

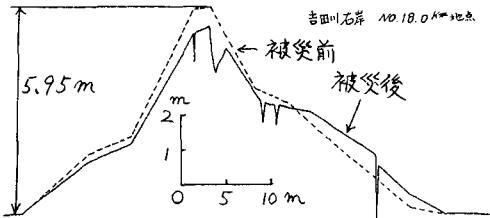
建設省土木研究所 正員 谷口栄一
 " 正員 佐々木康
 " 正員 館山悟

1. まえがき

1978年6月12日に発生した宮城県沖地震($M=7.4$)は仙台、石巻周辺の河川堤防に沈下、亀裂、崩壊等の被害をもたらした。特に軟弱地盤上に築堤された吉田川の山崎堤防は約4kmにわたって大きな被害を受けた。ここでは吉田川堤防の被害の特性についての調査結果を報告する。

2. 調査方法

吉田川の山崎地区について地盤の土質調査(ボーリング、サウンディング)を実施すると共に築堤履歴、過去の被災履歴に関する資料を収集した。また、安定解析を行なった。



3. 調査結果

図1は被災後の堤体横断面を示している。山崎堤防の高さは約6mであり、今回の地震による最大沈下量は2mであった。左岸堤防の縦方向のクラックが多数見られたが、天端におけるクラックの最大幅は60cmであった。右岸堤ににおける亀裂はほとんどの場合堤内側小段付近に生じた。図2は、吉田川における今回の地震による被災分布および過去の出水時の破堤、漏水箇所を示している。図2によると地盤の被害は右岸に集中しており、左岸では沈下、崩壊ほとんど見られなかった。図3、図4はボーリングおよびサウンディングにより得られた土質横断図および横断図である。本地区は深さ5mまでが砂と軟弱な沖積粘土の互層によっており、その下に厚い粘土層(厚さ10~20m)が堆積している。土質横断図によると右岸と左岸における地盤の土質条件に大きな差は見られない。従ってサウンディングによっては区別することが出来ないが、地盤の動的特性には何らかの変化があるものと思われる。

吉田川においては戦後の大出水のために大被害を受けたため昭和24年より引堤、増補の工事が実施されてきた。図2には1日堤防と現堤防の位置が示されており、最大20~100mの引堤が行なわれている。図5は堤防の断面図を示しており、左岸堤では旧堤に腹付けするように新堤が築堤されているが右岸堤では全く別の位置に築堤されている。このことが右岸堤に被害が多かったことと関係があるのではないかと思われる。なお堤体材料としては旧堤、河床材料、山土を用いており主として砂質土せらばっている。

図6は右岸堤の地震前後ににおける標高を示している。山崎堤防は築堤工事中に沈下やすべりによって施工は困難を極めた地盤であるが、図6によれば堤防完成後も沈下が引き続いている。図6において静的荷重による沈下量の大きい15.5kmから17km付近においては今回の地震による沈下は16km付近を除いて比較的小く、静的荷重による沈下の小さい17kmから18kmの区间においては今回の地震によつて大きな沈下量が発生している。このことは比較的粘土層の薄い区間の被害が大きかったことを示している。

17.2~18km付近の堤内地盤法尻におけるサウンディング結果を基に想定した平均的な地盤特性と強度特性に対して堤体のすべりの安全率はかなり低く、水平震度0.5程度の地震力に対して安定性が失われた結果になつている。最後に本調査に多大の御協力をいただいた建設省東北地方建設局北川上下流工事事務所の関係者各位に對し深く感謝の意を表す。

