



鋼桁の金属衝撃音の解明と対策

(前)大阪管理部 保全第一課 千代憲司

はじめに

阪神高速道路公団供用路線の鋼単純I型合成桁（以下「鋼桁」という）において、車両走行時に原因不明の金属性衝撃音（以下「S音」という）が発生することがあり、この原因解明と対策方法の確立が緊急の課題となっている。

車両走行時に発生するS音は、橋梁ジョイント部を車両が走行する際に発生するジョイント音と異なり、800～1,000 Hzの周波数にピークをもつ高周波音で、音圧レベルはジョイント音より若干高い程度である。

S音の発生原因是偏荷衝撃による桁の浮上り、あるいは桁の不整伸縮など種々の原因が論議されていたが、いずれも若干の不明確な点があり、系統立った調査の必要が生じていた。そこで、当公団ではS音発生のメカニズムを調査することになり、第1回調査として、昭和52年9月に大阪堺線でS音に関して2～3の調査を行い、その結果、

- i) S音発生時に必ず支承部に水平振動が起る
- ii) S音は800～1,000 Hzの純音が主成分で、支承部の振動とS音の周波数はほぼ一致するなどの一応の成果を得た。

しかし、S音の発生や支承部の振動が局部的な現象にとどまるのか、あるいは共振伝達されるのか1回の調査では試料が少なく、発生個所を確定するには早急すぎると思われ、再度大阪守口線で前回の方法を踏襲すると同時に支承部の振動発生順位、S音発生順位などを調査し、S音および振動の発生部材を確認するため全主桁の挙動を測定した。

以上、S音発生源解明を中心とした調査結果を2で報告し、3では、S音発生の原因是支承部にあるという調査結果から、支承部のペアリング・プレート取り替え工事を実施し、その施工前後ににおける主桁の挙動、すなわち温度変化などによる支承部の挙動とS音との関連を重点的に調査した結果を述べた。

1. 調査結果の大要

概ね3年間にわたり、大阪堺線、大阪守口線で重点的に行った13回の測定結果の大要を述べると次のとおりである。

- ① S音の騒音レベルはジョイント音のレベルと大差なく、90 dB(A)前後であるが、S音の周波数主成分は800～1000 Hzである。
- ② S音発生時の車両位置は定まったパターンは認められないが、車両が可動支承側橋梁ジョイント部を進入または退出する時に発生するケースが多い。なお、特異な例として車両無載荷時に発生するケースもある。
- ③ S音発生時には必ずG₁またはG₅桁（耳桁）の可動支承に800～1000 Hz（橋軸直角方向水平振動）のS音の卓越周波数とほぼ同一の正弦波振動波形が記録される。（図-1参照）
- ④ 主桁の橋軸方向の伸縮一時間曲線はペアリング・プレート（以下「B・P」という）取り替え工事前では、ステップ状に変化するが、工事後においては伸縮一時間曲線は改良され、S音の発生は皆無である。
- ⑤ S音は耳桁の固体伝播で伝わり、その速度は大気中音速の約10倍であり、主桁ウェブ面

が音響放射面となって桁全体から発生しているように錯認する。

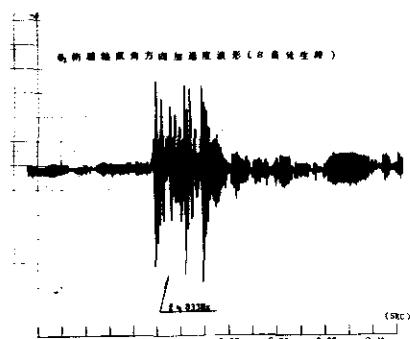


図-1 S音の拡大波形の一例

1-2 発生原因の推定

S音の発生原因として考えられることは、B.Pの摩擦力増大などのため鋼桁の温度変化などによる支承移動が滑らかに行われず、車両が当該橋梁に進入または退出する際、拘束力の比較的小さいG₁、またはG₅(耳軸)支承部の摩擦が衝撃的に滑動し、応力解放され、その時衝撃音として感知されると考えられる。

1-3 対策

S音の対策としては、発生原因を除去く方法と発生個所およびその周辺部に防音処理をする方法がある。前者の方法として支承部の改良またはB.Pの取り替えが考えられ、後者については発音部材に防音、制振処理することが考えられるが、今回実験的に実施した神戸製鋼他2社の製品であるダンピング材を主桁長の約1/3対策すればS音は約10dB(A)減音できる事が確認できた。

