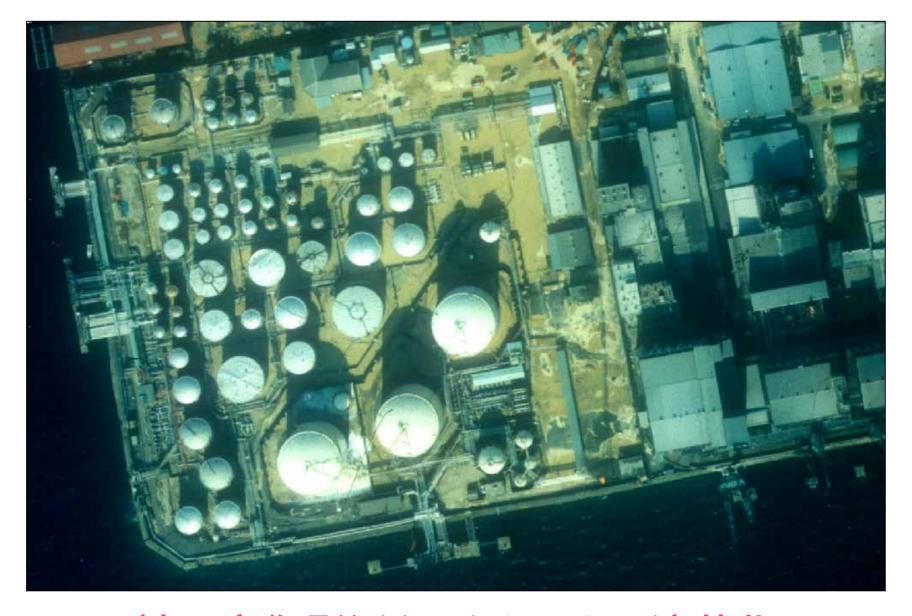
臨海コンビナートの耐震性

早稲田大学 濱田 政則

- (1) 液状化および側方流動に対する耐震性
- (2) 長周期地震動に対する危険物·高圧ガス貯槽 の耐震性

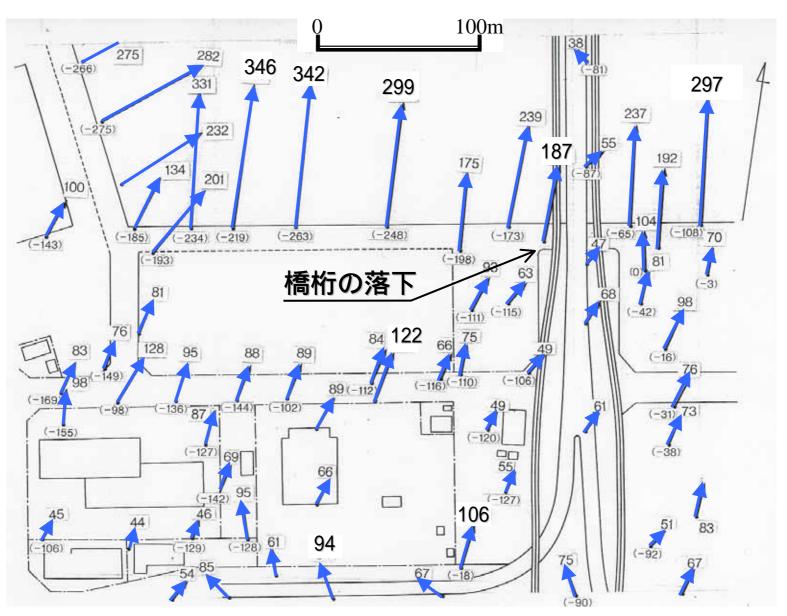


神戸市御影浜タンクヤードの液状化 (1995年兵庫県南部地震)

