

## 橋りょう基礎の震害と地盤

国鉄技術

(小寺重郎)

構造物基礎の震害設計を研究するには、実験室的にまた理論的に個々の点を明らかにし、から漸次複雑な問題にとりくんでゆくのも一法であろうが、逆に結果論ではあるが實際の地盤をうけて基礎がいかに破壊したかまたは抵抗したかをしらべるニシモ大切である。そこからまた実験室的な、理論的な研究テーマが生れてくることにもなる。幸い地震国であるわが国では震害の例を探すのに二と欠かない。多くに鉄道橋の被害としては関東地震の震害報告をはじめかなりくわしい資料があり、震害をうけた橋りょうの図面も完備していきものが多く、さらに最近の線増工事、改良工事などで地盤をうけた橋りょう地盤資料がかなり豊富になってきている。これらの資料をくわしくニニに報告するニトは紙面の関係でできないので、これは他の機会(土と基礎に発表の予定)にゆづることとして、ニニではこれららの資料を調査してみて氣のついたいくつかの点をあげるにとどめる。

① 橋脚基礎の水平変位、傾斜解：この種の震害をうけた橋脚には、斜面または河岸にたつていて土の崩壊の影をうけたと想われるもの、橋台が地震時土圧の増大により前進して橋脚底部を押したと想われるもの、基ともの不同による沈下の差によつて傾斜したと想われるものが多く、現在の設計で考へていうふうな水平地盤力によつて傾斜もしくは変位したもののは比較的少なり。

② 橋台の前進：この種の被害はかなり多くみられ、一般的にみて軟弱な地盤に多い。

③ 橋脚、橋台の沈下：図1、図2にみるとようにこの種の被害は、震央に近い相模湾沿岸よりもかえつて荒川流域に多く生じている。調査してみるとこれらの震害地盤はいづれも軟弱な地盤にある。特殊な場合を除き、死荷重に対する常時の支持力の安全度の低い基ともと地震時に沈下する傾向がみられる。(⑤、⑥参照)

④ 築堤区間の構造物基礎の被害：築堤は地盤をうけて容易に崩壊、沈下するので、築堤内にある構造物、たとえば橋台、暗渠はいつもよくその影をうけよううける。

⑤ 相対的沈下：大きな地震では地盤自体も沈下または隆起するので、あらゆる構造物の絶対変位はさかれぬなりことにとどまる。しかしながらわれわれが問題とすら沈下は構造物がそれを持支する周辺の地盤に対して相対

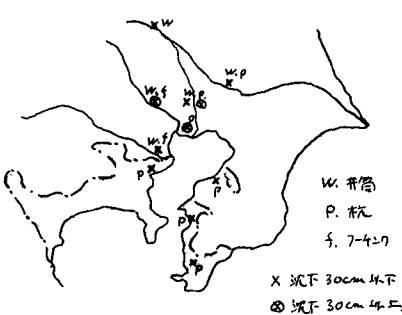


図1. 橋脚の沈下分布図

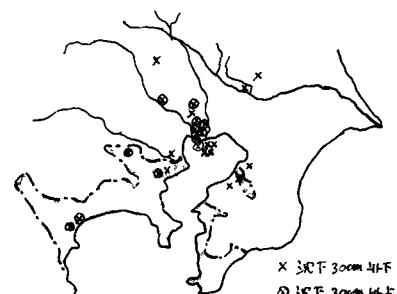


図2. 橋台の沈下分布図

（註）鏡線でかこんだ地域は関東地震で木造家屋被害率10%以上あり、橋脚、橋台のひびわれ等の地域内に多い。

的に沈下する二事であり、震害報告で沈下と報告されてゐる中の主なる二事の場合であると考えられる。図3は国府津、早川間の橋台上面の震害地盤前後の水準測量の差をヨニ軸をマイナスにとつて示したものであるが、ほぼ直線状に分布している。この直線は地盤の沈下、隆起の傾向を示すものと考えられ、この直線から15cmもしくかけはなれたものが、われわれの問題とする局部的沈下を生じたものと推定される。たとえば図3の

小田原架道橋1Aは震害報告では30cm沈下であるが、この値は図3では上記直線に対する沈下量に一致する。なお最近の地盤調査によると本橋1Aと2Aとの間で地盤は急変しており、2Aの基礎を杭は砂利層で支持されているのに對し、1Aの杭はN<5の腐植土でまとまっている。

⑥ 井筒基とケーリ基との支持力、反力比と沈下：井筒、ケーリ基との常時支持力と死荷重との比N、と地震時の沈下量との関係を図示すると図4のようになり、Nの小さいものはほど沈下の大きさ傾向がみられる。吉野川ケーソンの支持力は震害橋建設時の施工記録と座面支持力試験結果から、利根川井筒の支持力はその後の並設工事における同地盤のケーソン沈下記録と座面附近的土盤試験結果から求めたもので、いずれも壁面摩擦係数として1.3がN<sub>Df</sub>の値は含んでいない。座面地盤はいずれも砂まじり粘土、粘土まじり砂である。

⑦ 杭基の支持力、反力比と沈下：杭基との震害例から、支持力と死荷重反力との比Nの判定できることをえらび、Nと沈下量の関係を示すと図5のようになる。いずれもフーケンシング根入れは2m以下で地盤は厚い粘土層の上に表土、砂質土があり、杭先は粘土層に達していふものと思われる。杭の支持力はいずれもその地盤で行なった杭の載荷試験から沈下量10~15mmに対する値をとって求めたものである。図の値は同じ地盤で沈下した構造物と沈下しない構造物とを比較したものである。

⑧ 砂層の流動化？：東北線荒川橋の赤羽方橋脚は関東地盤で最大1.6mも沈下したが、川口方では沈下量は10cm程度であった。フーケンシングの3表層はいずれも厚い粘土層上にあり、赤羽方の表層はN値10~20で比較的均等粒径な純粹な砂が多いのに対し

し、川口方はN値8以下の砂まじり粘土または粘土まじり砂である。これはN値の大きい層の方がかえつて沈下の大きかった特異な例であり、砂層の流動化が原因かと思われる。

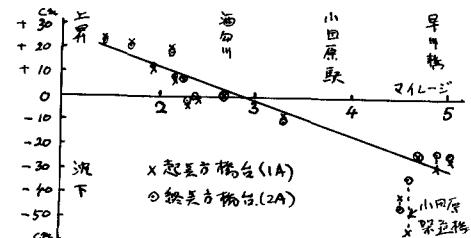


図3. 地震前後の橋台上面の水準差

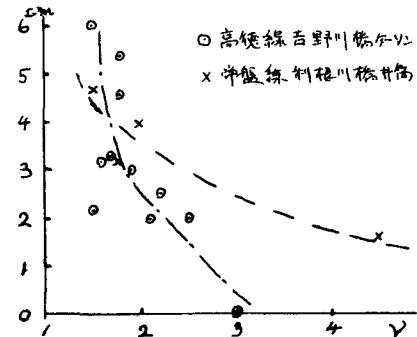


図4 支持力、反力比と沈下量  
(井筒、ケーソンの場合)

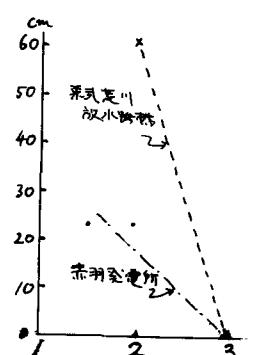


図5. Nと沈下量  
(杭の場合)