2. S音発生源解明

2-1 調査項目および経緯

(1) 調査項目

調査項目はS音発生源がどこにあるのか、また、その伝播経路がどのような形であるのか、初期の調査段階では全くわからず暗中模索の状態から始めた。このS音発生源の解明および発生パターン

を確認するため、主桁ウェブ、床版、支承などの各箇所に振動加速度測定を中心とし、計11回にわたり、振動加速度測定112測点、変位測定2測点、騒音測定44測点および車両位置確認のため、高架道路上に光電管信号16点をもって実施した。

この測定によって求められるS音発生時の振動、騒音などの現象から

- ① S音発生の傾向
- ② S音に関する波形観測とS音の周波数特性
- ③ S音の時間変化と周波数解析
- ④ 振動、騒音、その他の波形解析

を調査し、車両位置とS音発生の関係、振動波形と騒音波形の相似性、各部材間の伝達時間差から発生位置を求め発生減を推定するとともに、効果的なS音対策方法を確立することを目的とした。

(2) 調査経緯

調査場所は大阪堺線、大阪守口線の3カ所で、鋼桁(5主桁)のスパン25m、30m、35mを調査対象橋梁とし、その測定経緯を表-1に示す。

2-2 測定

(1) 計測方法および計測器校正

計測要領の一例を図-2に、計測器の仕様を表-2に示す。測定は最大42測点同時記録(データーレコーダー14ch×3台)し、振動加速度についてはピックアップよりチャージアンプまでローノイズ・ケーブルを用い、チャージアンプよりデーター・

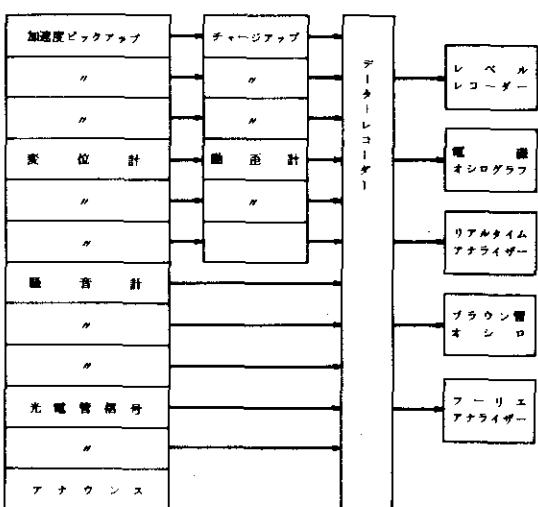


図-2 計測要領

(2) 測定方法

振動加速度ピックアップ、騒音計および変位計の取り付け位置は、S音発生源からS音とともに振動が伝播するという考え方から、また振動周波数とS音周波数は近似するとの考え方から、次のような現象が原因であると仮定した。

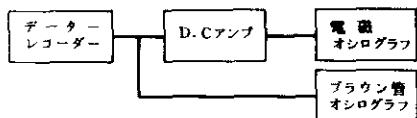
- ① 主桁ウェブおよび端対傾構の座屈現象による高次振動
- ② 床版と主桁との剥離による打撃音
- ③ 支承部の異常すべりによる摩擦音
- ④ 重車両偏荷重による支承部の浮上り現象

2-3 測定結果

計11回のS音調査で記録できたS音は30個あり、その記録は次のように再生、解析した。

- ① S音の発生傾向ならびに振動加速度、騒音レ

ベルおよび時間差をみるために、データ・レコーダーの記録を図-4のブロック線図に示す



再生ブロック線図(時間変化)



再生ブロック線図(1/3オクターブ分析)

図-4 再生ブロック線図

ように周波数分析フィルター(B&K 2113)、D.Cアンプを通して電磁オシロに、あるいはデータ・レコーダーより直接プラウン管オシロに再生し、振動発生時間差およびレベル差を求めた。また騒音、振動の1/3オクターブ分析をり