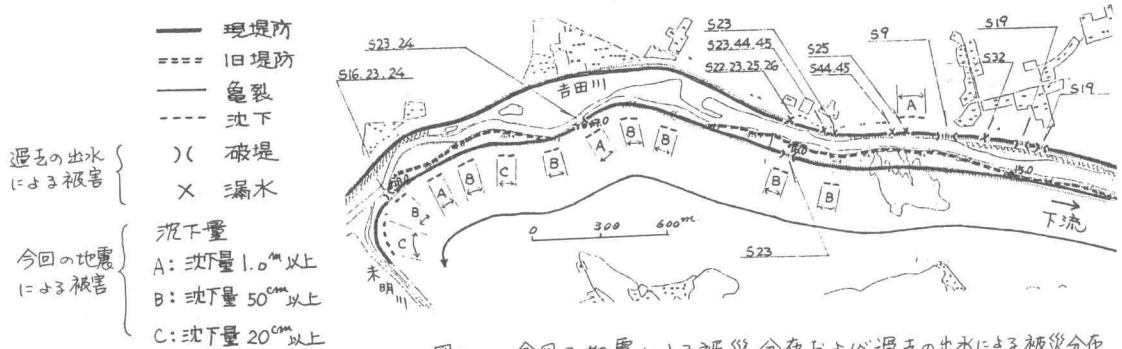


図2 今回の地震による被災分布および過去の出水による被災分布

S23：昭和23年に被災したこと示す。

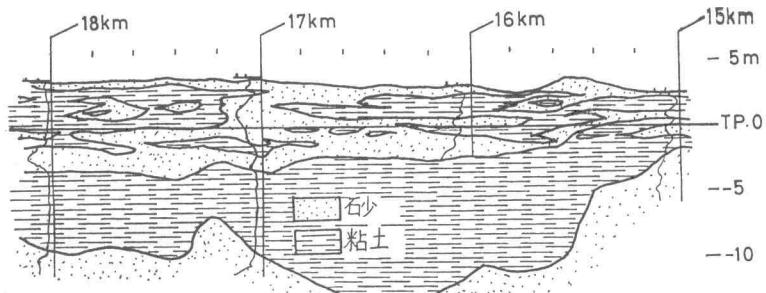


図3 地質縦断面図 (吉田川右岸)



写真1 堤防被害状況(吉田川右岸17.5km)

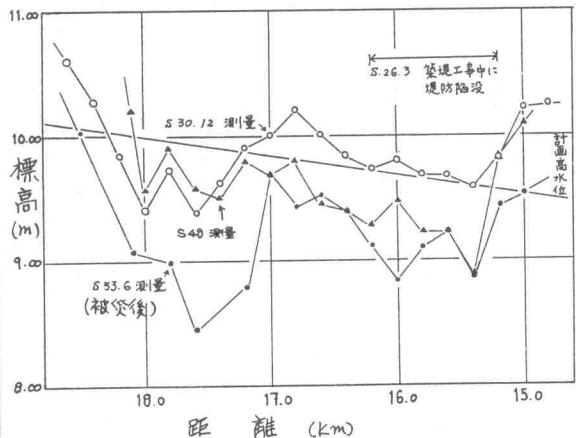


図-6 調査区间堤防縦断図(右岸)

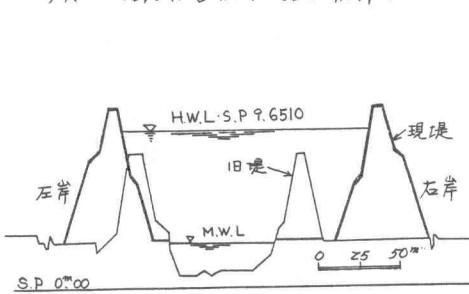


図5 堤防断面図(吉田川 15.8 km)

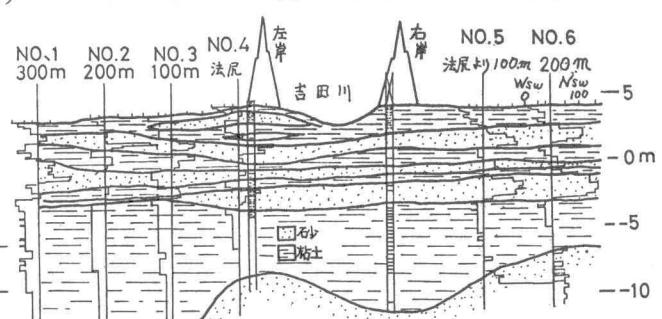


图-4 地質構造面圖

(17km 800地点 横断方向)