1 + \gamma_{m}}$$
(3.12)

$$\gamma_m = \left(\frac{\omega_0}{\omega_\infty}\right)^2 - 1 = \left(\frac{T_\infty}{T_0}\right)^2 - 1 \tag{3.13}$$

次に、図 3-5 に示すモデルの相対変位応答倍率を求める。今、定常振動を考え、式 (3.9)に式(3.14)を導入すると、振動方程式は式(3.15)のようになる。式(3.15)を展開し て整理すると、地動変位に対する構造体変位の相対変位応答倍率は式(3.16)のように なる。なお、λは振動数比(ω/ω₀)であり、式(3.16)の各係数は式(3.17)のとおりである。

定点理論では $h_d = 0 \ge h_d = \infty$ の応答倍率の交点を定点 *P*, *Q* と定義され、定点 *P*, *Q* における応答倍率は、 h_d を変化させても不変である。ここで、式(3.16)の応答倍率 が h_d の値に対して変化しない条件を求める。式(3.16)の応答倍率を h_d^2 に対して偏微分 し、これをゼロとすると式(3.18)のようになる。

$$x = Xe^{i\omega t}, \quad x_d = X_d e^{i\omega t}, \quad \ddot{y} = -\omega^2 Y e^{i(\omega t + \phi)}$$
(3.14)

$$\begin{bmatrix} -\omega^{2} + \omega_{0}^{2} & i2h_{d}\omega_{0}\omega + \gamma_{k}\omega_{0}^{2} \\ \omega_{0}^{2} & -\omega^{2} + i\frac{2h_{d}\omega_{0}}{\gamma_{m}}\omega(1 + \gamma_{m}) + \omega_{0}^{2}\left(\gamma_{k} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X \\ X_{d} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \omega^{2} \\ \omega^{2} \end{bmatrix} Y e^{i\phi}$$
(3.15)

$$\frac{X}{Y} = \frac{a + ibh_d}{c + idh_d} e^{i\phi} \quad \rightarrow \left|\frac{X}{Y}\right| = \sqrt{\frac{A + Bh_d^2}{C + Dh_d^2}}$$
(3.16)

$$A = a^{2} = \left[\lambda^{2} \left(\frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}} - \lambda^{2}\right)\right]^{2}$$

$$B = b^{2} = \left[\left(2\frac{1}{\gamma_{m}}\right)\lambda^{3}\right]^{2}$$

$$C = c^{2} = \left[\lambda^{4} - \left(1 + \gamma_{k} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right)\lambda^{2} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right]^{2}$$

$$D = d^{2} = \left[2\frac{1}{\gamma_{m}}\lambda - 2\left(\frac{1}{\gamma_{m}} + 1\right)\lambda^{3}\right]^{2}$$
(3.17)

$$\frac{\partial \left(\left| \frac{X}{Y} \right| \right)}{\partial h_d^2} = \frac{BC - AD}{(C + Dh_d^2)^2} = 0$$

$$\rightarrow \quad \left| \frac{A}{C} \right| = \left| \frac{B}{D} \right| \quad \rightarrow \frac{a}{c} = \pm \frac{b}{d}$$
(3.18)

式(3.18)を展開し、負号を採用すれば、 $h_d = 0 \ge h_d = \infty$ の応答倍率の交点の方程式は、式(3.19)のように求められる。

$$(\gamma_m + 2)\lambda^4 - 2\left(1 + \gamma_k + \frac{\gamma_k}{\gamma_m}\right)\lambda^2 + 2\frac{\gamma_k}{\gamma_m} = 0$$
(3.19)

2次方程式の形状とおけば、式(3.19)の解は λ_{Q}^{2} および λ_{Q}^{2} となり、2次方程式の解と係数の関係により、式(3.20)が表せる。

$$\lambda_{p,Q}^{2} = \frac{\left(1 + \gamma_{k} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right) \pm \sqrt{\left(1 + \gamma_{k} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right)^{2} - 2(\gamma_{m} + 2)\frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}}}{(\gamma_{m} + 2)}}{(\gamma_{m} + 2)}$$

$$\lambda_{p}^{2} + \lambda_{Q}^{2} = \frac{2\left(1 + \gamma_{k} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right)}{(\gamma_{m} + 2)}}{(\gamma_{m} + 2)}$$

$$\lambda_{p}^{2} \times \lambda_{Q}^{2} = \frac{2}{(\gamma_{m} + 2)}\frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}}{(\gamma_{m} + 2)}$$

$$(3.20)$$

$$\lambda_{p}^{2} - \lambda_{Q}^{2} = \frac{2\sqrt{\left(1 + \gamma_{k} + \frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}\right)^{2} - 2(\gamma_{m} + 2)\frac{\gamma_{k}}{\gamma_{m}}}}{(\gamma_{m} + 2)}$$

なお、定点 P, Q の応答倍率が等しくなる条件は、最適同調条件と定義すれば、式 (3.21)の関係が成立する。式(3.21)を展開し、負号を採用すれば、式(3.22)のように展開できる。

$$\left|\frac{X}{Y}\right|_{\substack{\lambda=\lambda_P\\h_d=\infty}} = \left|\frac{X}{Y}\right|_{\substack{\lambda=\lambda_Q\\h_d=\infty}}$$
(3.21)

$$\frac{\lambda_P^2}{1 - \gamma_m \lambda_P^2 - \lambda_P^2} = \pm \frac{\lambda_Q^2}{1 - \gamma_m \lambda_Q^2 - \lambda_Q^2} \quad \rightarrow \quad \gamma_m + 1 = \frac{\lambda_P^2 + \lambda_Q^2}{2\lambda_P^2 \times \lambda_Q^2} \tag{3.22}$$

式(3.20)の関係を式(3.22)に代入すれば、最適同調条件は式(3.23)のように質量比 γ_m と付加剛比 κ_k の関係式として表せる。

$$\gamma_k = \frac{\gamma_m}{1 + \gamma_m} \rightarrow \gamma_m + 1 = \frac{\gamma_m}{\gamma_k}$$
(3.23)

式(3.17)の C 項は、 $h_d = 0$ の特性方程式であり、解を $\lambda_{0,1}^2 = (\omega_{0,1}/\omega_0)^2 \geq \lambda_{0,DM}^2 = (\omega_{0,DM}/\omega_0)^2 \geq \lambda \leq \lambda_{0,DM}$

$$\lambda_{0,1}^2 \times \lambda_{0,DM}^2 = \frac{\kappa_k}{\gamma_m} \quad \to \quad \frac{\omega_{0,1}^2 \times \omega_{0,DM}^2}{\omega_0^4} = \frac{\kappa_k}{\gamma_m} \tag{3.24}$$

なお、 $\omega_{0,1}$ は構造体の1次モードの固有円振動数で、 $\omega_{0,DM}$ は構造体とM-CK型と 連成して生じた新たな振動モード(D.M.モード)の固有円振動数である。

式(3.13), (3.23)を式(3.24)に代入すると、式(3.25)のように $h_d = 0$ 時の最適同調式を 導くことができる。なお、 $T_{0,1}$, $T_{0,DM}$ は1次モード, D.M.モードの周期であり、式(3.25) の最適同調式は固有周期の関係式であることが確認できる。

$$\omega_{\infty}^{2} = \frac{\omega_{0,1}^{2} \times \omega_{0,DM}^{2}}{\omega_{0}^{2}} \rightarrow \omega_{\infty} = \frac{\omega_{0,1} \times \omega_{0,DM}}{\omega_{0}} \rightarrow T_{\infty} = \frac{T_{0,1} \times T_{0,DM}}{T_{0}}$$
(3.25)

ここで、最適同調時における定点 *P*, *Q*の応答倍率、且つ定点の応答倍率が最大応 答倍率となる最適減衰条件を求める。まず、式(3.21)と式(3.22)関係から、式(3.20), (3.23)を代入すると、定点 *P*、*Q*の応答倍率は、式(3.26)のように導かれる。

$$\frac{\lambda_Q^2}{1 - (\gamma_m + 1)\lambda_Q^2} = \frac{2\lambda_P^2 \times \lambda_Q^2}{\lambda_P^2 - \lambda_Q^2} \rightarrow \left|\frac{X}{Y}\right|_{\lambda = \lambda_P = \lambda_Q} = \sqrt{\frac{2}{\gamma_m(\gamma_m + 1)}}$$
(3.26)

また、共振時の応答倍率は、1 質点系モデルの応答倍率である 1/2*h_{opt}*として考え れば^{3-6),3-7)}、定点 *P*, *Q* 近辺での最大応答倍率と等価減衰定数*h_{opt}*との関係は、式 (3.27)のように近似できる。

$$\sqrt{\frac{2}{\gamma_m(\gamma_m+1)}} \cong \frac{1}{2h_{opt}}$$
(3.27)

更に、式(3.27)を展開すると、最適減衰式は、式(3.28)のように質量比 γ_m の関係式 で表せる。また、質量比 γ_m は式(3.13)で示したように、 $c_d = 0 \ge c_d = \infty$ の時の実数値 固有値解析より得られる固有周期 $T_0 \ge T_\infty$ の関係式であるため、固有値解析を行え ば、 h_{opt} が簡易に求められる。

$$h_{opt} \cong 0.5 \sqrt{\frac{\gamma_m(\gamma_m + 1)}{2}} \tag{3.28}$$

3.3.2 複素固有値問題における M-CK 型同調システムの最適設計式

図 3-5 に示すモデルの複素固有値問題を展開して方程式の解と係数の関係を求める。ここで、式(3.10), (3.11)を用いて、 $\dot{v} = \ddot{x}$, $\dot{v}_d = \ddot{x}_d$ とおくと、1 階の微分方程式に変換して整理すると式(3.29)で表せる。

$$\begin{bmatrix} m + m_d & 0 & -m_d & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 \\ -m_d & 0 & m_d & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \dot{v} \\ \dot{x} \\ \dot{v}_d \\ \dot{x}_d \end{pmatrix} + \begin{bmatrix} 0 & k & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & c_d & k_d \\ 0 & 0 & -1 & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} v \\ x \\ v_d \\ x_d \end{pmatrix} = - \begin{cases} m \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} \ddot{y}$$
(3.29)

ここで、式(3.30)の複素固有値問題は、 $\{v, x, v_d, x_d\}^T = re^{\hat{\lambda}t}$ とおけば、 $det|\hat{\lambda}I - A| = 0$ であるため、式(3.31)のように表せる。

$$\begin{bmatrix} \hat{\lambda} & \frac{k}{m} & \frac{c_d}{m} & \frac{c_d}{m} \\ -1 & \hat{\lambda} & 0 & 0 \\ 0 & \frac{k}{m} & \hat{\lambda} + \frac{(m+m_d)}{m \cdot m_d} c_d & \frac{(m+m_d)}{m \cdot m_d} k_d \\ 0 & 0 & -1 & \hat{\lambda} \end{bmatrix} \mathbf{r} = \mathbf{0}$$
(3.31)

ここで、特性方程式は式(3.32)の四次方程式で表せる。

$$\hat{\lambda}^4 + \frac{(m+m_d)}{m \cdot m_d} c_d \hat{\lambda}^3 + \left(\frac{k_d}{m_d} + \frac{k+k_d}{m}\right) \hat{\lambda}^2 + \frac{k}{m} \cdot \frac{c_d}{m_d} \hat{\lambda} + \frac{k}{m} \cdot \frac{k_d}{m_d} = 0$$
(3.32)

なお、式(3.32)の特性方程式の複素固有値の基本解を式(3.33)と設定できる³⁻⁸⁾。ここで、ω₁および*h*₁は1次モードの固有円振動数及び粘性減衰定数で、ω_{DM}および*h*_{DM} は、D.M.モードの固有円振動数及び粘性減衰定数である。

また、四次方程式の解と係数の関係から式(3.34)で表せる。式(3.33)を式(3.34)に代入すると式(3.35)~(3.38)の関係が得られる。

$$\hat{\lambda}_{1} = -h_{1}\omega_{1} + i\omega_{1}\sqrt{1 - h_{1}^{2}}$$

$$\hat{\lambda}_{2} = -h_{1}\omega_{1} - i\omega_{1}\sqrt{1 - h_{1}^{2}}$$

$$\hat{\lambda}_{3} = -h_{DM}\omega_{DM} + i\omega_{DM}\sqrt{1 - h_{DM}^{2}}$$

$$\hat{\lambda}_{4} = -h_{DM}\omega_{DM} - i\omega_{DM}\sqrt{1 - h_{DM}^{2}}$$

$$(3.33)$$

$$\hat{\lambda}_{1} + \hat{\lambda}_{2} + \hat{\lambda}_{3} + \hat{\lambda}_{4} = -\frac{(m+m_{d})}{m \cdot m_{d}} c_{d}
\hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{2} + \hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{3} + \hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{4} + \hat{\lambda}_{2} \hat{\lambda}_{3} + \hat{\lambda}_{2} \hat{\lambda}_{4} + \hat{\lambda}_{3} \hat{\lambda}_{4} = \frac{k_{d}}{m_{d}} + \frac{(k+k_{d})}{m}
\hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{2} \hat{\lambda}_{3} + \hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{2} \hat{\lambda}_{4} + \hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{3} \hat{\lambda}_{4} + \hat{\lambda}_{2} \hat{\lambda}_{3} \hat{\lambda}_{4} = -\frac{k}{m} \cdot \frac{c_{d}}{m_{d}}
\hat{\lambda}_{1} \hat{\lambda}_{2} \hat{\lambda}_{3} \hat{\lambda}_{4} = \frac{k}{m} \cdot \frac{k_{d}}{m_{d}}$$
(3.34)

$$2(h_1\omega_1 + h_{DM}\omega_{DM}) = \frac{(m+m_d)}{m \cdot m_d}c_d = \frac{\omega_0^2}{\omega_\infty^2} \cdot \frac{c_d}{m_d}$$
(3.35)

$$\omega_1^2 + 4h_1\omega_1h_{DM}\omega_{DM} + \omega_{DM}^2 = \frac{k_d}{m_d} + \frac{(k+k_d)}{m} = \frac{\omega_0^4}{\omega_\infty^2} \cdot \frac{\gamma_k}{\gamma_m} + \omega_0^2$$
(3.36)

$$\omega_1^2(2h_{DM}\omega_{DM}) + \omega_{DM}^2(2h_1\omega_1) = \frac{k}{m} \cdot \frac{c_d}{m_d} = \omega_0^2 \cdot \frac{c_d}{m_d}$$
(3.37)

$$\omega_1^2 \omega_{DM}^2 = \frac{k}{m} \cdot \frac{k_d}{m_d} = \omega_0^4 \cdot \frac{\gamma_k}{\gamma_m}$$
(3.38)

式(3.13), (3.23)を式(3.38)に代入すると、M-CK型の減衰係数*c*_dの値に関係なく、 最適同調式は、式(3.39)のように拡張できる。*T*₁は1次モードの固有周期、*T*_{DM}はD.M. モードの固有周期である。

$$\omega_1^2 \omega_{DM}^2 = \omega_0^2 \omega_\infty^2 \quad \to \quad T_\infty = \frac{T_1 \times T_{DM}}{T_0}$$
(3.39)

ここで、式(3.13), (3.23)を式(3.20)に代入すると、最適同調時の定点 P, Q の固有 円振動数の関係は式(3.40)となる。

また、式(3.39)に式(3.40)を代入すると式(3.41)で表せる。この関係から、最適同調では、如何に減衰係数*c*_dを調整しても、1 次モードと D.M.モードの固有円振動数の積 は、定点 *P*, *Q*の固有円振動数の積にならないことが分かる。

$$\omega_P^2 \omega_Q^2 = \frac{2}{\gamma_m + 2} \omega_0^2 \omega_\infty^2 \tag{3.40}$$

$$\omega_1^2 \omega_{DM}^2 = \omega_P^2 \omega_Q^2 \frac{\gamma_m + 2}{2}$$
(3.41)

次に、最適減衰式を導出する。式(3.38), (3.39)を式(3.36)に代入して整理すると、 式(3.42)で表せる。

$$4h_1h_{DM} = 2\frac{\omega_0}{\omega_\infty} - \frac{(\omega_1^2 + \omega_{DM}^2)}{\omega_0\omega_\infty}$$
(3.42)

ここで、 h_1h_{DM} は未知数の $\omega_1 \ge \omega_{DM}$ によって決まることが分かる。また、応答倍率 を最適化する最適減衰の $\omega_1 \ge \omega_{DM}$ は、定点 P, Qの固有円振動数の近辺にあると考え られる。簡易に最適減衰を設定するため、式(3.41)の関係から、式(3.43)のように設定 する。

$$\omega_1^2 = \omega_Q^2$$
, $\omega_{DM}^2 = \omega_P^2 \cdot \frac{\gamma_m + 2}{2}$ (3.43)

式(3.20), (3.23), 式(3.43)を式(3.42)に代入して整理すると、最適減衰式は、式(3.44)の関係式で表せる。

$$h_1 h_{DM} = \frac{\gamma_m \left(2 - \sqrt{\frac{2\gamma_m}{1 + \gamma_m}}\right)}{8(\gamma_m + 2)} \times \frac{\omega_0}{\omega_\infty}, \quad h_1 h_{DM} = \frac{\gamma_m \left(2 - \sqrt{\frac{2\gamma_m}{1 + \gamma_m}}\right)}{8(\gamma_m + 2)} \times \frac{T_\infty}{T_0}$$
(3.44)

次に、最適同調時における固有値と M-CK 型同調システムの諸元の関係式を示す。 式(3.45)に M-CK 型同調システム単体の固有円振動数 ω_d と粘性減衰定数 h_d を示す。式 (3.10)、式(3.45)を式(3.23)に代入すると、最適同調条件は式(3.46)のように、主系非制 振時の固有周期 T_0 と M-CK 型同調システム単体の固有周期 T_d との関係式で表せる。

$$\omega_d^2 = \frac{k_d}{m_d}, \quad \frac{c_d}{m_d} = 2h_d \omega_d \tag{3.45}$$

$$\omega_0 = \omega_d \sqrt{(1+\gamma_m)} \quad \to \quad T_d = T_0 \sqrt{(1+\gamma_m)} \tag{3.46}$$

次に、最適減衰時における固有値と M-CK 型同調システムの諸元の関係式を示す。 式(3.12)、式(3.35)を式(3.37)に代入して整理すると、式(3.47)で表せるため、 h_1 , ω_1 と ω_{DM} の目標を設定すれば、M-CK 型同調システムの諸元が求められる。

$$2h_{DM}\omega_{DM}\left(\frac{\omega_1^2 - \omega_{DM}^2}{\omega_\infty^2 - \omega_{DM}^2}\right) \cdot \frac{\omega_\infty^2}{\omega_0^2} = \frac{c_d}{m_d} = 2h_d\omega_d$$
(3.47)

応答倍率を最適化する最適減衰の $\omega_1 \ge \omega_{DM}$ は、定点 P,Qの固有円振動数の近辺に あると考えられる。ここで、式(3.28)の最適減衰式、式(3.12)と式(3.43)を式(3.47)に代 入すれば、式(3.48)で表せるため、付加剛比 κ_k により、式(3.28)の最適減衰式を満足す る M-CK 型同調システムの諸元が求められる。

$$h_{d} = \frac{\sqrt{\gamma_{m} (2\gamma_{m} + \sqrt{2\gamma_{m} (\gamma_{m} + 1)} + 2) \cdot [\gamma_{m} (\gamma_{m} - 3) + 3\sqrt{2\gamma_{m} (\gamma_{m} + 1)} - 4]}}{4(\gamma_{m} - 1)(\gamma_{m} + 2)\sqrt{(\gamma_{m} + 1)}}$$
(3.48)

表 3-1 に M-CK 型同調システムの最適設計式のまとめを示す。いずれも固有周期の関係式で表せるため、複素固有値解析を介して、最適同調及び最適減衰を満足する M-CK 型同調システムの諸元が求められる。また、図 3-6 に M-CK 型同調システムの最適諸元の関係を示す。 $\gamma_m = m_d/m$, $\gamma_k = k_d/k$, $h_d = c_d/2\sqrt{m_d \cdot k_d}$ のため、1 質点系モデルにおいては、主系の*m*, *k* および m_d が決まれば、最適諸元の k_d および c_d が算出できる。

	相対変位応答倍率の解	複素固有値問題の解	M-CK型の簡易計算			
最適同調式 $T_{\infty} = \frac{T_{0,1} \times T_{0,DM}}{T_0}$		$T_{\infty} = \frac{T_1 \times T_{DM}}{T_0}$	$T_d = T_0 \sqrt{(1 + \gamma_m)}$			
最適減衰式	$h_{opt} = 0.5 \sqrt{\frac{\gamma_m(\gamma_m+1)}{2}}$	$h_1 h_{DM} = \frac{\gamma_m \left(2 - \sqrt{\frac{2\gamma_m}{1 + \gamma_m}}\right)}{8(\gamma_m + 2)} \times \frac{T_{\infty}}{T_0}$	*			
質量比	$\gamma_m = \left(\frac{T_{\infty}}{T_0}\right)^2 - 1$					
		T ₀ :主系のみの固有周期				
	$T_\infty: c_d = \infty$ の時の固有周期					
	$T_d: 同調システムのみの固有周期$					
	T _{0.1} : c _d = 0の時の1次モードの固有周期					
	<i>T</i> _{0,DM} : <i>c</i> _d = 0の時の DM モードの固有周期					
	<i>T</i> ₁ : 1 次モードの固有周期					
備考	T_{DM}: DM モードの固有周期					
	h _{opt} :最適粘性減衰定数					
	h ₁ : 1 次モードの粘性減衰定数					
	h _{DM} : DM モードの粘性減衰定数					
	h _d :同調システム単体の粘性減衰定数					
	$\sqrt{\gamma_m(2\gamma_m+\sqrt{2\gamma_m(\gamma_m+1)}+2)}\cdot[\gamma_m(\gamma_m-3)+3\sqrt{2\gamma_m(\gamma_m+1)}-4]$					