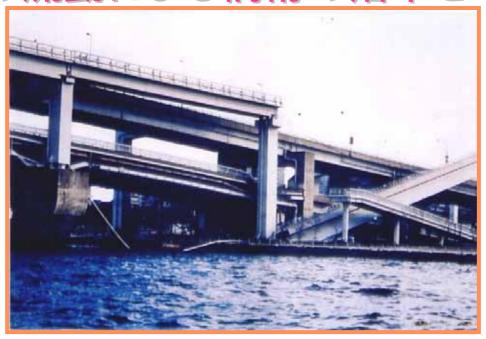


- 液状化による側方流動 (1995年兵庫県南部地震)

液状化地盤の流動 (1995年兵庫県南部地震,六甲アイランド北岸)

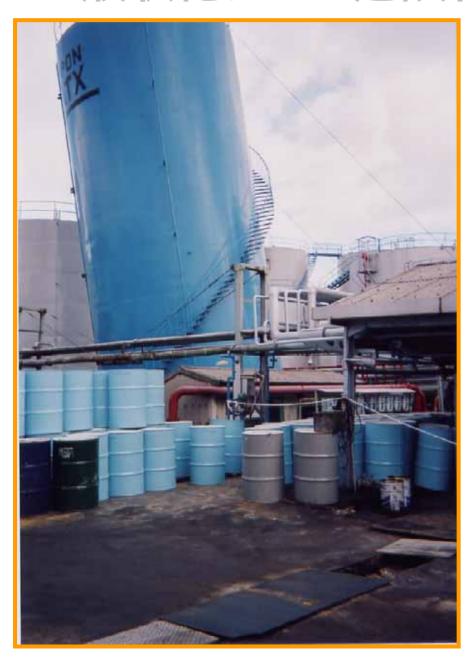


地盤の流動による橋桁の落下と地割れ

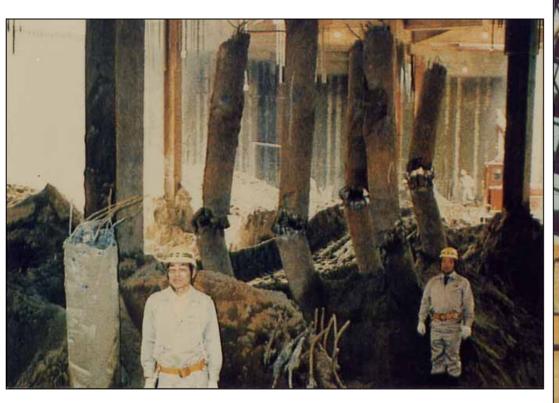




液状化による危険物貯槽の傾斜と移動



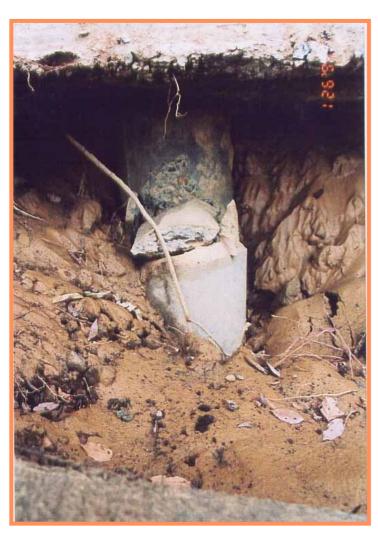






旧NHKビル基礎杭の被害(大成建設・河村氏提供)

流動による基礎杭の被害 (1995年兵庫県南部地震)











地盤の圧縮ひずみによる埋設管の座屈 (1964年新潟地震)