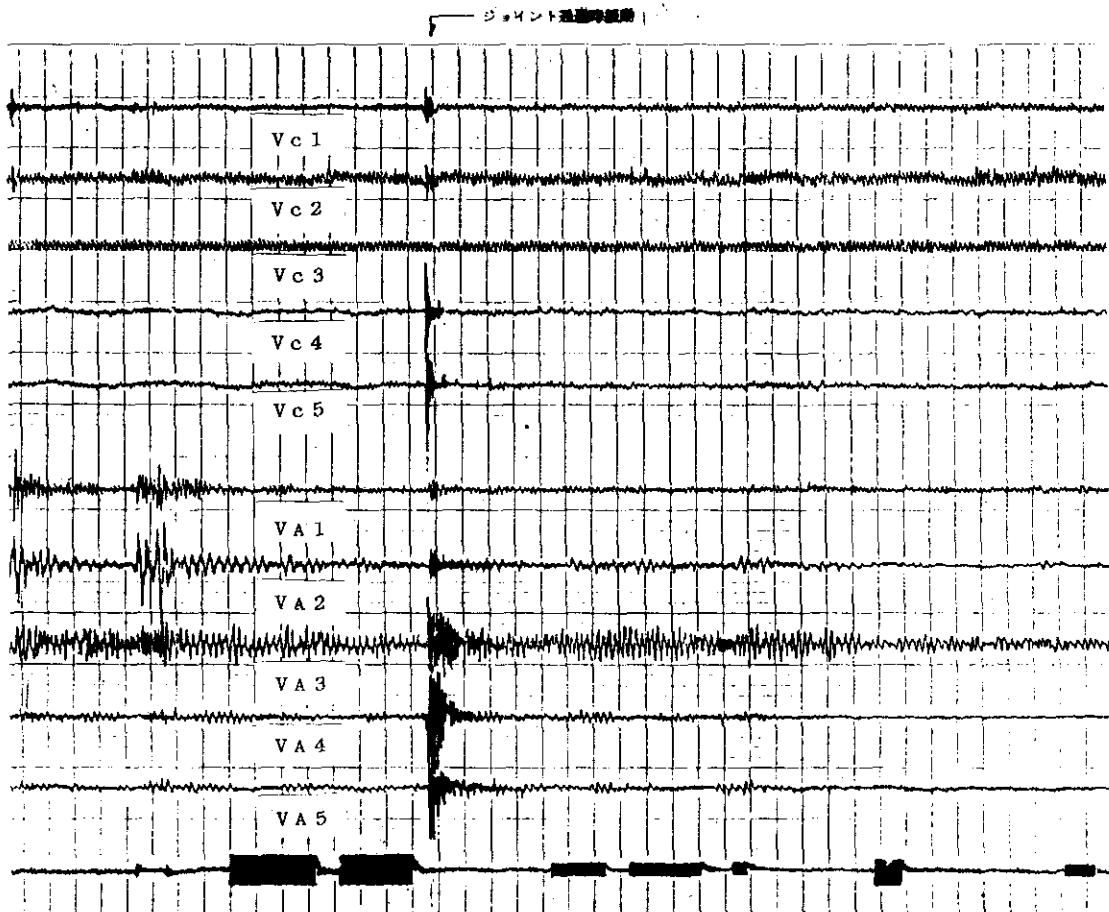


図-5 主桁ウェブの振動加速度(S音なし)