表 3-1 M-CK型同調システムの最適設計式のまとめ



図 3-6 M-CK型同調システムの最適諸元の関係

3.4 M-CK 型を用いた1 質点系モデルの設計例

ここで、3.3 節で示した 3 つの最適設計式を用いて、M-CK 型同調システムを用いた 1 質点系モデルの設計例を示す。図 3-7 に 1 質点系モデルの主系の諸元と固有周期を示 す。解析モデルのパラメータは、m = 100(ton), k = 1,000(kN/m)とし、 $m_d = 10$ (ton)と 設定すると、固有周期 $T_0 = 1.987$ 秒, $T_{\infty} = 2.084$ 秒である。



図 3-7 1 質点系モデルの主系の諸元と固有周期

(1) 相対変位応答倍率の解を用いた場合

表 3-1 の質量比 γ_m の計算式に固有周期 T_0 と T_∞ を代入して求めると、 $\gamma_m = 0.1$ である。ここで、 γ_m の値を表 3-1 の最適減衰式に代入すると、最適減衰時における粘性減衰定数 h_{out} の目標値は 0.117 となる。

次に、表 3-1 の最適同調式を満足するように、複素固有値解析により k_d を求める と、 $k_d = 90.9(kN/m)$ である。表 3-2 に最適同調時の固有値結果を示す。最後に、 $h_{DM} = h_{opt}$ を満足するように、複素固有値解析により c_d を求めると、 $c_d = 11.3(kN\cdot s/m)$ であ る。表 3-3 に最適減衰時の複素固有値結果を示す。

表 3-2 最適同調時の固有値結果および最適同調の算出過程

モ	ナード	周期 T(s)	最適同調の算出過程		
	1次	2.377	$T_{0.1} \times T_{0.DM} = 2.377 \times 1.742$		
I	D.M.	1.742	$T_{\infty} = \sqrt{\frac{1}{T_0}} = \sqrt{\frac{1.987}{1.987}} = 2.084$		

モード	周期 T(s)	粘性減衰定数 h	h _{opt} の算出過程
1次	2.302	0.079	$h = 0.5 \left[\gamma_m(\gamma_m + 1) - 0.117 \right]$
D.M.	1.799	0.117	$n_{opt} = 0.5 \sqrt{\frac{2}{2}} = 0.117$

表 3-3 最適減衰時の複素固有値結果およびhontの算出過程

(2) 複素固有値問題の解を用いた場合

(1)の場合と同様に質量比 $\gamma_m = 0.1$ であるため、 γ_m の値を表 3-1 の最適減衰式に代入すると、最適減衰時における粘性減衰定数 h_1h_{DM} の目標値は 0.0098 となる。次に、表 3-1 の最適同調式を満足するように、複素固有値解析により k_d を求めると、(1)の場合と同様 $k_d = 90.9(kN/m)$ である。表 3-4 に最適同調時の固有値結果を示す。最後に、 h_1h_{DM} の目標値を満足するように、複素固有値解析により c_d を求めると、 $c_d = 11.7(kN\cdot s/m)$ である。表 3-5 に最適減衰時の複素固有値結果を示す。

表 3-4 最適同調時の固有値結果および最適同調の算出過程

モード	周期 T(s)	最適同調の算出過程		
1次	2.377	$T_{11} \times T_{12}$ 2 377 × 1 742		
D.M.	1.742	$T_{\infty} = \sqrt{\frac{T_{0,1} \times T_{0,DM}}{T_0}} = \sqrt{\frac{2.377 \times 1.742}{1.987}} = 2.084$		

表 3-5 最適減衰時の複素固有値結果およびh1hpmの算出過程

モード	周期 T(s)	粘性減衰定数 h	$h_1 h_{DM}$	$h_1 h_{DM}$ の算出過程
1次	2.295	0.081	0.0098	$\gamma_m \left(2 - \sqrt{\frac{2\gamma_m}{1 + \gamma_m}}\right) T$
D.M.	1.804	0.121	0.0070	$h_1 h_{DM} = \frac{(\sqrt{\sqrt{1 + T_m}})}{8(\gamma_m + 2)} \times \frac{T_\infty}{T_0} = 0.098$

(3) M-CK型の簡易計算を用いた場合

(1)の場合と同様に質量比 $\gamma_m = 0.1$ であるため、表 3-1の最適同調式に $T_0 \ge \gamma_m$ の値を 代入すると、 $T_d = 2.084s$ であり、 $m_d を$ 求めると、(1)の場合と同様 $k_d = 90.9$ (kN/m)で ある。また、 γ_m の値を表 3-1の最適減衰式に代入すると、最適減衰時における粘性減 衰定数 h_d の目標値は 0.188 となり、 $m_d を$ 求めると、(1)の場合と同様 $c_d = 11.3$ (kN·s/m) である。表 3-6 に最適同調、表 3-7 に最適減衰の算出過程を示す。

表 3-6 最適同調の算出過程

最適同調の算出過程		
$T_d = T_0 \sqrt{(1 + \gamma_m)} = 1.987 \times \sqrt{1.1} = 2.084s,$	$T_d = 2\pi \sqrt{\frac{m_d}{k_d}} \rightarrow k_d = 90.9(kN/m)$	



表 3-8 各最適設計式による諸元および複素固有値解析結果の比較

是海北斗士	最適諸元		複素固有値解析結果		
取過取計入	$m_d(ton)$	$c_d(kN \cdot s/m)$	モード	周期 T(s)	粘性減衰定数 h
(1)相対亦位亡ダ位家の観	10.0	11.3	1次	2.302	0.079
(1) 伯利 发 位 心 合 后 平 の 辨	10.0		D.M.	1.799	0.117
の海事田右は明明の短	10.0	11.7	1次	2.295	0.081
(2) 陵糸回角値问題の件			D.M.	1.804	0.121
(2) M CV 刑の館目計管	簡易計算 10.0	11.3	1次	2.302	0.079
(3) M-CK 空の間勿訂昇			D.M.	1.799	0.117

表 3-8 に各最適設計式による諸元および複素固有値解析結果の比較を示す。(1)~(3)の いずれの場合においても、最適同調時のk_aが同様であることが確認できる。(1)と(3)よ り、(2)の場合のc_aが若干大きいが、固有周期と粘性減衰定数がさほど変化しないことか ら、同程度の減衰性能を示している。

図 3-8 に刺激関数のイメージ図を示す³⁻⁸⁾。ここで、虚数部が正値のものを1次モード、負値のものを D.M.モードとし、最適減衰時において、1次モードと D.M.モードの位相がπ/2程度ずれていることが分かる。2章の MC-K 型と同様に、これは、モード同調および減衰付与によって、主構造体が減衰振動の特性を有していることを意味する。つまり、M-CK 型を付与することにより、主構造体の振動エネルギーを M-CK 型に移動させ、ダンパーなどの減衰要素によって、振動エネルギーを熱エネルギーに置換、消散させることで、振動が制御できる。

また、最適設計時の実数部の1次モードとD.M.モードの刺激関数を足し合わせると、 1に近い数値であり、原構造の1次モードの振動成分がD.M.によって、M-CK型モデル の1次モードとD.M.モードに分配されると解釈できる。

図 3-9に1質点系モデルの共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。共振曲線上の定点 *P*, *Q*の高さが揃う「最適同調」および応答倍率を最適化する「最適減衰」になってい ることが確認できる。また、*c*_dの値が若干異なっても、応答倍率が同程度であり、(1)と (2)の最適減衰式による最適減衰の解が近似していることが確認できる。

なお、最適減衰時の h_{DM} 値は h_{opt} 値に近いことから、設計時の目標減衰定数は $h_{opt} = h_{DM} \cong 0.5 \sqrt{\gamma_m(\gamma_m + 1)/2}$ とすることができる。



図 3-8 刺激関数のイメージ図



図 3-9 M-CK型を用いた1質点系モデルの共振曲線

3.5 M-CK 型を用いた多質点モデルへの適用

3.5.1 M-CK 型の最適設計式を用いた適用方法

本論文で提案した M-CK 型の最適設計式は、複素固有値解析を基本としている。多 質点系の複素固有値解析は、非比例減衰系に対しても、各モードの固有値(固有周期, 粘性減衰定数)を得ることができる。また、各モードの固有ベクトルが互いに直交す る性質を用いれば、外乱に対する各次モードの基準座標を分離することが可能であり、 モード解析の基本原理となっている。前節に示した式(3.13)の質量比γ_m、式(3.25), (3.39)の最適同調式、式(3.28), (3.44)の最適減衰式は、1 質点系の解析モデルにおいて 導出しているが、いずれも固有周期の関係式であるため、固有ベクトルの直交性の性 質を利用することで、多質点系の解析モデルに対しても、近似解として適用できると 考えられる。ここで、表 3-9 に M-CK 型の多質点モデルの最適設計式を示す。

なお、記号のjは、制御対象モードのモード次数であり、前節より、M-CK型では制 御対象モードの減衰定数h_{jDM}を目標粘性減衰定数h_{opt}とすることで最適減衰になる ことを示している。

最適同調式	$_{j}T_{\infty} = \frac{T_{0,j} \times T_{0,jDM}}{_{j}T_{0}}$
	$h_{opt} = h_{j,DM} \cong 0.5 \sqrt{\frac{j\gamma_m(j\gamma_m + 1)}{2}}$
最適減衰式	$h_j h_{jDM} = \frac{{}_j \gamma_m \left(2 - \sqrt{\frac{2}{1+j} \gamma_m}\right)}{8(j\gamma_m + 2)} \times \frac{{}_j T_\infty}{{}_j T_0}$
質量比	$_{j}\gamma_{m} = \left(\frac{_{j}T_{\infty}}{_{j}T_{0}}\right)^{2} - 1$
	_j T ₀ :主系のみのj次モードの固有周期
	_j T∞:c _d = ∞の時の j 次モードの固有周期
備考	T _{0,j} :c _d =0の時のj次モードの固有周期
	T _{0,jDM} : c _d = 0の時の DM j 次モードの固有周期
	h_{opt} :最適粘性減衰定数
	<i>h_j</i> : j次モードの粘性減衰定数
	<i>h_{j,DM}</i> : DM j 次モードの粘性減衰定数
	_j γ _m :j 次モードの質量比

表 3-9 M-CK型の多質点モデルの最適設計式

本節では、M-CK型の最適設計式より、多質点系モデルへの拡張および適用性を示す。解析モデルは、2章に示した検討例と同様に1次モードの固有周期₁ T_0 を1.0秒、各層質量 m_n を100tonとし、質量は高さ方向に一様であると想定した10層せん断モデルとする。各層の初期剛性 k_n は、1次モードの刺激関数が直線となるように式(3.49)より決定した³⁻⁹。

$$k_n = \frac{1}{2} \{ N(N+1) - n(n-1) \} \cdot m \cdot {}_1 \omega_0^2 \qquad (n = 1 \sim N)$$
(3.49)

なお、Nは層数、 $_1\omega_0$ は1次モードの固有円振動数である。図 3-10 に解析モデル、 表 3-10~表 3-11 に解析モデルの諸元および固有値結果、図 3-11 に非制振モデルの 層および層間刺激関数を示す。なお、層間刺激関数は、上下階の変位刺激関数差を意 味する。本検討では、1層目に M-CK 型を配置し、1次~3次モード同調制御の最適 設計をモードごとに行い、計3ケースの解析モデルとする。また、各モードの目標粘 性減衰定数 h_{opt} を 0.10 とし、内部粘性減衰は除くものとする。

ここで、M-CK型の最適設計式を用いた設計方法を示す。

- ① 目標 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-9 の最適減衰式より目標の質量比 $_{j}\gamma_{m}$ を求める。 質量比 $_{j}\gamma_{m}$ により $_{i}T_{\infty}$ が計算できる。
- ② 複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_j T_\infty$ を満足するように、 m_d を決定する。
- ③ 複素固有値解析により、c_d = 0の状態で、表 3-9の最適同調式を満足するよう に、k_dを決定する。
- ④ 複素固有値解析により、目標制御対象 D.M.モードの減衰定数h_{jDM}が 0.10 程度と なるように、c_dの値を決定する。



図 3-10 解析モデル

	• / • •	
層	質量(ton)	初期剛性(kN/m)
10	100	39,478
9	100	75,009
8	100	106,592
7	100	134,227
6	100	157,914
5	100	177,653
4	100	193,444
3	100	205,288
2	100	213,183
1	100	217,131

表 3-10 解析モデルの諸元

表 3-11 解析モデルの固有値結果

次数j	固有周期 $_jT_0(s)$
1	1.000
2	0.408
3	0.258
4	0.189
5	0.149
6	0.123
7	0.105
8	0.091
9	0.081
10	0.073





(1) M-CK型の最適設計式を用いた1次モード制御の最適設計

ここで、M-CK型の最適設計式を用いて、1次モード制御の設計例を示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-9 の最適減衰式より目標の質量比 $_{1}\gamma_{m}$ を求める。次に、質量比 $_{1}\gamma_{m}$ の式により $_{1}T_{\infty}$ が計算できる。

$$h_{opt} \approx 0.5 \sqrt{\frac{1\gamma_m(1\gamma_m+1)}{2}} \rightarrow {}_{1}\gamma_m = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32h_{opt}^2}}{2} = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32 \times 0.10^2}}{2} = 0.074$$
$${}_{1}\gamma_m = \left(\frac{1T_{\infty}}{1T_0}\right)^2 - 1 \quad \rightarrow \quad {}_{1}T_{\infty} = {}_{1}T_0\sqrt{1\gamma_m + 1} = 1.0 \times \sqrt{0.074 + 1} = 1.036s$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_1T_{\infty}$ を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_d = \infty kN \cdot s/m$ 、 $m_d = 2,000 \text{ ton}$ の時、複素固有値解析結果より、 $_1T_\infty = 1.036s$ になる。

モード	周期 T(s)
1次	1.036
2 次	0.589
3次	0.369
4 次	0.239
5 次	0.176

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 3-9 の最適同調式を満足するように、 k_d を決定する。

 $c_{d} = 0 kN \cdot s/m$ 、 $m_{d} = 2,000 \text{ ton}$ 、 $k_{d} = 106,000 \text{kN}/\text{m}$ の時、複素固有値解析結果より、最適同調式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	1.138
D.M.1 次	0.910
2 次	0.398
3 次	0.253
4次	0.185
5 次	0.146

 $_{1}T_{\infty} = T_{0,1} \times T_{0,1DM} / _{1}T_{0} = 1.138 \times 0.910 / 1.000 = 1.036s$

- ④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h_{1DM}が 0.10 程度となるように、c_aの値を決定する。
 - $c_d = 8,100 \ kN \cdot s/m$ 、 $m_d = 2,000 \ ton$ 、 $k_d = 106,000 \ kN/m$ の時、複素固有値解析結果より、目標減衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	1.093	0.062
D.M.1 次	0.923	0.100
2 次	0.396	0.022
3 次	0.249	0.025
4 次	0.181	0.027
5次	0.142	0.027

 $h_{opt} = h_{1,DM} \cong 0.10$

図 3-12 に M-CK 型の刺激関数のイメージ図を示す。3.3 節に示した 1 質点系の検 討例と同様に、最適減衰時においては、1 次モードと D.M.1 次モードの刺激関数の虚 数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。これは、モード同調および減衰 付与によって、主構造体が減衰振動の特性を有していることを意味する。



図 3-12 M-CK 型の刺激関数のイメージ図(1次モード制御)

図 3-13 に解析モデルの 10 層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。内部粘性減 衰はレーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。M-CK 型は、共振曲線の 1 次モードの周 期域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な 2 つのピークが存在し、 $c_d = 8,100(kN \cdot s/m)$ の場合にそれぞれの応答倍率が同程度であり、1 次モードの応答倍率が最適化さ れていることが見受けられる。M-CK 型の最適設計式は、多質点系モデルに対しても 適用が可能であることが確認できる。

なお、非制振時の応答倍率に対して、M-CK型は1次モードで約80%、2次モード および3次モードで約55%減少されている。モード同調した1次モードのみならず、 高次モードに対しても応答制御の有効性も確認できる。





(2) M-CK型の最適設計式を用いた2次モード制御の最適設計

ここで、M-CK型の最適設計式を用いて、2次モード制御の設計例を示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-9 の最適減衰式より目標の質量比 $_{2\gamma_m}$ を求める。次に、質量比 $_{2\gamma_m}$ の式により $_{2T_{\infty}}$ が計算できる。

$$h_{opt} \approx 0.5 \sqrt{\frac{2\gamma_m(2\gamma_m+1)}{2}} \rightarrow {}_2\gamma_m = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32h_{opt}^2}}{2} = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32 \times 0.10^2}}{2} = 0.074$$
$${}_2\gamma_m = \left(\frac{2T_{\infty}}{2T_0}\right)^2 - 1 \quad \rightarrow \quad {}_2T_{\infty} = {}_2T_0\sqrt{2\gamma_m+1} = 0.408 \times \sqrt{0.074 + 1} = 0.423s$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_2T_{\infty}$ を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_{a} = \infty kN \cdot s/m$ 、 $m_{a} = 380 \text{ ton}$ の時、複素固有値解析結果より、 $_{2}T_{\infty} = 0.423 \text{s}$ になる。

モード	周期 T(s)
1次	1.005
2 次	0.423
3 次	0.290
4次	0.222
5次	0.171

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 3-9 の最適同調式を満足するように、 k_d を決定する。

 $c_{d} = 0 kN \cdot s/m$ 、 $m_{d} = 380 \text{ ton}$ 、 $k_{d} = 125,000 \text{kN}/\text{m}$ の時、複素固有値解析結果より、 最適同調式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	1.006
2 次	0.463
D.M.2 次	0.373
3次	0.249
4 次	0.184
5次	0.145

 $_{2}T_{\infty} = T_{0,2} \times T_{0,2DM} / _{2}T_{0} = 0.463 \times 0.373 / 0.408 = 0.423s$

- ④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h_{2DM}が 0.10 程度となるように、c_aの値を決定する。
 - $c_{d} = 4,330 \ kN \cdot s/m$ 、 $m_{d} = 380 \ ton$ 、 $k_{d} = 125,000 \ kN/m$ の時、複素固有値解析結果より、目標減衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	1.006	0.000
2 次	0.442	0.058
D.M.2 次	0.375	0.100
3次	0.249	0.030
4 次	0.182	0.027
5次	0.144	0.029

 $h_{opt} = h_{2,DM} \cong 0.10$

図 3-14 に M-CK 型の刺激関数のイメージ図を示す。(1)で検討した1次モード制御の設計例と同様に、最適減衰時においては、2次モードと D.M.2 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。



図 3-14 M-CK型の刺激関数のイメージ図(2次モード制御)
図 3-15 に解析モデルの 10 層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。内部粘性減 衰はレーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。M-CK 型は、共振曲線の 2 次モードの周 期域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な 2 つのピークが存在し、 $c_d = 4,330(kN \cdot s/m)$ の場合に 2 次モードの応答倍率が最適化されていることが見受けられる。M-CK 型の最適設計式は、多質点系モデルに対しても適用が可能であることが確認できる。

なお、非制振時の応答倍率に対して、M-CK型は2次モードで約73%、3次モード で約54%減少されている。モード同調した2次モードのみならず、高次モードに対 しても応答制御の有効性も確認できる。一方、1次モードの応答倍率においては、非 制振モデルと同程度であり、制振効果が見受けられない。



図 3-15 解析モデルの 10 層目の共振曲線(2 次モード制御)

(3) M-CK型の最適設計式を用いた3次モード制御の最適設計

ここで、M-CK型の最適設計式を用いて、3次モード制御の設計例を示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-9 の最適減衰式より目標の質量比 $_{3}\gamma_{m}$ を求める。次に、質量比 $_{3}\gamma_{m}$ の式により $_{3}T_{\infty}$ が計算できる。

$$h_{opt} \approx 0.5 \sqrt{\frac{3\gamma_m(_3\gamma_m + 1)}{2}} \rightarrow {}_{3}\gamma_m = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32h_{opt}^2}}{2} = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32 \times 0.10^2}}{2} = 0.074$$
$${}_{3}\gamma_m = \left(\frac{_3T_{\infty}}{_3T_0}\right)^2 - 1 \quad \rightarrow \quad {}_{3}T_{\infty} = {}_{3}T_0\sqrt{_3\gamma_m + 1} = 0.258 \times \sqrt{0.074 + 1} = 0.268s$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_3T_\infty$ を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_{a} = \infty kN \cdot s/m$ 、 $m_{a} = 160$ tonの時、複素固有値解析結果より、 $_{3}T_{\infty} = 0.268$ s になる。

モード	周期 T(s)
1次	1.002
2 次	0.413
3 次	0.268
4 次	0.203
5次	0.163

③複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 3-9 の最適同調式を満足するように、 k_d を決定する。