側方流動に関する研究

- (1) 側方流動による地盤変位(水平変位,沈下)の推定
 - ・ 側方流動発生のメカニズムの解明
 - ・ 地盤変位予測手法の開発

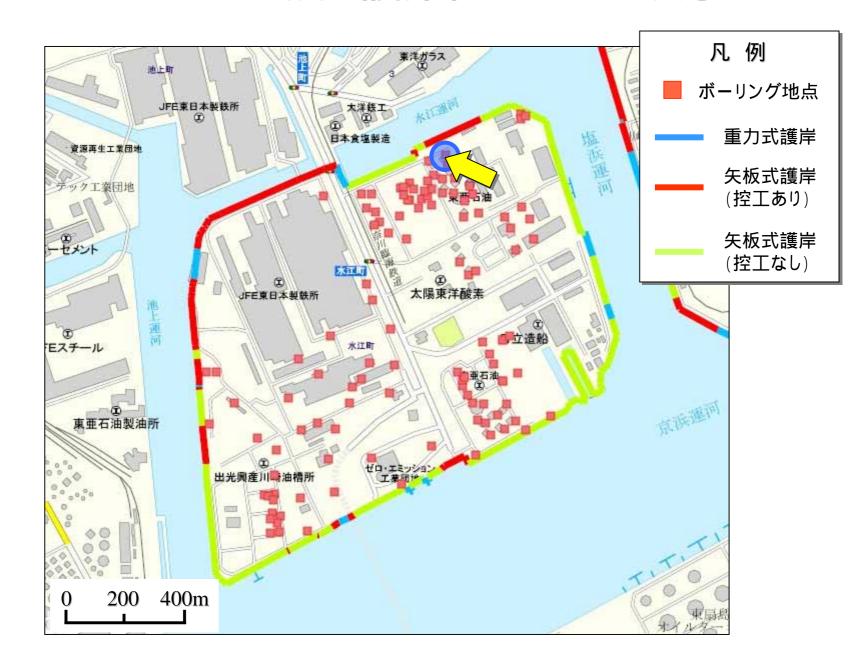
- (2) 側方流動に対する構造物の耐震設計法の構築
 - ・ 基礎構造の設計法(流動外力の評価,基礎の極限耐力)
 - ・ ライフライン埋設管路,地中構造物の設計法
 - ・ 既存構造物の側方流動に対する補強方法

