# 消防用設備の鋼管継手等の耐震性能の検証に関する研究

# 加藤 和夫\* , 片岡 正弘\*

### 概要

地度時に消防設備(消火設備)の配管系統が破損する事例が報告されていることに鑑み、特に中枢部であるポンプ周囲から立て配管結合部、床貫通部分の耐度性について検証するため振動実験を行った。結果は 以下のとおりであった。

- 1 立て配管と横引き配管結合部はひずみが最も大きくなるため地震動で破損するおそれがある。
- 2 水槽と配管結合部では、水槽面が弾性変形することにより、配管結合部のひずみは小さくなる。
- 3 配管に屈曲が多くなるとひずみが全体に分散される。

## 1 はじめに

火災を初期のうちに消火するためには、スプリンクラー 設備等の自動消火設備が有効である。しかし、過去の大き な地震では配管系統が破損し、その機能が発揮されなかっ た事例も報告されている。そこで、配管と水槽から構成さ れる配管系統の地震時における挙動の基礎データを得る ため振動実験を行った。

#### 2 実験概要

実験は、単独で振動した場合のデータを得るために振動 台の上に立て配管、横引き配管及び水槽の全てを固定した 場合と、立て配管が上階の床面から受ける揺れの影響を見 るために水槽を振動台に固定し、立て配管を振動実験室の 床面に固定した場合との二通りの実験を行った。(図1参 照)







図1 実験の前提条件

- (1) 実験に使用した立て配管、水槽等
- ア 立て配管

立て配管については、箱状の固定具に配管を立てた状態 で下部をコンクリートに埋め込み固定した。固定具は下部 6箇所をM12の六角穴付きボルトで振動台のテーブルに 固定、又は、振動実験室の床に打ち込まれたアンカーボル トM12のボルトで4箇所固定した。(写真1参照)



#### 写真1 立て配管の固定状況

イ 水槽

水槽は図2に示す構造で、高さ0.9mの架台の上に載 せM8のボルトで4箇所固定(配管結合部が床面から1m になるように設置)し、架台の下部をM12の六角穴付きボ ルトで振動台のテーブルに6箇所固定した。水槽には100 1の水を入れた。(写真2参照)



\* 第二研究室



図2 水槽の形状

- (2) 実験内容
- ア 配管の設定等

配管の設定及び加振波形等は、表1のとおりの組み合 わせで実験した。

実験Na		配管の設定等	加振波形	加振方向	
	1-1	援動台上に 50 A の立て配管と水槽を	地震波		
	1-2	40Aの横引き配管で相面点(エルホ網督 縦手)1個を介して結合する。(図3)	正弦波 1	Vto	
実	1.3	立て配管(50A) - T字管チーズ(ねじ 式) - 構引き配管(40A) - 7525 (ねじ式)	正弦波 2		
驗	1-4	-バルブーフランジ(ねじ式)-エルボ(ねじ	正弦波 3	1	
-TK	1-5	(水 1001)	地震波		
1	1.6	振動台及び水槽上部に加速度です。 設置し、加速度を測定する。	正弦波 1	V±6	
	1-7	- 配管の結合部付近に図5のとおりひ ずみゲージを貼付し、動ひずみを測定す	正弦波 2	_ I // [0]	
	1.8	- 3.	正弦波 3	-	
実	2-1	実験1の立て配管を振動実験室の床 に固定する。(図4)	地震波		
験 2	2-2		正弦波 2	-	
	3.1	立て配管を 32A、横引き配管を 25A と	地震波	- X万回	
実	3-2	」して、実験1と同様に実験する。 (図5)	正弦波 1	-	
EA	3-3	<ul> <li>立て配管(32A) - T字管チズ(ねじ式)</li> <li>- 横引き配管(25A) - エルボ(ねじ式) - ハ</li> </ul>	正弦波 2		
颗	3.4	- フカップリング(内ねじ式) - 水梢(水 1001)	地濃波		
3	3-5	-	正弦波 1	Y方向	
	3.6	-	正弦波 2		
実	4-1	実験3の立て配管を振動実験室の床	地澱波		
験	4-2	に固定し(夫線9つ。(因0)	正弦波 1	-	
4	4-3		正弦波 2	1	
実	5-1	横引き配管で屈曲点(エルボ鋼管継 手)2 個を介して結合する。(図7)	地震波		
験 5	5.2		正弦波 1	- X方向	
実	6.1	実験5の立て配管を振動実験室の床 に固定して実験する。(図8)	地溅波	-	
<b>験</b> 6	6-2		正弦波 1	1	
実	7-1	直状管において実験6と同様に実験 する。(図9)	地震波	-	
験 7	7-2		正弦波 1		