 $c_{d} = 0 kN \cdot s/m$ 、 $m_{d} = 160 \text{ton}$ 、 $k_{d} = 128,000 \text{kN}/m$ の時、複素固有値解析結果より、 最適同調式を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	1.002
2 次	0.416
3次	0.291
D.M.3 次	0.238
4 次	0.181
5次	0.144

 $_{3}T_{\infty} = T_{0,3} \times T_{0,3DM} / _{3}T_{0} = 0.291 \times 0.238 / 0.258 = 0.268s$

④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h_{3DM}が 0.10 程度となるように、c_aの値を決定する。

 $c_d = 3,120 \ kN \cdot s/m, m_d = 160 \ ton, k_d = 128,000 \ kN/m の時、複素固有値解析結果$ $より、目標減衰定数<math>h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	1.002	0.000
2 次	0.415	0.003
3 次	0.277	0.054
D.M.3 次	0.235	0.100
4 次	0.181	0.042
5 次	0.143	0.035

 $h_{opt} = h_{3,DM} \cong 0.10$

図 3-16 に M-CK 型の刺激関数のイメージ図を示す。(1)で検討した1次モード制御の設計例と同様に、最適減衰時においては、3次モードと D.M.3 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。



図 3-16 M-CK 型の刺激関数のイメージ図(3 次モード制御)

図 3-17 に解析モデルの 10 層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。内部粘性減 衰はレーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。M-CK 型は、共振曲線の 3 次モードの周 期域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な 2 つのピークが存在し、 $c_d = 3,120(kN \cdot s/m)$ の場合に 3 次モードの応答倍率が最適化されていることが見受けられる。M-CK 型の最適設計式は、多質点系モデルに対しても適用が可能であることが確認できる。

なお、非制振時の応答倍率に対して、M-CK型はモード同調した3次モードで約70%減少されている。一方、1次モードおよび2次モードの応答倍率においては、非制振モデルと同程度であり、制振効果が見受けられない。



図 3-17 解析モデルの 10 層目の共振曲線(3 次モード制御)

表 3-12 に M-CK 型の目標h_{opt}、 γ_mおよび最適諸元、表 3-13 に複素固有値解析結果、 図 3-18 に 10 層目の共振曲線を示す。なお、前述のとおり、M-CK 型では減衰定数h_{jDM} を目標h_{opt}とすることで最適減衰を判断している。複素固有値解析結果および共振曲線 より、高次モードに対しても M-CK 型の最適設計式による設計が可能であり、応答低減 効果が確認できる。

なお、M-CK型を用いた1次モード制御では、副次的に高次モードへの減衰付与が確認できるが、2次又は3次モード制御では、低次モードへの減衰付与が見受けられない。

その理由は、3.2 節で示した M-CK 型の周波数依存性に起因していると考えられる。 同調モードの周期より短い周期領域(高次モードの範囲)において、ばね部が作動する ため、並列した*c*_dの効果があるが、同調モードの周期より長い周期領域(低次モードの 範囲)においては、ばね部が作動しなくなるため、並列した*c*_dの効果が薄れることを示 している。

我 J-12 M-CK 主ジロ 保恒 な 6 取過的 2						
制御	目標	目標	$T_{\rm c}$	m_d	c_d	k _d
モード	h _{opt,j}	jΥm	j ¹ ∞(8)	(ton)	$(kN \cdot s/m)$	(kN/m)
1次	0.10	0.074	1.037	2,000	8,100	106,000
2 次	0.10	0.074	0.423	380	4,330	125,000
3次	0.10	0.074	0.268	160	3,120	128,000

表 3-12 M-CK 型の目標値および最適諸元

表 3-13 M-CK型の複素固有値解析結果(内部粘性減衰除く)

1次モ	ード制行	卸	2次モード制御			3 次モード制御			
モード	$T_j(s)$	h_j	モード	$T_j(s)$	h_j	モード	$T_j(s)$	h_j	
1次	1.093	0.062	1次	1.006	0.000	1次	1.002	0.000	
D.M.1 次	0.923	0.100	2 次	0.442	0.058	2 次	0.415	0.003	
2 次	0.396	0.022	D.M.2 次	0.375	0.100	3 次	0.277	0.054	
3次	0.249	0.025	3 次	0.249	0.030	D.M.3 次	0.235	0.100	
4 次	0.181	0.027	4 次	0.182	0.027	4 次	0.181	0.042	



図 3-18 解析モデルの 10 層目の共振曲線(1~3 次モード制御)

3.5.2 M-CK 型の最適設計式の適用範囲

本検討では、3.5.1 節の解析モデルを用いて、M-CK型の最適設計式の適用範囲を 示す。図 3-19 に非制振モデルの層および層間刺激関数のイメージ図を示す。

ここで、1 次モード制御用の M-CK 型を5 層目、又は8 層目に配置し、1 層目設計時と同様に*hopt*=0.10とし、最適設計を行った。表 3-14、表 3-15 に最適設計諸元および複素固有値解析結果を示す。



図 3-19 非制振モデルの層および層間刺激関数のイメージ図

解析モデル	配置場所	<i>T</i> ₀ (s)	T_{∞} (s)	Υm	h _{opt}	m_d (ton)	c_d (kN·s/m)	k _d (kN/m)
M-CK型1層目	1層	1.000	1.036	0.074	0.100	2,000	8,100	106,000
M-CK型5層目	5 層	1.000	1.036	0.074	0.100	1,860	8,400	104,600
M-CK型8層目	8 層	1.000	1.036	0.074	0.100	1,460	11,100	105,500

表 3-14 各解析モデルの目標値および M-CK 型の諸元

表 3-15 各解析モデルの複素固有値解析結果

	М	-CK 型	1 層目	M-CK 型 5 層目			<u> <u> </u></u>		
モード	$T_j(s)$	h _j	$ar{\eta}_j$	$T_j(s)$	h _j	$ar{\eta}_j$	$T_j(s)$	h _j	${ar \eta}_j$
1次	1.093	0.062	0.50(1.00)	1.087	0.061	0.51(1.00)	1.066	0.049	0.63(1.00)
D.M.1 次	0.923	0.100	0.41 (0.81)	0.925	0.100	0.37(0.72)	0.919	0.100	0.25 (0.40)
2 次	0.396	0.022	0.99	0.408	0.000	1.00	0.382	0.030	0.97
3次	0.249	0.025	1.00	0.252	0.013	1.00	0.256	0.003	1.00
4 次	0.181	0.027	1.00	0.179	0.026	0.99	0.172	0.019	0.99

※複素固有値解析は、主系の内部粘性減衰を除いている。

 $※<math>\bar{\eta}$ の括弧内の数値は $\bar{\eta}_1$ に対する $\bar{\eta}_{1DM}$ の比率である。

$$\bar{\eta}_j = \frac{{}_j M}{{}_j M + {}_j M_{DM}} , \quad {}_j M = \beta_j \boldsymbol{r}_j^T [M] \beta_j \boldsymbol{r}_j , \quad {}_j M_{DM} = \beta_j \boldsymbol{r}_j^T [M_{DM}] \beta_j \boldsymbol{r}_j$$
(3.50)

表 3-15 に示す係数 $\bar{\eta}_{j}$ は D.M.による各モードの入力低減率 ³⁻¹⁰⁾であり、式(3.50)のように定義されている。ここで、表記 j はモード次数、 $_{j}$ Mは広義質量、 $_{j}M_{DM}$ は広義 D.M.質量、[M]は構造体の質量マトリクス、 $[M_{DM}]$ は D.M.のみの質量マトリクス、 $\beta_{j}r_{j}$ は変位刺激関数 ³⁻⁸⁾である。最適設計時の 1 次モードと D.M.モードの $\bar{\eta}$ を足し合わせると、1 に近い数値であり、原構造の 1 次モードの振動成分が D.M.によって、M-CK型モデルの 1 次モードと D.M.モードに分配されると解釈できる。また、括弧内の数値は 1 次モードに対する D.M.モードの $\bar{\eta}$ の比率であり、1 層目配置では 0.8、5 層目配置では 0.7、8 層目配置では 0.4 であり、上層部ほど $\bar{\eta}$ の比率が小さくなることが確認できる。

図 3-20 に各解析モデルの 10 層目の共振曲線を示す。1 層目、5 層目配置では1 次 モードの応答倍率が最適化されているが、8 層目配置では突出したピークが観察でき る。その原因が前の比率差に起因すると考えられる。前の比率は刺激関数の比率でもあ り、応答倍率との関係性があることが分かる。そのため、最適設計式の適用は、目標 制御モードに対する D.M.モードの前の比率による判断が可能であり、その数値は過小 にならないように、0.7~1.3 程度であれば近似解として扱える。また、M-CK 型を 8 層目に配置した場合においても、応答低減効果が確認されるため、実設計上には差し 支えない程度であると考えられる。

なお、各解析モデルの粘性減衰定数の結果から、M-CK型の集中配置の場合において、非制振モデルの層間刺激関数から、付与減衰が最大となる配置箇所が簡易に判断できる。



図 3-20 各解析モデルの 10 層目の共振曲線

3.6 M-CK 型1 次モード制御による高次モード付与減衰の推定

前節では、M-CK型を用いたモード同調制御において、目標制御対象モードより周 期が短い高次モードに減衰付与が可能であることを示した。高次モードの付与減衰効 果を活用すれば、より高性能な制振構造の構築が可能であると考えられる。

本節では、M-CK型1次モード制御による高次モードへの減衰付与を、非制振時の 諸元を用いて推定できる評価式の作成を試みる。前節に示した10層せん断モデルを用 いて、M-CK型1次モード制御の目標粘性減衰定数h_{opt}及び配置層を変更してそれぞ れ最適設計を行い、その際の高次モード減衰定数の変化傾向を確認する。また、2.4 節と同様に、解析モデルの剛性分布のみを変更し、剛性を同一、または台形分布とし た5ケースを用いて検討を行う。

表 3-16 に検討概要、表 3-17 に非制振時の固有値結果、図 3-21 に非制振時の層間 刺激関数 $\overline{\beta_j r_{n,j}}$ の絶対値を示す。なお、前節より、最適設計式の適用は 1 次モードの入 力低減率 η_1 に対する D.M.モードの入力低減率 η_{DM} の比率 (η_{DM}/η_1) による判断が可能で あり、上層部ほど最適設計式の適用外となる傾向にあることが確認されている。そこ で、本検討では、上層部 8~10 層の配置ケースは除くものとして検討を行う。

制御モード <i>i</i>	推定モードj	目標 <i>h</i> ont	配置層n
1 \/+		1~10%	1~7 層
1次	2~4 次	(1%刻み)	(単層配置)

表 3-16 検討概要

\\\\++	剛性同一モデル		台形1:	台形1:2モデル		台形1:3モデル	
(入致)	$T_j(s)$	ω_j/ω_1	$T_j(s)$	ω_j/ω_1	$T_j(s)$	ω_j/ω_1	
1	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	
2	0.336	2.978	0.361	2.770	0.377	2.655	
3	0.205	4.889	0.222	4.514	0.233	4.299	
4	0.149	6.691	0.162	6.160	0.171	5.846	
\ <u>\</u> +++++++++++++++++++++++++++++++++++	台形1:4モデル		台形1:5モデル				
伏剱]	$T_j(s)$	ω_j/ω_1	$T_j(s)$	ω_j/ω_1			
1	1.000	1.000	1.000	1.000			
2	0.388	2.574	0.398	2.511			
3	0.241	4.145	0.249	4.021			
4	0.178	5.620	0.184	5.444			

表 3-17 各解析モデルの固有値結果



一般的な剛性比例型減衰といった比例減衰系では、1次モードの減衰定数を与えて 決め、高次モードと1次モードの振動数比により、高次モードの減衰定数は比例して 増加する。これに鑑み、付与減衰の推定においては、振動数比は一つ重要な要素であ ると考えられる。また、本検討は、建築物モデルに制振装置を集中的に配置する非比 例減衰系の検討であり、振動数比の他に、制振装置の配置層の違いによる減衰付与傾 向と層によって異なる値である層間刺激関数との関係性を探る。次に、前述した非比 例減衰系のモデルを対象に統計的処理を行い、推定モードに関する付与減衰の推定式 を作成する。ここで、最適設計時の高次モード減衰定数の変化傾向を図 3-22 に示す。

なお、横軸は非制振時の振動数比(ω_j/ω_1)と層間刺激関数比($\overline{\beta_j r_{n,j}}/\overline{\beta_1 r_{n,1}}$)の二乗の積 とし、jは推定モードのモード次数、nは配置層とする。また、層間刺激関数比は絶対 値とし、それぞれ制御対象の1次モードに対する推定対象の高次モードの比率を表し ている。推定モード、剛性分布および配置層にかかわらず、目標粘性減衰定数 h_{opt} ご とにおおむね線形的な傾向があることが見受けられる。



図 3-22 高次モード減衰定数の変化傾向

また、目標粘性減衰定数*h_{opt}*の増加に応じてその傾きαが大きくなり、図 3-23 に傾 きαと目標粘性減衰定数*h_{opt}*の関係を示す。この傾向を踏まえ、高次モード減衰定数の 推定式を式(3.51)に示す。



$$h_j = 4.56 \left(\frac{\omega_j}{\omega_1}\right) \left(\frac{\overline{\beta_j r_{n,j}}}{\overline{\beta_1 r_{n,1}}}\right)^2 h_{opt}^{2.65}$$
(3.51)

式(3.51)より、目標粘性減衰定数 h_{opt} または推定モードの層間刺激関数 $\beta_j r_{n,j}$ が大きければ、推定モードの付与減衰が大きくなることが分かる。

なお、式(3.51)は M-CK 型の単層配置によって求めた減衰推定式である。ここで、N' を M-CK 型の配置層数、N をモデル層数、N/N を配置比とし、M-CK 型の配置層の層 間刺激関数の合計値とを用いれば、複層配置に拡張した MC-K 型高次モード制御低次 モード減衰推定式を式(3.52)のように表せる。n は D.M.同調システムの配置層とし、*j* を推定モードのモード次数とする。なお、αは配置比による補正係数であり、その導 出詳細については次節に示す。

$$h_{j} = 4.56\alpha \left(\frac{\omega_{j}}{\omega_{1}}\right) \left(\frac{\Sigma \overline{\beta_{j} r_{n,j}}}{\Sigma \overline{\beta_{1} r_{n,1}}}\right)^{2} h_{opt,1}^{2.65}$$
(3.52)

$$\sub{\sub{c}}, \ \alpha = -\frac{q}{p^2} (h_{opt,1} - p)^2 + q + 1$$

配置比 N'/N	p	q
$0.0 < N'/N \le 0.2$	$p = 0.41 \cdot N'/N$	
$0.2 < N'/N \le 0.3$		$q = 1.68 \cdot N / N$
$0.3 < N'/N \le 0.5$	p = 0.082	q = 0.504

*h*_{opt,1} : 1 次モードの目標粘性減衰定数

ω_j : 振動数比(推定 j 次モードの固有円振動数/1 次モードの固有円振動数)
 ω₁

h_i : 推定 *j* 次モードの粘性減衰定数

3.7 高次モード付与減衰の推定式の適用性確認

本節では、4章に示す振動実験用の8層せん断モデルを用いて、固有周期や層数が 異なる解析モデルに対しての、M-CK型高次モード付与減衰推定式の適用性を確認す る。ここで、N'をD.M.同調システムの配置層数、Nをモデル層数、N'/Nを配置比 と定義する。なお、8層せん断モデルは、超高層建築物の振動形状を模擬し、1次モー ドの固有周期を3秒程度としている。表 3-18に非制振時の諸元および固有値結果、図 3-24に層および層間刺激関数を示す。本検討では、1層目(配置比10%)にM-CK型 を配置した場合、又は1-2層の複層間(配置比20%)にM-CK型を配置した場合の2 ケースを用いて、1次モード同調制御の最適設計を行う。なお、目標粘性減衰定数は $h_{opt} = 0.10$ としている。

層	質量 (ton)	初期剛性 (kN/m)
8	1.1	79.5
7	1.0	91.2
6	1.0	105.5
5	1.0	113.0
4	1.0	127.1
3	1.0	136.8
2	1.0	145.4
1	1.0	157.3

表 3-18 非制振時の諸元および固有値結果

次数j	固有周期 <i>T_j(</i> s)	ω_j/ω_1
1	3.000	1.000
2	1.090	2.753
3	0.674	4.453
4	0.497	6.040
5	0.407	7.371
6	0.351	8.546
7	0.314	9.556
8	0.280	10.708



図 3-24 非制振時の刺激関数

ここで、M-CK型の最適設計式を用いて、1次モード制御1層配置の設計例の設計手順を①~④に示す。

①目標減衰定数 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-9 の最適減衰式より目標の質量比 $_{1}\gamma_{m}$ を求める。次に、質量比 $_{1}\gamma_{m}$ の式により $_{1}T_{\infty}$ が計算できる。

$$h_{opt} \approx 0.5 \sqrt{\frac{1\gamma_m(1\gamma_m+1)}{2}} \rightarrow {}_1\gamma_m = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32h_{opt}^2}}{2} = \frac{-1 + \sqrt{1 + 32 \times 0.10^2}}{2} = 0.074$$
$${}_1\gamma_m = \left(\frac{1T_{\infty}}{1T_0}\right)^2 - 1 \quad \rightarrow \quad {}_1T_{\infty} = {}_1T_0\sqrt{1\gamma_m+1} = 3.0 \times \sqrt{0.074 + 1} = 3.11s$$

②複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_1T_\infty$ を満足するように、 m_d を決定する。

 $c_d = \infty$ 、 $m_d = 11.0$ tonの時、複素固有値解析結果より、 $_1T_{\infty} = 3.11$ s になる。

モード	周期 T(s)
1次	3.111
2 次	1.623
3次	0.946
4 次	0.607
5 次	0.455
6次	0.378
7 次	0.329
8次	0.291

- ③複素固有値解析により、 $c_a = 0$ の状態で、表 3-9の最適同調式を満足するように、 k_a を決定する。
 - $c_{d} = 0$ 、 $m_{d} = 11.0$ ton、 $k_{d} = 59.4$ kN/mの時、複素固有値解析結果より、最適同調式 を満足している。

モード	周期 T(s)
1次	3.435
D.M.1 次	2.717
2 次	1.058
3 次	0.657
4 次	0.486
5 次	0.400
6次	0.346
7 次	0.309
8次	0.276

 $_{1}T_{\infty} = T_{0,1} \times T_{0,1DM} / _{1}T_{0} = 3.435 \times 2.717 / 3.000 = 3.111s$

④複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h_{1,DM}が 0.10 程度となるように、c_aの値を決定する。

 $c_d = 12.7$ 、 $m_d = 11.0$ ton、 $k_d = 59.4$ kN/mの時、複素固有値解析結果より、目標減 衰定数 $h_{opt} = 0.10$ を満足している。

モード	周期 T(s)	減衰定数 h
1次	3.304	0.065
D.M.1 次	2.768	0.100
2 次	1.052	0.031
3 次	0.647	0.037
4 次	0.473	0.041
5 次	0.385	0.039
6次	0.343	0.214
7 次	0.330	0.026
8次	0.290	0.020

 $h_{opt} = h_{1,DM} \cong 0.10$

図 3-25 に M-CK 型の刺激関数のイメージ図を示す。3.5.1 節 3.5.1 (1)で検討した設計例と同様に、最適減衰時においては、1 次モードと D.M.1 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっていることが確認できる。



図 3-25 M-CK型の刺激関数のイメージ図(1次モード制御1層配置)

図 3-26 に1次モード制御1層配置の8層目の共振曲線(相対変位応答倍率)を示す。 内部粘性減衰はレーリー型減衰で h_1 , h_2 を 0.02 とした。M-CK 型は、共振曲線の1次 モードの周期域から、 $c_d = 0(kN \cdot s/m)$ の場合に明確な2つのピークが存在し、 $c_d =$ 12.7($kN \cdot s/m$)の場合にそれぞれの応答倍率が同程度であり、1次モードの応答倍率が 最適化されていることが見受けられる。M-CK型同調システムの多質点モデルの最適 設計式は、多質点系モデルに対しても適用が可能であることが確認できる。

なお、非制振時の応答倍率に対して、M-CK型は1次モードで約80%、2次モード で約60%、1次モードで約50%減少されている。モード同調した1次モードのみなら ず、高次モードに対しても応答制御の有効性も確認できる。



図 3-26 解析モデルの8層目の共振曲線(1次モード制御1層配置)

次に、1 次モード制御 1-2 層配置時の検討結果を示す。図 3-27 に M-CK 型の刺激関 数のイメージ図を示す。1 次モード制御 1 層配置時の設計例と同様に、最適減衰時にお いては、1 次モードと D.M.1 次モードの刺激関数の虚数部は、ほぼ逆位相になっている ことが確認できる。図 3-28 に 1 次モード制御 1-2 層配置時の 8 層目の共振曲線を示す。 非制振時の応答倍率に対して、M-CK 型は 1 次モードで約 80%、2 次モードで約 60%、 3 次モードで約 60%減少されている。モード同調した 1 次モードのみならず、高次モー ドに対しても応答制御の有効性も確認できる。



図 3-27 MC-K型の刺激関数のイメージ図(1次モード制御 1-2 層配置)



