

建設省土木研究所 ○正員 栗林栄一、木本正則
首都高速道路公団 正員 矢作 枝

まえがき

首都高速道路葛飾川口線の路線北端部の川口市安行地区において、将来建設される高架の道路下の一般街路が旧沼沢地の埋立部を横断する工区の施工に際して、近隣住家等から振動による障害が発生しているという指摘があった。将来、本道路を使用した場合の交通車輌による振動を抑止するために、最も効果的な工法を選定するべく、本研究を実施した。

研究の対象は次の二点である。1) 平面街路から発生する交通による振動の防除対策を選定すること。2) 高架の道路から発生する交通による振動の防除対策に関する見とおしを得ること。問題解決のために、次の事項について試験を行なった。

①現位置における地盤の動的特性の測定、②地盤模型による防除対策に関する実験。

地形地質

図-1に示す地形となっており、代表的な地質の状況は図-2に示すとおりである。

地盤の剛さ

弾性波速度測定の結果から層構造は、凡そ3層と見なし得よう。第1層は腐植土が主体のヤング率約30kg/cm²の層であり、置換された場合はヤング率約70kg/cm²のローム層である。原地盤は非常に軟かい厚さ5~7mの地層である。第2層はそれ以深で地表から30m附近までの洪積世の粘性土層であり、ヤング率は約2000kg/cm²である。第3層は粘性土層を若干含むが約30m以深の主として洪積世砂質よりなるヤング率約7400kg/cm²の剛い地層である。

地盤振動の状況

パイルドランパー(矢板引き抜き用の建設機械)の稼働による振動は30gal程度に、また在来道路の車輌による振動も30gal程度になった。

模型振動実験による防除効果の判定

地盤の物理的性質、地形に相似するように、道路延長の方向105m、道路直角方向200m、深さ方向7mの範囲を、長さ1/50、密度1/1、時間1/ $\sqrt{50}$ で模型化した。すなわち、道路方向2.1m、道路直角方向4.0m、深さ方向1.4cmの模型を製作して、計画道路内に外乱を与えたときの各所に発生する振動現象を把えるとともに、図-3に示す各種の防振対策案に対する振動減少効果を実験的に求めた。

図-4に示す地盤には、アクリルアマイドを主剤とした合成材料を使用した。この地盤材料は配合濃度によってヤング率を100~6000g/cm²の範囲で調節することができ、ほぼ完全な弾性体でボアン比約0.5という性質をもっている。実験では計画路線内の8ヶ所で重錘(円盤約300g)を10cmの高さから落下させたときに発生する振動を測定した。各種の工法の防除効果は沿道に生じた振動振幅のヒストグラムで表わした。一例を図-5および図-6に示す。

結論

上述の実験から次のことが言える。

- (1)路床部の軟弱土層を良質な土砂に入れ替えることによって沿道の振動は著しく減少する。
- (2)路盤および舗装を剛かつ重くすることは沿道の振動の減少に寄与する。
- (3)路側に遮断壁を設ける場合、その壁体の重量が大きい程、沿道の振動の軽減に寄与する度合が大きい。
- (4)観察によれば一柱式高架橋によって発生する振動は極めて大きい。振動防除の観点からは橋軸および橋軸