アル・タイム・アナライザー（B & K 2131）により行い高速レベルレコーダーに記録した。

② S音発生時の各測定箇所の振動加速度、騒音などの相関性をみるためのフーリエ・アナライザー（YHP 5451 B）を用いた。また加速度レベ

ルは次式によりdB表示とした。

$$\text{振動加速度レベル} = 20 \log \frac{a}{a_0} (\text{dB})$$

a : 測定振動加速度実効値

a_0 : 基準振動加速度実効値

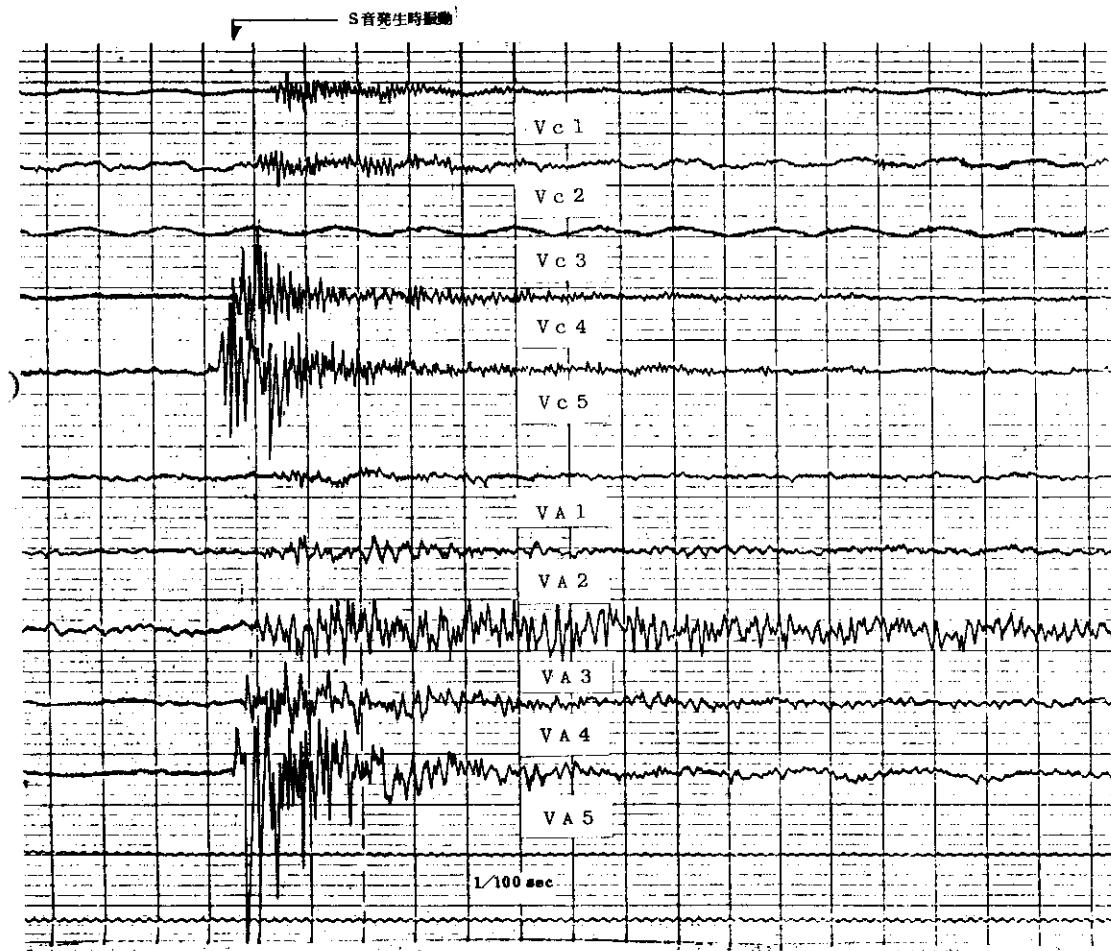


図-6 耳軸支承部振動加速度(S音発生時)

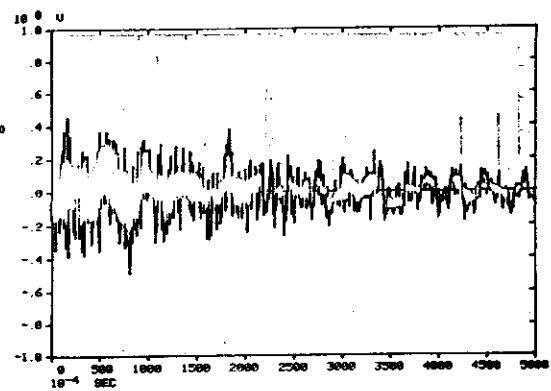
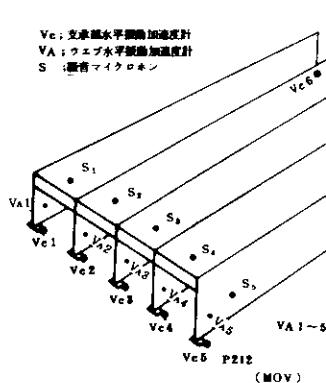


