



液状化に起因する上水道管路の被害特性などに関する調査

宮本, 勝利 ; 佐藤, 清 ; 小西, 康彦 ; 飛田, 哲男 ; 鋤田, 泰子 ; 砂坂, 善雄 ; 松橋, 学 ; 高橋, 達 ; 日置, 潤一

(Citation)

土木学会論文集A1 (構造・地震工学) , 71(4):I_983-I_994

(Issue Date)

2015

(Resource Type)

journal article

(Version)

Version of Record

(Rights)

©2015 公益社団法人 土木学会

(URL)

<https://hdl.handle.net/20.500.14094/90003290>



液状化に起因する上水道管路の 被害特性などに関する調査

宮本 勝利¹・佐藤 清²・小西 康彦³・飛田 哲男⁴・鋤田 泰子⁵
砂坂 善雄⁶・松橋 学⁷・高橋 達⁸・日置 潤一⁹

¹非会員 株式会社日水コン 大阪水道部 (〒564-0063 大阪府吹田市江坂町1-23-101)
E-mail:miyamoto_k@nissuicon.co.jp

²正会員 株式会社大林組 生産技術本部設計第一部 (〒108-8502 東京都港区港南2-15-2)
E-mail:sato.kiyo@obayashi.co.jp

³正会員 株式会社日水コン 下水道事業部 (〒163-1122 東京都新宿区西新宿6-22-1)
E-mail:konisi_y@nissuicon.co.jp

⁴正会員 京都大学准教授 防災研究所地盤災害研究部門 (〒611-0011 京都府宇治市五ヶ庄E-414D)
E-mail:tobita.tetsuo@kyoto-u.ac.jp

⁵正会員 神戸大学准教授 大学院工学研究科 (〒657-8501 神戸市灘区六甲台町1)
E-mail:kuwata@kobe-u.ac.jp

⁶正会員 鹿島建設株式会社 土木設計本部 (〒107-8502 東京都港区赤坂6-5-30)
E-mail:sunasaka@kajima.com

⁷非会員 国土交通省 国土技術政策総合研究所 下水道研究室 (〒305-0804 茨城県つくば市旭1)
E-mail: matsushashi-m92ta@nilim.go.jp

⁸正会員 茅ヶ崎市 下水道河川建設課 (〒253-8686 茅ヶ崎市茅ヶ崎1-1-1)
E-mail:s-takahashi65d@city.chigasaki.kanagawa.jp

⁹非会員 元厚生労働省 健康局水道課 (〒100-8916 東京都千代田区霞ヶ関1-2-2)

東日本大震災では東京湾岸埋立地や利根川下流域を中心に広域的な液状化が発生し、住宅や道路、上下水道施設等に甚大な被害を与えた。筆者らは、浄水場や下水処理場および上下水道管路網の地震被害軽減対策を研究しており、上下水道施設の被害と液状化の関連性や液状化対策に関する知見を得るために、液状化被害が顕著であった浦安市、千葉県、潮来市、鰯川浄水場の他、兵庫県南部地震で被災した尼崎市に対してヒアリング調査を実施した。本報告ではヒアリングの内容をもとに、上水道管路の被害の特徴について整理し、地盤の液状化と被害の関連性や対策について考察した。

Key Words : residential land, countermeasures against liquefaction, earthquake damage, water supply system

1. はじめに

上水道施設および下水道施設は、生活に不可欠のライフラインであり、地震時にも損傷しないこと、あるいは損傷しても早期に復旧できることが必要である。しかしながら過去の大地震において、これら施設は大きな被害を受けることが多く、被災住民への飲料水の供給を断ち、また、清潔な生活環境を奪うなどの直接的なダメージを与えてきた¹⁾。

こうした状況のもと、各自治体では、上水道管路については強度や靱性に富んだダクタイル鋳鉄管への布設替えや、離脱防止機能を有する耐震継手の採用などを行い、下水道管路についてはマンホールの浮上り防止や、マンホールと管路の継手部を可とう化するなどの方法により、耐震性の向上を図っている。しかしながらこれらの対策では、浄水場や下水処理場と各家庭をつなぐ巨大な水循環ネットワークの耐震化には莫大な費用と時間を要することから、早期に耐震化を達成

するためにも、さらに合理的、効率的な対策を検討する余地がある。

一方、東日本大震災では東京湾岸埋立地や利根川下流域を中心に広域的な液状化が発生し、上下水道管路の被害を甚大化させた。各種設計指針^{2) 3)}では浮上りの照査等は示されているものの、管路の被害パターンを十分に網羅できているとは言えず、被害実態と合致した設計実務がなされているとは必ずしも言い難い。

筆者らは液状化による管路の被害に着目し、東日本大震災で液状化被害を受けた自治体にヒアリングを実施した。本報では上水道管路を対象を絞り、ヒアリングの結果から被害実態と液状化との関連性をまとめ、さらには今後の設計実務での留意点や、効果的な対策工法(案)について考察した。

2. 上水道管路の現状

(1) 現状の上水道管路の耐震化評価方法

上水道管路における現状の耐震設計は、厚生労働省が作成した「耐震適合性基準」⁴⁾を参照し、管種や継手形式の耐震適合性を評価している。この基準は、過去の地震における管路被害実績データ等を踏まえ、レベル1地震動、レベル2地震動に対して管種・継手形式毎に耐震性を評価した全国画一的な基準である。設計対象管路毎に固有の地盤条件や地震動条件などを用いて、設計指針²⁾に記述されている応答変位法などの耐震計算により、耐震性能を評価することは設計実務においては少ない。なお、この耐震適合性基準は、東日本大震災による被害を踏まえても安全な評価が得られるものであることが確認されたため、震災後に見直しはされていない⁵⁾。

上水道管路は、図-1に示すように水道水の供給区域一面に埋設されている“場外管路”と、浄水場などの場内において施設間を連絡する“場内管路”に大別できる。

これらの特徴に関して以下のような違いがある。

- 管路形態に関しては、場外管路は公道下に単独で埋設され直管部が多いのに対し、場内管路は構造物周囲に布設され曲管部や構造物との接点が多い。
- 液状化の可能性のある埋戻し土の範囲に関しては、場外管路は管路周辺部に限られ、管路以深には少ないのに対し、場内管路は近接構造物の施工時掘削・埋戻し範囲に埋設されるため、管路以深にも多い場合がある。
- 液状化対策の条件に関しては、場外管路は管路単独あるいは住宅や他ライフライン施設との共同の対策が考えられるのに対し、場内管路は浄水場や配水場

という限られたエリア内での構造物と併せた対策が適用しやすい。

これらの特徴の違いに着目し、ここでは主に公道下にある場外管路と、浄水場内にある場内管路を区別して被害特性などを考察する。

(2) 場外管路の耐震化の現状

場外管路において、布設延長の殆どを占める配水管路が耐震管路になっているのは、表-1に示すように未だ約17%と低い。

非耐震管路の中では、ダクトイル鋳鉄管の延長が最も大きく、今後、継手形式K形、T形、A形の耐震化対策が重要となる。これまで、非耐震管路に対しては耐震管路への全面布設替えが行われることが多く、管体が健全な場合に有効と考える継手だけの対策事例は、現状では実施されることは少ない。(継手形式の説明は図-2参照)

配水管路は水道水の供給エリアに網目状に密に埋設されており、その延長は膨大である。よって、配水管路の耐震化が今後の水道事業全体の運営に与える影響が大きく、早期に耐震化を達成することの難しさが大きな課題となっている。

(3) 場内管路(浄水場)の耐震化の現状

現在、浄水場の耐震化も進められているが、わが国の浄水場の耐震化率は平成23年度の調査によると浄水場施設能力の集計にて約20%である⁶⁾。

厚生労働省の調査^{7) 8)}では、兵庫県南部地震も含め過去の地震において、周辺斜面の崩壊や津波などの外的な要因があった場合を除き、運転水量を減量した被害事例は多くあるものの、運転停止に至った浄水場は東北地方太平洋沖地震での液状化の影響による3箇所の浄

