## 様式 C-19

## 科学研究費補助金研究成果報告書

平成 21年 4月21日現在

研究種目: 基盤研究(C) 研究期間: 2006~2008	
課題番号: 18560233	
研究課題名(和文) 大規模配管系と制震支持構造の非線形特性 計技術の研究	生を同時に考慮した最適耐震設
研究課題名(英文) Study on the optimal seismic des nonlinearities of both seismic suppo systems	sign technology considering orts and large-scale piping
研究代表者	
伊藤 智博(ITO TOMOHIRO) 大阪府立大学・大学院工学研究科・教授 研究者番号:60347507	

研究成果の概要:

本研究は、地震防災を目的として、地震荷重を受ける弾塑性サポートで支持された大規模配管系において、配管系の健全性と支持構造物の健全性の両者を同時に確保できる最適な耐震設計技術の構築を目的として実施した.最適化手法として遺伝的アルゴリズムを用い、また各種評価関数を設定した上で、3次元配管モデルについて、種々の地震波に対する応答解析を行い、本研究で開発した最適耐震設計手法が実際の配管系に対しても適用可能であることを確認した.

交付額

			(金額単位:円)
	直接経費	間接経費	合 計
2006年度	1, 400, 000	0	1, 400, 000
2007年度	1, 000, 000	300, 000	1, 300, 000
2008年度	1, 000, 000	300, 000	1, 300, 000
年度			
年度			
総計	3, 400, 000	600, 000	4, 000, 000

研究分野:工学

科研費の分科・細目:機械工学・機械力学・制御 キーワード:耐震設計,最適設計,減災,弾塑性ダンパ,大規模配管系

1. 研究開始当初の背景

近年,配管系の耐震設計の合理化のため に,弾塑性サポートが実配管に適用され始め ている.このような弾塑性サポートでは,過 度の吸収エネルギによる支持装置の機能喪 失や構造健全性が損なわれる可能性があり, 結果として配管系の損壊が生じることが懸 念されている.従って,配管系のみでなく支 持装置自身の構造・機能健全性の両者を考慮 した設計が不可欠であるが,これら両者の構 造健全性を同時に考慮した手法はなく,また, 弾塑性サポートの容量や設置位置の決定に ついては,熟練技術者の経験と単純な評価に 依存しているのが現状である. 2. 研究の目的

本研究では、地震防災を目的として、地 震荷重を受けるこれらの弾塑性サポートで 支持された大規模配管系において、配管系の 健全性と支持構造物の健全性の両者を同時 に確保できる最適な耐震設計技術の構築を 目的とする 3. 研究の方法

本研究は、3ヵ年で実施した.

(1)2006年度は、単純配管モデルによる基礎技術の検討を行った.これまでの研究により、最適化アルゴリズムとして、遺伝的アルゴリズムが適していることが判明している. そこで、開発したシミュレーション手法を用いて、単純配管モデルによる最適化基礎技術の検討を行った.その場合、最適化の物理的対象として、弾塑性サポートの支持位置、サポートの剛性・容量を選出し、配管系の寸法諸元などをパラメータとした.得られた結果を評価し、最適設計の妥当性、評価関数の妥当性と改良についても検討を行った.

(2)2007年度は、2次元L型配管モデルによる最適設計技術の検討を行い、最終的な目標である実規模3次元配管系の最適耐震設計技術構築に資するために必要な技術開発を行った.具体的には、2次元L型配管モデルの耐震設計モデル化の検討、平成18年度の検討を踏まえた評価関数の改良、数値シミュレーションプログラミングの改良、パラメータスタディ、最適設計の有効性の評価および評価関数の妥当性検討と改良を行った.

(3) 2008年度は、実規模3次元配管への適 用化技術の構築を行うことを目標とした.具 体的には、3次元配管モデルの耐震設計モデ ル化、効率的数値シミュレーション手法の検 討、数値シミュレーションプログラミング、 パラメータスタディ、解析手法の妥当性評価 と最適設計手法の有効性評価および実用化 への課題のまとめを行った.