図-7 S音の持続時間

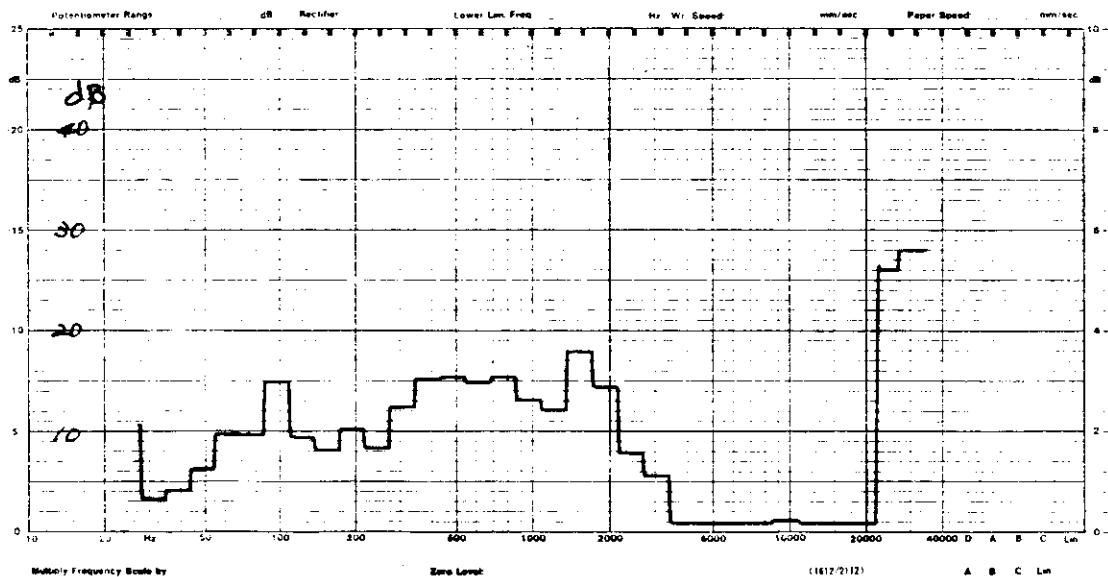


図-9 耳軸支承部水平振動1/3オクターブ分析
(ジョイント音)

めた。その結果、

- ① 耳軸支承部の橋軸直角方向水平振動加速度(X方向)の主成分は800~1,000Hzでレベルも大きい。この周波数帯域は騒音、振動加速度のいずれにも含まれている(図-11参照)。
- ② S音の主成分は、 $\frac{1}{3}$ オクターブ周波数分析C特性とパワー・スペクトラム分析の双方の結果がほぼ一致する。
- ③ 耳軸の橋軸直角方向(X方向)振動のピーク周波数と、S音のピーク周波数はほぼ一致する。
- (5) コヒーレンス関数およびクロス・パワー・スペクトラム

コヒーレンス関数は、伝達系のインパルス入出力である2信号間の因果性についての関数でありこれを観察する事によって、その値が1に近いほど因果性が強いと予想できる。ただ、非線型要素のない場合には数値が1となる性質があり、判定を誤る恐れがある。このため、2信号間の関連性をみるために周波数軸に対して関連ある振幅スペクトラムとしてクロス・パワー・スペクトラムを

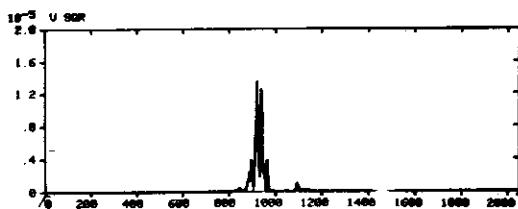


図-11 耳軸支承部パワースペクトル密度

用いて調査した。その結果、

- ① S音と支承部水平振動加速度のコヒーレンス関数について700~1,200Hzまで相関の有意性が認められる。
- ② 耳軸支承部X方向振動加速度とS音との関係は800~1,000Hz周波数域の範囲で一致する(図-12)。
- ③ 支承部X方向と各部材のX方向のパワー・スペクトラムについても800~1,000Hzにおいて一致している。

以上の各調査結果から、S音の発生原因は耳軸支承部可動部の衝撃的な摩擦移動がウェブに伝達し、S音となっていることが判明した。この結論からS音対策として支承部のB・Pの取り替え工事を行った。

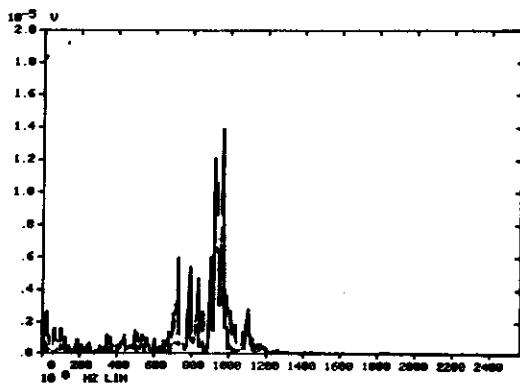


図-12 クロスパワースペクトル(支承部-S音)