図 3-28 解析モデルの8層目の共振曲線(1次モード制御1-2層配置)

表 3-19 に M-CK 型の目標 h_{opt} , γ_m および最適諸元、表 3-20 に複素固有値解析結果、 表 3-21 に推定値と解析値の比較を示す。なお、前述のとおり、M-CK 型では減衰定数 h_{jDM} を目標 h_{opt} とすることで最適減衰を判断している。表 3-20 より、M-CK 型 1 次モ ード制御では高次モードにも減衰付与が確認できる。また、表 3-21 より、8 層せん断 モデルにおいても1 層配置では、解析値と推定値の減衰定数がよい対応をしており、式 (3.51)は固有周期および層数にかかわらず使用可能であることが確認できる。

このように、減衰付与の効果は、主系の固有周期および層数によらず、主系の振動数 比および層間刺激関数比に依存していると考えられる。その理由として、振動数比およ び層間刺激関数比は建築物の質量分布および剛性分布によって決まる値であり、分布傾 向が同一であれば解析モデルの固有周期によらないと推測できる。

1 層配置では、解析値と推定値がよい対応しているものの、1-2 層配置では、推定精度が低下していることが確認できる。したがって、M-CK型の複層配置では、推定精度向上のため、配置比 N'/N による補正式を追加する必要があると考えられる。

システム	配置	目標	目標	T_{∞}	m_d	C _d	k _d
27774	層	h_{opt}	γ_m	(s)	(ton)	$(kN \cdot s/m)$	(kN/m)
MCK刑1次判御	1層	0.10	0.074	3.110	11.0	12.7	59.4
WI-CK主I (大时仰	1-2 層	0.10	0.074	3.110	6.10	5.20	28.0

表 3-19 D.M.同調システムの目標値および最適諸元

1 層配置			1-2 層配置				
次数	$T_j(s)$	h_j	次数	$T_j(s)$	h_j		
1次	3.304	0.066	1次	3.352	0.070		
D.M.1 次	2.768	0.100	D.M.1 次	2.761	0.100		
2 次	1.052	0.031	2 次	1.060	0.033		
3 次	0.647	0.037	3 次	0.662	0.032		
4 次	0.473	0.041	4 次	0.491	0.026		

表 3-20 複素固有値解析結果(内部粘性減衰除く)

表 3-21 推定値と解析値の比較

1 層配置 推定hi 解析h_i 次数i ω_i/ω_3 $\beta_i r_{1,i} / \beta_1 r_{1,1}$ 1.000 1.000 0.100 1 2 2.753 0.992 0.028 0.031 3 4.453 0.881 0.035 0.037

次数 <i>j</i>	ω_j/ω_3	$\sum \beta_j r_{n,j} / \sum \beta_3 r_{n,3}$	推定h _j	解析h _j			
1	1.000	1.000	-	0.100			
2	2.753	0.992	0.023	0.033			
3	4.453	0.881	0.018	0.032			

1-2 層配置

M-CK型の複層配置の推定精度を向上させるため、ここで、M-CK型1次モード制御 高次モード推定式における、配置比 N'/N による補正式を作成する。2.4 節に示したモ デルを用いて、配置比 N'/N を変更した際の推定精度の変化傾向を確認する。また、1 次モードの固有周期および各層質量は変更せず、剛性分布を同一、または台形分布 1: 2~1:5、モデル層数を 10~40 層としたモデルを追加し、計 20種の解析モデルを用い て同様の検討を行う。ここで、表 3-22 に検討概要を示す。

	20 0 22		
モデル層数 N	推定モード <i>j</i>	目標 h _{opt,1}	配置比 N'/N
10~40 層) 2 ¹ /4	1~12%	$10 \sim 50\%$
(10 層刻み)	2~3 仪	(1%刻み)	(10%刻み)

表 3-22 検討概要

図 3-29 に目標粘性減衰定数 $h_{opt,1} = 0.08$ による配置比N'/Nを変更した際の推定精度の変化傾向を示す。配置比に応じて、推定精度が変化していることが確認できる。



図 3-29 配置比による変化傾向(h_{opt.1} = 0.08)

配置比毎に生じる傾き α と目標粘性減衰定数 $h_{opt,1}$ の関係を図 3-30 に示す。 $h_{opt,1}$ に応じて、配置比毎にそれぞれ二次関数的な傾向があることが確認でき、この際に求まる変数 a,b と配置比との関係を確認する。



図 3-30 $\alpha - h_{opt,1}$ 関係

変数 *a*,*b* と配置比との関係を確認する際、二次関数式を式(3.53)のように変形し、 *p*,*q*と配置比との関係を図 3-31 に示す。*p*,*q*それぞれ、配置比 *N'*/*N* の小さい範囲では 配置比に応じて比例倍に増加し、配置比がある程度大きくなると概ね一定値になること が確認できる。

$$\alpha = -\frac{q}{p^2} (h_{opt,1} - p)^2 + q + 1$$
(3.53)



以上の傾向を踏まえて、式(3.52)に式(3.53)を導入した M-CK 型1 次モード制御高次 モード推定式を式(3.54)に、配置比 N'/Nと p,q の関係をまとめたものを表 3-23 に示 す。

$$h_{j} = 4.56\alpha \left(\frac{\omega_{j}}{\omega_{1}}\right) \left(\frac{\sum \overline{\beta_{j}} r_{n,j}}{\sum \overline{\beta_{1}} r_{n,1}}\right)^{2} h_{opt,1}^{2.65}$$
(3.54)

配置比 N'/N	p	q
$0.0 < N'/N \le 0.2$	$p = 0.41 \cdot N'/N$	
$0.2 < N'/N \le 0.3$		$q = 1.68 \cdot N'/N$
$0.3 < N'/N \le 0.5$	p = 0.082	q = 0.504

表 3-23 配置比 N'/N と p,q の関係

表 3-21 に示した M-CK 型における配置比 25.0%の比較結果を用いて、式(3.54)に示 す M-CK 型1 次モード制御高次モード推定式の補正前と補正後の推定精度を検証する。 表 3-24 に解析値と補正後の推定値の比較を示す。補正式を追加することで推定精度が 向上していることが確認できる。

$1-2$) encircle (N / N = $0.250 \cdot \alpha = 1.400$)							
次数j	ω_j	$\sum \overline{\beta_j r_{n,j}}$	推測	毎日本テレ			
	ω_3	$\Sigma \overline{\beta_3 r_{n,3}}$	補正前	補正後	用中心 I IIj		
1	1.000	1.000	-	-	0.100		
2	2.753	0.992	0.023	0.032	0.033		
3	4.453	0.881	0.018	0.026	0.032		

表 3-24 推定値と解析値の比較

3.8 まとめ

本章では、M-CK型によるモード同調制御の最適設計式を示すと共に、多質点系の解 析モデルに対して、M-CK型を用いたモード同調制御の設計方法およびモード同調制御 による高次モード付与減衰の効果を示し、それらの付与減衰を推定できる評価式ついて 述べた。

まず、M-CK型の応答特性を示した。2章と同様な検討手順でM-CK型の単体配置時の解析モデルを用いて、調和変位に対する変形増幅率を求め、周波数領域における同調システムの応答性能を確認した。M-CK型のダンパー変形増幅率の関係から、M-CK型を用いた多質点系モデルでは、同調モードの周期より短い周期領域(高次モードの範囲)において、ダンパーが作動するため、*c*aの効果があり、同調モードの周期より長い周期領域(低次モードの範囲)においては、ダンパーが作動しなくなるため、*c*aの効果が薄れると確認できた。

次に、定点理論および複素固有値問題に基づき、M-CK型の最適設計式(最適同調式、 最適減衰式)を提案した。MC-K型と同様に、最適設計式は、固有値の関係式としてま とめているため、複素固有値解析を用いれば、最適設計式を満足することで、簡易に制 振装置の最適諸元を求めることができる。

また、多質点系モデルへの適用方法を示した。本論文で提案する最適設計式は、複素 固有値解析を基本としている。MC-K型と同様に、最適同調式および最適減衰式は、い ずれも固有周期の関係式であるため、固有ベクトルの直交性の性質を利用することで、 多質点系の解析モデルに対しても、近似解として適用できる。参考文献³⁻¹⁰に示すモー ドの入力低減率**ī**を用いることで、M-CK型の最適設計式の適用範囲を示した。

多質点系の解析モデルに対して、M-CK型を用いた1次モード制御では、副次的に高 次モードにも減衰付与が見受けられるが、2次もしくは3次モード制御では、低次モー ドに減衰付与が見受けられない。前述した M-CK型の周波数依存性に起因していると 判断できる。高次モードの付与減衰効果を活用すれば、より高性能な制振構造の構築が 可能であると考えられる。そこで、本章では、M-CK型の1次モード制御による高次モ ードの減衰付与の推定式を作成し、その適用性を示した。

推定モードに関する付与減衰の推定式は、統計的処理を行うことで作成している が、その中の振動数比および層間刺激関数比は重要な要素であり、両者ともに建築物 の質量分布および剛性分布によって決まる値である。予備設計として、非制振モデル の固有値結果を用いれば、他のモードに付与される粘性減衰が推定できるため、設計 の自由度の向上が期待できる。

なお、推定式によれば、M-CK型1次モード制御による高次モードへの減衰付与は、 目標粘性減衰定数又は推定モードの層間刺激関数が大きければ、推定モードの付与減衰 が大きくなることを示した。

参考文献

- 3-1) Chen, M. et al.: The missing mechanical circuit element, Circuits and Systems Magazine, IEEE, 9(1); 10–26, 2009.
- 3-2) 磯田和彦,半澤徹也,田村和夫:回転慣性質量ダンパーを組合せた応答低減機構による1質点系振動モデルの応答特性に関する研究,日本建築学会構造系論文集,第74巻,第642号,pp.1469-1476,2009.8
- 3-3) Saitoh, M.: On the performance of gyro-mass devices for displacement mitigation in base isolation systems, Structural Control and Health Monitoring, Vol. 19, No. 2, 246–259, 2012
- 3-4) Lazar, I.F., Neild, S.A., and Wagg, D.J.: Using an inerter-based device for structural vibration suppression, Earthquake Engineering and Structural Dynamics, Vol. 43, No. 8, pp. 1129-1147, 2014
- 3-5) 郭鈞桓,秦一平,宮島洋平,三上淳治,阿久戸信宏,市川達也,川口雄暉:粘性減衰 とばね剛性の並列型(M-CK型)D.M.同調システムの応答性能に関する研究,日本建 築学会構造系論文集,第85巻,第777号,pp.1375-1385,2020.11
- 3-6) 石丸辰治,三上淳治,秦一平,古橋剛: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652号,pp.1105-1112,2010.6
- 3-7) 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, pp.1455-1464, 2010.8
- 3-8) 石丸辰治:応答性能に基づく「対震設計」入門,彰国社, 2004
- 3-9) 柴田明徳:最新耐震構造解析(第3版·補訂版),森北出版,2021
- 3-10) 石丸辰治:対震設計の方法-ダイナミックデザインへの誘い-,建築技術, 2008

4. MC-K 型および M-CK 型による複合制振のモード減衰制御

4.1 複合制振の概要

ダイナミック・マス (D.M.)⁴⁻¹⁾を用いた D.M.同調システムとして、本論文では、図 4-1、図 4-2 に示す MC-K 型⁴⁻²⁾および M-CK 型⁴⁻³⁾の両システムを用いている。

2章および3章では、MC-K型およびM-CK型の最適設計式を用いて、複素固有値解 析を介して、多質点系モデルおよび主系に対して非比例減衰な集中配置のモデル等にお いても、モード同調制御を満足する制振装置の諸元が簡易に求められることを示した。

また、MC-K型および M-CK型の目標制御対象外モードの減衰付与の仕組みを明らか にし、それら付与減衰を推定できる評価式を作成した。

MC-K型とM-CK型は、同調周期時(共振時)では、両システムのD.M.部とばね部の変形増幅が最も大きく、減衰効果が有効的に発揮できる。同調周期より長い周期帯では、D.M.部の変形が支配的となり、MC-K型による減衰効果が期待できる。それに対して、同調周期より短い周期帯では、ばね部の変形が支配的となり、M-CK型による減衰効果が期待できる。

建築物の実設計の計画では、意匠や用途等の制限により、なるべく少ない制振装置数 で最大の制振効果を発揮させることが望ましい。そこで、効率的に減衰効果が得られる MC-K型および M-CK型の組合せによる複合制振が期待される。

本章では、MC-K 型および M-CK 型の最適設計式を用いた複合制振の設計方法 ⁴⁻⁴⁾を 提案し、より効率の良い制振構造の確立を目的とする。

 k_d : ばね剛性要素

c_d:粘性減衰要素

m_d: D.M.要素



MC-K型同調システム

図 4-1 MC-K 型同調システムの構成



図 4-2 M-CK 型同調システムの構成

4.2 複合制振の設計方法および応答性能の確認

本節では、MC-K型とM-CK型の組合せによる複合制振の設計方法を示すと共に、 各制振モデルの応答性能を確認する。ここで、4.3 節に示す振動実験用の8層せん断 モデル^{4-3),4-4)}を用いて、MC-K型とM-CK型を組み合わせた複合制振の設計例を示 す。表 4-1 に非制振時の諸元および固有値結果、図 4-3 に解析モデルの概要を示す。

屆	質量	初期剛性
一	(ton)	(kN/m)
8	1.1	79.5
7	1.0	91.2
6	1.0	105.5
5	1.0	113.0
4	1.0	127.1
3	1.0	136.8
2	1.0	145.4
1	1.0	157.3

表 4-1 非制振時の諸元および固有値結果

次数j	固有周期 <i>T_j</i> (s)	ω_j/ω_1
1	3.000	1.000
2	1.090	2.753
3	0.674	4.453
4	0.497	6.040
5	0.407	7.371
6	0.351	8.546
7	0.314	9.556
8	0.280	10.708



モデルAでは1層目にMC-K型1次モード制御、2層目にMC-K型3次モード制御 を配置し、モデルBでは1層目にM-CK型1次モード制御、2層目にMC-K型3次モ ード制御を配置する。また、複合制振と比較するため、モデルCでは高次モードにも 減衰付与が可能なM-CK型を1層と2層に配置し、1次モード制御とする。

なお、本検討では、それぞれの目標粘性減衰定数を $h_{opt} = 0.10$ と設定する。各モデルの設計手順を以下に示す。

モデルA(MC-K型1次モード制御1層配置+MC-K型3次モード制御2層配置):

- ① 1 次モードの目標 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比 $_1\kappa_k$ を求める。付加剛比 $_1\kappa_k$ に非制振時の $_1T_0$ を代入すれば、 $_1T_\infty$ が計算できる。
- ②1層目に1次モード制御用の MC-K 型を配置し、複素固有値解析により、 $c_d = \infty n$ 状態で、上記で計算された₁ T_∞ を満足するように、 k_d を決定する。
- ③ 複素固有値解析により、c_d = 0の状態で、表 2-1の最適同調式を満足するように、m_d を決定する。
- ④ 複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₁が 0.10 程度となるように、 c_dの値を決定する。
- ⑤ 3 次モードの目標h_{opt}を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比₃κ_k を求める。付加剛比₃κ_kに MC-K型 1 次モード制御時の₃T₀を代入すれば、₃T_∞が計算 できる。
- ⑥ 2 層目に 3 次モード制御用の MC-K 型を配置し、複素固有値解析により、 $c_d = \infty O$ 状態で、上記で計算された₃ T_{α} を満足するように、 k_d を決定する。
- ⑦ 複素固有値解析により、c_d = 0の状態で、表 2-1の最適同調式を満足するように、m_d を決定する。
- ⑧ 複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₃が 0.10 程度となるように、 c_dの値を決定する。

モデルB(M-CK型1次モード制御1層配置+MC-K型3次モード制御2層配置):

- ① 1 次モードの目標 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-1 の最適減衰式より目標の質量比 $_{1}\gamma_{m}$ を 求める。質量比 $_{1}\gamma_{m}$ に非制振時の $_{1}T_{0}$ を代入すれば、 $_{1}T_{\infty}$ が計算できる。
- ②1層目に1次モード制御用の M-CK 型を配置し、複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の 状態で、上記で計算された₁ T_∞ を満足するように、 m_d を決定する。
- ③ 複素固有値解析により、*c_d* = 0の状態で、表 3-1の最適同調式を満足するように、*k_d*を決定する。
- ④ 複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h_{1DM}が 0.10 程度となるよう に、c_dの値を決定する。
- ⑤ 3 次モードの目標h_{opt}を 0.10 と設定し、表 2-1 の最適減衰式より目標の付加剛比₃κ_k を求める。付加剛比₃κ_kに M-CK型 1 次モード制御時の₃T₀を代入すれば、₃T_∞が計算 できる。
- ⑥ 2 層目に 3 次モード制御用の MC-K 型を配置し、複素固有値解析により、 $c_d = \infty O$ 状態で、上記で計算された₁ T_∞ を満足するように、 k_d を決定する。

- ⑦ 複素固有値解析により、c_d = 0の状態で、表 2-1の最適同調式を満足するように、m_d を決定する。
- ⑧ 複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h₃が 0.10 程度となるように、 c_dの値を決定する。

モデルC(M-CK型1次モード制御1-2層配置):

- ① 1 次モードの目標 h_{opt} を 0.10 と設定し、表 3-1 の最適減衰式より目標の質量比 $_{1}\gamma_{m}$ を 求める。質量比 $_{1}\gamma_{m}$ に非制振時の $_{1}T_{0}$ を代入すれば、 $_{1}T_{\infty}$ が計算できる。
- ②1層目および2層目に1次モード制御用のM-CK型を配置し、複素固有値解析により、 $c_d = \infty$ の状態で、上記で計算された $_1T_\infty$ を満足するように、 m_d を決定する。
- ③ 複素固有値解析により、 $c_d = 0$ の状態で、表 3-1の最適同調式を満足するように、 k_d を決定する。
- ④ 複素固有値解析により、目標制御対象モードの減衰定数h_{1DM}が 0.10 程度となるように、c_aの値を決定する。

表 4-2 に各解析モデルの最適設計諸元、表 4-3 に複素固有値解析結果を示す。各解 析モデルの1次モードの h_1 , h_{1DM} または3次モードの h_3 が目標 $h_{opt} = 0.10$ をそれぞれ 満足し、制御対象外である h_2 の減衰付与は、モデルAが0.04, モデルBが0.07, モデ ルCが0.03と、モデルBが最も効果的であることが確認できる。

	제	シュテト	目標	目標	m_d	C _d	k _d
	眉	5×74	h _{opt,j}	$_{j}\kappa_{k},_{j}\gamma_{m}$	(ton)	(kN•s/m)	(kN/m)
	2	MC-K型3次	0.10	0.083	1.11	6.25	290.0
А	1	MC-K型1次	0.10	0.083	13.70	12.35	116.0
р	2	MC-K型3次	0.10	0.083	1.38	7.33	320.0
В	1	M-CK型1次	0.10	0.074	10.90	12.52	58.8
C	2		0.10	0.074	6.10	5.17	28.1
C	1	M-CK型1次	0.10	0.074	6.10	5.17	28.1

表 4-2 各解析モデルの最適設計諸元

表 4-3 複素固有値解析結果(内部粘性減衰除く) (a) モデルA(MC-K型1次1層+MC-K型3次2層)

MC-K型1次制御1層配置

MC-K型3	次制御2	層配置追加
--------	------	-------

次数	$T_j(s)$	h_j
1次	3.189	0.100
D.M.1 次	2.604	0.100
2 次	1.040	0.001
3 次	0.647	0.000
-	-	-
4 次	0.479	0.000

次数	$T_j(s)$	h_j	
1次	3.207	0.103	
D.M.1 次	2.596	0.108	
2 次	1.059	0.040	
3 次	0.672	0.100	
D.M. 3 次	0.577	0.102	
4 次	0.468	0.010	

(b) モデルB(M-CK型1次1層+MC-K型3次2層)

M-CK型1次制御1層配置			
次数	$T_j(s)$	h_j	
1次	3.301	0.065	
D.M.1 次	2.769	0.100	
2 次	1.052	0.030	
3 次	0.647	0.037	
-	-	-	

0.473

0.041

4 次

MC-K型3次制御2層配置追加

次数	$T_j(s)$	h_j	
1次	3.317	0.068	
D.M.1 次	2.766	0.109	
2 次	1.085	0.070	
3 次	0.703	0.100	
D.M. 3 次	0.569	0.275	
4 次	0.506	0.070	

(c) モデルC(M-CK型1次1-2層配置)

次数	$T_j(s)$	h _j
1次	3.352	0.069
D.M.1 次	2.757	0.100
2 次	1.060	0.033
3 次	0.662	0.032
4 次	0.491	0.026

図 4-4 に刺激関数のイメージ図⁴⁷⁾を示す。参考文献⁴³⁾では、最適同調時におい て、制御モードと対応する D.M.モードの虚数部刺激関数が近似的に逆位相の関係であ ることを示している。本検討の刺激関数(虚数部)のイメージ図からも、1 次モードと 3 次モードはそれぞれ対応する D.M.モードとほぼ逆位相であり、同調されていることが 確認できる。



図 4-4 (a) モデルA (MC-K型1次1層+MC-K型3次2層)



図 4-4 (b) モデル B (M-CK 型 1 次 1 層+MC-K 型 3 次 2 層)



