

III-139 1978年宮城県沖地震による仙台市緑ヶ丘造成地の被害特性

(株)復建技術コンサルタント

東北工業大学

仙台市開発局

佐藤 淳

浅田 伸江

小次 初美

1. 要旨 1978年6月12日の宮城県沖地震によって、仙台市西南の丘陵地帯を造成した緑ヶ丘団地に特に集中的な被害が発生したが、仙台市では一次災害の恐れもあり、緊急に土地質、地下水、変状などの調査を実施したが、この結果、地震後に累積傾向のある大きな地盤ひずみが観測され、しかも盛土下の岩盤中でも計測された。従つて地震により基盤も含むすべりが説明される可能性が強いたと判断された。この地区にどのような地盤波が作用したかについて述べるデータはないが、調査によつて、明らかになつた地盤条件や地盤構造的のいわゆる素因となりうるような原因があり、今回の被害が單に充填方法の不備による災害であるともいえないもので、これを報告する次第である。

2. 緑ヶ丘地区の地形地質の概要 この地区は青葉山丘陵と呼ばれる台地性の丘陵の一角を造成したものである。地区の東側には二ツ沢と呼ばれる沢があり、この左岸には仙台放送、NHKのテレビ塔のある大年寺山がある。これは北が鮮層地すべり、南が風扇層地すべりと呼ばれる地すべり地帯が存在している。この緑ヶ丘には二つの支沢があり、今回の災害の発生した箇所はいずれもこの支沢を埋めて造成した部分である。地質は丘陵部はオホ系の青葉山層(大山灰・砂岩層)、この下位には新オホ系鮮新統の大年寺層(砂岩、シルト岩、頁岩)、ハ木山層(燧灰岩、シルト質凝灰岩、頁岩)などいづれも軟岩が分布している。これらは仙台地方のオホ系ではもっと新しい地層に相当する。

3. 緑ヶ丘地区の被災地ゾーリング Fig. 1 図に示すヨブロワクが主な被災地となっている。一丁目は南東斜面、三～四丁目は二ツ沢に向かう次に埋め立てたものである。オホ表に示すように盛土厚は10～15mとなる。四丁目のものは0～5mと薄くなっている。しかも地表の傾斜が5度前後といくやうなものとなる。

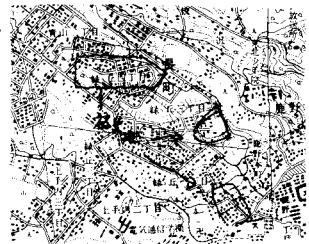


Fig. 1

3. 盛土の土質特性の概要 盛土は 基盤の砂岩、凝灰岩などを掘りこむ工法で作られるが、全体として、粘土、シルト分の多い軟弱なり、粒径加積曲線

オホ表被災地各ゾーリングの特徴					
	旧地番	標高差	範囲	盛土厚	基盤
一丁目	沢沿い	38m(80~42)	70×170	15	砂岩・火山灰
三丁目	-	25m(20~35)	80×60	11	オホの泥岩
四丁目	-	23m(30~73)	70×73	5	-

よりと振動軸に弱く、含水比が高いため流動化やすいタイプである。統一分类ではGc～SCに相当する。

粒度特性 レヤ分6.1～56.7、石粉分17.3～63.0、シルト分9.6～45.7、粘土分5.5～23.9、均等係数(20.0～181.0)

コンシステンシー特性 LL=30.5～57.8 PL=16.8～57.8 IP=14.3～28.6 土粒子の比重 2.595～2.659

自然状態 $\gamma_t=1.655\sim1.850$ 、 $c=0.444\sim1.392$ 、 $\phi_r=72.8\sim100.0$ $W=20.87\sim41.23$ $\mu_u=0.155\sim0.65(\text{kg/cm}^2)$

4. 緑ヶ丘地区の地質構造 この地区の東は長町へ利府ライン、西は金沢駅～興武寺ラインと呼ばれる構造線が発達している。前者は仙台市街地を形成する段丘面と沖積平野との境界であり、後者は西は中新統、東は鮮新統の境界となる。今回の調査を実施したこの地区的断層とこの構造に左右されている。一見して地区全体が南東から北西に向かって圧縮された形となつていて、この断層で4丁目付近を通る大年寺へ大河原線をオホ系を切る活断層であつて、今回の地震でもこの線上にはクラックが発生している。この断層を境に北側の地盤は断層より下になり、南の緑ヶ丘地区は上にのり