埋立コンビナート地区側方流動予測の事例

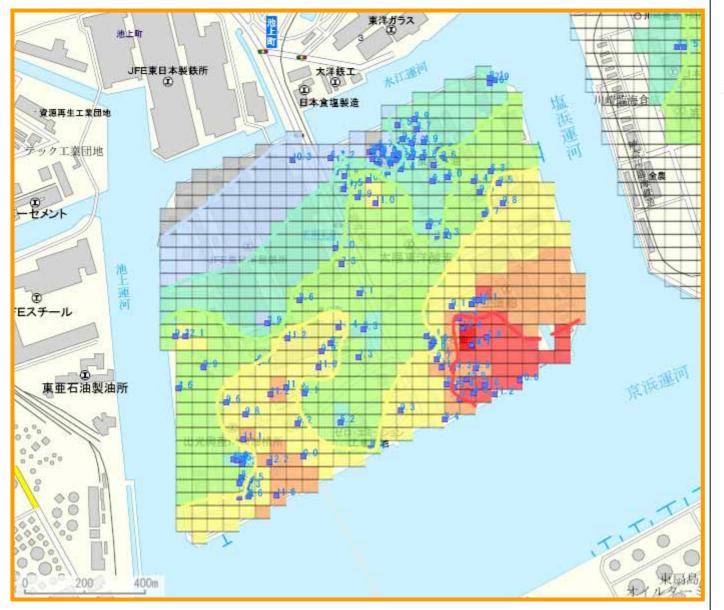




ボーリング地点と護岸位置のGIS表示



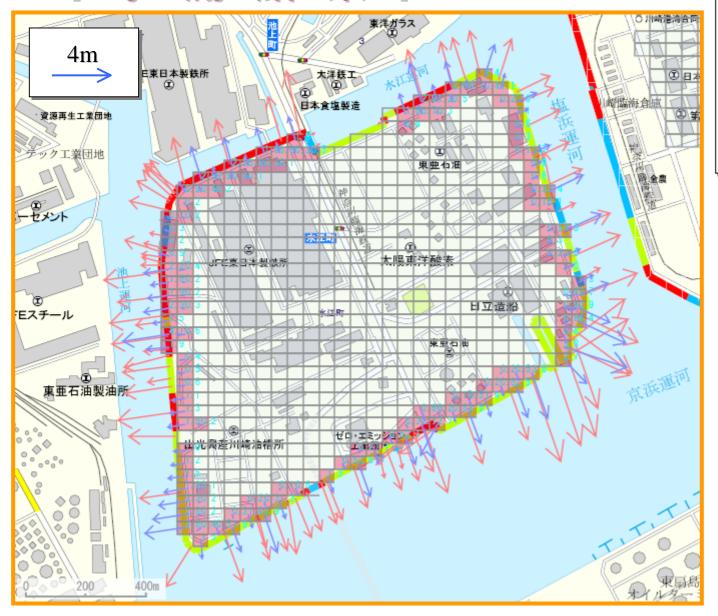
【予測結果】



液状化層厚(水江地区)

凡例 合計液状化層厚(m) 4.5 ボーリング地点 合計液状化層厚 (コンターライン) 6m 7m 8m 9m **12**m 合計液状化層厚(メッシュ) 6m 7m 8m 9m 9 ~ 10m $10 \sim 11 \text{m}$ 11 ~ 12m 12 ~ 13m

【予測結果】

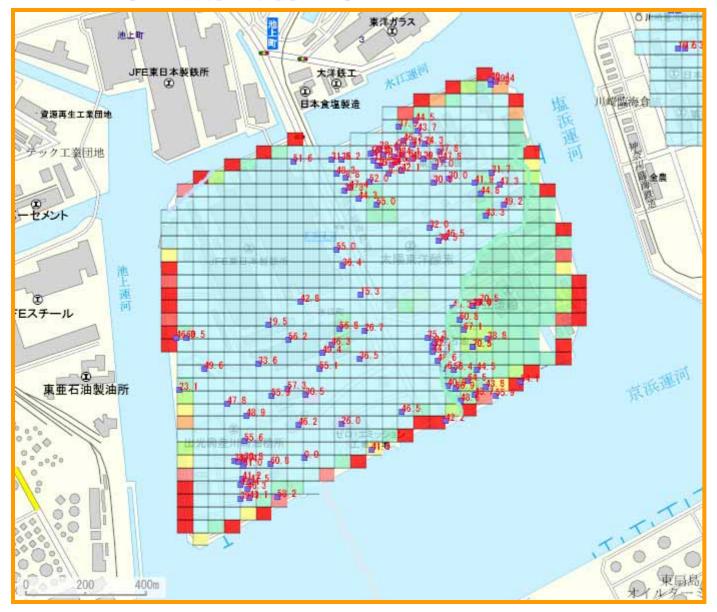


凡 例
< 護岸の移動量
< 地盤の流動量
< 流動するメッシュ

流動しないメッシュ

護岸および地盤の水平変位(水江地区)

予 測 結 果 】





地盤の沈下量(水江地区)

