

建設省土木研究所 正会員 矢作 枝
 ム ム ○ 岡山義人

1. 研究の目的

<1) 軸方向バネ常数は、<1)頭において単位の<1)軸方向変位を生ずる<1)軸方向力で定義され、一般には K_v と表記される。この値は、<1)基礎の設計において、<1)頭反力の算定（フーチングの剛体変位を考慮した計算法やラーメンとしての手法）に用いられる他、<1)基礎の弾性変位を推定する場合に使われるものである。これらの計算には K_v と共に横方向地盤反力係数 α の値が必要であるが、何れにしても計算結果を左右するものは K_v の値、 K_v の特性といつたバネ常数の推定精度である。 K_v の値に関しては、その推定法、特性といつた面での研究成果は豊富であり、多少の問題はあるが、一応標準的な推定法があるといつてよい。（しかし尚ほ K_v の値についてはまだ議論されておらず、この辺が設計上の谷間であるといえる。 K_v の特性については、道路橋<1)基礎を対象に種々のケースについて、 K_v が変化した場合の<1)の変位、反力等を検討したことによるようなことが判明した。① <1)の水平変位、最大押込力はそれ程変化せず、基準値に対して倍、半分といつた開きを考えても影響ないといえる。② <1)頭モーメント、最大引抜力には敏感に影響し、最大引抜力が特に大きく変化するケースがある。以上のことをから K_v の値はコンクリート<1>系の設計に当っては、<1)の配置・断面を左右する重要な常数であるといえる。筆者らは職務の都合上、道路橋下部構造に関する技術基準作成に携与しており、道路橋の<1)基礎にあっては、<1)頭反力の算定法として、フーチングの剛体変位を考慮した計算法（変位法と呼んでいる）を採用していることもあって以下に述べるような K_v の実用的推定法を検討したので紹介するものである。

2. 検討の手法および結果

K_v を理論的に扱ったものに、<1)を周囲すべりバネ C_s と先端バネ C_t で支持された弾性体として解析する手法があり、最終的に $K_v = \frac{A_p E_p}{l} \cdot \frac{\alpha}{\alpha + 1}$ (A_p : <1)の純断面積、 E_p : <1)体のヤング率、 l : <1)長、 α : C_s 、 C_t 等が定まる係数) で表示される。しかしながら、 C_s 、 C_t を単独に評価するには現在のところ未だデータ不十分であり、 C_s 、 C_t が地盤条件のみならず、施工条件によっても変化することを考慮すると、これらのバネ常数を精度よく評価することは極めて困難と思われる。ここでは土木研究所で収集できた149例 ($P_c < 1135$, 鋼管 < 1197) の載荷試験データの<1)頭荷重へ<