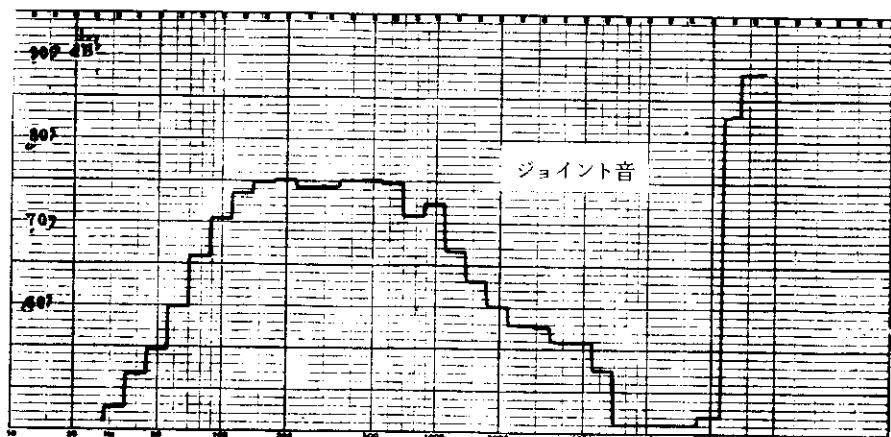
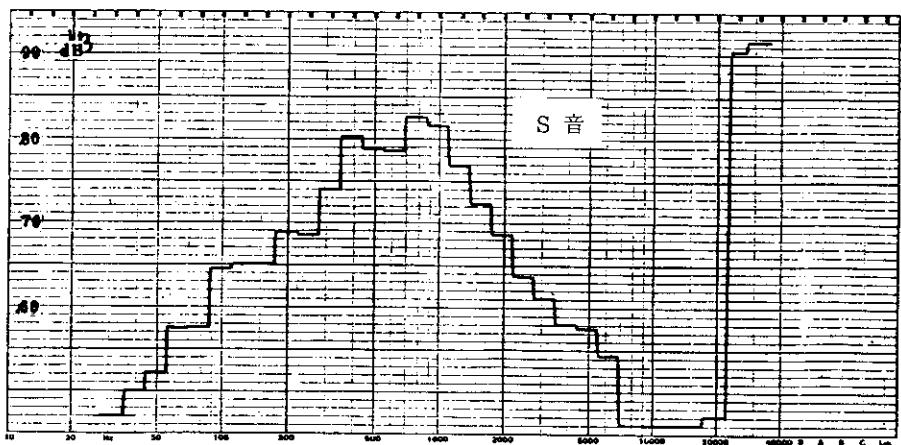
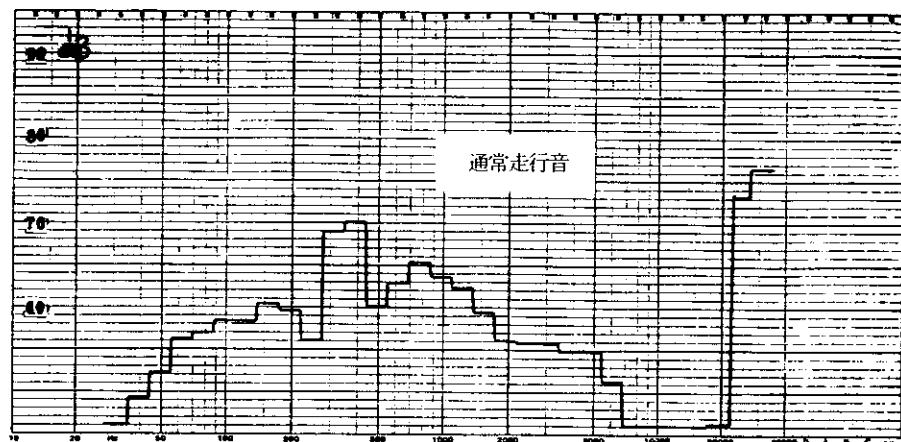


図-10 各音の1/3オクターブ分析(dB(A))

変化する時に発生する。

- (5) 主桁の伸縮は気温変化と比例関係にあるが気温上昇時(日照)における主桁の伸びは理論値よりかなり大きい。
- (6) 主桁のステップ状の変位は、沓取り替え工事前後とも発生しており、むしろ工事後の方が回数も多く、変位量も大きい。しかし、ステップ状変位の形状は全く異なっている。

おおむね以上のこと事が調査測定の結果として判明するとともに、沓取り替え工事によって交換したB・Pの外観観察結果では、B・Pの固体潤滑材の配置が適当でないB・P、また、防塵装置が

不備で錆の発生している支承やゴミなどの混入により摩擦係数が増加していると思われる支承が多くみられた。また、B・P詳細検査においてもB・P母材表面に異常な摩擦痕が多数確認され、その深さは70μ～100μにも達しているものもあり、摩擦痕断面の顕微鏡観察によると母材が塑性流動しているものも一部発見された。

