

橋梁より伝播する交通振動の対策実施例

千葉県 千葉土木事務所 正員 高橋郁夫
 (株) 建設技術研究所 正員 ○地本祐一郎

1. まえがき 近年、都市の過密化が進むなかで、民家に近接した道路・橋梁が多くなり、騒音のみならず交通振動による障害が大きな問題となっている。本報告は、自動車走行により桥に生じた振動が橋脚を介して周辺民家に伝播するといった千葉県・精森橋での実際の振動障害に対し、実施した2つの対策の方法と結果を対策前後へ振動測定結果をもとに紹介するものである。

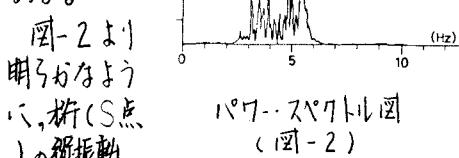
2. 精森橋の概要と振動障害の実際 精森橋は、総武本線・東千葉駅上へ位置し国道16号線が横断する大規模な跨線橋であり、スパン $31.950m + 31.950m$ の単純2径間合成鉄筋橋である。幅員は、上り線(昭和44年竣工) $9.9m$ 、下り線(昭和47年竣工) $12.9m$ 、両側の橋台は上下線一体構造、中央の橋脚は上下線分離構造となる。

(図-1) 参照。

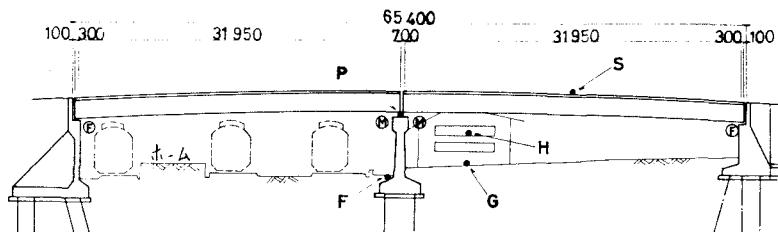
国道16号線は直近に京葉工業地帯を控えるため交通量が多く、普通貨物車以外にも大型の特殊貨物車が昼夜両向めず頻繁に通過している。

このようななかで、数年前から橋梁北側を取囲む民家から「家の搖れがひどく夜寝られない」、「戸が閉らなくなったり等の交通振動に起因すると思われる振動障害の苦情が出されようになつた。千葉県の調査により、原因は総武本線の電車走行によるものでは無く、精森橋上を走行する重車輌によることが判明し、その対策の検討がせまられるこことになった。

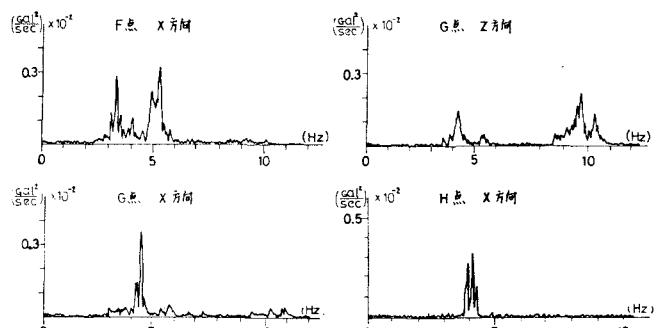
3. 振動の伝播経路の解説 橋梁上の重車輌走行により生じた振動の民家までの伝播経路・振動特性を調べるために実交通を用いての振動測定をおこなつた。測定は、夜間橋梁上を単独で通過する大型車・特大型車に注目し、サ-式型加速度計(12台)からデータ・レコーダ(14ch)を用いて記録しつつ、ペンレコーダ(12ch)で時刻記録波形を求めた。磁気テープは持ちかえり周波数分析をおこなつた。周波数分析結果(パワー・スペクトル図)の一例を図-2 に示す。なお、測定の方向として X 方向: 橋軸方向、Y 方向: 橋軸直角方向、Z 方向: 鋼直方向の3方向をとつており、測定点 H は橋梁に近接する被験民家の2階床の間に設置したものである。



フーチング(F点)の橋軸方向水平振動
地盤(G点)の橋軸方向水平振動、民家(H点)の橋軸方向水平振動はすべて4~5 Hzの卓越周波数を有しており、この傾向が振動が伝播していることが理解される。