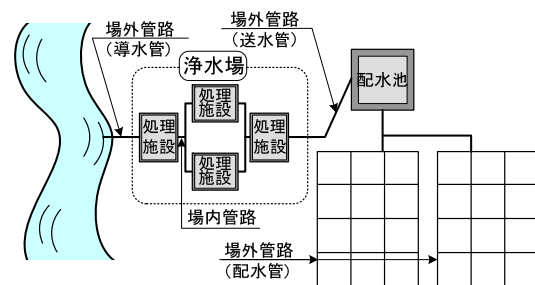


図-1 場内管路と場外管路のイメージ図

表-1 全国の配水管路(支管含む)における耐震化状況⁹⁾

管種	非耐震管路					耐震管路				
	鉄管	ダクタイル 鋳鉄管	硬質塩化ビニル管	水道配水用 ポリ塩化ビニル管	その他	ダクタイル 鋳鉄管	ダクタイル 鋳鉄管	鋼管	硬質塩化 ビニル管	その他
継手 形式		T, A, K形 等	TS, RR等			K形等	NS形等		RR等	
割合 (%)	3	41	33	2	3	6	8	0.7	0.5	2
	83					17				

水場のみである。また、これらの浄水場の被害では、構造物被害のあった浄水場もあるが、浄水処理施設を連絡する管路の被害が浄水場の運転停止の主要な要因となっている。

設計実務では、浄水場の連絡管についても耐震適合性基準を適用することから、構造物だけでなく浄水場内の非耐震管路の耐震化も必要となる。特に、浄水場等では構造物の被害に比べ、連絡管路の被害が圧倒的に多いことから、その評価と対策が非常に重要である。

3. ヒアリングによる調査方法

(1) ヒアリング調査の目的

「1. はじめに」で述べたように、東日本大震災では液状化の被害を受けた地域で上下水道管路の被害が顕著になった。そこで、液状化の被害が甚大であった自治体を対象にヒアリングを行い、上下水道管路の被害実態と液状化の状況について調査した。液状化によって個人住宅が被災した自治体の中には、住宅地を対象とした広域的な液状化対策を検討・実施している自治体もある。広域的な住宅地の液状化対策は、上下水道などの公共施設の液状化対策としても効果的であると考えられるため、ヒアリングではそれらについても調査した。

(2) ヒアリングした自治体および施設

ヒアリングを実施した自治体および施設とその調査時期は、以下のとおりである。

- ①浦安市（2013年7月）
- ②千葉県水道局（2013年9月）
- ③潮来市（日の出地区）（2013年11月）
- ④鰯川浄水場（茨城県企業局鹿行水道事務所）（2013年11月）

①浦安市⁹⁾、②千葉県^{10), 11), 12)}、③潮来市^{13), 14)}については東日本大震災において液状化による甚大な被害が発生し、上下水道管路をはじめ多くの個人住宅も液状化被害を受けた。④鰯川浄水場^{15), 16), 17)}は東日本大震災における液状化によって、場内管路に大きな被害が発生した。また、鰯川浄水場から神栖市などに上水を供給するための場外管路（送水管路）¹⁵⁾にも被害が生じた。本報は上水道管路を考察の対象としていることから、②千葉県水道局（主に浦安市埋立地区の被害）、③潮来市（日の出地区）、④鰯川浄水場に絞ってヒアリング結果をまとめる。

4. 上水道管路の被害に関する調査結果

(1) 調査結果の報告にあたって

本稿は被害の有無を報告するだけでなく、どのような管路や継手が、どのような液状化の影響により、どのような被害が生じたのかを考察することを目的としている。そこで、考察を理解しやすくするために、ここでは管材料の構造的な特徴を概説するとともに、本報告での被害形態に関する定義を整理する。

a) 管路の構造的な特徴

以降に報告する被害のあった管路の材質はダクトイル鋳鉄管路と硬質塩化ビニル管である。これらの管路では、主に液状化による顕著な浮上や沈下といった鉛直方向の移動と見られる現象により継手被害が生じた管路もあった。そこで、これらの管種別口径別の単位体積重量を表-2に示す。液状化土の単位体積重量を18～20(kN/m³)とすると、硬質塩化ビニル管は口径によらず液状化土より単位体積重量が小さいが、ダクトイル鋳鉄管路は口径により小さい場合と大きい場合がある。

また、各管路の継手形式と、多く見られた被害の傾向を図-2に示す。これらの管路を「耐震適合性基準」⁴⁾に照らすと、いずれも適合管路に該当しない。ただしダクトイル鋳鉄管路のうち、離脱防止金具を使用したK形継手箇所では被害がなかった。

b) 管路の変位形態の定義

以降に報告する管路被害は、管本体の水平あるいは鉛直方向への変位による継手部の脱管、あるいは折れ曲がりなどの変状であった。これらの被害形態を誤解のないよう説明するために、本稿では、地震後に確認された管の位置が、地震前の埋設位置よりも下方であれば「沈下」、上方であれば「浮上」と表現する。例えば、液状化地盤中の管路が比重の軽さゆえに地盤に対して浮き上がったとしても、地盤の沈下によって結果的に元の埋設位置よりも下方に移動していた場合は、「沈下」と表現している。

(2) 鰯川浄水場・場内管路（茨城県企業局）

鰯川浄水場（上水道給水人口：約10万人、給水量：30,000m³/日）は液状化の影響により運用停止し、仮復旧までに1ヶ月程度要したことから、周辺地域の長期的な水道水の断・減水を招く要因となった。

表-2 管路の単位体積重量

管種	口径	(kN/m ³)				
		φ75	φ200	φ300	φ600	φ1000
硬質塩化ビニル管		13.8	12.8	12.9	—	—
ダクトイル鋳鉄管 内面モルタルライニング[K形3種管]		43.8	21.5	18.6	15.4	14.6

主な被害は、図-3に示すように施設間を連絡する管路の特に構造物との接続部において生じた。これらの被害は他の浄水場や下水処理場でも多く確認されているが、その被害要因は、構造物構築時の埋土材料の液状化と、場内にある雨水調整池護岸崩壊による側方流動と考えられている。管理棟やポンプ棟などの建築構造物や池状構造物においては、ひび割れや構造全体の変位（浮上、沈下など）などの被害は全く確認されていない。なお、構造物周辺の埋土材料の顕著な液状化は茨城県他施設でも確認されている¹⁵⁾。