図 4-4 (c) モデルC (M-CK型1次1-2層)

図 4-5 に各解析モデルの8層目の共振曲線を示す。なお、内部粘性減衰はレーリー 減衰 $h_1, h_2 = 0.02$ としている。モデルBの組合せは目標の1次と3次モード以外のモ ードにおいても、比較的に応答低減が大きく、非制振モデルに対して全モードの応答 倍率がバランス良く低減されていることが確認できる。

前述のように、MC-K型および M-CK型の最適設計法は、複数モードのモード同調 制御にも適用が可能であり、低次モードでは M-CK型、高次モードでは MC-K型を用 いて組み合わせることで、より良い制振構造の構築が可能であると考えられる。



図 4-5 各解析モデルの共振曲線(8 層目)

4.3 振動実験

4.3.1 MC-K 型の振動実験

(1) 振動実験モデルの概要

本節では、MC-K型の応答性能を検証するため、8層せん断モデル試験体を用いた振動実験を行った。図4-6に8層せん断モデル試験体の立面図および制振装置概要を示す。高さ4m程度の試験体は、超高層建築物の振動形状を模擬し、1次モードの固有周期を3秒程度と設定している。各層の錘の質量は約1tonで、各層間に2本のコイルばねを配置している。また、試験体にリニアガイドを使用することで、せん断変形のみに作用するようにしている。

表 4-4 に制振試験体の概要を示す。制振試験体は、MC-K型を用いた1次モード制 御、3次モード制御の2モデルとしている。図 4-7 に MC-K型制振装置の平面配置図 を示す。MC部分には D.M.とオイルダンパーを並列に、K部分にはコイルばねを配置 している。また、振動台変位、各層の層間変形を変位計により、各層の加速度は加速 度計を設置して計測を行った。図 4-8 に8層せん断モデル試験体および MC-K型制振 装置の外観写真を示す。

なお、表 4-5 に 8 層せん断モデルの諸元および固有値結果、図 4-9 に刺激関数のイメージ図を示す。

表 4-4 制振試験体の概要			
試験体	制御モード	1 層目	2 層目
試験①	3 次モード	—	MC-K 型
試験②	1次モード	MC-K 型	_





図 4-7 MC-K 型制振装置の平面配置図



(a)8層せん断モデル試験体

(c) K 部分



(d) MC-K 型

図 4-8 8層せん断モデル試験体および MC-K 型制振装置の外観写真

表 4-5 非制振時の諸元および固有値結果					
層	質量 (ton)	初期剛性 (kN/m)		次数j	固
8	1.1	79.5		1	
7	1.0	91.2		2	
6	1.0	105.5		3	
5	1.0	113.0		4	
4	1.0	127.1		5	
3	1.0	136.8		6	
2	1.0	145.4		7	
1	1.0	157.3		8	

固有周期 次数j ω_j/ω_1 $T_j(s)$ 1.000 1 3.000 2.753 2 1.090 4.453 3 0.674 6.040 0.497 4 7.371 5 0.407 8.546 6 0.351 9.556 7 0.314 10.708 8 0.280




表 4-6、表 4-7 に試験体の最適諸元および設計諸元を示す。試験①では、2 層目に3 次モード制御、試験②では、1 層目に1次モード制御の MC-K 型を配置する。なお、 試験体製作の制約上、最適諸元と異なっている。

表 4-8 に試験体の複素固有値解析結果、図 4-10 に各解析モデルの共振曲線を示す。 試験①の3次モード制御用では、制御モード対象外の1次,2次モードに減衰が付加 されていることが確認できる。対して、試験②の1次モード制御用では、制御モード 対象外の高次モードに減衰が付加されていないことが確認できる。

試験体	MC-K 型 設置層	同調モード	<i>m</i> _d (ton)	c_d (kN·s/m)	k _d (kN/m)	備考
試験①	2	3 次	1.5	5.0	542.6	$\kappa_k = 0.034, \ h_{opt} = 0.065$
試験②	1	1次	22.2	28.5	480.0	$\kappa_k = 0.155, \ h_{opt} = 0.134$

表 4-6 各制振装置の最適諸元

	MC V TH		D.M.装置			1.				
試験体	MC-K 型 設置層	同調モード	m _d c _{md}		c_d (kN·s/m)	κ_d (kN/m)				
			(ton)	(kN•s/m)	(111 5, 111)	(ki win)				
試験①	2	3次	1.5	8.5	—	542.6				
試験②	1	1次	21.8	8.5	30.0	480.0				

表 4-7 各制振装置の設計諸元

※cmdは D.M.装置の内部摩擦による等価減衰係数である。

表 4-8 試験体の複素固有値解析結果(内部粘性減衰を除く)

(a) 東週諸元を用いた解析結果(内部粘性臓液を除く	(a)	元を用いた解析結	〒果 (内部粘性減衰を除く)
----------------------------	-----	----------	---------------	---

試	験①(最適詞	者元)	試験②(最適諸元)			
モード	周期(秒)	減衰定数 h	モード	周期(秒)	減衰定数 h	
1次	3.012	0.007	1次	3.204	0.134	
2 次	1.117	0.024	D.M.1 次	2.434	0.133	
3次	0.696	0.066	2 次	1.001	0.003	
D.M.3 次	0.633	0.064	3次	0.626	0.001	
4 次	0.497	0.000	4 次	0.464	0.000	

(b) 設計諸元を用いた解析結果(内部粘性減衰を除く)

試	験①(設計詞	者元)	試験②(設計諸元)			
モード	周期(秒)	減衰定数 h	モード	周期(秒)	減衰定数 h	
1次	3.008	0.013	1次	2.955	0.173	
2 次	1.106	0.038	D.M.1 次	2.617	0.194	
3次	0.673	0.191	2 次	1.001	0.003	
D.M.3 次	0.662	0.034	3次	0.626	0.001	
4 次	0.497	0.000	4 次	0.464	0.000	



(2) 正弦波加振実験

本実験では、MC-K型による制振の応答性能を検証するため、正弦波加振を行い、 相対変位応答倍率を算出した。なお、振動台の加振周期の範囲は、0.30秒~4.50秒とし ている。評価として、振動台の変位および8層目の変位を計測し、試験体8層目の相 対変位応答倍率を算出し、解析値の共振曲線との比較を行った。

図 4-11 に各試験体の正弦波加振実験結果を示す。実線は設計時の解析値、マーカー は実験値を表している。解析値と実験値は、概ね良い対応をしていることが確認でき る。試験①では、MC-K型による3次モード制御より、2次モードに副次的な減衰付与 効果があるため、2次モードの応答低減が確認できる。

一方、試験②では、MC-K型による1次モード制御としているが、高次モード(3,4 次モード)の応答低減がなく、逆に大きくなる傾向にある。正弦波加振実験を通して、 MC-K型の応答性能が検証された。





(3) 模擬地震波加振実験

表 4-9 に本検討で用いる模擬地震動 BCJ-L2 波およびレベル 2 告示波の概要、図 4-12 に模擬地震動の応答スペクトルを示す。(1)BCJ-L2 波は、日本建築センターによる 模擬波であり、(2)レベル2告示波は、日本建築基準法の告示によって作成した模擬波 (位相: 乱数) である。なお、試験体のクライテリアの制約上、非制振の最大応答変 位が 0.30m 超えないように、地震動の入力振幅を調整している。

図 4-13 に模擬地震動に対する実験結果を示す。非制振に対して、試験①の応答加速 度および層間変位の低減が見受けられ、3 次モード制御の有効性が確認できる。また、 非制振に対して、試験②の応答変位および層間変位の低減が見受けられ、1 次モード 制御の有効性が確認できるが、告示波(45%)では応答加速度が増加していることから、 高次モードに減衰付与がないことが分かる。

模擬地震動加振実験により、MC-K型の応答性能が検証された。

模擬地震動

(2)レベル2告示波45%

(1)BCJ-L2 波 35%

		—BCJ-L2波 35%	ーレベル2告示波 45%	
	10	0.1m 10m/s ²	1.0m 1.0m/s ²	
	0.01m			
	2			
n/s)	5			
菮(r			0.1m/s ²	
〕速	0.1 0.001m			
蒸	0.001111			
		0.50s 0.67s 1.0	3.00s 0.01m/s	2 . Z
	0.0			
	0.	1 1	10	
		周期(s	3)	

表 4-9 模擬地震動の概要

1.13

1.52

 $PGA(m/s^2)$ PGV(m/s)

0.17

0.15

Time(s)

130

160

※模擬地震動の低周波数領域にはフィルター処理を行っている。 図 4-12 模擬地震動の応答スペクトル



図 4-13 模擬地震動に対する実験結果

4.3.2 M-CK 型の振動実験

(1) 振動実験モデルの概要

本節では、M-CK型の応答性能を検証するため、前節と同様に、8層せん断モデル試 験体を用いた振動実験を行った。図 4-14 に 8 層せん断モデル試験体の立面図および 制振装置概要を示す。高さ 4m 程度の試験体は、超高層建築物の振動形状を模擬し、1 次モードの固有周期を 3 秒程度と設定している。各層の錘の質量は約 1ton で、各層間 に 2 本のコイルばねを配置している。また、試験体にリニアガイドを使用することで、 せん断変形のみに作用するようにしている。なお、表 4-5 に 8 層せん断モデルの諸元 および固有値結果を示している。

制振試験体は、異なる D.M.同調システムの応答性能の比較を行うため、MC-K型 および M-CK型の2種類とし、制振装置を試験体の1層目のみに設置した。図 4-15 に制振装置の平面配置図を示す。MC-K型では D.M.とオイルダンパーを並列に配 置、M-CK型ではコイルばねとオイルダンパーを並列に配置し、更に D.M.を直列に 配置した。なお、制振装置の取付上の都合で、MC-K型のコイルばねを M-CK型と直 列に設置した。また、振動台変位、各層の層間変形を変位計により、各層の加速度は 加速度計を設置して計測を行った。図 4-16 に 8 層せん断モデル試験体および M-CK 型制振装置の外観写真を示す。



図 4-14 8 層せん断モデル試験体の立面図および制振装置概要







図 4-16 8 層せん断モデル試験体および M-CK 型制振装置の外観写真

表 4-10、表 4-11 に試験体の最適諸元および設計諸元を示す。なお、設計諸元はダンパーの製作の制約上、最適諸元と異なっている。表 4-12 に解析モデルの複素固有値 解析結果を示す。複素固有値解析結果から、M-CK 型では、モード同調した 1 次モー ドのみならず、副次的に高次モードにも減衰が付加されていることが確認できる。

図 4-17 に各解析モデルの 8 層目の共振曲線を示す。設計諸元時の 1 次モードの応 答倍率が、最適諸元時に比べて若干劣っているが、M-CK 型では高次モードの応答低 減効果が確認できる。

試験体	<i>m</i> _d (ton)	c_d (kN·s/m)	k _d (kN/m)	備考	
MC-K 型	18.8	21.2	248.6	$\kappa_k = 0.124, \ h_{opt} = 0.121$	
M-CK 型	11.2	13.2	61.0	$\gamma_m = 0.077, \ h_{opt} = 0.102$	

表 4-10 各制振装置の最適諸元

表 4-11 各制振装置の設計諸元

試験体	D.I	M.装置		1,	而什如剛林
	<i>m</i> _d (ton)	c _{md} (kN∙s/m)	c_d (kN·s/m)	κ_d (kN/m)	4×175 部門1生 (kN/m)
MC-K 型	18.8	8.5	21.5	248.6	—
M-CK 型	11.2	4.0	21.5	65.0	248.6

※cmd: D.M.装置の等価粘性減衰係数

※D.M.装置の増幅倍率 ≅400

表 4-12 各解析モデルの複素固有値解析結果

(a) 最適諸元を用いた解析結果(内部粘性減衰を除く)

MC-K	型(最適	話元)	M-CK型(最適諸元)			
Mode	$T(\mathbf{s})$	h	Mode	$T(\mathbf{s})$	h	
1st	3.200	0.121	1st	3.306	0.065	
D.M.	2.504	0.120	D.M.	2.762	0.102	
2nd	1.017	0.002	2nd	1.051	0.031	
3rd	0.635	0.000	3rd	0.646	0.037	
4th	0.470	0.000	4th	0.472	0.041	

⁽b) 設計諸元を用いた解析結果(内部粘性減衰を除く)

MC-K	型(設計	諸元)	M-CK型(設計諸元)			
Mode	$T(\mathbf{s})$	h	Mode	$T(\mathbf{s})$	h	
1st	2.851	0.175	1st	3.139	0.223	
D.M.	2.810	0.170	D.M.	2.987	0.071	
2nd	1.018	0.003	2nd	1.046	0.025	
3rd	0.635	0.001	3rd	0.643	0.021	
4th	0.470	0.000	4th	0.474	0.016	



図 4-17 各解析モデルの共振曲線(8 層目)

(2) 正弦波加振実験

本実験では、MC-K型および M-CK型の応答性能を検証するため、正弦波加振を行い、相対変位応答倍率を算出した。なお、振動台の加振周期の範囲は、0.30 秒~4.50 秒としている。評価として、振動台の変位および 8 層目の変位を計測し、試験体 8 層 目の相対変位応答倍率を算出し、解析値の共振曲線との比較を行った。

図 4-18~図 4-21 に各試験体の 8 層目の相対変位応答倍率を示す。実線は設計時の 解析値、マーカーは実験値を表している。解析値と実験値は、概ね良い対応をしてい ることが確認できる。

非制振に比べて、MC-K型および M-CK型は共に1次モードの応答倍率が低減されることが確認できる。一方、高次モードを拡大した図 4-21 に着目すると、MC-K型では2次と3次モードの応答倍率が大きく、M-CK型では2次と3次モードの応答倍率が低減されることが確認できる。実験結果より、M-CK型は1次モードのみならず、高次モード制御に対しても制振効果が検証された。









(3) 模擬地震波加振実験

表 4-9 に本検討で用いる模擬地震動 BCJ-L2 波および告示波の概要、図 4-12 に模擬地震動の応答スペクトルを示している。(1)BCJ-L2 波は、日本建築センターによる 模擬波であり、(2)レベル2告示波は、日本建築基準法の告示によって作成した模擬 波(位相:乱数)である。なお、試験体のクライテリアの制約上、非制振の最大応答 変位が 0.30m 超えないように、地震動の入力振幅を調整している。

図 4-22 に模擬地震動に対する実験結果を示す。MC-K型とM-CK型の最大応答変 位は、いずれも非制振より低減されていることが確認できる。また、M-CK型の最大 応答加速度は、非制振およびMC-K型よりも低減され、高次モード制御に対する有効 性が確認できる。模擬地震動加振実験により、M-CK型の制振効果が検証された。





4.3.3 MC-K 型および M-CK 型による複合制振の振動実験

(1) 振動実験モデルの概要

本節では、MC-K型とM-CK型による複合制振の応答性能を検証するため、前節と同様に、8層せん断モデル試験体を用いた振動実験を行った。図 4-23 に試験体の立面図および制振装置概要を示す。なお、表 4-5 に 8層せん断モデルの諸元および固有値結果を示している。

図 4-24 に制振装置の配置図を示す。MC-K 型はダイナミック・マスとオイルダンパー を並列に配置し、更にコイルばねを直列に配置した構成であり、M-CK 型はコイルばね とオイルダンパーを並列に配置し、更にダイナミック・マスを直列に配置した構成であ る。なお、制振装置の取付け上の都合で、配置層を1層および2層とし、M-CK 型にお いては主系の間に取付け用部材を設置している。また、振動台変位および各層の層間変 形を変位計により、各層の加速度は加速度計を設置して計測を行った。

本実験は、1層目に1次モード制御用のMC-K型、2層目に3次モード制御用のMC-K型を配置したモデルA、1層目に1次モード制御用のM-CK型、2層目に3次モード制御用のMC-K型を配置したモデルBによる複合制振の両試験体とする。表 4-13に制振試験体の最適諸元と設計諸元を示す。

なお、設計諸元はダンパー製作時の制約上、最適諸元と異なり、2層目の3次モード 制御用の MC-K 型は両モデル共に同様な諸元としている。



図 4-23 8層せん断モデル試験体の立面図および制振装置概要



図 4-24 制振装置の平面配置図

(a) 最適諸元										
モデル	層	システム	<i>m</i> _{<i>d</i>} (ton)	c _d (kN∙s/m)	k _d (kN/m)					
	2	MC-K型3次	0.9	11.2	542.6					
А	1	MC-K型1次	22.2	28.5	480.0					
D	2	MC-K型3次	0.6	14.3	542.6					
В	1	M-CK型1次	16.4	31.5	98.0					

表 4-13 制振試験体の諸元

(b) 設計諸元

			Ι	D.M.		,
モデル	層	システム	m _d (ton)	c _{md} (kN∙s/m)	$(kN \cdot s/m)$	(kN/m)
	2	MC-K型3次	0.8	8.5	21.5	542.6
А	1	MC-K型1次	21.8	8.5	30.0	480.0
В	2	MC-K型3次	0.8	8.5	21.5	542.6
	1	M-CK型1次	18.0	8.5	30.0	106.8

※ c_{md}:ダイナミック・マスの等価減衰係数

※ M-CK型の取付け部剛性 ≒ 1,250 kN/m

表 4-14 に両試験体の複素固有値解析結果、図 4-25、図 4-26 に 8 層目の共振曲線を 示す。なお、共振曲線の内部粘性減衰はレーリー減衰h₁,h₂ = 0.02としている。両試験 体の設計諸元時において、1 次モードの粘性減衰定数が最適諸元時より大きく、モード 同調が若干ずれているが、応答倍率の最大値がほぼ同様であることから近似的に最適化 を保っていることが分かる。

また、両試験体の2層目に同様な諸元を有する MC-K 型を用いているが、モデル B の方が高次モードの応答低減効果が大きいことが確認できる。

	(a) 最適諸元(内部粘性減衰除く)									
	モ	デルA			モデル B					
システム	1層(N	AC-K)	2 層(N 1 層(N	ИС-К) ИС-К)	システム	1 層(<mark>)</mark>	1 層(M-CK)		2 層(MC-K) 1 層(M-CK)	
次数	$T_j(s)$	h _j	$T_j(s)$	h _j	次数	$T_j(s)$	h _j	$T_j(s)$	h _j	
1次	3.203	0.134	3.231	0.140	1次	3.369	0.072	3.388	0.078	
D.M.1 次	2.434	0.133	2.410	0.145	D.M.1 次	2.677	0.135	2.656	0.150	
2 次	1.001	0.003	0.997	0.064	2 次	1.019	0.043	1.012	0.108	
3次	0.626	0.001	0.622	0.139	3 次	0.623	0.034	0.638	0.156	
D.M.3 次	-	-	0.529	0.135	D.M.3 次	-	-	0.507	0.107	
4 次	0.464	0.000	0.422	0.041	4 次	0.459	0.022	0.408	0.038	

表 4-14 複素固有値解析結果

(b) 設計諸元(内部粘性減衰除く)

モデル A					モデル B				
システム	1 層(N	<mark>//С-К</mark>)	2 層(MC-K) 1 層(MC-K)		システム	テム 1層(M-CK)		2 層(MC-K) 1 層(M-CK)	
次数	$T_j(s)$	h _j	$T_j(s)$	h _j	次数	$T_j(s)$	h _j	$T_j(s)$	h _j
1次	2.955	0.173	3.081	0.204	1次	3.350	0.193	3.400	0.192
D.M.1 次	2.617	0.194	2.456	0.198	D.M.1 次	2.852	0.099	2.763	0.140
2 次	1.001	0.003	0.935	0.051	2 次	1.026	0.033	0.966	0.097
3次	0.626	0.001	0.580	0.034	3 次	0.629	0.028	0.578	0.100
D.M.3 次	-	-	0.520	1.213	D.M.3 次	-	-	0.447	0.275
4 次	0.464	0.000	0.436	0.022	4 次	0.463	0.020	0.415	0.057







図 4-26 モデル B の共振曲線 (8 層)

(2) 正弦波加振実験

本実験では、複合制振の応答性能を検証するため、正弦波加振を行い、相対変位応 答倍率を算出した。なお、振動台の加振周期の範囲は、0.30秒~4.50秒としている。評 価として、振動台の変位および8層目の変位を計測し、試験体8層目の相対変位応答 倍率を算出し、解析値の共振曲線との比較を行った。図 4-27~図 4-29 に各試験体の 正弦波加振実験結果を示す。実線は設計時の解析値、マーカーは実験値を表し、解析 値と実験値はおおむね良い対応をしていることが確認できる。なお、非制振と比較し て、モデルAおよびモデルBは共に1次~3次モードの応答倍率が大幅に低減され、 高次モードの周期域を拡大した図 4-29 に着目すると、モデルBの方がより高次モー ドの応答倍率が低減されることが確認できる。

以上の実験結果より、MC-K型および M-CK型による複合制振の制振効果を示し、 複数モードのモード同調制御の有効性が検証された。

(3) 模擬地震波加振実験

表 4-9 に本検討で用いる模擬地震動 BCJ-L2 波および告示波の概要、図 4-12 に模擬地震動の応答スペクトルを示している。(1)BCJ-L2 波は、日本建築センターによる 模擬波であり、(2)レベル2告示波は、日本建築基準法の告示によって作成した模擬 波(位相:乱数)である。なお、試験体のクライテリアの制約上、非制振の最大応答 変位が 0.30m 超えないように、地震動の入力振幅を調整している。