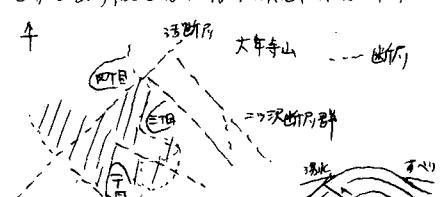


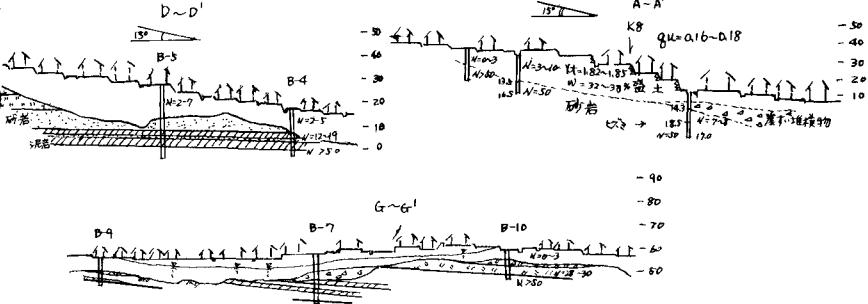
Fig. 2 地質図(断層図)

上の方と違っている。しかしで、3丁目を中心とした部分は圧縮され、隆起している。地盤調査の結果でもドーム状構造が認められているが、これは奥津(1972)災害科学シンポジウム論文(p217)によると、指摘した海賊の大年寺山の地すべり地の構造と全く同じであり、この断層および地盤構造によって、断層西側の土壌がバランスを失う原因をもつていて、さらにもこの逆断層は地下水の通路となるており、芦ノ口の滝地帯を初め、今回の舞ヶ丘4丁目の滝水地帯はこの断層の存在によるものと考えてよい。盛土厚も5m以下で、地表のこう配が5度以下の沂で崩壊を免れた原因は盛土の変状ではなく、地盤災害であることを示唆するものである。ボーリングの結果でも、自噴水が認められる、

6. 調査結果の概要

以上の主要な地盤を実施して調査結果の概要をみてみよう。データが多く全部を示すことができないので代表的なものをみとする。

これによると、砂岩層はかなりリードする部分があり、地下水位の位置も砂岩中にある。また大きなひずみも水位付近となっている。



7. 地盤災害発生の素因について

これらは他の累積傾向から判断して、一応地すべりの前駆現象と推定されるが、すべりを引き起すような素因について考察してみよう。現在の段階で地盤観測中であるが、いく今安定化の傾向を示している。

- ① 取扱いを割合した次を埋めて造成したこと、
- ② 造成に用いた岩塊は火山灰質のルースな砂岩が多かったこと、
- ③ 深さ10m以上にして基礎の砂岩が漏水層となつていることがより相対的に高含水比となっていた。
- ④ この盛土材料および大年寺層の砂岩もN<15の部分があり、粒度分布も液状化しやすいタイプであること、
- ⑤ 基礎岩が3丁目を中心とするドーム構造をなし、被災箇所は全て流れ盤となっている。
- ⑥ 大年寺へ大年寺層という逆断層通り。これは逆断層と考えられ、今回の地盤でも活動している可能性が強い。またこの断層は地下水の通路となつていて、
- ⑦ 一丁目、三丁目の次止めよう壁および防水えん堤には設計荷重以上の土圧が作用した可能性がある。

8. 加速度 この地域の震害の素因は地震波であるが、波の性質その他の不明であるが、同じ丘陵上の工場部の建築の強震計では NS 260(gal), EW 200(gal) とされている。位置、地盤部分からより大きな加速度であった可能性がある。

9. 災害およびその後の地すべり前駆現象発生の機構

今回の災害の発生および地すべり前駆現象発生の機構について推定してみよう。地盤そのものの地盤は地盤時土圧が設計土圧を上まわったと考えられることが多い。そのための時の岩盤中のひずみの累積は左または観測を行なっていただけで検出された可能性もある。一応の仮設として、①地盤時の一種の締め固めによる作用で、向かい中の水に逼りよう向かい水圧が発生し、盛土によつて、ある程度安定の値をもつていてスベリヒ限のせん断抵抗のバランスが崩れた。②構造物に作用する地盤時土圧で、岩の支持力以上の反力を作用した。③振動による締め固め作用で、壊れがおこり、粒子のペイゼンが発生し、その後の降雨で、大きな堆積水圧があつて、バランスを崩した。④地盤構造的な流れ盤の存在と、砂岩と泥岩が互層してしまつて、泥岩が被覆層となり、斜面の下流では揚圧力が発生した。

10. まとめ 緊急に打築工事を実施するためはどうしても後退をして、工事をする必要があり、完全に後退を説明することができなかつた。