(図-1) 精森橋一般図

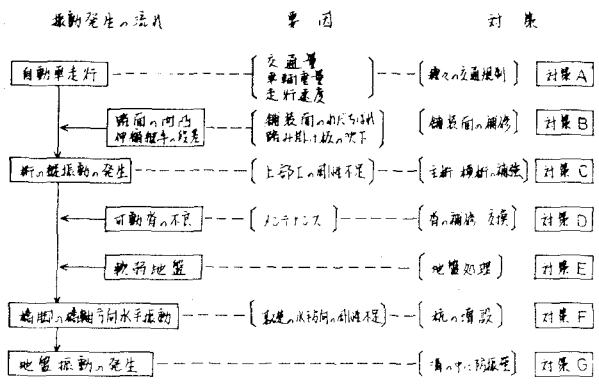


4. 対策工法の考え方 振動測定及び実際の現地調査の結果、橋脚上の可動層が可動層として動いており、固定化していることが発見された。また、別におこなわれたボーリング調査の結果、橋脚の位置する付近の地盤はかつて低湿地帯でありそこに盛土をして基礎を築いたため、地表から 5m 程度は N 値 0~2 程度の軟弱層を形成していることも明らかになった。

これらの結果より、振動発生の流れに対応する対策工の考え方を示すと図-3 のようになる。

本工事においては、被害層が複数であることや、橋梁の立地条件、工費等を考慮して対策 D と対策 F を採用することとした。

5. 対策工事 (1) 杣の増設工事(対策 F)：フーリングを抜掘し、大口徑($\phi 1500$)の場所打ち杭を打ち込むことによって橋脚の水平方向の剛性を増し振動を止める工事。図-4 参照。杭径、杭本数、杭配置については骨組モデルの振動解析の結果をもとに決定した。

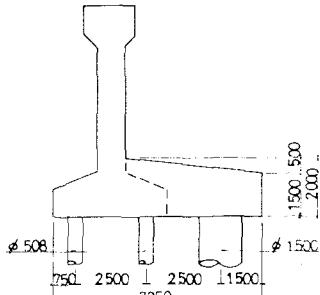


(図-3)

(2) 可動層の補修工事(対策 D)：上部工をジャッキアップし、スライディング・プレート(上層と下層の間にはさまれているプレート。滑動の役目をする)を新しく交換し、固定化した可動層を可動化させる工事。

6. 防振効果 工事の進行に伴い、荷重車(11tガソリン鉄板共 21t)を $V = 30 \text{ km/h}$ で走行させ、図-1 における P 点、F 点、G 点の 3 点で橋脚水平方向に測定した VAL 値(P 点, F 点), VL 値(G 点)のピーク値との比較結果を図-5 に示す。また、工事の開始前と全工事の終了後において、た実交通での昼夜間の振動レベル結果(L₁₀)を表-1 に示す。図-1 に示す結果では、工事の進行に伴いフーリング(F 点)等で良好な結果を示しているが、下り地盤(G 点)のように工事前の結果を上回った例もあり、各工事段階ごとの防振効果の違いは必ずしも明確でない。

しかし、表-1 の結果を比較すると、鉛直方向の VL 値が増加しているのにに対し、水平方向の VL 値は 3.5 dB ~ 8 dB の減少の傾向を示し、明らかに水平方向の防振効果が理解される。鉛直方向の VL 値の増加を交通量の増加と対応するならば、交通量の増加にもかかわらず水平方向の VL 値は減少したものとなる。被害民家の声を集約すると、杭の増設工事後は普通大型車走行による振動が低減したこと。



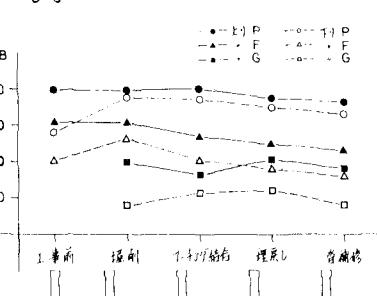
(図-4)

	工事前	工事後
層 間	上 り 鉛直 50.9	53.0
	下 り 鉛直 44.9	44.9
夜 間	上 り 水平 51.4	43.9
	下 り 水平 45.1	38.5
日 間	上 り 鉛直 41.0	46.5
	下 り 鉛直 35.6	38.9
	上 り 水平 43.0	35.0
	下 り 水平 34.6	31.0

工事前後の振動レベル値

$L_{10} (\text{dB})$

(表-1)



(図-5) 各工事段階ごとに VAL 値・VL 値

7. 結論 工事後の振動測定において周波数分析をおこなって、1/1 ないため、周波数特性の変化に対しても言及できないが、比較的低周波(4~5 Hz)な振動障害に対する対策も効果のあることが実証された。最後に、測定ありがとうございました建設省土木研究所・振動研究室、道路公团試験所・構造試験室の方々へたいへん御世話になりました。深く感謝いたします。