表1 実験内容



図3 実験1の設定



図4 実験2の設定



図5 実験3の設定



図6 実験4の設定



図7 実験5の設定



図8 実験6の設定



# 図9 実験7の設定

イ 加振波形

表2の加速度波形で加振した。

表 2 入力波

入力波	周波数	振動方向	加速度等		
	鎙路沖 地藏被	地 <u>歳</u> 彼の 水 平 重 直同時	战大加速度:920cm/s <sup>2</sup> (E). 711cm/s <sup>2</sup> (W) 周期:0.37sec		
地凝波	<ol> <li>発生日時 : 平成5年(1993年)1月15日20時06分</li> <li>地震波の記録場所: 気象庁 釧路段調所(釧路地方気象台)</li> <li>環央 : 北線42度53.5分、東経144度22.4分</li> <li>凝線の深さ: 103.2km (第)70 : たいド: 7.8</li> <li>各地の震度: 釧路 濃度6、浦河・広尾・八戸 濃度5</li> <li>※ 水平方向の最大片振幅 52mm</li> </ol>				
正弦波 1	水平・重 直 3.3Hz	水平・重 直方向に 同時加振	時秒 2 cm/s <sup>2</sup> の と昇率で水 平力向 0~1000 cm/s <sup>2</sup> . 重直力向 0~500 cm/s <sup>2</sup> で漸増加振。 ※ 水平方向の最大振編 23mm		
正弦波 2	立て配管 の共版周 波 数 (10Hz)	水平方向	毎秒 2 cm/s <sup>2</sup> の上昇率で水平方向 0~1000 cm/s <sup>2</sup> で漸増加緩。 ※ 水平方向の最大版幅 2.5mm		
正弦波 3	水槽の共 振周波数 (X 方向、 4 Hz)	水平方向	毎秒 2 cm/s <sup>2</sup> の上好 参で水 平方向 0~1000 cm/s <sup>2</sup> で漸増加援。 ※ 水平方向の最大振幅 16mm		
正弦波 4	木槽の共 振周波数 (Y 方向、 9Hz)	水平方向	毎秒2 cm/s <sup>2</sup> の上昇率で水 亚 方向 0~1000 cm/s <sup>2</sup> で漸増加張。 ※ 水平方向の最大振幅 3.1mm		

※ 正弦波 1 については対波安全装置の試験規格の中で振動台の性能から最も加速度 を出せる周期 0.3(3.3 H2)について実験した。

## ウ測定内容

鉄筋コンクリート貫通部分、配管結合部直近の配管に ひずみゲージを貼付し、動ひずみを測定した。ひずみゲー ジの貼付箇所、測定目的は表3、図10のとおり。又、振 動状況及び結果について、カメラ及びビデオによる記録と 目視観測を行った。