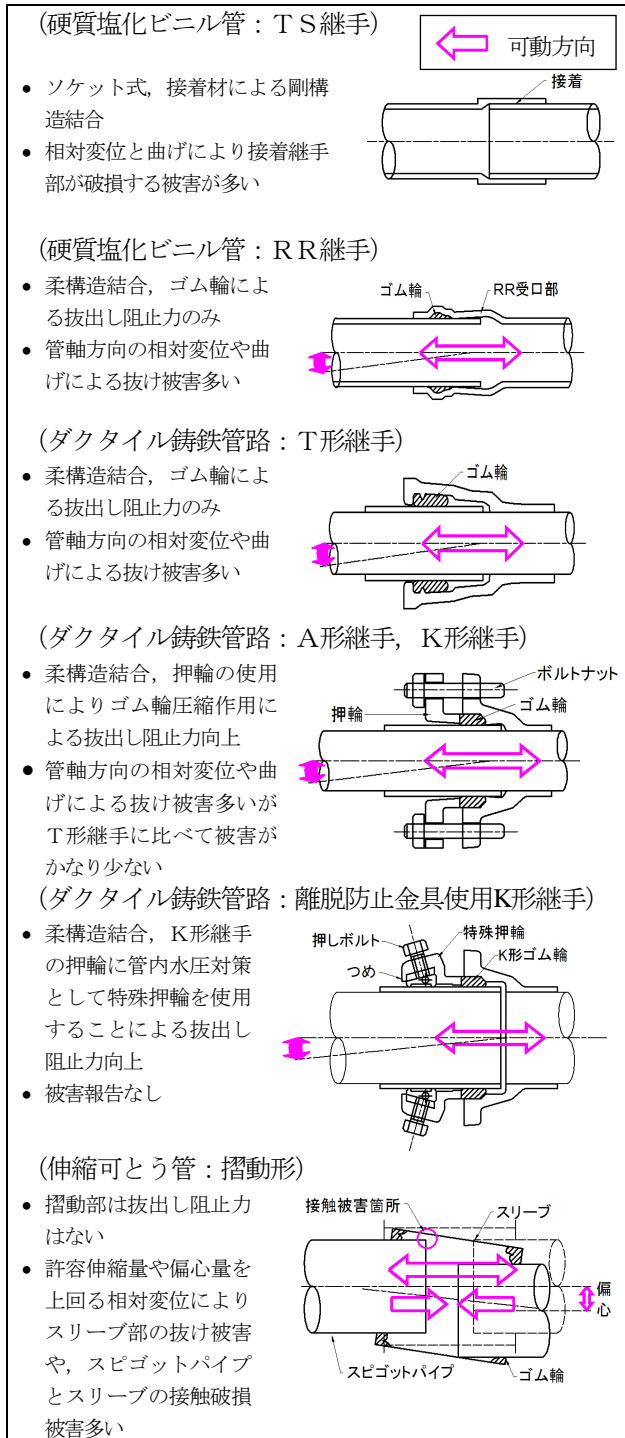


図-2 管路の継手形式の概要と被害の傾向

鰐川浄水場が長期的な運転停止となった主な要因は、以下の通りである。

- 構造物取り合い部の管路の継手や伸縮可とう管の抜けによる漏水，および噴砂浸入が多発した。
- 膨大な量の噴砂・噴水により地上からの被害箇所特定が困難だったため，全路線開削工事により確認せざるを得なかった。
- 掘削深さが大きく，大規模な土留工事を必要とした。
- 被害管路を介して噴砂が池状構造物内に侵入した。

図-3に示す管路被害は継手部の損傷であり，管体破損被害は確認されていない。被害のあった継手の種類はダクタイル鋳鉄管のメカニカル継手（K形，A形など）やフランジ継手形式の管路であり，耐震性適合基準では，いずれも非耐震管路に評価されている。

また，被害のあった伸縮可とう管は構造物と管路の相対変位に追随することを目的に設置されているが，図-3に示すように管路の水平移動や沈下などにより，許容伸縮量を大きく上回る相対変位が生じ，脱管したと考えられる。地震後の調査では，構造物に水平・鉛直方向の移動が確認されなかったことから，これらの相対変位は全て管路側の移動によるものである。このような管路の移動傾向は脱管していない殆どの管路でも確認された。

応急復旧では被害が甚大であった既設管路は使用せず，仮設管路を地上に布設した。本復旧では全主要管路の耐震管路への布設替えを行い，管周辺には碎石による埋戻しを行うとともに，構造物との接続部には許容変位量が大きく脱管しにくい伸縮可とう管を設置した。

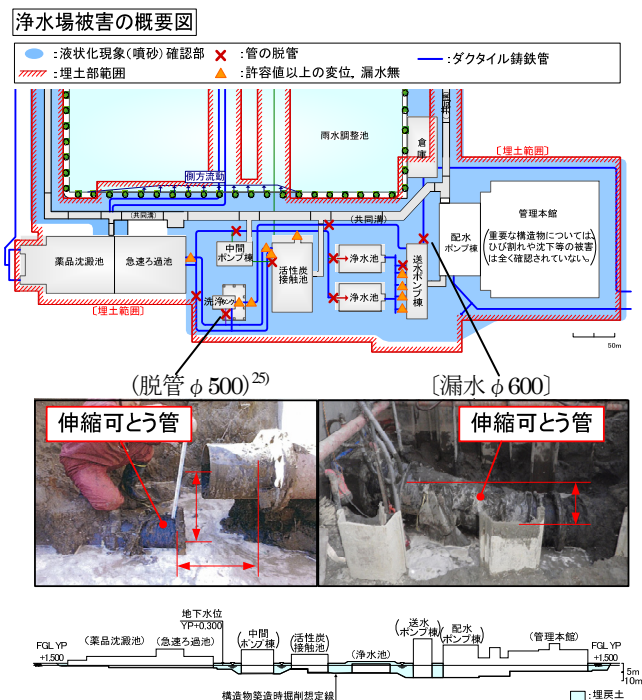


図-3 鰐川浄水場の管路被害の状況

(3) 鰐川浄水場周辺・場外管路(茨城県企業局・導送水管路)

鰐川浄水場を運営する鹿行広域用水供給事業の場外管路の被害は、全体で15箇所確認されているが、全てダクタイル鋳鉄管K形φ400mm, 600mmの継手の漏水被害であり、管体被害は確認されていない。

この15箇所の被害の内、特に被害が集中した、鰐川浄水場と同時期に干拓された地盤地域における被害状況を図-4示す。これらの被害6箇所は全て液状化によるものと考えられており、この内3箇所は構造物との接続部での埋土材料の液状化による沈下や、水管橋橋台周りの局所的な側方流動等が要因と考えられる。残り3箇所は宅地造成地の液状化による直線管路部の被害である。これら場外管路の被害は、前項の鰐川浄水場の被害と比べ被害件数(率)が少なく、被害が生じた箇所の特定が比較的容易だったこともあり、復旧は数日で完了している。

また、復旧に際しては他浄水場(鹿島浄水場)からの水道水の供給により復旧用水(管路の洗浄、漏水位置の確認、水圧の検査など)の確保が可能であったことが有効に機能し、複数系統による供給システム構築の重要性が改めて認識できた。

復旧方法として、水管橋は被害が甚大であったため地上部に仮設管路を布設し、直線管路部においては、比較的被害が軽度であったため被害のあった継手部の補修を行い本復旧としている。

(4) 浦安地区・場外管路(千葉県水道局、配水管路)

千葉県水道局は、千葉県下の11市に水道水の供給を行っているが、9市において926件の水道管路の漏水が生じ、その内、83%の766件が東京湾岸埋立地域の液状化によるものであった。

図-5示す浦安地区の漏水は全て埋立地において生じ、千葉県の埋立地での被害の80%(607件)がこの地区に集中している。この地区内では、特に第一期、第二期

埋立地である中町および新町に被害が生じ、第一期埋立地の被害が多い。この被害により33000世帯が断水し、応急給水が完了するまでに約20日、応急復旧が完了し水道水の断水が解消されるまでに約1ヶ月を要した。

漏水箇所607件の内訳は、口径75mm以上600mm未満の配水管の被害が360件であり(その他は200mm以下の給水管)、その内、管体からの漏水は321件、仕切弁などの附属施設からの漏水は38件、水管橋からの漏水は1件である。仕切り弁からの漏水にはフランジ継手からの漏水も含まれる。

配水管の管体から漏水を生じた321件の管種、口径、継ぎ手形式などの内訳を表-3に示す。管体からの漏水の要因は、その多くがダクタイル鋳鉄管路の継手部での“ゆるみ”“脱管”であり、継手形式がT形、A形の被害割合が大きく、K形の割合は小さい。S形やNS形などの耐震管路の被害は生じていない。

ヒアリングによると、これらの被害箇所は直線管路部の継手箇所が多く生じており、図-5の状況写真に示されるように、管路継手部の水平方向の大きな相対変位に伴う漏水被害が顕著であった。その時、液状化の影響による管路全体の浮上や沈下の状況は明確でないが、鉛直方向の継手部相対変位による漏水被害は水平方向に比べてかなり少なかったようである。曲管、異形管部や構造物との接続部などの特殊部の継手箇所は、管内水圧の衝撃圧による継手の抜出し防止を目的として設置されていた離脱防止金具の効果もあり、顕著な被害はなかった。また、管体の破損被害はほとんどなかった。