図 4-30、図 4-31 に模擬地震動に対する実験結果を示す。モデルAとモデルBの 最大応答変位は、いずれも非制振より大幅低減されていることが確認できる。また、 モデルBの最大応答加速度は、非制振およびモデルAよりも低減され、MC-K型お よびM-CK型による複合制振の制振効果が検証された。

















図 4-31 レベル2告示波45%による実験結果

4.4 減衰付与の推定式を利用した設計方法

本論文では、MC-K型および M-CK型 D.M.同調システムを用いたモード同調制御に より、対象建築物の「モード減衰制御」を目指している。4.2節では、M-CK型1次モ ード制御と MC-K型3次モード制御を組み合わせた複合制振の設計方法を示し、両シ ステムの性質の相乗効果により、モード同調制御対象外の2次モードにも大きく減衰が 付与されることを示した。

そこで、本検討では、M-CK型高次モード付与減衰推定式およびMC-K型低次モード 付与減衰推定式を用いて、対象建築物の1次モード~3次モード(主要振動モード)に対 して、目標モード減衰の設計方法を提案する。表 4-15に各種減衰付与推定式を示す。

M-CK 型	$h_{j,M-CK} = 4.56\alpha \left(\frac{\omega_j}{\omega_1}\right) \left(\frac{\sum_n \beta_j r_{n,j}}{\sum_n \beta_1 r_{n,1}}\right)^2 h_{opt}^{2.65}$ $\alpha = -\frac{q}{p^2} \left(h_{opt,1} - p\right)^2 + q + 1$				
高次モード付与減衰推定式	配置比 N'/N	p	q		
	$0.0 < N'/N \le 0.2$	$p = 0.41 \cdot N'/N$	$a = 1.68 \cdot N' / N$		
	$0.2 < N'/N \le 0.3$	n = 0.082	9 1100 11 / 11		
	$0.3 < N'/N \le 0.5$	p 01002	q = 0.504		
	nは配置層、jは推定モードのモード次数である。				
MC-K 型 低次モード付与減衰推定式	$h_{j,MC-K} = 2.7e^{(5.2-12.1h_{opt})(\frac{\omega_{j}}{\omega_{i}})} \left(\frac{\sum_{n} \beta_{j} r_{n,j}}{\sum_{n} \beta_{i} r_{n,i}}\right)^{2} h_{opt}^{3.2}$				
	nは配置層、iは制御モ	モードのモード次数	女、		
	<i>j</i> は推定モードのモード次数とし、 <i>i > j</i> とする。				

表 4-15 各種減衰付与の推定式



図 4-32 減衰付与の推定式を用いた複合制振の予備設計フロー

図 4-32 に減衰付与の推定式を用いた複合制振の予備設計フローを示す。ここで、 4.5.1 節に示す 20 階建鉄骨超高層建築物を用いて、複合制振の設計フローの①~⑦に 沿って、複合制振の推定式を利用した設計方法の一例を示す。

- ① 目標性能の設定を行う。本検討では、制御モードを1次および3次モードとし、1~3 次モードの粘性減衰定数が全て8%以上(hopt.i ≥ 0.08)となるよう目標を設定する。
- ② M-CK型1次モード制御の配置層を設定する。なお、参考文献⁴⁻³)では、制御対象モードの層間刺激関数の大きい位置に D.M.同調システムを設置することで、効率的に減衰を付与できることが示されている。そのため、1次モードに減衰を付与したい場合は下層部、高次モードに減衰を付与したい場合は上層部に制振装置を設置することで、効率のよい制振システムの構築が可能であると推測できる。本検討では、1次および2次モードの層間刺激関数 β_ir_{n,i}が比較的大きい1-5 層に配置する。
- ③ M-CK型の目標h_{opt,1}を設定し、推定式を用いて2次モードの付与減衰h_{2,M-CK}を推定する。本検討ではh_{opt,1} = 0.12と設定し、表 4-15 より、非制振時の諸元(ω₂/ω₁ = 2.675, Σβ₂r_{n,2}/Σβ₁r_{n,1} = 0.907, N'/N = 0.25)を用いて、M-CK型1次モード制御1-5層配置時の2次モード付与減衰h_{2,M-CK}は0.048と推定される。

次数j	h _{opt,1}	ω_2/ω_1	$\sum \beta_2 r_{1,2} / \sum \beta_1 r_{1,1}$	N'/N	α	推定h _{2,M-CK}
2	0.12	2.675	0.907	0.25	1.330	0.048

- ④ MC-K型3次モード制御の配置層を設定する。本検討では、2次および3次モードの層間刺激関数 β_ir_{n,i} が比較的大きい 17-19 層に配置する。
- ⑤ $h_{2,M-CK} = 0.048$ であることから、 $h_{opt,2} \ge 0.08$ を満足するため、必要な $h_{2,MC-K}$ を 0.032 と設定する。
- ⑥ 必要h_{2,MC-K}を満足するよう、MC-K型の目標h_{opt,3}を推定式により設定する。表 4-15 より、非制振時の諸元(ω₂/ω₃ = 0.616, Σβ₂r_{n,2}/Σβ₃r_{n,3} = 0.879)を用いて、MC-K型3次モード制御17-19層配置時の目標h_{opt,3}は0.14と設定される。

次数 <i>j</i>	必要 <i>h</i> _{2,MC-K}	ω_2/ω_3	$\sum \beta_2 r_{2,2} / \sum \beta_3 r_{2,3}$	目標h _{opt,3}
2	0.032	0.616	0.879	0.14

⑦ 各モードの目標粘性減衰定数 $h_{opt,j}$ を確認する。 $h_{opt,1} = 0.12$, $h_{opt,2} = 0.08$, $h_{opt,3} = 0.14$ と、目標値 $(h_{opt,j} \ge 0.08)$ を満足していることが確認できる。

表 4-16 に複合制振の配置概要 MC-K 型の目標粘性減衰定数、表 4-17 に目標 h_{opt} , κ_k および最適諸元、表 4-18 に複素固有値解析結果を示す。解析モデルの 2 次モード減 衰定数 h_2 は $h_{2,M-CK}$ および $h_{opt,2}$ とよい対応をしていることが確認できる。また、制御対 象でない 2 次モードにおいても目標粘性減衰定数を設定した設計が可能であることが 分かる。

システム	制御モード	配置層	目標 h _{opt,j}	$h_{2,MC-K}$ $h_{2,M-CK}$	目標 h _{opt,2}
MC-K 型	3 次	17-19 層	0.14	0.032	0.08
M-CK 型	1次	1-5 層	0.12	0.048	0.08

表 4-16 複合制振の配置概要

表 4-17 D.M.同調システムの目標値よび最適諸元

困	シノフテト	目標	目標	m_d	C _d	k_d
旧	22/2	h _{opt,j}	κ_k , γ_m	(ton)	(kN•s/m)	(kN/m)
17-19	MC-K型3次	0.14	0.170	2,120	15,800	630,000
1-5	M-CK型1次	0.12	0.104	77,000	101,000	539,000

表 4-18 複素固有値解析結果

 \rightarrow

M-CK型1次制御1-5層配置

次数	$T_j(s)$	h_j
1次	2.803	0.077
D.M. 1 次	2.237	0.121
2 次	0.886	0.049
3 次	0.551	0.058
-	-	-
4 次	0.403	0.050

MC-K型3次制御17-19層配置追加

次数	$T_j(s)$	h_j
1次	2.804	0.077
D.M. 1 次	2.238	0.122
2 次	0.904	0.077
3 次	0.592	0.141
D.M. 3 次	0.433	0.137
4 次	0.348	0.087

4.5 超高層建築物の設計例

4.5.1 解析モデル概要および検討方針

本節では、超高層建築物を対象にして、提案した MC-K 型および M-CK 型による複合制振の制振効果を検証することを目的としている。なお、解析モデルは 20 層の超高 層建築物とし、検討用入力地震動は、日本建築センター模擬波の BCJ-L2 とする。

(1) 解析モデル概要

本検討では、パッシブ制振構造設計施工マニュアル⁴⁻⁸⁾に基づき、在来耐震構造に 対応した主架構(在来タイプ)の20階建鉄骨超高層建築物(高さ82m)をアレンジ したものとする。解析モデルは、せん断型質点系モデルとし、表 4-19に解析モデル 諸元と固有値結果、図 4-33 に層および層間刺激関数を示す。なお、層間刺激関数は 絶対値を取ったものとしている。

폡	層高	質量	初期剛性	1	2	Q_{y1}	Q _{y2}	- 12	固有周期
僧	(m)	(ton)	(kN/m)	αl	α2	(kN)	(kN)	4	T(s)
20	4.0	1,882	612,652	0.922	0.221	20,069	26,080	1次	2.464
19	4.0	1,422	700,085	0.912	0.116	29,616	31,334	2 次	0.921
18	4.0	1,438	819,981	0.908	0.077	32,939	34,176	3 次	0.567
17	4.0	1,438	892,567	0.928	0.082	39,250	40,509	4 次	0.411
16	4.0	1,459	1,103,628	0.958	0.077	41,006	43,364	5 次	0.320
15	4.0	1,464	1,138,198	0.850	0.073	43,327	44,919	6次	0.267
14	4.0	1,464	1,202,985	0.800	0.075	47,393	49,253	7 次	0.227
13	4.0	1,473	1,268,004	0.750	0.067	48,113	53,440	8 次	0.199
12	4.0	1,478	1,447,078	0.620	0.030	49,629	56,880	9次	0.179
11	4.0	1,482	1,474,640	0.593	0.015	49,194	60,009	10 次	0.164
10	4.0	1,469	1,501,369	0.497	0.013	50,140	62,586	11 次	0.150
9	4.0	1,469	1,525,125	0.568	0.030	55,673	63,729	12 次	0.141
8	4.0	1,472	1,615,607	0.657	0.033	56,078	65,161	13 次	0.132
7	4.0	1,474	1,663,862	0.576	0.030	58,748	66,841	14 次	0.123
6	4.0	1,474	1,693,948	0.500	0.031	61,021	68,349	15 次	0.117
5	4.0	1,478	1,892,755	0.486	0.026	61,982	69,954	16 次	0.111
4	4.0	1,486	1,949,716	0.525	0.029	63,264	71,235	17 次	0.105
3	4.0	1,496	2,226,559	0.522	0.030	64,345	72,418	18 次	0.100
2	4.0	1,507	2,333,520	0.622	0.031	61,278	74,034	19 次	0.095
1	6.0	1,552	1,873,067	0.534	0.002	61,776	77,753	20 次	0.086

表 4-19 20 層振動解析モデルの諸元と固有値結果



図 4-33 20 層振動解析モデルの層および層間刺激関数

(2) 検討方針

表 4-20 に制振モデル概要を示す。本検討では、①オイルダンパーによる1次モード制御(以降, C-K型)、②MC-K型による複数モード制御(以降, MC-K型)、③MC-K型および M-CK型による複合制振(以降, 複合制振)の3ケースの設計例を用いて、時刻歴応答解析による応答性能の確認を行う。

C-K型の制振装置諸元については、参考文献^{4-5),4-6)}に示されている C-K型の最適設 計式により、MC-K型および複合制振の制振装置諸元については、4.2節および 4.4 節に示した複合制振の設計方法により求める。

応答解析では、最初に弾性時刻歴応答解析を行い、各制振モデルの弾性時の応答を 把握し、必要なダンパー基数を確認する。次に、超高層建築物の弾塑性モデルおよび ダンパーのリリーフ荷重を考慮して、弾塑性時刻歴応答解析を行い、性能確認を行う。 なお、解析モデルの内部粘性減衰は、レーリー型減衰を採用し、h₁, h₂を 0.02 とする。 検討用入力地震動は、日本建築センターによる模擬地震動 BCJ-L2 の 1.5 倍入力とし、 目標クライテリアは、目標クライテリアは、層間変形角が 1/100 以下とし、層塑性率 を 1.0 以下とする。

制振モデル	制御モード	システム	配置層	備考
①C-K 型	1次	C-K 型	1-15 層	オイルダンパーによる 1 次モード制御、計 15 層配置
	1次	MC-K 型	1-5 層	MC K 刑に上て1 2 次エードの
②MC-K型	2 次	MC-K 型	16-20 層	MC-K 空による I~3 仮モートの
	3 次	MC-K 型	9-13 層	後級工 ²¹ 下前仰、計13 眉配直
	1次	M-CK 型	1-5 層	MC V THAN FIN OV TH
③複合制振	2 次	—	_	MC-K 空わよび M-CK 空 による複合制振、計 10 層配置
	3 次	MC-K型	16-20 層	

表 4-20 制振モデル概要

4.5.2 検討用入力地震動および制振モデルの目標モード減衰

MC-K型および M-CK型による複合制振のモード同調制御より、対象建築物のモード 減衰を制御できるため、制振設計の自由度と制振性能の向上が期待される。本検討では、 地震応答スペクトルを用いて、対象建築物の目標モード減衰の設定を行う。なお、検討 用入力地震動は、日本建築センターによる模擬地震動 BCJ-L2 の 1.5 倍入力(以降、1.5 倍 BCJ-L2)とする。図 4-34 に地震動波形、擬似速度応答スペクトルを示す。地震動レベル は、建築基準法告示 1461 号により規定されている告示波レベル2の2倍程度である。

図 4-35~図 4-37 に加速度・速度・変位応答スペクトルおよび減衰定数による応答低 減率を示す。応答スペクトルでは、いずれにおいても、減衰定数の上昇により、応答値 が平滑化されていることが確認できる。また、減衰定数による応答低減率では、 h=10%~15%において応答低減が最も顕著であり、h=20%~40%の場合、低減率が 0.1 程 度しか変化していないことが確認できる。図 4-38 に加速度応答 Sa と変位応答 Sd の関 係曲線を示す。なお、 $S_a \cong \omega^2 S_d$ の関係から、 $\omega^2 \cong S_a/S_d$ となるため、本検討の対象建築 物の固有周期が、図中の傾きのように表せる。

これにより、BCJ-L2に対して、対象建築物の目標モード減衰として、*h*₁ = 0.15, *h*₂ = 0.15, *h*₃ = 0.20程度の設定が効率の良い制振効果が期待できると考えられる。





図 4-35 1.5 倍 BCJ-L2 の加速度応答スペクトルおよび減衰定数による応答低減率



図 4-36 1.5 倍 BCJ-L2 の速度応答スペクトルおよび減衰定数による応答低減率



図 4-37 1.5 倍 BCJ-L2 の変位応答スペクトルおよび減衰定数による応答低減率



図 4-38 1.5 倍 BCJ-L2 の加速度応答 Sa と変位応答 Sd の関係曲線

4.5.3 C-K 型モデルの設計例

本節では、C-K型を用いた1次モード制御の設計例を示す。参考文献^{4-5),4-6}によれば、 C-K型を1次モードの層間刺激関数が大きい場所に配置すると、制振効果が高まること が示されている。図 4-33 は非制振モデルの層間刺激関数を示しており、1~15層では1 次モードの層間刺激関数が大きいことが確認できる。そこで、本検討では、C-K型の制 振装置を対象建築物の1~15層の各層間に配置し、1次モードに対して目標減衰定数hopt が 0.15 となるように、C-K型の最適設計を行った。

表 4-21 に C-K 型モデルの目標設定値、表 4-22 に最適減衰を満足する制振装置を示 す。なお、各層の制振装置は同じ数値としている。表 4-23 に最適減衰時の複素固有値 解析結果を示す。C-K 型は 1 次モードの減衰定数 h_1 は 15%であり、目標減衰定数を満 足していることが確認できる。なお、 $h_2 \sim h_6$ はそれぞれ 7%、8%、4%、5%、3%程度 である。図 4-39 に解析モデルの刺激関数、図 4-40 に 20 層目の共振曲線を示す。共振 曲線からは、非制振時の応答倍率に対して、1 次モードで約 90%、2 次と 3 次モードで 約 65~70%の低減効果が確認できる。

モデル	制御 モード	目標h _{opt}	目標 _j ĸ _k	$_{j}T_{0}(s)$	$_{j}T_{\infty}(\mathbf{s})$	備考		
C-K 型	1次	0.15	0.86	2.464	1.808	$h_{opt} = h_j \cong 0.5 \sim 0.6 \frac{j^{\kappa_k}}{2 + j^{\kappa_k}}$ $_j \kappa_k = \left(\frac{jT_0}{jT_\infty}\right)^2 - 1$		
	N# Z I .				- 1Kk)	- H. J		

表 4-21 C-K 型モデルの目標設定値

※本設計例では、 $h_{opt} = h_1 \approx 0.5 \frac{1^{n_k}}{2 + 1^{n_k}}$ と設定している。

表	4-22	C-K型モデルの制振装置諸元
---	------	----------------

	C-K 型					
配置層	c _d (kN⋅s/m)	k _d (kN/m)				
1-15	236,000	1,650,000				

表 4-23 C-K 型モデルの最適減表時の複素固有値解

C-K 型					
1次3	1次モード制御				
モード	<i>T</i> (s)	h			
1次	2.300	0.150			
2 次	0.802	0.067			
3 次	0.461	0.083			
4 次	0.334	0.038			
5 次	0.262	0.048			
6次	0.214	0.026			
シントサウル		+ 11/2 /			

※内部粘性減衰を除く



図 4-39 C-K 型モデルの刺激関数のイメージ図



図 4-40 C-K型モデルの共振曲線(20 層目)

4.5.4 MC-K型による複数モード制御の設計例

本節では、MC-K型を用いた複数モード制御の設計例を示す。表 4-24 に MC-K 型モ デルの概要を示す。1-5 層に 1 次モード制御用の MC-K 型、16-20 層に 2 次モード制御 用の MC-K 型、更に 9-13 層に 3 次モード制御用の MC-K 型を配置する。なお、目標減 衰定数 h_{opt} について、後の 4.5.5 節に示す複合制振モデルと同様に、モード同調制御よ り、 $h_1 = 0.15$ 、 $h_2 = 0.15$ 、 $h_3 = 0.20$ と設定している。

制振モデル	制御モード	システム	配置層	目標h _{opt}
	1次	MC-K 型	1-5 層	0.15
MC-K 型	2 次	MC-K 型	16-20 層	0.15
	3 次	MC-K 型	9-13 層	0.20

表 4-24 MC-K型モデルの概要

(1) MC-K型による1次モード同調制御

図 4-33 に非制振モデルの層間刺激関数を示しているが、下層部では1次モードの 層間刺激関数が大きいことが確認できる。そこで、本検討では、MC-K型の制振装置 を対象建築物の 1~5 層の各層間に配置し、1 次モードに対して目標減衰定数hoptが 0.15 となるように最適設計を行った。

表 4-25 に MC-K 型の目標設定値、表 4-26 に最適同調および最適減衰を満足する 制振装置を示す。なお、各層の制振装置は同じ数値としている。表 4-27 に最適同調 時、表 4-28 に最適減衰時の複素固有値解析結果を示す。1 次モードの減衰定数h₁は 15%であり、目標減衰定数を満足していることが確認できる。MC-K 型は、複数層の 配置を用いても、最適同調式および最適減衰式が成立していることが確認できる。

図 4-41 に解析モデルの刺激関数のイメージ図、図 4-42、図 4-43 に 20 層目の共振 曲線を示す。共振曲線からは、非制振時の応答倍率に対して、1 次モードで約 90%で あるが、高次モードの応答低減効果が見受けられない。

モデル	制御 モード	目標 <i>h_{opt}</i>	目標 _j ĸ _k	$_{j}T_{0}(s)$	$_{j}T_{\infty}(\mathbf{s})$	備考
MC-K 型	1次	0.15	0.198	2.464	2.252	$h_{opt} = h_j \cong 0.5 \sqrt{\frac{j^{\kappa_k}}{2 + j^{\kappa_k}}}$

表 4-25 MC-K 型モデルの目標設定値(1 次モード制御)

表 4-26 MC-K 型モデルの制振装置諸元(1 次モード制御)

MC-K型1次モード制御

配置層	m _d (ton)	c _d (kN⋅s/m)	k _d (kN/m)		
1-5	118,800	212,000	1880,000		

表 4-27 MC-K型モデルの最適同調時の複素固有値解析結果(1次モード制御)

MC-K型1次モード制御					
モード	$T(\mathbf{s})$	備考			
1次	2.795	$m_{de} = 118800ton$			
D.M.1 次	1.814	$k_{d1} = 110,00000 kN/m$			
2 次	0.833	$c_{d1} = 0 \ kN \cdot s/m$			
3次	0.523				
4 次	0.386	$T = \sqrt{T \times T}$			
5 次	0.306	$1^{1} \infty = \sqrt{10,1 \times 10,1DM}$			
6次	0.254	$=\sqrt{2.795 \times 1.814}$			
7次	0.215	= 2.252s			
8次	0.189				
9次	0.170				

表 4-28 MC-K型モデルの最適減衰時の複素固有値解析結果(1 次モード制御)

MC-K型1次モード制御		
モード	<i>T</i> (s)	h
1次	2.633	0.150
D.M.1 次	1.921	0.150
2 次	0.834	0.004
3 次	0.523	0.001
4 次	0.386	0.000
5 次	0.306	0.000
6次	0.254	0.000
7 次	0.215	0.000
8次	0.189	0.000
9次	0.170	0.000