表3 ひずみゲージ貼付箇所と測定目的等

ひずみ ゲージ Na	貼付箇所	測定目的等
1 - 1 1 - 3	立て配管のコンクリー ト貫通部付近に、横引き配 管と直角の部分に、配管の 軸方向に貼付	主に立て配管が積引き配管に対し水 平に90度の方向(Y方向の加振に対応) に振動した時の立て配管の軸方向のひず みを測定することを目的として貼り
$1 - 2 \\ 1 - 4$	立て配管のコンクリー ト貫通部付近に、横引き配 管方向の部分に、配管の軸 方向に貼付	主に立て配管が横引き配管の方向(X 方向の加振に対応)に版動した時の立て 配管の軸方向のひずみを創定することを 目的として貼付
2 - 1 2 - 3	横引き配管結合部付近 の側面に配管軸方向に貼 付	主に横引き配管が水平方向に立て配管 を軸としてゆれた場合のひずみを測定す ることを目的として貼付
2-2 $2-4$	横引き配管結合部付近 の上下面に配管軸方向に 貼付	主に横引き配管が上下方向に立て配管 結合部を支点にしてゆれた場合のひずみ を測定することを目的として貼付
3 - 1 3 - 3	エルボ直近の配管側面 に配管軸方向に貼付	主に配管のエルボを支点として上下に ゆれた場合のひずみを測定することを目 的として貼付
$3-2 \\ 3-4$	エルボ直近の配管上下 面に配管軸方向に貼付	主に配管のエルボを支点として水平方 向にゆれた場合のひずみを測定すること を目的として貼付
4 - 1 4 - 3	水槽結合部の直近の記 管側面に配管軸方向に貼 何	主に配管の水構結合部を支点として水 平方向にゆれた場合のひずみを測定する ことを目的として貼付
$4-2 \\ 4-4$	水槽結合部の直近の配 管上下面に配管軸方向に 貼付	主に配管の水槽結合部を支点として上 下方向にゆれた場合のひずみを制定する ことを目的として貼付



### 図10 ひずみゲージの貼付位置

- (3) 測定機器
- ア 振動測定装置
  - IMV(㈱製, DS-2000-25L
- イ ひずみ測定器 (株共和電業製、MCC-A
- ウ ひずみゲージ KGF-5-120-C1-11L3M2R. ゲージ 長5mm エ データレコーダ
- TEAC(株製,DAT テープ型:RD-145T
- オ 加速度センサー IMV(税製 サーボ型加速度センサー

#### 3 実験結果

各実験において配管結合部及び水槽と架台の結合部等 の変形、損傷は無かった。

(1) 実験1について

ア 実験1-1では、試験体は全体的に振動台の揺れと同じ に揺れ、ひずみゲージの値は、立て配管の貫通部が最も大 きかった。

振動台の水平最大加速度は 937.9cm/s<sup>2</sup>でこの時、水 槽上部の揺れは 1092.5 cm/s<sup>2</sup>、振動台の垂直方向の最 大加速度は 520.7 cm/s<sup>2</sup>、水槽上部は 528.7 cm/s<sup>2</sup> であった。

イ 実験 1-2 では、アと同様、配管貫通部のひずみが一番 大きく、次に横引き配管の結合部も大きかった。又、揺れ が大きくなると水槽内部の水が蓋の隙間から漏れ落ちた。 (水槽には上端から 28cm 下まで水が入っている。)

ウ 実験 1-3 では立て配管の共振周波数では、立て配管上 部が加振方向に細かく振動し、ひずみゲージの値は横引き 配管の結合部が他の実験に比べて大きくなった。

エ 実験 1·4 正弦波3(水槽のX方向の共振周波数4Hz)

では水槽の揺れ(X 方向)が大きく、ひずみゲージの値は実験 1-3 と同様に、横引き配管結合部のひずみが大きくなった。

オ 実験1-5(地震波Y方向)では水槽が加振方向に揺れ、 内部の水が蓋の隙間から漏れ落ちた。

カ 実験1-6(正弦波1)ではX方向とほぼ同様な値になっている。又、揺れが大きくなると水槽内部の水が蓋の隙間から漏れ落ちた。

キ 実験 1.7(配管の共振周波数 Y 方向加振)では X 方向加振)では X 方向加振)では X 方向加振) では X 方向加振) かの配管

ク 実験 1-8(正弦波3, Y方向)ではX方向加振に比べ 立て配管貫通部分及び横引き配管結合部分の配管のひず みは小さい。

ケ 実験 1·1 と実験 1·5(地震波の加振)の最大値を表に したものが表4である。立て配管貫通部分及び横引き配管 結合部のひずみが大きいことがわかる。

コ 実験 1.3 と実験 1.7 (立て配管の共振周波数)の最大 値を表にしたのが表 5 である。横引き配管の方向(X方向 の加振)の揺れに対してひずみが大きくなっている。