図-4 鹿行広域用水供給事業の場外管路の被害状況¹⁹⁾

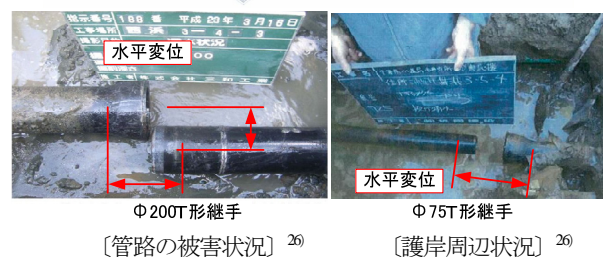
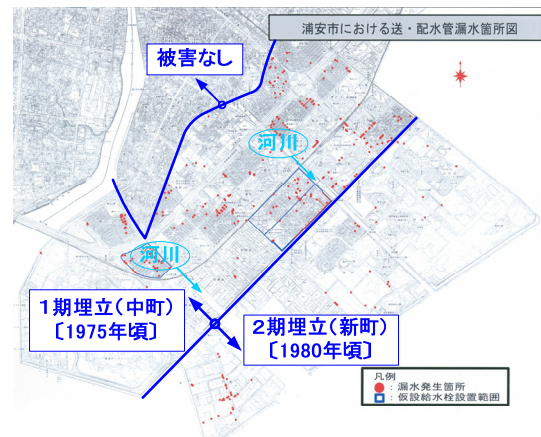


図-5 浦安市埋立地地区の管路被害状況⁹⁾

表-3 配水管本体からの漏水箇所の詳細(浦安市)

口径	75		100		150		200		
管種	ダクタイル鋳鉄管		ダクタイル鋳鉄管		ダクタイル鋳鉄管		ダクタイル鋳鉄管		鋼管
	A形	T形	A形	T形	A形	T形	A形	T形	K形
件数	1	50	37	52	24	60	26	30	1
口径	300		400		500		600		
管種	ダクタイル鋳鉄管		ダクタイル鋳鉄管		ダクタイル鋳鉄管		ダクタイル鋳鉄管		計
	A形	K形	K形	K形	K形	K形	K形	K形	
件数	28	4	4		2		1		321

応急復旧にあたっては、既設管路の継手部の補修により対応する路線が多かったが、被害が集中した路線では地上部に仮設管路を布設した。これら復旧に際しては、被害件数が膨大なことと液状化による多量の噴砂や噴水が作業の障害となるなどの問題が生じた。

本復旧にあたっては、浦安市の全送配水管路延長300kmのうち被害の集中した路線(約13.5km)について耐震管路への布設替えを実施し、水管橋は補修工事が行われている。

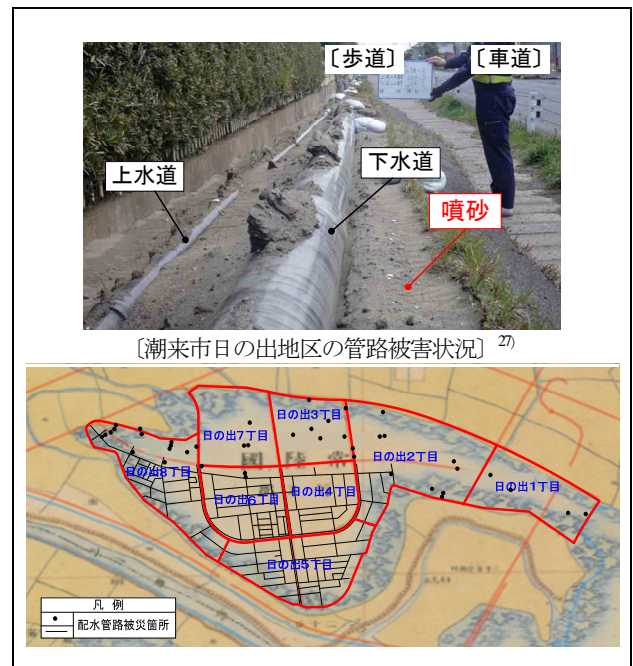
なお、他のライフライン施設の液状化対策も並行して進められており、宅地の液状化対策として格子状地盤改良工法の適用が予定されている。また、車道部や歩道部においても液状化対策として、地表部の地盤改良や砕石置換などが行われている⁹⁾。

千葉県水道局では、管内カメラ調査などにより管路の変状状況を詳しく調査し、液状化地域の地盤変状と管路挙動(漏水被害)の関係分析を行っている²⁰⁾。

(5) 潮来市日の出地区・場外管路(潮来市上下水道課、配水管路)

潮来市では、市内の日の出地区、潮来・辻地区、延方・大洲地区、徳島地区、十番地区、及び小泉地区において液状化被害が見られ、市内全体において9,900世帯で断水が生じ、仮復旧まで約40日を要した。

市全体の上水道配水管被害延長は26kmであり、総延長約300kmに対して約8.7%の被害率である。このうち被害が最も大きかった日の出地区では、図-6に示すように、特に液状化現象が顕著であった4～6丁目、8丁目(南側)においてほぼ全延長分の管路の災害復旧工事が必要となった。この地区での被害は、ほとんどが小口径($\phi 50\text{mm}$ ～ 150mm 程度)の塩化ビニル管(RR継手:ゴム輪継手)の継手部の抜け、塩化ビニル管(TS継手:接着継手)の継手部の破損などである。特徴的な被害として、図-6の写真に示すような管路の地表面への露出が挙げられる。地表面を基準とした管路の鉛直方向の移動量(1m以上)は、周辺地盤の沈下量計測値(10～50cm, ヒアリング時に提供された標高差分断彩図 平成24年ー平成19年より)を上回っており、液状化により塩ビ管が地表面まで大きく浮上し、さらに水平変位したと考えられる。このような被害は歩道部で連続的に多く見られ、周辺には多量の噴砂が堆積し、近接して埋設されていた下水道管(塩化ビニル管)も

図-6 潮来市日の出地区の管路被害状況¹⁹⁾

同様にマンホールを固定点としてたアーチ状に地表面まで浮上していたことが特徴的である。

1～3丁目、7丁目、8丁目(北側)では38箇所の塩化ビニル管の継手から漏水が生じ、4～6丁目、8丁目(南側)の被害に比べ軽微である。また、日の出地区にはダクタイル鋳鉄管(K形, $\phi 200\text{mm}$ ～ 400mm)もおおよそ2kmが布設されていたが、直線管路部において3箇所の継手からの漏水被害が報告されている。応急復旧については、壊滅的な被害のあった4～6丁目、8丁目(南側)でほぼ全路線において地上部への仮設管路が布設され、被害が比較的少なかった1～3, 7丁目、8丁目(北側)では、継手部の補修が行われた。

本復旧は、壊滅的な被害のあった4～6丁目、8丁目(南側)では、口径に応じて耐震型のダクタイル鋳鉄管やポリエチレン管への全面更新が行われている。これらの復旧にあたっては、道路の復旧工事と工事時期などの調整が行われていて、地震後の本格的な復旧が行われていない状態の道路が多く見られた。

なお、この地区では宅地や道路なども含めた広域的な液状化対策として、地下水位低下工法の適用が実施されており、実施にあたっては実証実験などで効果の確認や地盤沈下量などの評価も詳細に行われている。

5. 上水道管路の被害実態と液状化の関連性についての考察

(1) 目的

今回の被害調査結果では、液状化による上水道管路の被害実態が、管路の埋設状況や液状化の状況及びこれらの関連性など、それぞれの条件に応じて異なっていることが分かった。被害状況が異なれば、応急復旧や本復旧の方法、期間も異なるのは当然である。

そこで、管路や液状化の状況などの特徴に応じて液状化に起因する管路の被害パターンを想定し、より合理的な液状化対策を導くことを目的として、ヒアリングや提供資料、及び関連公表資料などから、上水道管路の被害実態と液状化現象との関連性などについて考察した。

