

地震発生確率はCornellの手法³⁾を用いて東京湾中央部における危険度解析を行い、得られたハザード曲線から求めた。アテニュエーション式は亀田によって提案された式⁴⁾を使用した。被害確率は、地盤の卓越周期から得られる地震時の地表面変位のばらつき値のを用いる西尾の方法⁵⁾により求めた。地盤の分類は σ_{275} (最大地表面加速度が275galの時の σ の値)によって行った。被害額RCは、1箇所の破壊によって埋設管を1本(6 m)交換するとし、(破壊率) \times (布設延長) \times (6 mの布設替えに必要な費用)から求めた。

$$(c) \text{間接損失費} \quad \text{DIEC} = \sum_i p(A) EEC(N_i^*(A), ST)$$

ST:事業者のとる復旧戦略 EEC(N, ST):破壊形態Nと復旧戦略STが与えられたときの間接被害額 EECは、供給停止によって生じた利用者の生活困難を考えた。生活困難は、自治体等の緊急給水によって通常の使用水量が供給されれば解消されるものと考え、EECを(1人1日の水の使用量(0.25m^3)) \times (1m³あたりの緊急供給費) \times (累積供給停止人口)とした。累積供給停止人口は、埋設管の被害の発生数をポアソン分布、復旧時間は復旧率一定の指數分布として与え、星谷の順次復旧の方法⁶⁾を用いて得られる復旧曲線から求めた。

3. 計算例 表1に示した簡単なシステムに対して費用リスク分析を行った。埋設管の諸元は表2に示す。布設替え前のシステムは、全て普通継ぎ手を有するダクタイル鉄管の埋設管網からなり、入力される地震動強度はシステム内で一定とした。布設替えは、普通継ぎ手を有する管から耐震継手を有する管へ行うとし、給水人口ー埋設管布設延長比が大きく、ソースに近いサブシステムの順に行なった。この結果、地盤のよいシステムでは、布設替えを行う有効性はみられず、地盤の悪いシステムについては、総期待損失を最小にする布設替え長さが存在することが示された(図3)。

4. むすび この研究で求めた最適布設替え距離は、いくつかの仮定の上で求められたものであり実際のシステムに適用するためには細部にわたる検討が必要である。また、ライフラインの地震対策は地震対策のみで行われることは少なく、通常の作業に耐震要素の付加という形で行われることが多い。このため地震対策と通常の事業者の業務との関係を考えていくことが必要となろう。

謝辞 本研究を行うにあたり、大阪市水道局の河谷幸夫氏に有益な御助言と貴重な資料の提供を頂きました。記して感謝の意を表します。

参考文献: 1)吉川徹志・能島暢呂・亀田弘行:都市ライフライン系における地震防災システムの基本構造の分析.都市耐震センター研究報告別冊第2号, 1989. 4. 2) Isovama, R. and Shah, H. C., "Seismic Risk-Investment Analysis for Water Supply Systems", Proceeding of the 6th Japan Earthquake Engineering Symposium, pp. 2033-2040, 1982. 3) Cornell, C. A., "Engineering Seismic Risk Analysis," Bulletin of the Seismological Society of America, Vol. 58, No. 5, pp. 1583-1606, 1968. 4) (社) 防災研究協会 日本原子力研究所:地盤動強度減衰式に関する検討(1), 1990. 5) 西尾宣明:埋設管の地震時被害率予測法に関する一提案 土木学会論文報告集, 第316号 pp. 1-9, 1981. 6) 星谷勝・宮崎正敏:上水道システムの地震災害復旧の戦略と予想.土木学会論文集, 第331号, pp. 45-54, 1983.

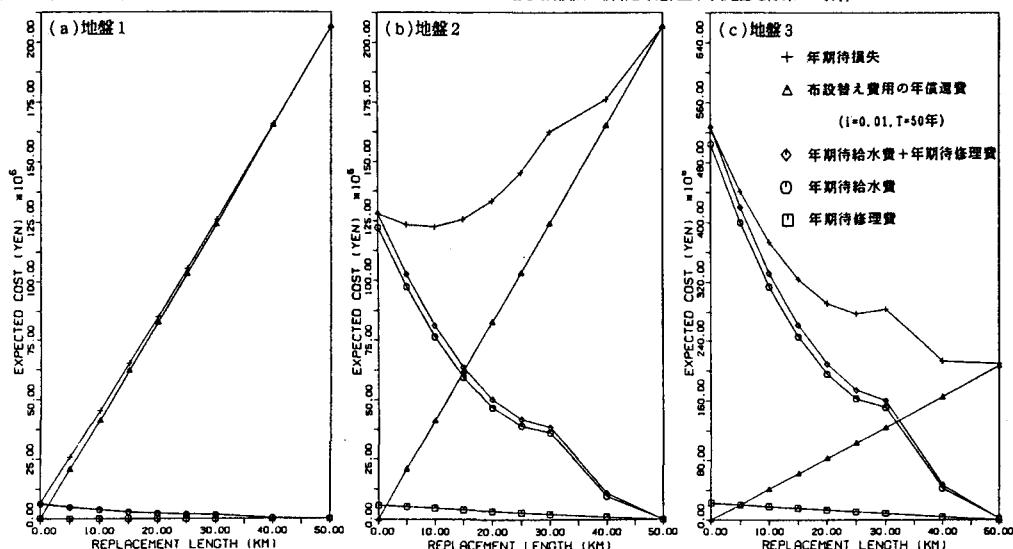


図3 サブシステムの布設替え距離による年期対損失の変化