※内部粘性減衰を除く



図 4-41 MC-K 型モデルの刺激関数のイメージ図(1 次モード制御)



図 4-42 MC-K型モデルの 20 層目の共振曲線(1 次モード制御)



図 4-43 非制振と MC-K 型モデルの 20 層目の共振曲線の比較(1 次モード制御)

(2) MC-K型による2次モード同調制御

図 4-33 に非制振モデルの層間刺激関数を示しているが、上層部では2次モードの 層間刺激関数が大きいことが確認できる。そこで、本検討では、MC-K型の制振装置 を対象建築物の 16~20 層の各層間に配置し、前項(1)に示した1次モード同調制御用 の解析モデルを用いて、2次モードに対しての目標減衰定数*hopt*が 0.15 となるように 最適設計を行った。

表 4-29 に MC-K 型の目標設定値、表 4-30 に最適同調および最適減衰を満足する 制振装置を示す。なお、各層の制振装置は同じ数値としている。表 4-31 に最適同調 時、表 4-32 に最適減衰時の複素固有値解析結果を示す。2 次モードの減衰定数h₂は 15%であり、目標減衰定数を満足していることが確認できる。MC-K 型は、複数層の 配置かつ複数モード制御を用いても、最適同調式および最適減衰式が成立しているこ とが確認できる。

図 4-44 に解析モデルの刺激関数のイメージ図、図 4-45、図 4-46 に 20 層目の共振 曲線を示す。共振曲線からは、非制振時の応答倍率に対して、1 次モードでは約 90%、 2 次モードでは約 80%の低減効果が確認できる。

モデル	制御 モード	目標h _{opt}	目標 _j ĸ _k	$_{j}T_{0}(s)$	$_{j}T_{\infty}(\mathbf{s})$	備考
MC-K 型	2 次	0.15	0.198	0.834	0.762	$h_{opt} = h_j \cong 0.5 \sqrt{\frac{j^{\kappa_k}}{2 + j^{\kappa_k}}}$

表 4-29 MC-K 型モデルの目標設定値(2 次モード制御)

表 4-30 MC-K 型モデルの制振装置諸元(2 次モード制御)

MC-K型2次モード制御				
割服風	m_d	C _d	k_d	
<u> </u>	(ton)	(kN·s/m)	(kN/m)	
16-20	4,300	25,500	570,000	

表 4-31 MC-K型モデルの最適同調時の複素固有値解析結果(1~2 次モード制御)

MC-K型 1~2 次モード制御					
モード	<i>T</i> (s)	備考			
1次	2.633	$m_{d2} = 4.300 ton$			
D.M.1 次	1.926	$k_{d2} = 570,000 kN/m_{\gamma}$			
2 次	0.936	$c_{d2} = 0 \ kN \cdot s/m$			
D.M.2 次	0.621	$T - \sqrt{T \times T}$			
3次	0.435	$2^{I_{\infty}} - \sqrt{1_{0,2} \times 1_{0,2DM}}$			
4 次	0.342	$= \sqrt{0.936 \times 0.621}$			
5 次	0.276	= 0.762s			
6次	0.225				

表 4-32 MC-K型モデルの最適減衰時の複素固有値解析結果(1~2次モード制御)

MC-K型 1~2 次モード制御		
モード	<i>T</i> (s)	h
1次	2.637	0.150
D.M.1 次	1.922	0.155
2 次	0.877	0.150
D.M.2 次	0.656	0.145
3次	0.442	0.036
4 次	0.344	0.015
5 次	0.276	0.004
6次	0.225	0.003

※内部粘性減衰を除く



図 4-44 MC-K型モデルの刺激関数のイメージ図(1~2 次モード制御)



図 4-45 MC-K 型モデルの 20 層目の共振曲線(1~2 次モード制御)


図 4-46 非制振と MC-K 型モデルの 20 層目の共振曲線の比較(1~2 次モード制御)

(3) MC-K型による3次モード同調制御

図 4-33 に非制振モデルの層間刺激関数を示しているが、中間層部では3次モードの層間刺激関数が大きいことが確認できる。そこで、本検討では、MC-K型の制振装置を対象建築物の 9~13 層の各層間に配置し、前項(2)に示した 1~2 次モード同調制御用の解析モデルを用いて、3 次モードに対して目標減衰定数hoptが 0.20 となるように最適設計を行った。

表 4-33 に MC-K 型の目標設定値、表 4-34 に最適同調および最適減衰を満足する 制振装置を示す。なお、各層の制振装置は同じ数値としている。表 4-35 に最適同調 時、表 4-36 に最適減衰時の複素固有値解析結果を示す。3 次モードの減衰定数h₃は 20%であり、目標減衰定数を満足していることが確認できる。MC-K 型は、複数層の 配置かつ複数モード制御を用いても、最適同調式および最適減衰式が成立しているこ とが確認できる。

図 4-47 に解析モデルの刺激関数のイメージ図、図 4-48~図 4-50 に 20 層目の共振 曲線を示す。共振曲線からは、3 次モード同調制御が確認できる。また、非制振時の 応答倍率に対して、1 次モードでは約 90%、2 次と 3 次モードでは約 80%の低減効果 が見受けられ、MC-K 型による複数モード制御の応答低減効果が確認できる。

モデル	制御 モード	目標h _{opt}	目標 _j ĸ _k	$_{j}T_{0}(s)$	$_{j}T_{\infty}(\mathbf{s})$	備考
MC-K 型	3 次	0.20	0.381	0.442	0.376	$h_{opt} = h_j \cong 0.5 \sqrt{\frac{j^{\kappa_k}}{2 + j^{\kappa_k}}}$

表 4-33 MC-K型モデルの目標設定値(3 次モード制御)

表 4-34 MC-K型モデルの制振装置諸元(3 次モード制御)

MC-K型3次モード制御							
配置層	m _d (ton)	c _d (kN⋅s/m)	k _d (kN/m)				
9-13	3,100	92,000	5,500,000				

表 4-35 MC-K 型モデルの最適同調時の複素固有値解析結果(1~3 次モード制御)

Ν	MC-K型1~3 次モード制御						
モード	<i>T</i> (s)	備考					
1次	2.638	$m_{d2} = 3.100 ton$					
D.M.1 次	1.928	$k_{d3} = 5,500,000 kN/m$					
2 次	0.876	$c_{d3} = 0 \ kN \cdot s/m$					
D.M.2 次	0.674	$T = \sqrt{T \times T}$					
3 次	0.475	$3^{1}\infty = \sqrt{10,3 \times 10,3DM}$					
D.M.3 次	0.297	$=\sqrt{0.475 \times 0.297}$					
4 次	0.292	= 0.376s					
5 次	0.200						

表 4-36 MC-K型モデルの最適減衰時の複素固有値解析結果(1~3 次モード制御)

MC-K型 1~3 次モード制御				
モード	<i>T</i> (s)	h		
1次	2.669	0.158		
D.M.1 次	1.896	0.181		
2 次	0.880	0.153		
D.M.2 次	0.650	0.225		
3 次	0.428	0.200		
4次	0.317	0.055		
D.M.3 次	0.313	0.159		
5 次	0.201	0.032		

※内部粘性減衰を除く



図 4-47 MC-K型モデルの刺激関数のイメージ図(1~3 次モード制御)



図 4-48 MC-K型モデルの 20 層目の共振曲線(1~3 次モード制御)



図 4-49 非制振と MC-K 型モデルの 20 層目の共振曲線の比較(1~3 次モード制御)



図 4-50 各解析モデルの 20 層目の共振曲線の比較

4.5.5 MC-K 型および M-CK 型による複合制振の設計例

本節では、MC-K型および M-CK型による複合制振の設計例を示す。図 4-51 に複合制振の設計フローを示す。



図 4-51 複合制振の設計フロー

本検討では、1 次モード制御用の M-CK 型、16-20 層に 3 次モード制御用の MC-K 型を配置する計画とした。表 4-37 に複合制振の概要を示す。なお、具体的な設計手 順については、次の(1)と(2)項で述べている。

 報告報報の協会

 制御モード
 システム
 配置層
 目標h_{opt,j}

 複合制振
 1次
 M-CK型
 1-5層
 0.15

 3次
 MC-K型
 16-20層
 0.20

表 4-37 複合制振の概要

(1) 減衰付与の推定式を用いた対象建築物の目標モード減衰の設定

4.5.2 節に示したように、検討用入力地震動 BCJ-L2 に対して、対象建築物の目標モード減衰として、 $h_1 = 0.15$, $h_2 = 0.15$, $h_3 = 0.20$ 程度の設定が効率の良い制振効果が期待される。ここで、図 4-51 の設計フローに従って、設計フローの①~⑦の手順を以下に示す。

- 目標性能の設定を行う。本検討では、制御モードを1次および3次モードとし、1~3 次モードの粘性減衰定数がh_{opt,1} = 0.15、h_{opt,2} = 0.15、h_{opt,3} = 0.20 となるよう目標 を設定する。
- ② M-CK型1次モード制御の配置層を設定する。なお、参考文献⁴⁻³⁾では、制御対象モードの層間刺激関数の大きい位置に D.M.同調システムを設置することで、効率的に減衰を付与できることが示されている。そのため、1次モードに減衰を付与したい場合は下層部、高次モードに減衰を付与したい場合は上層部に制振装置を設置することで、効率のよい制振システムの構築が可能であると推測できる。図 4-52 に 20 層非制振解析モデルの層間刺激関数を示す。本検討では、1次および2次モードの層間刺激関数 β_ir_{n,i} が比較的大きい 1-5 層に配置する。
- ③ M-CK型の目標h_{opt,1}を設定し、推定式を用いて2次モードの付与減衰h_{2,M-CK}を推定 する。本検討ではh_{opt,1} = 0.15と設定し、下記の推定式より、非制振時の諸元(ω₂/ ω₁ = 2.675, Σβ₂r_{n,2}/Σβ₁r_{n,1} = 0.907, N'/N = 0.25)を用いて、α = 1.131となり、 M-CK型1次モード制御1-5層配置時の2次モード付与減衰h_{2,M-CK}は0.074と推定 される。

$$h_{j,M-CK} = 4.56\alpha \left(\frac{\omega_j}{\omega_1}\right) \left(\frac{\sum \overline{\beta_j r_{n,j}}}{\sum \overline{\beta_1 r_{n,1}}}\right)^2 h_{opt,1}^{2.65}$$
$$\alpha = -\frac{q}{p^2} (h_{opt,1} - p)^2 + q + 1$$

配置比 N'/N	p	q
$0.0 < N'/N \le 0.2$	$p = 0.41 \cdot N'/N$	$a = 1.69 \cdot N' / N$
$0.2 < N'/N \le 0.3$	m = 0.002	$q = 1.00 \cdot N / N$
$0.3 < N'/N \le 0.5$	p = 0.082	q = 0.504

次数j	$h_{opt,1}$	ω_2/ω_1	$\sum \overline{\beta_2 r_{n,2}} / \sum \overline{\beta_1 r_{n,1}}$	N'/N	α	推定h _{2,M-CK}
2	0.15	2.675	0.907	0.25	1.131	0.074

- ④ MC-K型3次モード制御の配置層を設定する。図 4-52 に示す 20 層非制振解析モデルの層間刺激関数より、本検討では、2次および3次モードの層間刺激関数 β_jr_{n,j}が比較的大きい 16-20 層に配置する。
- ⑤ $h_{2,M-CK} = 0.074$ であることから、 $h_{opt,2} = 0.15$ を満足するため、必要な $h_{2,MC-K}$ を 0.076と設定する。
- ⑥ 必要h_{2,MC-K}を満足するよう、MC-K型の目標h_{opt,3}を推定式により設定する。表 4-15 下記の推定式より、非制振時の諸元(ω₂/ω₃ = 0.616, Σβ₂r_{n,2}/Σβ₃r_{n,3} = 0.930)を 用いて、MC-K型3次モード制御16-20層配置時の目標h_{opt,3}は 0.20と設定される。

$$h_{j,MC-K} = 2.7e^{\left(5.2-12.1h_{opt,i}\right)\left(\frac{\omega_j}{\omega_i}\right)} \left(\frac{\Sigma \overline{\beta_j r_{n,j}}}{\Sigma \overline{\beta_i r_{n,i}}}\right)^2 h_{opt,i}^{3.2}$$

次数j	必要h _{2,MC-K}	ω_2/ω_3	$\sum \overline{\beta_2 r_{n,2}} / \sum \overline{\beta_3 r_{n,3}}$	目標 <i>h_{opt,3}</i>
2	0.076	0.616	0.930	0.20

⑦ 各モードの目標粘性減衰定数 $h_{opt,j}$ を確認する。 $h_{opt,1} = 0.15$, $h_{opt,2} = 0.15$, $h_{opt,3} = 0.20$ と、①に設定した目標値 $h_{opt,j}$ を満足していることが確認される。



図 4-52 20 層振動解析モデルの層間刺激関数および制振装置の設置層

(2) M-CK型による1次モード同調制御

本検討では、M-CK型の制振装置を対象建築物の1~5層の各層間に配置し、1次モードに対して目標減衰定数hont.1が0.15となるように最適設計を行った。

表 4-38 に M-CK 型の目標設定値、表 4-39 に最適同調および最適減衰を満足する 最適諸元を示す。なお、解析モデルの各層間の制振装置諸元は同じ数値としている。 表 4-40 に最適同調時、表 4-41 に最適減衰時の複素固有値解析結果を示す。M-CK 型 は、複数層を用いても、最適同調式および最適減衰式が成立しているため、近似解と して扱えることが確認できる。また、h₂は8%程度であり、(1)項に示した推定値と良 い対応をしていることが確認できる。

図 4-53 に解析モデルの刺激関数のイメージ図、図 4-54~図 4-55 に 20 層目の共振 曲線を示す。共振曲線からは、非制振時の応答倍率に対して、1 次モードで約 90%、 高次モードで約 70%の低減効果が確認できる。

モデル	制御 モード	目標h _{opt}	目標 _j γ _m	$_{j}T_{0}(s)$	$_{j}T_{\infty}(\mathbf{s})$	備考
M-CK 型	1次	0.15	0.156	2.464	2.649	$_{j}\gamma_{m} = \left(\frac{_{j}T_{\infty}}{_{j}T_{0}}\right)^{2} - 1$

表 4-38 M-CK型の目標設定値

太平57 MFCK 主9 我過欧田昭凡						
M-CK 型1次モード制御						
層 $\begin{array}{c c} m_d & c_d & k_d \\ \hline (ext{ton}) & (ext{kN} \cdot ext{s/m}) & (ext{kN/m}) \end{array}$						
1~5	108,000	185,000	770,000			

表 4-39 M-CK型の最適設計諸元

表 4-40 M-CK 型最適同調時の複素固有値解析結果

複合制振						
M-CF	M-CK型1次モード最適同調時					
モード	T(s) 備考					
1次	3.034	$m_{d1} = 108,000 ton$				
D.M.1 次	2.154	$k_{d1} = 770,000 kN/m$				
2 次	0.876	$c_{d1} = 0 \ kN \cdot s/m$				
3 次	0.546	${}_{1}T_{\infty} = \frac{T_{0,1} \times T_{0,1DM}}{T_{0}}$				
4 次	0.400	3.034×2.154				
5次	0.313	=				
6次	0.259	= 2.652 <i>s</i>				

表 4-41 M-CK 型最適減衰時の複素固有値解析結果

複合制振					
M-CK型1次·	モード最近	窗減衰時			
モード	<i>T</i> (s)	h			
1次	2.879	0.086			
D.M.1 次	2.188	0.150			
2 次	0.865	0.080			
3 次	0.539	0.109			
4 次	0.405	0.090			
5 次	0.312	0.047			
6次	0.254	0.030			

[※]内部粘性減衰を除く



図 4-53 M-CK 型モデルの刺激関数のイメージ図



図 4-54 M-CK型による1次モード制御時の共振曲線(20 層目)



図 4-55 非制振と M-CK 型1次モード制御の共振曲線の比較(20 層目)

(3) MC-K型による3次モード同調制御

本検討では、MC-K型の制振装置を対象建築物の16~20層の各層間に配置し、3次 モードに対して目標減衰定数hopt.3が0.20となるように最適設計を行った。

表 4-42 に MC-K 型の目標設定値、表 4-43 に最適同調および最適減衰を満足する 最適諸元を示す。なお、解析モデルの各層間の制振装置諸元は同じ数値としている。

表 4-44 に最適同調時、表 4-45 に最適減衰時の複素固有値解析結果を示す。MC-K型3次モード制御では、複数層を用いても、最適同調式および最適減衰式が成立 しているため、近似解として扱えることが確認できる。また、2次モードおよび3 次モードの減衰定数は、それぞれ設定した目標減衰定数を満足し、(1)項に示した付 与減衰の推定式を用いた複合制振の設計方法の適用性が確認できる。

図 4-56 に解析モデルの刺激関数のイメージ図、図 4-57~図 4-58 に 20 層目の共振 曲線を示す。共振曲線からは、非制振時の応答倍率に対して、1 次モードで約 90%、 高次モードにおいても約 80%程度の低減効果が確認できる。

モデル	制御 モード	目標 <i>h_{opt}</i>	目標 _j ĸ _k	$_{j}T_{0}(s)$	$_{j}T_{\infty}(\mathbf{s})$	備考
MC-K 型	3 次	0.20	0.381	0.539	0.459	$_{j}\kappa_{k} = \left(\frac{_{j}T_{0}}{_{j}T_{\infty}}\right)^{2} - 1$

表 4-42 MC-K型3次モード制御の目標設定値

		1		,
屋	エデル	m_d	c_d	k _d
眉		(ton)	(kN•s/m)	(kN/m)
16~20	MC-K型3次モード制御	1,850	34,000	1,500,000
1~5	M-CK型1次モード制御	108,000	185,000	770,000

表 4-43 複合制振モデルの最適設計諸元

表 4-44 最適同調時の複素固有値解析結果

複合制振								
MC-K型3次モード最適同調時								
モード	<i>T</i> (s)	備考						
1次	2.880	$m_{10} = 1.850 ton$						
D.M.1 次	2.189	$k_{d3} = 1,500,000 kN/m$						
2 次	0.889	$c_{d3} = 0 \ kN \cdot s/m$						
3 次	0.578							
D.M.3 次	0.364	$_{2}T_{22} = \overline{T_{22} \times T_{22}}$						
4 次	0.275	3 ¹ 00 √ ¹ 0,3 × ¹ 0,3 <i>DM</i>						
5次	0.213	$_{3}T_{\infty} = \sqrt{0.578 \times 0.364}$						
6次	0.186	$_{3}T_{\infty} = 0.459s$						

表 4-45 最適減衰時の複素固有値解析結果

複合制振							
MC-K型3次モード最適減衰時							
モード	<i>T</i> (s)	h					
1次	2.882	0.087					
D.M.1 次	2.189	0.154					
2 次	0.882	0.150					
3次	0.564	0.227					
4 次	0.389	0.208					
D.M.3 次	0.277	0.112					
5 次	0.206	0.082					
6次	0.201	0.149					

※内部粘性減衰を除く



図 4-56 複合制振モデルの刺激関数のイメージ図



図 4-57 MC-K 型による 3 次モード制御時の共振曲線(20 層目)



図 4-58 非制振と複合制振の共振曲線の比較(20 層目)

4.5.6 時刻歴応答解析による検討

本検討では、応答解析は、Newmark- β 法 (β =1/4)の弾性時刻歴応答解析および弾 塑性時刻歴応答解析の2ケースとする。なお、解析モデルの内部粘性減衰は、レーリ ー型減衰を採用し、 h_1 , h_2 を 0.02 とする。検討用入力地震動は、4.5.2 節に示した日 本建築センター模擬波の BCJ-L2 の 1.5 倍入力とし、目標クライテリアは、層間変形 角が 1/100 以下とし、層塑性率を 1.0 以下とする。

まず、(1)項では、弾性時刻歴応答解析を行い、各制振モデルのダンパー応答を把 握する。(2)項では、超高層建築物の弾塑性モデルおよびダンパーのリリーフ荷重を 考慮し、弾塑性時刻歴応答解析を行い、制振モデルの性能確認を行う。

(1) 弹性時刻歷応答解析結果

図 4-59、図 4-60 に各解析モデルの共振曲線および最大応答値を示す。各制振モデ ルの応答変位が同程度であり、複合制振の応答加速度が最も小さいことが確認できる。 また、最大層間変形角は、MC-K型では 1/103、複合制振では 1/106 であり、いずれ も目標クライテリアの 1/100 以下を満足している。一方、C-K型では 1/88 であり、目 標クライテリアを満足していない。その理由は、高次モードの減衰定数が不足してい ると考えられる。

表 4-46 および図 4-61 に各制振モデルのダンパー応答値を示す。ダンパー変形及 び速度において、MC-K型および複合制振は、C-K型の 1.5 倍程度であり、より効率 的にダンパーの効果が発揮できることが確認できる。また、ダンパー減衰力において、 C-K型に対して、MC-K型は約 0.60 倍、複合制振は約 0.50 倍であり、より少ないダ ンパーの減衰力で同程度の制振効果が発揮できることが分かる。



図 4-59 各制振モデルの 20 層目の共振曲線の比較(弾性解析モデル)