(2) 被害実態の整理と液状化の関連性について

a) 鰐川浄水場・場内管路

図-7に示すように、液状化は構造物周辺部の埋戻し層で生じ、それに伴う地盤沈下（最大1m程度）の影響と管路基礎地盤の支持力低下による影響が、管路が大きく沈下（最大80cm）した大きな要因と考えられる。また、液状化層厚（埋土層厚）の変化部における管路継手の漏水は、液状化による地盤ひずみの増大も被害の要因と考えられる。なお、周辺の田畑（干拓地）では顕著な液状化は確認されておらず、浄水場内の局所的な液状化による被害が、水道システム全体に大きく影響したことは注目すべきである。

構造物取り付け部において、脱管や漏水被害のあった伸縮可とう管の沈下状況と、その周辺地盤の沈下状況を図-8 に示す。図-8 に示すように、管路の沈下はその埋設位置に関係なく、全ての調査管路で発生しており、液状化地盤に比べ単位体積重量が軽いと考えられる口径の管路であっても、大きく沈下しているものも

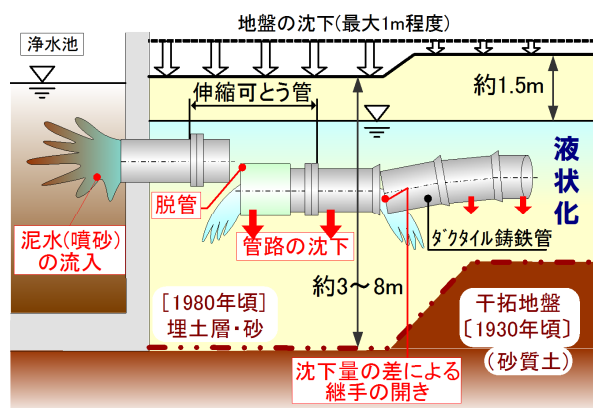


図-7 管路被害と液状化イメージ図（場内管路・鰐川浄水場）

ある。また、地盤沈下量と管路の沈下量が、液状化層厚の5%を上回るケースが多く見られることも特徴的である。それらの地盤沈下量と管路の沈下量には、相関が見られない。地盤沈下量が大きくなった要因としては、浄水場内の局部で生じた側方流動や多量の噴砂の影響、さらに噴砂の一部が共同溝に侵入したことなどが考えられる。

なお、このような沈下に伴う伸縮可とう管の被害は、地盤沈下の影響が大きいと考えられ、以下の理由から、**図-9**に示すような地震中と地震後に分類される被害パターンを想定することができる。

- 脱管や漏水の有無に関わらず、全ての伸縮可とう管で水平方向の相対変位が確認されている
- 液状化地盤に比べて、単位体積重量が軽い管路が多い
- 上記のような管路であっても、管路内に液状土が侵入すれば液状化地盤に比べて単位体積重量が大きくなる
- 図-8に示すように、地盤の沈下量と管路の沈下量の関係に明確な相関が見られない

図-9)に示す被害パターン1は、長時間に及び地震動の揺れが継続している間、周辺地盤の液状化により揺動状態となった管路が、水平移動するとともに浮上するケースである。浮上は液状化地盤内で発生し、地震後も継続する場合があると考えられる。被害パターン2は、被害パターン1によって脱管した管路内に液状化土が侵入し、液状化地盤中で自沈するケースである。被害パターン3は、地震の揺れが収まった後、液状化層上部から過剰間隙水圧が消散する過程において、管路上部に非液状化層による上載荷重が作用したり、剛性を取り戻した周辺地盤と管路が一体となって移動し

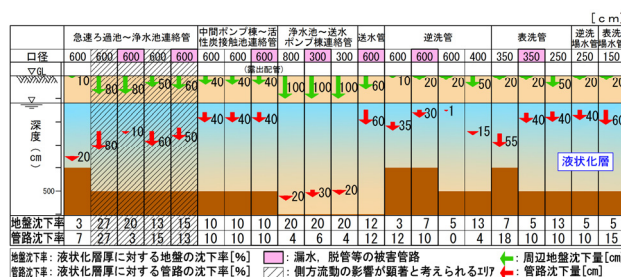


図-8 伸縮可とう管と周辺地盤の沈下状況の比較

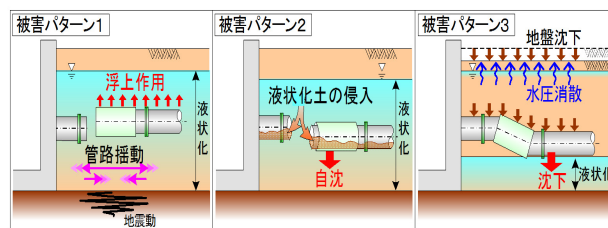


図-9 伸縮可とう管の被害パターンの想定

たりすることで、単位体積重量に関係なく（脱管による液状化土の侵入の有無に関わらず）、全ての管路が地震後に沈下を示すケースである。これらの被害パターンはあくまでも大まかな分類であり、管路の埋設深度や重量条件などによって、被害メカニズムが複雑になると考えられる。そのため、今回の調査結果だけ結論付けるのではなく、実証実験や検証解析などによって被害パターンを裏付けることが望ましいと考える。

b) 鰐川浄水場周辺・場外管路（導水・送水管路）

図-10に示すように、直線管路部の被害は、干拓地盤上に宅地造成が行われた地盤での一様な液状化により生じたものと考えられる。管路周辺の埋土材の液状化によると考えられる地盤沈下も確認されたが、その直下の管路被害は確認されなかった。多くの管路が地下水位より上方にあったが、抜けなどの被害が生じている。被害の形態は継手部の鉛直・水平方向の相対変位と考えるが、浮上や沈下といった変位の形態は明らかでない。また、護岸周辺では液状化にともなう側方流動と思われる現象により、水管橋取り合い管路部にも甚大な被害が生じた。

c) 潮来市日の出地区・場外管路（配水管路）

図-11に示すように、直線管路部の被害は干拓地盤上に宅地造成が行われた地盤での一様な液状化により生じたものと考えられる。

特徴的な現象として、1～3丁目、7丁目、8丁目（北側）においても被害が生じていることを踏まえると、地下水位以浅の管路であっても被害があること、液状化とそれに伴う道路地盤の著しい水平移動により塩化ビニル管も大きく水平変位していること、地下水位を大きく上回り地表面まで浮上していることなどが挙げられる（他にも同様の被害報告²¹⁾）。被害が甚大な4～6丁目、8丁目（南側）の被害件数を過去の地震被害実

績を基に作成された既往の被害件数予測式²²⁾により予測すると、口径50mmの場合に1kmあたり2.57件の被害件数となる。この場合、既設管路を使用することで比較的早期に復旧可能と考えられるが、実際の被害は、管路全体が長い距離に渡って浮上、露出し全く使用できない状態となっていた。そのため、既往の評価式によりこの地域の被害件数を想定し、応急給水計画や応急復旧計画を検討することは困難と考える。

なお、図-11に示すように地区によって被害の程度が大きく異なる要因としては、非液状化層の厚みの違いによる水平変位量の違いや、噴砂等による地表面変位の違いが考えられる。

このように4～6丁目、8丁目（南側）の被害が甚大となった要因は、以下に理由により図-12のように考える。

- 管路の露出は歩道部の噴砂が多量に堆積する箇所において一様に見られる
- 噴砂は車道部に比べ歩道部に集中している
- 塩化ビニル管は表-2に示すように、液状化土に比べ単位体積重量がかなり小さい