4. 研究成果

(1)最適化アルゴリズム

①遺伝的アルゴリズム

最適化の手法としては、多量のデータの組み合わせ問題に強い遺伝的アルゴリズム (GA)を用いた.遺伝子と構造パラメータ との関係を Fig. 1 に示す.

Gene: 0 0 0 0 1 1 0 0 0 0 1 1 1 0 1 1 0 1 1 1

No.1 Support's	No.2 Support's	Supporting
Capacity: Fy1	Capacity: Fy2	Location of
		Supports

Fig. 1: Relationship between structural parameters and genes

遺伝子にはサポートの取り付け位置と、サ ポートの容量(降伏荷重: Fy1, Fy2)の二つの 情報を持たせる.選択方法はルーレット方式 とエリート保存戦略を併用し、上位2割の優 秀な個体は無条件で次世代に残す.ルーレッ ト方式で大域的な探索能力、エリート保存戦 略で局所的な探索能力を担う.交差方法は二 点交差とする.突然変異は一点突然変異とし、 突然変異率は、最初は高く、進化が進むと 徐々に低くなるよう変化させる.また,局所 解への収束を防ぐために,その世代の最優秀 個体と前の世代の最優秀個体の遺伝子が同 じ場合は,進化停滞期と見なして突然変異率 を100%にする.Fig.2に遺伝的アルゴリズム の基本的フローチャートを示す.



Fig. 2: Flowchart of GA

②最適化アルゴリズムの改良と高速化 最適化計算においては,多数回の非線形計 算を行う必要があるため,計算の高速化が必 要である.そのために,以下の手法を導入し た.これらの手法により,探索点数は2倍以 上になり,計算時間は40%まで短縮が可能と なった.

- 一度探索した探索点を記録し、重複して 探索を行わないよう、同じ探索点に行き 当たった場合は強制的に突然変異を起 こさせる。
- ・地震応答計算に、モーダル時刻歴応答解 析手法を導入する.その際、非線形のサ ポート反力は擬似外力として取り扱う.

(2)解析モデル化

配管系は、先端に錘のついた L 型の配管と した. Fig.3 に解析モデル図を示す. 全長が 8 mで規格が 3BSch40 とし、錘の質量は 100 k g である. 地震動は、 *X*方向に加わるもの とした. 従って、配管の立ち上がり部には、 曲げ、せん断、ねじりの 3 種類の荷重が加わ るモデルである.



Fig.3 Analytical Model

また,サポートの個数は,最大2つとし,そ れらの取り付け位置と容量をパラメータと した.

弾塑性ダンパの履歴特性は, Fig.4 のよう なバイリニア型の特性で模擬した.このとき, 第1剛性,第2剛性はそれぞれ,6817 k N/m, 316 k N/m に固定した.容量のとりうる範囲 は、0~12700N とし、100N 刻みで変化さ せた.これらの値は,既往文献の値を参考 とした.



Fig.4 Hysteretic Curve for Elastoplastic Damper

(3)運動方程式とサポートによるエネルギー 吸収

Fig.3 のモデルの運動方程式は,式(1)のようになる.

$$[M]\{\ddot{x}\} + [C]\{\dot{x}\} + [K]\{x\} = -[M]\{\ddot{z}\} - \{F\} \quad (1)$$

ここで、 $\{\dot{x}\},\{\dot{x}\},\{x\}$ は配管系の各自由度 の加速度,速度,変位であり、[M], [C], [K]はそれぞれ質量,減衰,剛性マトリックスを 示す.減衰は Rayleigh 減衰を適用し、  $[C]=\alpha[M]+\beta[K](\alpha,\beta$ は定数)とする. $\{\ddot{z}\}$ は 地震入力加速度、 $\{F\}$ はサポートの非線形反力 である.この解析モデルのX軸方向に地震を 加え、時刻歴応答の結果を評価する.また、 式(1)の各辺の左側から $dx = \{\dot{x}\}dt$ をかけ、加振時間で積分すると、エネルギー のつりあいの式(2)が得られる.各辺は左から それぞれ、配管系の運動エネルギー、減衰エ ネルギー、ひずみエネルギー、地震入力エネ ルギー $E_{n}$ 、サポートの吸収エネルギー $E_{ab}$ を 示す.

$$\int_{0}^{t_{e}} \{\dot{x}\}^{T} [M] \{\ddot{x}\} dt + \int_{0}^{t_{e}} \{\dot{x}\}^{T} [C] \{\dot{x}\} dt + \int_{0}^{t_{e}} \{\dot{x}\}^{T} [K] \{x\} dt$$
$$= -\int_{0}^{t_{e}} \{\dot{x}\}^{T} [M] \{\ddot{z}\} dt - \int_{0}^{t_{e}} \{\dot{x}\}^{T} \{F\} dt \qquad (2)$$

(4)評価関数

ここでは,評価関数として,以下の4種類 を用いた.