なお、建設時におけるS音対策の一策として舗装工事完了後主桁を数回ジャッキアップすることにより建設中の応力、ひずみを解放し支承部により均等な反力がかかる状態に改良させるものと考えられる。

あとがき

S音を追跡して約3年、その間の調査測定結果をここに報告書として集約することが出来た。この報告にはもっと記述しなければならない内容が多く残されているが、紙面の関係上割愛した。詳しい内容および記録波形などは下記の報告書を参照願いたい。

S音対策として、最終的にペアリング・プレートの滑動不良ということで、新しいB・Pに取り替えることによって一応の解決をみ、既に2年以上経ているが、S音は現在のところ発生していない。しかし、本調査では、S音の発生メカニズムを明らかにすることが出来ず、今後は鋼桁の構造系についてその挙動を調査し、S音のメカニズムを解明することが大きな課題と考えられる。また我々が行った長期間の調査測定の反省として、出来るだけ精度のよい測定方法、測定、解析機器を用い、誤差を出来るだけ排除しなければならない。このためには他の専門分野で使用されている計測機器を最大限活用することが、より早く調査目的を達成出来るものと痛感した。

最後に、この調査測定のため連日連夜協力して

いただいた大阪管理部の関係職員、ならびに我々のために過大な協力を下さった、阪神戸製鋼㈱、三菱重工業、株日本開発コンサルタント、オイレス工業㈱の関係各位に謝意を表します。

本報告は下記の報告書を基にまとめたものである。

- (1) 橋桁の衝撃音調査実験報告書(その1)
：阪神高速道路公團，1977'3
- (2) 同 上 (その2)
：同 上，1978'3
- (3) 騒音対策工事とその効果測定報告書
：同 上，1978'2
- (4) 大阪守口線騒音解析報告書(その1)
：同 上，1978'8
- (5) 同 上 (その2)
：同 上，1979'3
- (6) 畠補修工事に伴う測定報告書
：同 上，1978'12
- (7) ペアリングプレート支承の調査実験報告書
：同 上，1979'3