すなわち、周辺地盤の液状化による噴砂、噴水が、締固めの程度が低く、周辺地盤に比べ密度が低い上下水道管路周辺の埋戻し砂を経由し、舗装厚の小さい歩道部の舗装破壊箇所から集中的に地表に噴出したことにより、管路が一様に浮上したものと考えられる。

d) 千葉県浦安市埋立て地区・場外管路（送配水管路）

図-13に示すように、直線管路部の被害は埋立て地盤での液状化による水平方向の地盤ひずみの増大に起因すると考えられる。特に、道路地盤や歩道地盤の突き

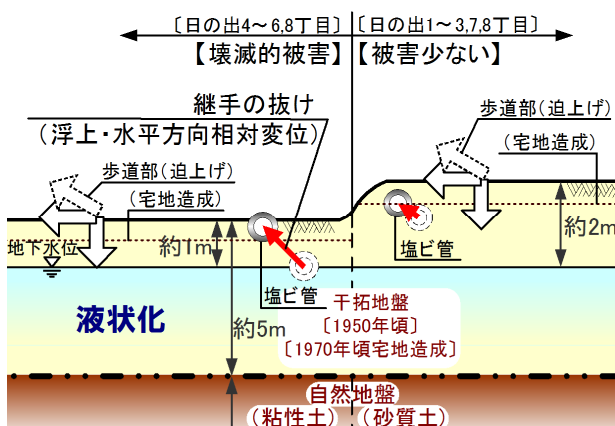


図-11 管路被害と液状化イメージ図（場外管路・日の出地区）

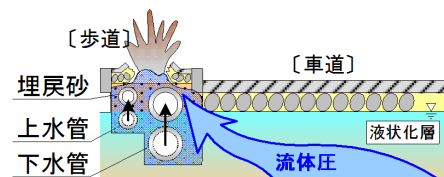


図-12 管路浮上要因のイメージ

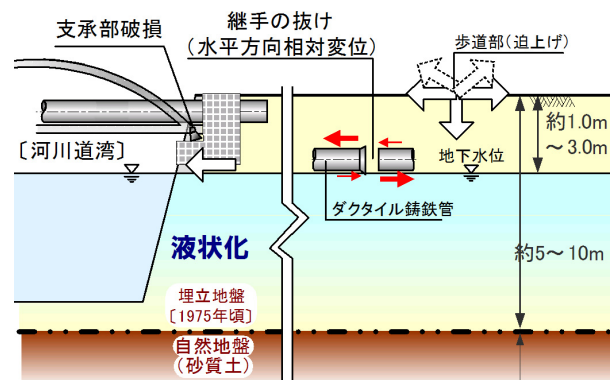


図-13 管路被害と液状化イメージ図（場外管路・浦安市）

上げ現象, 迫り上げ現象^{12), 20)}による管路被害への影響も大きいと考える。

管路の多くは, 地下水位付近あるいは以浅にあったと考えられ, 特に被害の甚大な今川・美浜地区では, 地盤データ¹²⁾から地下水位がGL-2m程度以深と想定されるので, 多くの管路が地下水位以浅にあったと考える。これらの管路継手部の被害要因としては, 水平方向の大きな相対変位が支配的と考えられ, 浮上や沈下などの鉛直方向の変位の影響はそれよりも小さいと考える。このような被害は護岸周辺に被害が集中しておらず側方流動によるものではないと考える。既往の分析によると¹⁸⁾, 被害要因は液状化層下面の傾斜部や幹線道路等構造物近傍での地盤剛性境界付近において, 液状化による顕著な地盤の揺動に伴い地盤ひずみが増幅したことによるものとしている。これらの被害形態において注目すべきことは, 地下水位以浅にある管路は周辺地盤の拘束により, 地盤変位の影響を大きく受ける可能性があることである。

なお, 被害件数は液状化による地盤沈下量と比例しており, 沈下量10~30cmの箇所での被害が最も多い²⁰⁾傾向があるが, それに伴う管路の鉛直方向の継手被害については確認できなかった。このようなことから, 地下水位以浅地盤も含めた埋め立て地盤全体における液状化に伴う水平方向の地盤揺動の影響が大きいと考える。

水管橋では水管橋橋台の移動により, 周辺地盤の側方移動の影響を受け, 支承部破損等の被害が生じた。

(3) 設計実務を行う上での留意点

前項の被害の実態に関する考察を踏まえ, 今後の上水道管路の耐震設計や耐震対策を検討する上での留意点として, これまでの上水道管路の設計実務では想定していない事象や, さらに注意が必要と考えられる事象などについて整理する。

a) 地下水位以浅にある管路の被害

上水道管路の設計実務に用いる「水道耐震指針」²⁾では, 地下水位以下の管路に対して浮上りの検討を定める一方, 地下水位以浅の管路に対しては, 被害の可能性や対策の必要性に関する具体的な記述がない。しかしながら, 今回の調査では地下水付近や以浅に設置された管路でも, 顕著な水平移動や沈下あるいは浮上などの被害が確認された。これらの被害は地下水位以深の管路の被害と明瞭な違いはなく, 例えば, 地下水位付近の管路であれば, 下部地盤の液状化に伴う地下水位の上昇により, 周辺地盤が液状化した可能性が考えられる。

地下水位よりも十分浅い位置に設置されていたとしても, 下部地盤の液状化によって水平方向の変位が増

大したり(浦安市埋立て地区など), 間隙水圧の消散や噴砂などによる地盤全体の沈下によって, 下方へ強制的に引き込まれたりすることも考えられる(鰐川浄水場など)。また, 噴砂や噴水によって, 地下水位以浅の管路が地表に押し上げられたと考えられる被害も確認されている(潮来市日出地区)。

一般に上水道管路の土被りは1.2m程度であり, 地下水位以浅に設置された管路が比較的多いが, 特に下部地盤に液状化の可能性がある場合は, 水平あるいは鉛直方向への過大な変位の可能性を考慮した安全性の評価が必要である。

b) 管路の塩化ビニル管の著しい浮上

単位体積重量が軽い塩化ビニル管は, 地下水位以浅にある場合, 設計実務では浮き上がりの安全性評価も実施しないが, 今回, 塩化ビニル管が地表面まで浮上する被害が確認された。このような壊滅的な被害の場合, 既設管路全体が使用できず, 応急復旧として全路線仮設管路の布設が必要となるため, 復旧時間が長期化する可能性があり, 適切な復旧材料の備蓄や復旧体制の準備が必要である。

c) ダクタイル鋳鉄管の沈下

ダクタイル鋳鉄管路は口径等によっては, 液状化地盤に比べて単位体積重量が小さいものもあるが, 今回の被害では, 地盤と一体となって沈下したと見られる被害が多く確認された。そのため, 特に浄水場などの構造物周辺では, 管路の埋設深度と地下水位の位置関係や, 管路の単位体積重量などにとらわれず, 液状化による沈下を考慮することが重要である。また, このような沈下被害だけでなく, 地震時の地盤揺動による管路の水平方向の脱管が複合的に発生する可能性を考慮する必要があると考えられる。今回の調査では確認されていないが, 周辺地盤が液状化する可能性があり, なおかつ周辺地盤よりも単位体積重量が軽い管路については, 浮上りの可能性も検討すべきであることは当然である。

d) 構造物取り合い管路の評価

液状化に伴う著しい管路の沈下を考慮した, 構造物取り合い部の安全性評価が重要である。構造物取合い部での抜けは, 浄水場の運転停止や減水が長期に及ぶ可能性がある。現状の実務レベルでは, 液状化に伴い構造物取り合い部に生じる管路の相対変位量や作用力の評価が困難であり, さらなる研究が必要と考える。今回の調査結果を踏まえると, 標準的な伸縮可とう管の許容変位量を大きく上回る相対変位量(主に沈下量)が生じることも考えられ, 新設や既設の更新を行う場合は, 想定変位量を超えた場合にも脱管しにくい伸縮可とう管の採用や, 取り合い部だけでなく管路線全体で変位に追随する等の対応が必要である。

e) 液状化による地盤沈下量の評価

上記の構造物取り付け部の評価に係る液状化に伴う地盤沈下量は、噴砂の影響などもあり、下水道施設指針³⁾に記述されている液状化層の5%を大きく上回る場合もあることに留意が必要である。

f) 埋戻材料の液状化

浄水場などの設計実務では、周辺の自然地盤を対象に液状化の影響を評価することがあっても、構造物周辺の埋戻し材料の液状化評価を想定しない場合が多いと考えられる。今回、特に埋戻し土の液状化被害が甚大であったことも踏まえ、その安全性評価が重要と言える。

g) 離脱防止金具の液状化対策としての効果

耐震性適合基準では非耐震管路であるダクタイル鋳鉄管路(K形等)であっても、図-2に示すような離脱防止金具を既設管路の継手に追加設置することで被害を防止、抑制できることも考えられる。