①配管系の最大応力値の評価

配管に生じる最大応力 $\sigma_{max}$ を以下の式で 評価する.ここで、 $\sigma_{al}$ は許容応力であり、 圧力配管用炭素鋼鋼管 STPG370 の耐力 215MPa を用いた.

$$J_{\text{stress}} = \begin{cases} \left(\sigma_{\text{max}}/\sigma_{\text{al}}\right)^2 & \left(\sigma_{\text{max}} < \sigma_{\text{al}}\right) \\ 1000 \times \left(\sigma_{\text{max}}/\sigma_{\text{al}}\right)^2 & \left(\sigma_{\text{max}} \ge \sigma_{\text{al}}\right) \end{cases}$$
(3)

②サポートエネルギー吸収量最大化の評価 2つのサポートの吸収エネルギーの和を  $\Sigma E_{ab}$ とし、地震入力エネルギー $E_{in}$ を極力吸 収するよう評価関数を次式で定義する.

$$J_{\text{energy}} = \left(1 - \frac{\sum E_{ab}}{E_{in}}\right)^2 \tag{4}$$

③サポート内部材料(鉛)の溶融防止評価 弾塑性ダンパとして, 鉛ダンパを用いる場 合, 鉛の塑性変形でエネルギーを吸収するが, 吸収したエネルギーにより鉛の温度が上昇 する. 過渡に上昇すると, 鉛の溶融などによ りダンパ機能が低下する.そこで,許容吸収 エネルギーを鉛の体積と熱容量から式(5)で 求め,評価関数を式(6)で定義する.

$$E_{al} = 3.4F_{y} \tag{5}$$

$$J_{\text{support}} = \begin{cases} 0 & (E_{ab} < E_{al}) \\ 1000 & (E_{ab} \ge E_{al}) \end{cases}$$
(6)

④サポートの使用率の均衡化

特定のサポートへの負荷集中を防止する ため、サポートの使用率の均衡化を図る. 使 用率は、 $E_{ab} / E_{al}$ で定義し、評価関数を式(7) で定義する.

$$J_{\text{balance}} = \left| \frac{E_{\text{ab1}}}{E_{\text{al1}}} - \frac{E_{\text{ab2}}}{E_{\text{al2}}} \right|^2 \tag{7}$$

⑤評価関数の組み合わせ

上述の4種類の評価関数の組み合わせで、 最終的な評価関数が決まる.これまでの検討 で、最小限必要な関数は、 $J_{stress} \geq J_{support}$ で あり、 $J_{balance} \geq J_{energy}$ を付加することでさ らに信頼性の高い設計が可能となることが 分かっている.そこで、ここでは、評価関数 として式(8)を用いた.また、適合度は、そ の逆数で求めた.

 $J = J_{\text{stress}} + J_{\text{energy}} + J_{\text{support}} + J_{\text{balance}}$ (8)

(5)最適化計算結果

①入力地震波

4 種類の異なるスペクトル特性を持つ入 力地震波について,最適化計算を行った. Table 1 に,最大加速度と卓越周期を示す. また,Fig.5 に,それらの応答スペクトル(減 衰比5%)を示す.用いた配管系のダンパな しにおける固有周期は,1 次モードが 1.56 s,2 次モードが 0.28 s である.ここでは, 紙 面 の 都 合 上, JMA Kobe-NS 波 と

Tokamachi-NS 波の2つに対する最適化結 果を述べる.