サ 実験 1-4 と実験 1-8(正弦波1, 3.3Hz 水平・垂直) の最大値を表にしたものが表6である。X方向の加振に対 するひずみがY方向の加振に比べて大きい。また、立て配 管貫通部分のひずみが一番大きく、次に横引き配管結合部 分が大きく、エルボ結合部及び水槽結合部は小さい。

表4 実験 1-1 と 1-5 のひずみの最大値

実験 1·1	1 - 1	1 - 2	1 - 3	1 - 4	
	488.8	529.2	471.3	511.5	
宝驗 1-5	2 - 1	2 - 2	2 - 3	2 - 4	
の局大師	357.3	355.8	362.0	406.5	
	3 - 1	3 - 2	3 - 3	3 - 4	
2007585	198.7	99.7	166.1	54.6	
	4 - 1	4 - 2	4 - 3	4 ~ 4	
	117.3	103.8	149.6	104.0	

表5 実験 1-3 と 1-7 のひずみの最大値

	測定位置別ひずみの最大値				
空脑 1.2	1 - 1	1 - 2	1 - 3	1 - 4	
,∞ax, 1°3 L	283.7	603.1	280.7	659.2	
 1716à 1.77	2 - 1	2 - 2	2 - 3	2 - 4	
ABR 11	231.2	425.3	228.9	421.4	
いた店	3 - 1	3 - 2	3 - 3	3 - 4	
	208.8	73.5	173.0	133.4	
	4 - 1	4 - 2	4 - 3	4 - 4	
	118.7	108.6	118.1	97.6	

表6 実験 1-4 と 1-8 のひずみの最大値

	測定位置別ひずみの最大値			
517163.1.4	1 - 1	1 - 2	1 - 3	1 - 4
天殿 1-4	342.9	476.5	315.0	523.9
 ⊴∦#6a.1.02	2 - 1	2 - 2	2 - 3	2 - 4
天蔵10 の 婦大値	178.6	348.1	177.2	372.0
	3 - 1	3 - 2	3 - 3	3 - 4
JQ / IB	107.0	45.7	60.1	57.2
	4 - 1	4 - 2	4 - 3	4 - 4
	66.5	108.6	45.4	66.4

(2) 実験2について

ア 実験 2-1 では立て配管がコンクリート貫通部を支点 に振動方向にしなるように揺れた。水槽結合部の水槽面が 振動につれてゆがんだが、配管・継手等に変形・損傷等はな かった。

ひずみゲージの値は配管貫通部で実験 1·1 に比べて3 倍以上、横引き配管結合部、エルボ結合部、水槽結合部で は10倍近い値になった。

イ 実験 2·2 では立て配管がコンクリート貫通部を支点 に加振方向に揺れ、ひずみゲージの値は配管貫通部,横引 き配管結合部で実験 1·1 に比べて3倍近く増加したが、水 槽結合部分の配管のひずみは大きな変化はなかった。

(3) 実験3について

ア 実験 3·1では実験 1·1と同様に全体に振動台の揺れと 同じように揺れ、ひずみゲージの値は配管貫通部が最も大 きい。また、横引き配管結合部のひずみは実験 1·1より大 きい。

イ 実験 3-2 では実験 1-2 に比べて、立て配管貫通部のひ ずみは小さいが、横引き配管結合部のひずみは大きい。他 はほとんど変わらない。また、揺れが大きくなると水槽上 部の蓋の隙間から水が漏れ落ちた。

ウ 実験 3·3 では実験 1·3 に比べて、立て配管貫通部のひ ずみは小さいが、横引き配管のひずみは大きい。又、エル ボ結合部のひずみも大きくなっている。

エ 実験 3-4 では実験 1-5 に比べエルボ結合部、水槽結合 部のひずみが大きくなっている。

オ 実験3.5では実験1.7に比べ全てのひずみゲージの値 が大きくなっている。又、揺れが大きくなると水槽上部の 蓋の隙間から水が漏れ落ちた。

カ 実験 3・6 では実験 1・8 に比べ全体的にひずみゲージの 値は小さい。

キ 実験 3・1 と実験 3・4 の最大値を表にしたものが表7 で ある。表4 と比較すると、エルボ結合部と水槽結合部のひ ずみが大きくなっている。

	測定位置別ひずみの最大値				
実験 3·1 と 実験 3·4 の 最大値	1 - 1	1 - 2	1 - 3	1 - 4	
	463.6	406.6	446.1	394.3	
	2 - 1	2 - 2	2 - 3	2 - 4	
	309.4	389.1	262.7	347.2	
	3 - 1	3 - 2	3 - 3	3 - 4	
	344.5	111.0	269.5	142.2	
	4 - 1	4 - 2	4 - 3	4 - 4	
l	195.5	1817	218.7	141 1	