この対策が実現できれば、既設管路の有効活用が可能となる。ただし、その実現には液状化による管路挙動の評価方法や、その使用材料の選定、および使用方法について技術的な検討を十分に行う必要がある。

h) 舗装路盤厚さの影響評価

歩道や宅地道路などでは、主要幹線道路部に比べて舗装路盤が薄く、なおかつ路盤下にある管路周辺の埋戻し砂の締固めが十分でない場合、潮来市日の出地区で見られた管路被害のように、噴砂や噴水によって埋設管路が地上に押し出される可能性がある。このような被害形態では、管路の浮上変位量が著しく大きくなり、管内への噴砂の侵入や道路面への噴砂の堆積など、震災後の応急復旧の妨げになる場合がある。そのため、舗装路盤厚さを大きくすることで路盤強度を高めたり、浦安市の歩道部のように舗装下面へ砕石(ドレーン材)を設置したりするなど、噴砂や噴水の影響を緩和し管路の被害規模の抑制や応急復旧の敏速化を考慮することが望ましい。

i) 応急復旧時間

液状化による被害の場合、多量の噴砂や噴水が応急復旧の障害となるため、液状化が要因となっていない管路被害と比べて、復旧時間を長めに想定しておく必要がある。

j) 宅地造成地での被害件数

現在、上水道管路の耐震化優先度の評価などに用いられることが多い管路の被害件数予測式²⁾は、管路網のマクロ的な評価を目的としていることもあり、詳細な地盤情報は評価しないことから、宅地造成地での液状化による被害件数を小さく評価する場合がある。そのため、宅地造成地での被害件数の精度を高めるための被害件数予測式の改良が必要な場合があると考えられる。

6. 既設管路の利用を目的とした液状化対策に関する考察

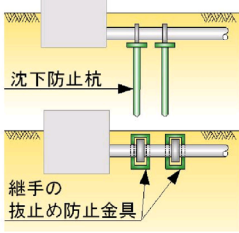
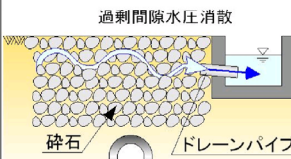
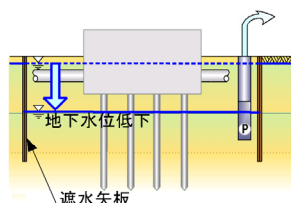
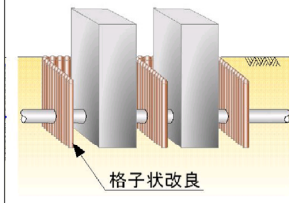
今回の被害事例調査の対象と同様の条件下にあり、液状化の影響により甚大な被害が生じる危険性のある浄水場内の管路、あるいは公道にある管路網は多数存在すると考えられる。水道事業体の多くは、人口減少に伴う水道料金収入の減少が予想されることもあり、耐震化への巨額な投資は現実的に難しい。また、既設浄水場などでは施設の運用を停止することができず、耐震管路への更新が困難なケースも多い。

このような中、既設管路の有効活用を考えると、今回広域液状化対策の実施に関するヒアリングを実施した尼崎市²⁾、浦安市⁹⁾、および潮来市¹³⁾などでの宅地や道路施設、下水道管路等を含めた宅地一帯の液状化対策の適用や、新工法の開発も必要になると考えられる。これらを視野に入れた対策案が、表-4に示される方法である。現時点では上水道施設への適用には課題があり、効果が明確でないものもあり、今後の研究や開発などが重要である。

しかしながら、こういった広域的液状化対策や新工法については、実現できれば有効性も大きい。例えば、非耐震管路への離脱防止金具の設置による既設管路の抜け出し防止が可能となれば、既設管路の有効活用と施設運用を継続しながらの施工が可能となる。路盤厚さの確保により噴砂を抑制し応急復旧速度の向上が可能になれば、重要度の低い配水管の支線管などの事後対策も考慮した総合的な対策としても有効である。

広域液状化対策となる地下水位低下工法は、浄水場内の輻輳する管路(電気ケーブルや薬品移送管路も含む)を構造物と併せ一括して対策でき、非常に有効と考えられる。さらに、場外の公道下管路では被害が宅地造成地などに集中する傾向もあることに注目し、対策エリアの絞り込みができれば適用性が高くなるものとする。格子状地盤改良については、対策規模が比較的小さくなるが浄水場内の特定施設への適用の可能性が考えられる。

表-4 既設管路の液状化対策案のイメージ

	個別対策	全体対策		
	継手の補強	事後対策・噴砂抑制対策	地下水位低下工法	格子状改良工法
対策イメージ図				
主な対策メカニズム・効果	<ul style="list-style-type: none"> 既設管路の継手や伸縮可とう管において金具や杭等を設置し抜け止め防止。 	<ul style="list-style-type: none"> ドレーン材により水圧を消散させることにより地表面への噴砂の堆積を抑制し応急復旧を進める。 密実な路盤による揺れの控束効果による地表面の変位を抑制する。 	<ul style="list-style-type: none"> 浄水場内全体や宅地造成地等を対象として広域的に地下水位を低下させ液状化を阻止、又は抑制する。 	<ul style="list-style-type: none"> 単独、又は複数の施設の周囲を格子状に地盤改良し、液状化の影響を抑制する。 確実に液状化の発生を防止できる可能性がある。
適用の制限	<ul style="list-style-type: none"> 管体強度不足(腐食含む)には適応できない。 深度の大きい管路の場合、管路更新との費用差は小さい。 対策継手位置の特定が容易でない(場外管路は適用性が低い) 	<ul style="list-style-type: none"> 液状化現象として、地盤変状・沈下等を防止することは出来ない。 主に事後対策として有効。 	<ul style="list-style-type: none"> 地下水位低下に伴う地盤沈下が顕著な場合、様々な施設に障害が生じ、また、基礎杭の場合、損傷の危険性がある。 地下水に環境基準を上回る有害物質を含む場合は適応できない。 	<ul style="list-style-type: none"> 建物直下の施工ができず平面規模の大きい池状構造物には適用困難 地下埋設物が多い場合適用困難 浄水場全体や場外管路には適用性が低い。
実現に向けての課題	<ul style="list-style-type: none"> 管体の挙動、管への作用力、及び抜け止め阻止力が明確でない。 対策用材料の設計法 	<ul style="list-style-type: none"> 砕石の設置範囲と効果の関係が明確でない。 道路管理者との調整 	<ul style="list-style-type: none"> 地下水位低下量と対策(浮上、水平変位、沈下)効果の関係が明確でない。 地下水位低下に伴う地盤沈下の評価方法 	<ul style="list-style-type: none"> 平面的な改良規模と対策効果の関係が明確でない場合がある。 既設埋設物周辺の地盤改良方法 既設管路継手からの改良材の侵入による水質劣化が懸念。
適用性が高い管路条件	<ul style="list-style-type: none"> 浄水場内のダクト用鉄管 	<ul style="list-style-type: none"> 浄水場内・場外における被害抑制対策・事後対策、管種は特定しない。 歩道部の塩化ビニール管の浮上対策 	<ul style="list-style-type: none"> 浄水場全体又は、地域一帯の対策 管種は特定しない 	<ul style="list-style-type: none"> 浄水場内の特定施設の対策 管種は特定しない