Input Wave	Max Acc.	Predomina
	$(m/s^2)$	-nt Period(s)
JMA Kobe-NS	8.20	0.35
Tokamachi-NS	17.20	0.22
Simulated	7.11	0.61
Wave A		
White Noise	7.15	0.03

Table 1 Characteristics of Input Waves



Fig.5 Response Spectra of Input Waves

## ②JMA Kobe-NS 波に対する最適化

入力地震波が JMA Kobe-NS 波の場合に ついて, 弾塑性ダンパの取り付け位置と容量 の同時最適化を行った. Fig.6 に最適化結果 を示す.また, Fig.8(a)に,最適化前後の配 管系の固有周期の変化を示す.

Fig.6 の左上の図は, 適合度の世代ごとの 推移を示している. 実線が最優秀固体の適合 度であり, エリート保存戦略を適用している ため, 単調増加となっている. 平均適合度は 集団内の多様性を示す. この値が最優秀固体 の値に近いならば, ほとんどの固体が同じ遺 伝子を持ち, 局所解に陥った可能性があるが, この結果ではその可能性はない. 今回の場合, 約 20 世代でほぼ最適設計が行えたと推定さ れる.

Fig.6 の右上の図は、最適設計条件での 2 つのダンパの荷重-変位特性を表している. No.2 ダンパのエネルギー吸収が大きいこと が分かる. また, No.1 ダンパの履歴が小さ くなっており、このことから、No.1 ダンパ は従来の線形サポートで代用可能であるこ とが分かる. 左下の図は、同じく最適条件下 での、変位モード、ダンパ設置場所および配 管に生じる最大応力を表している.この場合, ダンパは配管の錘近傍と固定部近傍に設置 されている.また,応力は許容応力の4分の 1 程度であり、十分小さい値となっている. 右下の図は,最適条件における地震入力エネ ルギーと各ダンパの吸収エネルギーの累積 値の時間的な変化を表している.入力エネル ギーの大部分がダンパで吸収されているこ とがわかる.



## Fig. 6 Optimization Result for JMA Kobe-NS

③Tokamachi-NS 波に対する最適化 Tokamachi-NS 波の場合について,最適化 を行った. Fig.7 に最適化の結果を示す.こ の場合は,約10世代で最適化に達している. また,2つのダンパで効率よくエネルギーを 吸収していることが分かる.ダンパの設置位 置は,エルボ近傍となっている.また,配管 応力の最大値は,先端の錘付近となっている. これは,錘の回転慣性が大きいため,曲げモ ーメントが先端で大きくなっていることに よるものである.さらに,入力エネルギーの 大部分がダンパで吸収されていることが分 かる.



Fig. 7 Optimization Result for Tokamachi-NS

④最適化による配管系の固有振動数変化 ダンパなしの状態における固有周期は,前 述のように,1次モードが1.56s,2次モー ドが0.28sである.最適化によって,ダン パが設置され,それにより配管系の固有周期 が変化する.逆に言えば,最適化計算では, ダンパの設置位置を動かすことにより,最適 化を行っていると考えられる.そこで,最適 化後の配管系の固有周期を求め,ダンパなし の状態からの変化について検討した.その際, ダンパの第1剛性で配管系がサポートされ ているとした.

Fig.8に、2つの入力地震波における最適 化後の配管系の固有周期の変化を示す. JMA Kobe-NS 波の場合,最適化前の2つ の配管系固有周期は,入力地震波のピークを またぐような領域にあるが,最適化後は,1 次モードも2次モードと同様ピークの左側 に来ている.また,Tokamachi-NS波の場合, 最適化前には,固有周期は2つとも入力波の ピークの右側にあるが,最適化後は,1次モ ードはピークの右側に残り,2次モードはピ ークの左側に来ている.いずれの場合にも, 入力地震波の卓越ピークを避けるような領 域に固有周期が変化していることが分かる. すなわち,最適化計算においては,入力地震 波との共振が生じないような位置にダンパ を設置していることが分かる.





(b) Tokamachi-NS

Fig.8 Natural Period Shift against the Predominant Period of Input Waves

(6)結言

ここでは,弾塑性ダンパで支持された L 型配管系を用いて,種々の周波数特性を有す る入力地震波に対する最適設計手法の適用 性について検討を行った.