表7 実験 3-1 と 3-4 のひずみの最大値

ク 実験3.3と実験3.6の最大値を表にしたものが表8で ある。表5と比較するとエルボ結合部と水槽結合部のひず みが大きくなっている。

(4) 実験4について

ア 実験 4-1 では立て配管が振動台の揺れにつれて大き く加振方向に揺れ、ひずみゲージの 1-2、1-4 についてはレ ンジオーバーで測定不能となった。しかし、配管等の変形 損傷はしなかった。実験 2-1 に比べると全体的にひずみの 値は大きかった。

表8 実験 3-3 と 3-6 のひずみの最大値

	測定位置別ひずみの最大値				
st≊tata a.a	1~1	t - 2	1 - 3	1 - 4	
× × × × × ×	524.5	284.3	525.9	293.8	
TEN 26	2 - 1	2 - 2	2 - 3	2 - 4	
0	290.3	395.9	232.3	396.1	
局大值	3 - 1	3 - 2	3 - 3	3 - 4	
	398.7	135.3	329.9	179.2	
ſ	4 - 1	4 - 2	4 - 3	4 - 4	
	211.2	214.5	251.8	154.5	

イ 実験 4-2 でも立て配管が振動台の揺れにつれて大き く加振方向に揺れ、ひずみゲージの 1-2, 1-4 についてはレ ンジオーバーで測定不能となった。他の測定点では実験 4-1より低い値となった。又、揺れが大きくなると水槽上部 の蓋の隙間から水が漏れ落ちた。

ウ 実験 4-3 でも立て配管が振動台の揺れにつれて大き く加振方向に揺れ、ひずみゲージの 1-2、1-4 についてはレ ンジオーバーで測定不能となった。実験 2-2 に比べると全 体的に大きな値となった。

(5) 実験5について

ア 実験 5-1 ではひずみは配管貫通部分、横引き配管結合 部が大きかった。

イ 実験 5-2 ではひずみは配管貫通部分、横引き配管結合 部が大きいが実験 5-1 の値に比べると小さかった。又、揺 れが大きくなると水槽上部の蓋の隙間から水が漏れ落ち た。

(6) 実験6について

ア 実験 6·1 では各部のひずみが 1000×10<sup>-6</sup>を超えた値 となった。

イ 実験 6-2 では立て配管貫通部分がレンジオーバーで 測定不能となったが、他の部分は 1000×10<sup>-6</sup>以上にはな らなかった。又、揺れが大きくなると水槽上部の蓋の隙間 から水が漏れ落ちた。

(7) 実験7について

ア 実験 7-1ではひずみは配管貫通部分、横引き配管結 合部がレンジオーバーで測定不能となったが、エルボ結合 部、水槽結合部のひずみは小さく、5-1 に比べはるかに小 さかった。

イ 実験 7・2 ではひずみは配管貫通部分でレンジオーバ ーで測定不能となり、横引き配管結合部でも 1000×10<sup>-6</sup> を超えた値となった。又、揺れが大きくなると水槽上部の 蓋の隙間から水が漏れ落ちた。

(8) ひずみ波形について

ア 実験 1-4(水槽の共振周波数でX方向に加振、水槽と立 て配管は振動台上)の結果のひずみ波形を例示したものが 図 11~14 である。揺れの小さいうちは直線的にひずみが 漸増するが、途中から急激に上昇している。それぞれの箇 所の波形は類似している。



イ 実験 2-2(実験 1-3 で立て配管を振動実験室の床に固 定)のひずみ波形は直線的に漸増している。水槽結合部(測 定点 4-2)の波形には乱れが見られる。

ウ 実験 4·2(立て配管を 32A、横引き配管を 25Aとし立 て配管を振動実験室の床に固定、正弦波 1 でX方向に加 振)のひずみ波形は全ての箇所で直線的な漸増波形となっ ている。