7. まとめ

本調査では、液状化による著しい地盤変状などに伴う管路被害により、水道システム全体に甚大な被害が生じることが改めて確認できた。そのため、上水道における耐震化事業においては、液状化に起因する管路の安全性評価と対策は、何より最優先で検討する必要があると考えられる。さらに、地下水位が浅にある管路の被害や構造物周辺での埋土材の液状化による著しい被害、および汎用的な伸縮可とう管の許容変位量を上回る沈下の発生など、現状の設計実務において必ずしも対応できているとは言い難い被害実態を確認したことから、これらの実態も踏まえ適切な対応が重要である。

一方、液状化に起因する上水道管路の被害形態は多種多様であり、液状化と管路被害の関係も非常に複雑である。被害メカニズムを明らかにし、それを踏まえたより合理的な対策工法の適用や開発は、今後の詳細な被害分析や研究に委ねることになる。

著者らは、対策コストの低減、耐震化の早期達成を主な目的として、より合理的な対策工法案について検討していきたいと考えている。その一つとして、今回の調査で水道システム全体に甚大な影響を与えた構造物周辺地盤の液状化に伴う管路の沈下被害に注目し、どのような力が管路に作用するのか、既設管路の使用

を前提としてその作用を軽減するような効果的な対策はないかなど、遠心模型実験装置を用いて詳細な分析を行う予定としている。

謝辞：本研究において実施したヒアリング調査では、千葉県水道局、浦安市、潮来市、鰐川浄水場に加えて尼崎市のご担当者の皆様より、多くの貴重な情報をご提供頂きました。また、潮来市へのヒアリングでは中日本建設コンサルタントの皆様にそれぞれご協力頂きました。本研究は土木学会地震工学委員会「水循環NW施設災害軽減対策研究小委員会（小委員長：金沢大学・宮島昌克教授）」の活動として実施したもので、小委員長をはじめ委員各位には多くのご助言を頂きました。記して謝意を表します。

参考文献

- 1) 例えば, 厚生労働省健康局水道課: 東日本大震災水道施設被害状況調査最終報告書, 2013. 3.
- 2) 例えば, 公益社団法人日本水道協会: 水道施設耐震工法指針・解説, 2009.
- 3) 例えば, 公益社団法人日本下水道協会: 下水道施設の耐震対策指針と解説 2014, 2014. 5.
- 4) 厚生労働省: 管路の耐震化に関する検討会報告書, 2007. 3.
- 5) 厚生労働省: 管路の耐震化に関する検討会報告書, 2014. 3.
- 6) 公益社団法人日本水道協会: 水道統計平成 23 年度版
- 7) 厚生労働省: 東日本大震災水道施設被害状況調査最終報告書, 2013. 3.
- 8) 厚生労働省: 平成 24 年度水道技術管理者研修 II. 東日本大震災水道施設被害状況調査の概要, 2012. 11.
- 9) 例えば, 浦安市液状化対策技術検討調査委員会他: 平成 23 年度浦安市液状化対策技術検討調査報告書, 2012. 3.
- 10) 例えば, 千葉県環境研究センター: 千葉県環境研究センター調査研究報告 G-8 号, 平成 23 (2011) 年東北地方太平洋沖地震時の房総半島における液状化・流動化現象, 第 1 報～第 5 報, 2012. 8.
- 11) 千葉県水道局: 東日本大震災 水道応急活動記録, 2013. 3.
- 12) 安田進, 原田健二, 石川敬祐: 東北地方太平洋沖地震による千葉県の被害, 地震工学ジャーナル, Vol.7, No.1, pp.103-115, 2012.
- 13) 例えば, 潮来市液状化対策検討委員会: 日の出地区液状化対策検討委員会報告書, 2013.
- 14) 鉾田泰子, 池尻大介: 鹿島地域の液状化による管路被害集中地域と地形変遷, 日本地震工学会論文集, 第 12 巻, 第 4 号 (特集号), pp.249-262, 2012.
- 15) 茨城県企業局: 東日本大震災 水道復旧の記録
- 16) 田中慎太郎: 液状化現象による浄水場被害の状況分析事例の報告, 技術報告集 第 27 号, pp.26-32, 一般社団法人 全国上下水道コンサルタント協会, 2013. 3.
- 17) 宮本勝利: 鰯川浄水場液状化現象による被害の状況分析, 土木学会誌, Vol.96, No.9, pp.53-55, 公益社団法人 土木学会, 2011. 9.
- 18) 石川敬祐, 安田進, 齊藤尚登, 岩瀬伸朗, 並木武史, 田中佑典, 畑中哲夫: (5-28) 東日本大震災における液状化地盤の管路挙動調査及び分析 (Ⅲ) -液状化に伴う地盤の剛性低下を考慮した地震応答解析-, 平成 26 年度全国会議 (水道研究発表会) 論文集, pp.346-347, 2014. 9.
- 19) 迅速測図 (農業環境技術研究所: 歴史的農業環境閲覧システム) <http://habs.dc.affrc.go.jp/index.html> (2014 年 9 月 16 日閲覧)
- 20) 岩瀬伸朗, 長田克也, 武田賢治, 畑中哲夫: (10-13) 千葉県水道局における東日本大震災を踏まえた取組み (Ⅰ) -液状化地盤における管路挙動の共同研究-, 平成 25 年度全国会議 (水道研究発表会) 論文集, pp.766-767, 2013. 9.
- 21) 香取光, 藤田伸宏, 飯篠実, 久保裕史, 増田嘉志, 椎名晃大: (10-6) 東北地方太平洋沖地震に伴う液状化による香取市水道管路施設の被害の特徴と復旧, 平成 25 年度全国会議 (水道研究発表会) 論文集, pp.752-753, 2013. 9.
- 22) 公益財団法人 水道技術研究センター: 地震による管路被害予測式 (改訂版), 2013. 3.
- 23) 田中佑典, 武田賢治, 畑中哲夫, 後藤大, 岩瀬伸朗, 並木武史: 東日本大震災における液状化地盤の管路挙動調査及び分析-千葉県水道局との共同研究に関する取り組み-平成 25 年度全国会議 (水道研究発表会) 論文集, pp.770-771, 2013. 9.
- 24) 諏訪靖二, 福田光治, 濱田晃之, 本郷隆夫, 執行晃: 液状化対策のための地下水位低下工法による実施例, 第 10 回地盤改良シンポジウム論文集, pp.213-220, 2012.10.
- 25) 茨城県企業局: 提供資料
- 26) 千葉県水道局: 提供資料
- 27) 潮来市上下水道課: 提供資料

(2014. 11. 17 受付, 2015. 2. 10 修正, 2015. 2. 21 受理)

HEARING INVESTIGATION FOR DAMAGE ON WATER SUPPLY SYSTEMS BY LIQUEFACTION DUE TO THE 2011 OFF THE PACIFIC COAST OF TOHOKU EARTHQUAKE, JAPAN

Katsutoshi MIYAMOTO, Kiyoshi SATO, Yasuhiko KONISHI, Tetsuo TOBITA,
Yasuko KUWATA, Yoshio SUNASAKA, Manabu MATSUHASHI,
Satoru TAKAHASHI and Junichi HIOKI

Occurrence of liquefaction in the wide range of Kanto plain has been reported after the great Tohoku earthquake. Tremendous damage associated with the liquefaction includes damage on residential houses, roads, and water and sewage systems. As professional engineers and researchers who design and construct water treatment and sewage plants and pipelines, and study geotechnical site conditions, the authors conducted investigation through interviewing with the responsible personnels in Chiba Prefecture, Urayasu city, Itako city, Wanigawa water treatment plant, and Amagasaki city which suffered severe damage at the 1995 Hyogoken-Nanbu earthquake. Based on the hearing investigation, analyses are made on characteristics of those damages due to liquefaction and local site conditions and some measures for mitigation are introduced.