その結果,本手法では,種々の周波数特性 を持つ入力地震波に対しても,それらの卓越 周期を避けるようにダンパ位置を決めるこ とにより,最適設計が行えることを確認した. また,局所的にバルブ等の重量物を有する配 管系に対しても最適設計が可能であること, および,弾塑性ダンパを設置すべきか線形ダ ンパで十分なのかの判定も可能であること が分かった.

5. 主な発表論文等 (研究代表者、研究分担者及び連携研究者に は下線)

〔雑誌論文〕(計3件)

①<u>T. Ito</u>, M. Michiue and K. Fujita, Investiga -tion of optimal seismic design methodology for piping systems supported by elasto-pla-stic dampers (Part1: Evaluation functions),

Journal of System Design and Dynamics, 3-1, 59-69,2009, 有.

D<u>T. Ito</u>, K. Fujita and M. Michiue, Application of optimal design methodology for piping systems subjected to seismic waves with various

frequency characteristics, Proc. of ASME PVP Conf., CDROM No. PVP2007-26436, 2007, 有. ③T. Ito, M. Michiue and K. Fujita, Applicati -on of optimal design methodology on the sei -smic design of piping systems supported by elasto-plastic dampers, Proc. of ASME PVP Conf., CDROM No. PVP2006-ICPVT-11-9325 9, 2006, 有.

〔学会発表〕(計10件)

①三好善幸,<u>伊藤智博</u>,藤田勝久,水平・上 下方向入力地震波を考慮した弾塑性サポー ト支持配管系の最適耐震設計,日本機械学会 関西支部第 84 期定時総会講演会,2009 年 3 月 16 日,近畿大学.

②<u>T. Ito</u>, K. Fujita and M. Michiue, Application of optimal design methodology for piping systems subjected to seismic waves with various frequency characteristics, Proc. of ASME PVP Conf., July 22, 2007, Texas, USA.

③道上雅史,<u>伊藤智博</u>,藤田勝久,弾塑性サ ポート支持配管系の最適耐震設計手法(種々 の入力地震波への適用性の検討),日本機械 学会D&D大会,2007年9月25日,広島大学. ④道上雅史,<u>伊藤智博</u>,藤田勝久,弾塑性サ ポート支持配管系の最適耐震設計手法(最適 化アルゴリズム改良の検討),日本機械学会 関西支部第82期定時総会講演会,2007年3 月17日,大阪産業大学.

⑤道上雅史, <u>伊藤智博</u>,藤田勝久,弾塑性ダンパ支持配管系の最適耐震設計における入力地震波の周波数特性の影響,日本機械学会D&D大会,2006年8月6日,名古屋大学.

(6)<u>T. Ito</u>, M. Michiue and K. Fujita, Application of optimal design methodology on the seismic design of piping systems supported by elasto-plastic dampers, Proc. of ASME PVP Conf., July 23, 2006, Vancouver, Canada.

⑦道上雅史,伊藤智博,藤田勝久,弾塑性サポートを有するL型配管系の最適耐震設計法の検討,日本機械学会関西支部第81期定時総会講演会,2006年3月18日,同志社大学.
 ⑧道上雅史,伊藤智博,藤田勝久,弾塑性サポート支持配管系の耐震設計への最適化法の適用(評価関数の設定),日本機械学会2005

年度年次大会,2005年9月19日,電気通信 大学.

⑨道上雅史, 伊藤智博,藤田勝久,弾塑性サポート支持配管系の耐震設計における最適化手法の適用,日本機械学会関西学生会平成16年度卒業研究発表講演会,2005年3月16日,京都大学.

⑩里見保成,伊藤智博,藤田勝久,弾塑性サポートを有する配管耐震設計への最適化法の適用,日本機械学会関西学生会平成15年度卒業研究発表講演会,2004年3月17日,大阪府立大学.

6. 研究組織

(1)研究代表者 伊藤 智博(IT0 TOMOHIRO) 大阪府立大学・大学院工学研究科・教授 研究者番号:60347507
(2)研究分担者 新谷 篤彦(SHINTANI ATSUHIKO) 大阪府立大学・大学院工学研究科・准教授 研究者番号:90295725