エ 実験 5·2(エルボ2個を介し結合し、水槽、立て配管を 振動台上で、X 方向に正弦波1で加振)の結果のひずみ波 形は全ての箇所でほぼ直線的な漸増波形となっている。

オ 実験 6-2(実験 5-2 で立て配管を床に固定)の結果のひ ずみ波形は全ての部分で直線的な波形になっている。又、 実験 5-2 に比べ波形の乱れが小さい。 カ 実験 7·2 (直状管で立て配管を床に固定)の結果のひ ずみ波形は、横引き配管結合部の波形は直線的な漸増波形 になっているが、エルボ結合部、水槽結合部は変形した漸 増波形になっている。

#### 4 実験結果の考察

(1) 立て配管の貫通部はコンクリートで堅固に固定され ており、そこを支点に長い管が揺れることから大きなひず みとなっている。

(2) 水槽、立て配管を振動台上で加振した場合、横引き配 管結合部では全ての場合上下に貼付されたひずみゲージ の値が側面に貼られたものより大きくなっている。

立て配管を床面に固定し加振した場合、横引き配管結合 部のひずみが非常に大きくなることから、損傷する可能性 が一番強い部分であると考えられる。

(3) 立て配管を床に固定し加振した場合で、エルボなし で直結した場合は立て配管貫通部と横引き配管結合部の ひずみが大きいのに対し、水槽結合部のひずみは小さい。 エルボ 2 個の場合は、エルボ結合部、水槽結合部もひずみ が大きくなっている。又、ひずみの波形にも乱れが無いこ とから漸増的なひずみを示している。したがって、曲折部 が多いほど、ひずみの最大値が全体的に小さくなり、ひず みが分散化されるものと考えられる。

(4) 水槽結合部のような鋼板面に結合された部分は鋼板 面が弾性変形することにより結合した配管のひずみが緩 衝されるため損傷する可能性は少ないと考えられる。

(5) ひずみ波形を比較して検討すると、

ア 実験 1-4 でひずみが途中から急激に上昇しているの は水槽自体が共振したためである。

イ 立て配管を振動台とは別の床に固定した場合の方が 波形に乱れがなくなっている。これは、立て配管の揺れに よる各部のひずみの波形が規則正しい漸増波であること、 かつ、床面の揺れにより横引き配管、水槽等が揺れること によるひずみに比べ大きいためと考えられる。

#### 5 まとめ

(1) 分岐配管系統が同一床上で単独で揺れた場合は各部のひずみは小さいため配管結合部が損傷するおそれは少ない。

(2) 立て配管の揺れにより横引き配管結合部はひずみが 最も大きくなるため損傷するおそれがある。

(3) 水槽のように面で結合された部分は面がひずむこと により配管結合部のひずみは小さくなるので水槽の配管 結合部が破損するおそれは少ない。

(4) 配管に屈曲が多くなると、ひずみの大きかった部分 は小さくなり、小さかった部分は大きくなり、全体的に平 均化される。したがって、屈曲部を適当に設けることによ り配管の耐震性が強まる。

(5) 100 リットル程度の水槽では本実験で行った固定で震度 6 程度の地震動に十分耐えうる。

# VIBRATION TEST OF PIPE JOINTS OF FIRE EXTINGUISHING SYSTEMS

Kazuo KATO\*, Masahiro KATAOKA\*

#### Abstract

In the past big earthquakes, breakage occurred in the piping of fire extinguishing systems. So we practiced vibration tests to find out the influence of earthquake shock on pipe joints around a pump and the part of the standpipe where it passed through the floor.

The result of the tests is as follows :

- 1 The joint between a standpipe and a divided pipe is most likely to break by a shock of a big earthquake.
- 2 At the connection of the water tank and pipes, the strain is smaller than other parts by the elasticity of a tank surface in case of a big earthquake.
- 3 If the pipes are coupled with elbow-pipe-fittings, the shock of an earthquake is dispersed, causing little strain on the connected points

<sup>\*</sup> Second Laboratory