図 4-60 1.5 倍 BCJ-L2 に対する解析モデルの最大応答結果

E			MC-K 型のダンパー応答値			複合制振のダンパー応答値				
眉	変形(mm)	速度(mm/s)	減衰力(kN)	変形(mm)	速度(mm/s)	減衰力(kN)	変形(mm)	速度(mm/s)	減衰力(kN)	
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
18	-	-	-	38.1	201.0	5,125	31.5	177.2	6.026	
17	-	-	-	43.7	225.2	5,742	35.9	188.1	6.395	
16	-	-	-	41.4	209.7	5.348	33.9	163.2	5,548	
15	26.2	79.4	18,746	-	-	-	-	-	-	
14	27.8	83.6	19,736	-	-	_	-	-	_	
13	28.9	84.3	19,886	38.2	129.7	11.929	-	-	_	
12	27.9	79.3	18,721	35.4	120.3	11.071	-	-	-	
11	28.8	82.6	19.482	35.9	128.3	11,801	-	-	_	
10	29.5	83.5	19,700	36.1	137.3	12 635	-	-	_	
9	30.1	86.0	20.287	36.0	156.8	14,421	-	-	-	
8	29.4	86.3	20,362	-	-	-	-	-	-	
7	29.2	88.0	20,772	-	-	-	-	-	-	
6	29.3	90.3	21.314	-	-	_	-	-	_	
5	27.2	86.1	20.326	39.1	100.2	21.235	44.8	131.8	24.384	
4	27.0	87.1	20,548	38.9	100.7	21,337	43.9	134.9	24,951	
3	24.5	80.5	19,006	35.9	92.3	19 558	38.7	136.1	25,173	
2	24.0	79.2	18,685	34.9	90.2	19,121	37.5	144.8	26,787	
1	29.4	95.5	22,534	41.3	111.4	23.618	48.3	177.7	32,881	
-	=>	,,,,,	200,105			182.040	1015	1,,,,,	152,001	
合計	-	-	300,103	-	-	182,940	-	-	132,140	
			(1.00)			(0.61)			(0.51)	
		18 16 14 12 10 8 6 4 2 0 0 0 10) 20 30 ダンパー変形(40 50 60 mm)	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	100 ガンパー	200 速度(mm/s)	300		
		20 18 16 14 12 10 8 6 4 2 0 0 1		30000 4000	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		30000 40000	550000		
	タンバー 減 長力(kN) ダンパー 吸収エネルギー(kN・m)									

表 4-46 1.5 倍 BCJ-L2 に対する各制振モデルのダンパー応答値

図 4-61 1.5 倍 BCJ-L2 に対する各制振モデルのダンパー応答値の分布

(2) 弹塑性時刻歴応答解析結果

本検討では、表 4-46 および図 4-61 に各制振モデルのダンパー応答値を参考にして、表 4-47 に示すように、各制振モデルのダンパー基数を設定して、超高層建築物の弾塑性モデルを用いて、1.5 倍 BCJ-L2 に対する弾塑性時刻歴応答解析を行う。

なお、各制振システムのダンパー1 基あたりの最大減衰力を 2,000kN とし、リリー フ荷重を考慮する。全層に対する設置層数の比率を配置比とすれば、C-K 型では 15 層配置(配置比 0.75)で合計 110 基、MC-K 型では 15 層配置(配置比 0.75)で合計 90 基、複合制振では 10 層配置(配置比 0.50)で合計 70 基である。

図 4-62、図 4-63 に各解析モデルの最大応答値および共振曲線を示す。非制振モデルに対する各制振モデルの制振効果が確認できる。また、最大層間変形角は、MC-K型では 1/103、複合制振では 1/106 であり、いずれも目標クライテリアの 1/100 以下を満足している。一方、C-K型では 1/85 であり、目標クライテリアを満足していない。

図 4 60 に各解析モデルの層塑性率およびダンパー吸収エネルギー、表 4-48 およ び図 4-65 にダンパー応答値を示す。MC-K 型および複合制振の層塑性率が目標の 1.0 を下回っていることが確認できる。また、複合制振は、効率よく地震エネルギーを吸 収していることが見受けられ、ダンパー基数の効率化が可能な制振構造であることを 示した。

このように、時刻歴応答解析結果を通して、複合制振は、よりコンパクトな配置で、 大きな制振効果が発揮されることが確認できた。

		C-K 型	Ν	AC-K 型	複合制振		
層	基数	制御モード	基数	制御モード	基数	制御モード	
20			4		6		
19			4	MC-K 型	6	MC-K 型	
18			4	2次田	6	3次田	
17			4	2 00/1	6	5 177/11	
16			4		6		
15	6						
14	6			-			
13	6		6				
12	6		6	MC-K 型			
11	6		<u>6</u> <u>3</u> 次用				
10	8						
9	8		6		/	/	
8	8	上次					
7	8						
6	8				/		
5	8		8		8		
4	8		8	MC-K 型	8	M-CK 型	
3	8		8	1次用	8	1次用	
2	8		8	- > 1/14	8	- > 1/14	
1	8		8		8		
合計	110			90	70		

表 4-47 各制振モデルのダンパー基数の設定



図 4-62 1.5 倍 BCJ-L2 に対する解析モデルの最大応答結果(リリーフ荷重考慮)



 図 4-63 各制振モデルの 20 層目の共振曲線の比較 (弾塑性解析モデル、ダンパーリリーフ荷重考慮)
 ※応答倍率は BAND=0.05Hz のフィルター処理を行っている。



図 4-64 1.5 倍 BCJ-L2 に対する各解析モデルの層塑性率

	C型のダンパー応答値			MC-K 型のダンパー応答値			複合制振のダンパー応答値		
眉	変形(mm)	速度(mm/s)	減衰力(kN)	変形(mm)	速度(mm/s)	減衰力(kN)	変形(mm)	速度(mm/s)	減衰力(kN)
20	-	-	-	21.1	108.6	2,769	17.8	107.4	3,651
19	-	-	-	32.0	167.5	4,271	26.7	158.6	5,391
18	-	-	-	38.1	201.4	5,135	31.5	179.4	6,098
17	-	-	-	43.7	225.8	5,757	35.9	190.0	6,461
16	-	-	-	41.4	210.5	5,369	33.8	176.7	6,009
15	31.4	146.7	12,000	-	-	-	-	-	-
14	32.4	152.5	12,000	-	-	-	-	-	-
13	32.4	163.4	12,000	38.1	130.4	11,998	-	-	-
12	29.7	140.1	12,000	35.3	119.8	11,024	-	-	-
11	30.7	148.7	12,000	36.5	127.5	11,731	-	-	-
10	29.7	119.2	16,000	37.2	140.4	12,000	-	-	-
9	30.4	123.2	16,000	35.9	178.5	12,000	-	-	-
8	29.6	116.2	16,000	-	-	-	-	-	-
7	29.6	117.0	16,000	-	-	-	-	-	-
6	29.8	124.9	16,000	-	-	-	-	-	-
5	27.3	116.8	16,000	43.6	113.7	16,000	45.9	187.7	16,000
4	27.3	118.7	16,000	43.3	111.6	16,000	45.4	189.8	16,000
3	24.6	113.6	16,000	38.0	96.8	16,000	39.6	185.7	16,000
2	24.1	110.3	16,000	36.5	93.8	16,000	38.2	176.7	16,000
1	30.9	178.8	16,000	48.3	125.3	16,000	50.3	229.6	16,000
人計			220,000			162,055			107,611
ЦЦ	-	-	(1.00)	-	-	(0.74)	-	-	(0.49)

表 4-48 1.5 倍 BCJ-L2 に対する各制振モデルのダンパー応答値(リリーフ荷重考慮)





図 4-65 1.5 倍 BCJ-L2 に対する各制振モデルのダンパー応答値の分布

4.6 まとめ

本章では、MC-K型とM-CK型の組合せによる複合制振の設計方法を示すと共に、複合制振の応答性能について述べた。

2章および3章の知見から、MC-K型とM-CK型は、同調周期時(共振時)では、両 システムのダンパー変形増幅が最も大きく、減衰効果が有効的に発揮できる。同調周期 より長い周期帯では、MC-K型による減衰効果が期待され、同調周期より短い周期帯で は、M-CK型による減衰効果が期待される。

そのため、本章では、D.M.同調システムの複合制振の構築として、低次モードのモード同調制御では M-CK 型、高次モードのモード同調制御では MC-K 型を用いた組み合わせを提案し、複素固有値解析を用いた複合制振の設計方法を示した。具体的には M-CK型1次モード制御と MC-K型3次モード制御を組み合わせた複合制振の設計例を通して、両システムの性質の相乗効果により、モード同調制御対象外の2次モードにも大きく減衰が付与されることを示した。

また、MC-K型および M-CK型の応答性能を検証するため、超高層建築物の振動形状 を模擬し、1 次モードの固有周期を3 秒と設定した8層せん断モデル試験体の振動実験 を行った。MC-K型による3 次モード制御の試験体を用いて、2 次モードの応答倍率が 低減されることが確認され、MC-K型はモード同調した3 次モードのみならず、低次モ ードに対しても制振効果があること示した。M-CK型による1 次モード制御の試験体を 用いて、2 次と3 次モードの応答倍率が低減されることを確認し、M-CK型はモード同 調した1 次モードのみならず、高次モードに対しても制振効果があること示した。

更に、MC-K型および M-CK型による複合制振の試験体を用いて、複数モード制御を 用いた M-CK型よりも、加速度の応答低減効果が確認され、複合制振の有効性を実験的 に検証した。

複合制振の設計方法について、M-CK型高次モード付与減衰推定式およびMC-K型低 次モード付与減衰推定式を用いて、対象建築物の1次モード~3次モード(主要振動モ ード)に対する複合制振の設計フローを提案し、「モード減衰制御」の設計を行った。

最後に、超高層建築物への適用性を検証するため、20 層鉄骨超高層建築物を対象に して、オイルダンパーのみを用いた「C-K型」、複数モード制御を用いた「MC-K型」お よび、MC-K型および M-CK型による「複合制振」の3つの設計例より、時刻歴応答解 析による応答性能の確認を行った。

本論文で提案した複合制振の設計方法を用いれば、超高層建築物にも適用性があり、 1次~3次の主要な振動モードに有効的に減衰効果が与えられ、「モード減衰制御」の有 効性が確認され、高性能な制振構造の構築が可能であることを示した。

参考文献

- 4-1) 石丸辰治:対震設計の方法-ダイナミックデザインへの誘い-,建築技術,2008
- 4-2) 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,pp.1455-1464,2010.8
- 4-3) 郭鈞桓,秦一平,宮島洋平,三上淳治,阿久戸信宏,市川達也,川口雄暉:粘性減衰 とばね剛性の並列型(M-CK型)D.M.同調システムの応答性能に関する研究,日本建 築学会構造系論文集,第85巻,第777号,pp.1375-1385,2020.11
- 4-4) 郭鈞桓,秦一平,栗林愛季,阿久戸信宏,宮島洋平:MC-K型および M-CK型 D.M.
 同調システムによる複合制振(震)の応答性能に関する研究,日本建築学会構造系論 文集,第88巻,第804号, pp.223-234, 2023.2
- 4-5) 森川和彦,服部恵多,秦一平:構造躯体の塑性化を考慮した制振構造物の簡易設計方法に関する研究 -多質点系モデルにおける粘性系ダンパーの配置決定方法-,日本建築学会構造系論文集,第83巻,第753号,pp.1583-1593,2018.11
- 4-6) 森川和彦,服部恵多,秦一平:ダイナミック・マスの配置パターンに応じた制振効率の分析 構造躯体の塑性化を考慮した制振構造物の簡易設計方法に関する研究その2 –,日本建築学会構造系論文集,第85巻,第768号,pp.185-195,2020.2
- 4-7) 石丸辰治:応答性能に基づく「対震設計」入門,彰国社,2004
- 4-8) JSSI: パッシブ制振構造設計・施工マニュアル 第3版, 2013

5. 結論

本論文では、保守性が高い制振構造を構築するために、MC-K型および M-CK型 D.M. 同調システムを用いたモード同調制御により、対象建築物の「モード減衰制御」を示し た。まず、両システムの応答特性を検討し、周波数(周期)依存性を示した。更に、両 システムは制御対象外のモードに対する付与減衰効果について、相補性を持っているこ とを解明した。MC-K型では高次モード制御の場合には低次モードへの付与減衰効果を、 M-CK型では低次モード制御の場合には高次モードへの付与減衰効果を示した。より効 率的なモード減衰制御を実現するために、MC-K型の検討では、低次モードへの付与減 衰を定量的に評価し、MC-K型の低次モードへの減衰定数の推定式を提案した。また、 M-CK型の検討では、M-CK型を用いたモード同調制御の最適設計式を示し、M-CK型 の高次モードへの減衰定数の推定式を提案した。次に、MC-K型および M-CK型を用い た複合制振を提案し、両システムの特性を活用したモード減衰制御を示した。多質点系 モデル試験体を用いた振動実験により、複合制振の応答低減効果を検証した。更に、推 定式を用いて複合制振の設計方法を提案し、超高層建築物への適用性を示した。

1 章では、本論文に関連した研究背景と研究課題、本研究の目的と論文構成について 述べた。

2 章では、MC-K 型を用いたモード同調制御の設計方法および高次モードのモード同 調制御による低次モード付与減衰の効果を示し、それらの付与減衰を推定できる評価式 について述べた。

まず、MC-K型の応答特性を示した。MC-K型の単体配置時の解析モデルを用いて、調 和変位に対するダンパー変形増幅率を求め、周波数領域における同調システムの応答性 能を確認した。MC-K型のダンパー変形増幅率の関係から、MC-K型を用いた多質点系 モデルでは、同調モードの周期より短い周期領域(高次モードの範囲)において、ダン パーが作動しなくなるため、*c*_aの効果が薄れ、同調モードの周期より長い周期領域(低 次モードの範囲)においては、ダンパーが作動するため、*c*_aの効果があることが確認で きた。

次に、MC-K 型による目標制御対象外モードの減衰付与効果を示した。多質点系の解 析モデルに対して、MC-K 型を用いた1次モード制御では、高次モードに減衰付与が見 受けられないが、2次もしくは3次モード制御では、副次的に低次モードにも減衰付与 が与えられることを確認した。その理由はMC-K型の周波数依存性に起因している。低 次モードの付与減衰効果を活用すれば、より高性能な制振構造の構築が可能であると考 えられる。そこで、本章では、MC-K型の高次モード制御による低次モードの減衰付与 の推定式を作成し、その適用性を示した。なお、推定式によれば、MC-K型高次モード 制御による低次モードへの減衰付与は、目標粘性減衰定数又は推定モードの層間刺激関 数が大きければ、推定モードの付与減衰が大きくなることを示した。

3章では、M-CK型によるモード同調制御の最適設計式を示すと共に、多質点系の解析 モデルに対して、M-CK型を用いたモード同調制御の設計方法およびモード同調制御に よる高次モード付与減衰の効果を示し、それらの付与減衰を推定できる評価式について 述べた。

まず、M-CK型の応答特性を示した。2章と同様な検討手順で M-CK型の単体配置時の解析モデルを用いて、調和変位に対するダンパー変形増幅率を求め、周波数領域における同調システムの応答性能を確認した。M-CK型のダンパー変形増幅率の関係から、M-CK型を用いた多質点系モデルでは、同調モードの周期より短い周期領域(高次モードの範囲)においては、ダンパーが作動するため、c_dの効果があり、同調モードの周期より長い周期領域(低次モードの範囲)においては、ダンパーが作動しなくなるため、c_dの効果が薄れると確認できた。2章に示した MC-K型の応答特性と逆の性質を有していることが分かった。

次に、定点理論および複素固有値問題に基づき、M-CK型の最適設計式(最適同調式、 最適減衰式)を提案した。MC-K型と同様に、最適設計式は、固有値の関係式としてま とめているため、複素固有値解析を用いれば、最適設計式を満足することで、簡易に制 振装置の最適諸元を求めることができた。

また、多質点系モデルへの適用方法を示した。本論文で提案する最適設計式は、複素 固有値解析を基本としている。MC-K型と同様に、最適同調式および最適減衰式は、い ずれも固有周期の関係式であるため、固有ベクトルの直交性の性質を利用することで、 多質点系の解析モデルに対しても、近似解として適用できる。モードの入力低減率 前を用 いることで、M-CK型の最適設計式の適用範囲を示した。

多質点系の解析モデルに対して、M-CK型を用いた1次モード制御では、副次的に高 次モードにも減衰付与が見受けられるが、2次もしくは3次モード制御では、低次モー ドに減衰付与が見受けられない。その理由はM-CK型の周波数依存性に起因している。 高次モードの付与減衰効果を活用すれば、より高性能な制振構造の構築が可能であると 考えられる。

そこで、本章では、M-CK型の1次モード制御による高次モードの減衰付与の推定式 を作成し、その適用性を示した。なお、推定式によれば、M-CK型1次モード制御によ る高次モードへの減衰付与は、目標粘性減衰定数又は推定モードの層間刺激関数が大き ければ、推定モードの付与減衰が大きくなることを示した。

4章では、MC-K型とM-CK型の組合せによる複合制振のモード減衰制御を提案した。 各制振モデルの比較より複合制振の制振効果を示すと共に、1次モードの固有周期を3 秒と設定した8層せん断モデル試験体の振動実験を通して、理論と実験の整合性を示した。また、両システムの付与減衰の推定式による設計方法、検討用入力地震動に対する 目標モード減衰の設定方法を示し、超高層建築物への適用性について述べた。

まず、MC-K型とM-CK型による複合制振の設計方法より、複合制振の検討例を用いて、低次モードのモード同調制御ではM-CK型、高次モードのモード同調制御ではMC-K型を用いた組み合わせは、高性能な制振構造の構築が可能であることを示した。

次に、1次モードの固有周期を3秒と設定した8層せん断モデル試験体の振動実験結 果を示した。MC-K型による3次モード制御の試験体を用いて、2次モードの応答倍率が 低減されることが確認され、MC-K型はモード同調した3次モードのみならず、低次モードに対しても制振効果があることを実験的に検証した。M-CK型による1次モード制御の試験体を用いて、2次と3次モードの応答倍率が低減されることを確認し、M-CK型はモード同調した1次モードのみならず、高次モードに対しても制振効果があることを実験的に検証した。更に、複合制振の試験体を用いて、M-CK型1次モード制御とMC-K型3次モード制御の組み合わせにより、制御対象外の2次モードにも大きな減衰効果が確認され、複合制振の有効性を実験的に検証した。

複合制振の設計方法について、M-CK型高次モード付与減衰推定式および MC-K型低 次モード付与減衰推定式を用いて、対象建築物の1次モード~3次モード(主要振動モー ド)に対して、複合制振の設計フローおよびモード減衰制御を提案した。予備設計として、 非制振モデルの固有値結果を用いれば、他のモードに付与される粘性減衰が推定できる ため、設計の自由度の向上が期待される。

最後に、パッシブ制振構造設計・施工マニュアルに掲載されているテーマストラクチ ャーの20層鉄骨超高層建築物を対象にして、オイルダンパー等の減衰要素のみを用いた 「C-K型」、複数モード制御を用いた「MC-K型」および、MC-K型とM-CK型の相補性 を活用した「複合制振」の3つの設計例を示している。複合制振は、制振装置の設置箇 所を最小限に抑えることで、保守性が高い制振構造を実現可能であることを示している。

一方、複合制振の実大制振装置の開発と構築に関して、M-CK型のM部分(D.M.部)では、D.M.と並列した内部摩擦等による減衰(*c_{md}*)が機構的に存在し得るため、その影響を考慮する必要があると考えられる。また、実用化のために、M-CK型の制振架構の構築も要求される。

超高層建築物の設計例では、時刻歴応答解析の検討用入力地震動として1.5 倍 BCJ-L2 を採用した。1.5 倍 BCJ-L2 のレベルは、告示波レベル 2 の 2 倍程度であるが、位相 特性が乱数のため、比較的に穏やかな地震動と言える。長周期成分が大きい「長周期地 震動」や、パルス成分が大きい「パルス地震動」に対する検討や、建築物の主構造が塑 性化した後の応答確認や、ダンパーの非線形性等を考慮した検討なども必要であると考 えられる。

それらについては、今後の課題として取り組んでいきたい。

謝辞

本論文は、日本大学理工学部理工学研究所の環境・防災都市共同研究センターにおい て実施した研究のうち、制振構造の設計法と制振装置の開発に関する成果をまとめたも のです。本論文の作成に際し、多くの方々からご指導とご鞭撻を賜りました。ここに、 感謝の気持ちを記させて頂きます。

筆者が研究生活を始めるにあたって、日本大学教授の秦一平博士には研究者の道を目 指すきっかけを与えてくださり、研究者としての基礎も育てて頂きました。また、本論 文をまとめるにあたり、多大なるご教授とご助言を頂きました。心より深く感謝申し上 げます。

学位論文審査の過程で、貴重なご指導とご助言を頂いた日本大学教授の北嶋圭二博士、 渡辺亨博士、古橋剛博士に心より感謝申し上げます。

また、筆者が所属する日本大学理工学部建築学科の数多くの方々にも多大なるご協力 を頂きました。特に、阿久戸信宏助手には実験などで多大なるご協力を頂きました。心 より感謝申し上げます。

最後に、筆者の研究活動を支えてくれた妻の呉せいれいに、そして両親に心から感謝 の意を捧げます。

> 2023 年 9 月 郭鈞桓