直角方向のいずれにも、より大きな剛性を橋脚にもたせるのがよいと思われる。

参考文献：「軟弱地盤における地盤振動防除に関する研究」土木研究所資料第928号、昭和49年3月

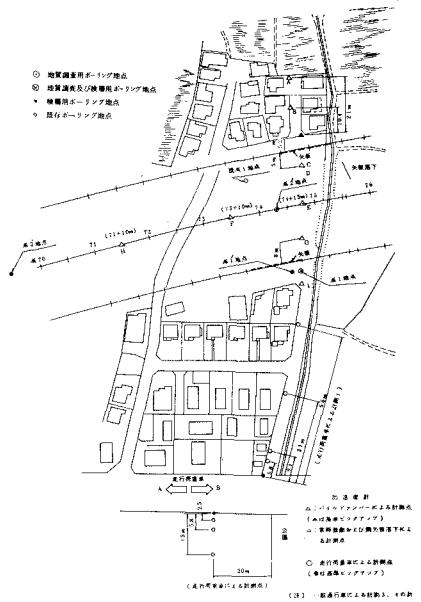


図-1 現地盤での走行車および
パイルドランバー等に対する測定箇所

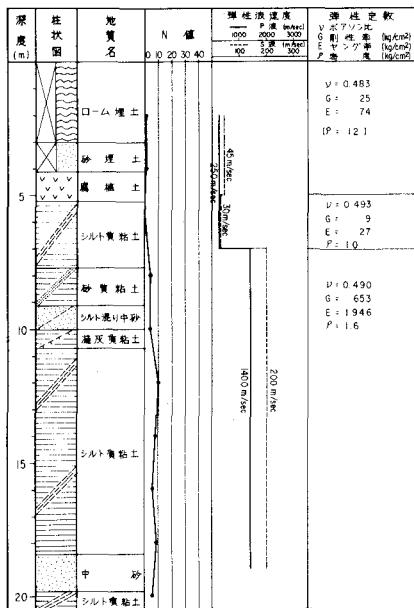


図-2 柱 状 図

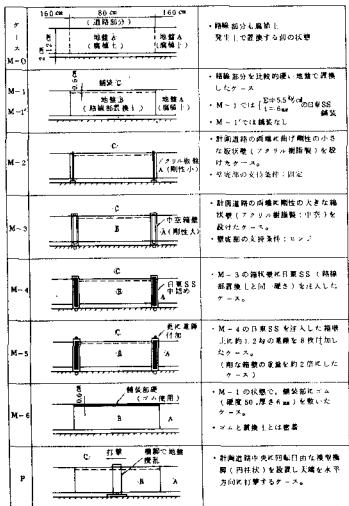


図-3 模型実験(ケース)

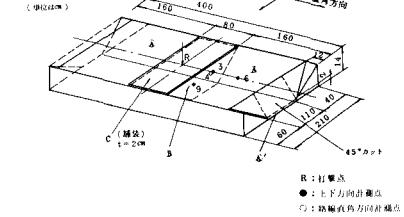


図-4 地盤模型俯瞰図

設定地質場所	定常性係数	適応性係数	
礁 砂 土 日本 SS-30R 湿度 1.5%	初期剛性係数 G (kg/cm²)	0.18 kg/cm²	0.194 kg/cm²
	サンプル重 E (kg/cm²)	0.54 kg/cm²	0.582 kg/cm²
礁 砂 土 日本 SS-30R 湿度 2.1%	G (〃)	0.49 〃	0.390 〃
	E (〃)	1.45 〃	1.170 〃
礁 砂 土 日本 SS-30R 湿度 4.0%	G (〃)	—	1.737 〃
	E (〃)	—	5.210 〃

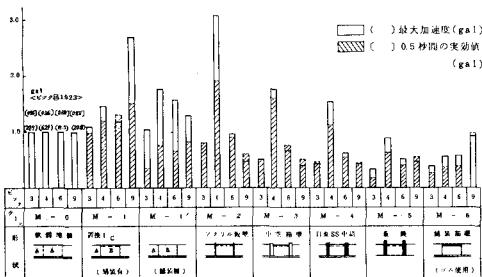


図-5 最大加速度のケース別比較

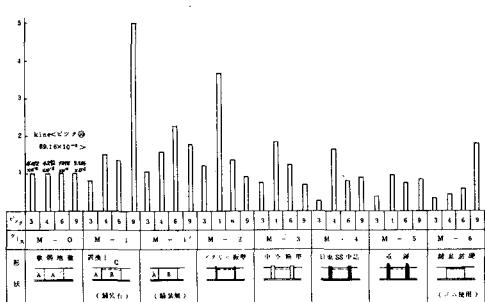


図-6 最大速度のケース別比較