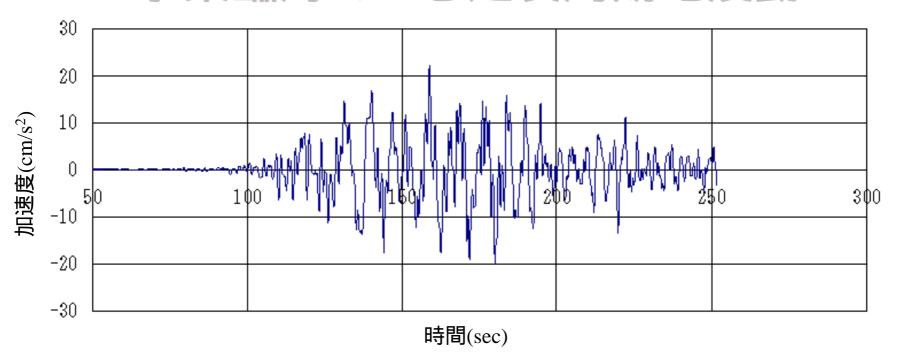
長周期地震動による危険物・高圧ガス貯槽の被害

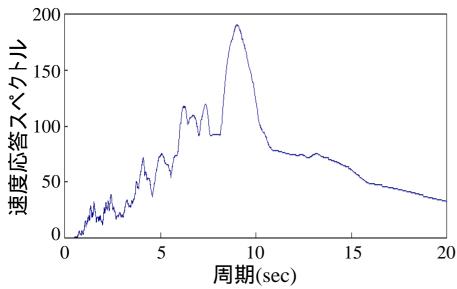






京葉臨海での想定長周期地震動





解析条件(東京大学地震研究所古村助教授による)

東南海地震,東海地震同時発生(M=8.2)

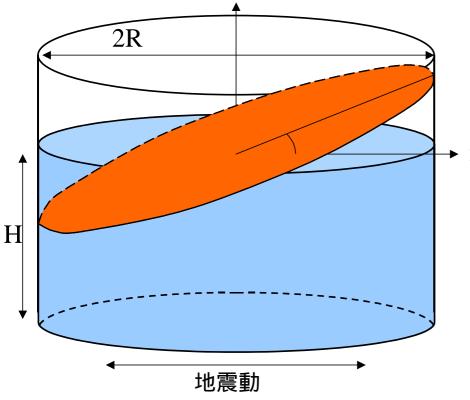
震源モデル: 東海地震;中央防災会議による

東南海地震;菊池による

関東平野の深い地盤構造:

基盤岩 (D_s=3km/s) より上を3次元にモデル化

浮き屋根式貯槽の液面上昇高の解析



H:液面の高さ

2R:タンクの直径

g:重力加速度

タンクの 直径

T,:内容液のスロッシングの1次周期

$$T_1 = 2\pi \sqrt{\frac{2R \times \coth(3.68 \times H/2R)}{3.68 \times g}}$$

液面の

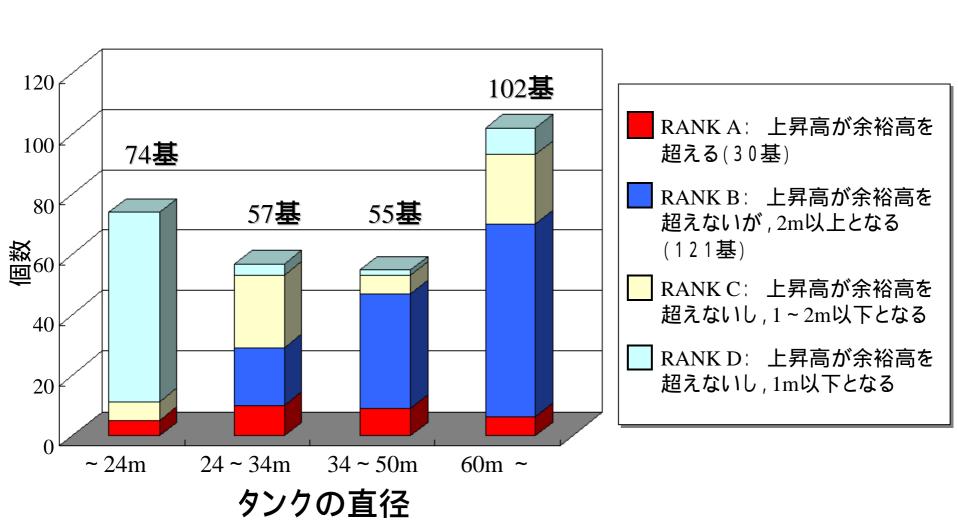
高さ

固有

周期

	2R (m)	H (m)	T1 (sec)
地震動	30	10	6.2
	30	20	5.7
	50	20	7.8
	50	30	7.4
	80	20	10.9
	80	30	9.9

京葉臨海コンビナート浮屋根式貯槽(総数288基)の 液面上昇高の事例



長周期地震動に対する構造物の耐震性

土木学会と建築学会による共同研究(平成15~17年)