以上

図-17 行伸縮量大図

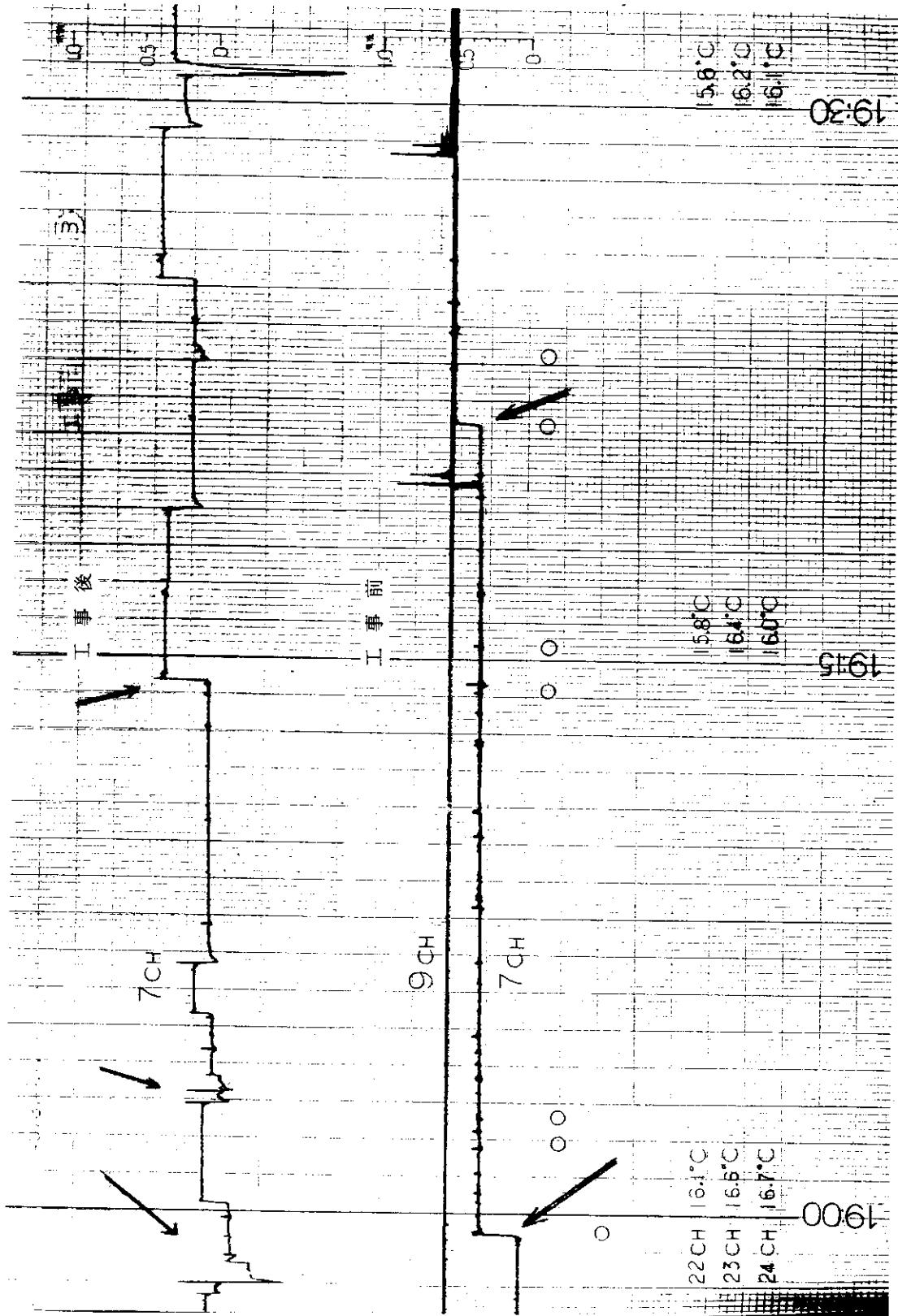


図-15

守P-228 衍変位測定結果 (沓補修工事前)

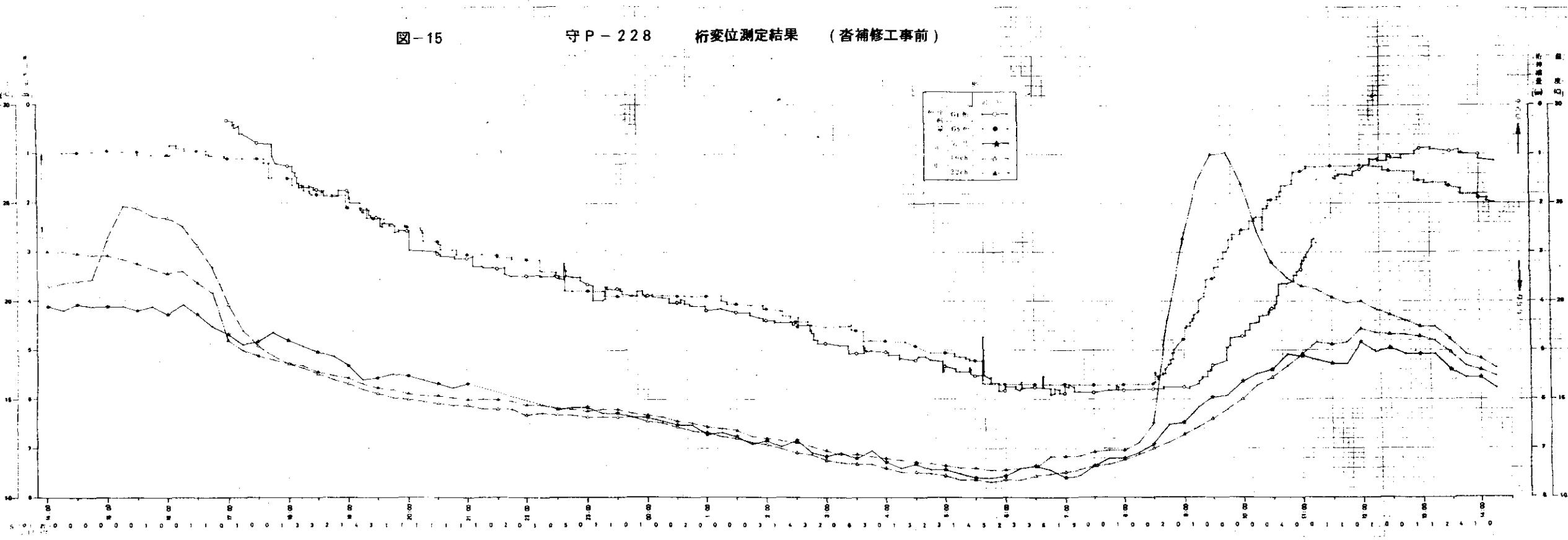


図-16

守P-228 衍変位測定結果 (沓補修工事後)

