

杭に対する横方向地盤係数についての考察

兵庫県
神戸大学

正会員 ○前田昌俊
正会員 桜井春輔

1. はじめに

横方向荷重をうける杭の変位は、一般に次の方程式によって求め得ると考えられている。

すびわち

$$\frac{d^m y}{dx^m} + K x^m y^n = 0$$

ここで m, n のとり方により各種の方法が提案されている。いま $m=0, n=1, K=const$ とすれば Chang の方法である。また、久保氏は $n=0.5, m$ を地盤に応じて 1 または 0 とするなどを提案した。本研究は、これらの m や n や m を地盤の力学定数と結びつけることを目的とし、有限要素法により解析を行はう。なお、杭は三次元的に解析すべきものであるが、ここでは計算を容易にするために二次元問題として取扱かう。しかし、定性的検討、あるいは、杭と地盤の剛性の関係、斜杭と直杭の関係等との比較検討の問題に対しても、二次元に対する解も充分価値あるものと考えられる。そこで次の事項について考察を行はう。

- 1). 深さ方向の K 値の分布
- 2). 直杭と斜杭の K 値の比較
- 3). Chang の式における K 値（逆算 K 値と呼ぶ）に対する考察

なお、本研究で取扱かうモデルは図-1 のよう CF ものである。

杭：Φ=508 mm 厚さ=9.5 mm の鋼管 長さ12m

地盤の弾性係数：62.5, 100, 1000, 1600 (kN/cm²)

荷重：杭頭横方向に 1 ton 作用せし

さらに斜杭のモデルとしよは、図-1 のモデル中、杭の部分を鉛直方向から 15° と 30° 傾けてモデルを考える。

2. 深さ方向の K 値の分布

地盤の弾性係数 100 kN のときの直杭に対する深さ方向の K 値の分布は図-2 のようになら。この図から、 K 値は、深さの増加とともに減少していくことが明らかである。ただし杭の先端付近の値が乱れでいるのは、くい先端における応力集中のためであろうと考えられる。Chang の方法では K 値は深さ方向に一

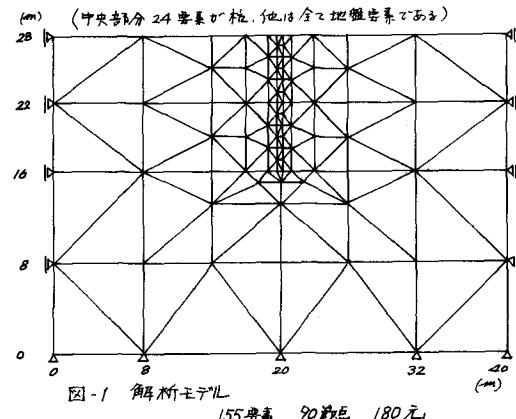


図-1 解析モデル
155 墓基 90 鋼柱 180 元

(杭の右側と左側とはおいての地盤反力と変位から求めた K 値)

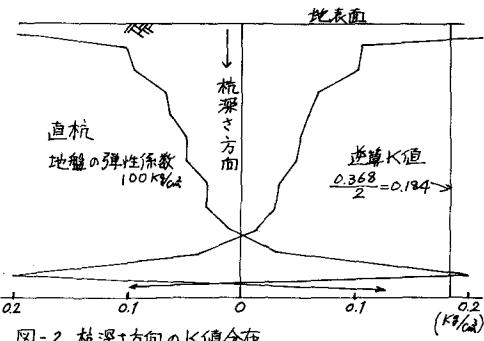


図-2 杭深さ方向の K 値分布

定であると仮定したが、少しづつとも弾性体における有限要素法の解析では、K値は深さ方向に減少する。また、地盤の弾性係数を増加させた場合、K値も増加し、その分布の傾向は、全て同じであって深さ方向に減少する。

3. 直杭と斜杭のK値の比較

杭の軸と鉛直方向との角度でその傾斜を示すものとして、 0° , 15° , 30° の各杭に対するK値分布を調べるものとする。この場合、K値は杭軸直角方向の変位および地盤反力から求められるものとする。図-3にその結果を示す。K値の分布の傾向およびその値は、かなりよく一致している。そして杭の上半分の部分については、K値は 0° のときが最大で、以下 15° , 30° となるにつれ、めずかに減少している。これは地盤の弾性係数が 100 kN/cm^2 のときの値であるが、 1000 kN/cm^2 のときも同じことかいえる。

4. 逆算K値に対する考察

Changの式に含まれるK値と、本計算から得られるK値との比較を行なうために、計算結果の杭頭変位とChangの式から得られる杭頭変位を等しくするようにChangのK値を逆算によって求めよう。その結果を図-2に、逆算K値として示す。この図より明らかのように逆算K値の方が、計算結果から求めた値よりも大きくなっている。さらに地盤の弾性係数が増加するにつれ、その差がだんだん大きくなる傾向にある。

ついで、逆算K値と地盤の弾性係数との関係を調べるために、 $\phi = 508 \text{ mm}$ 、厚さ 9.5 mm の鋼管と、 $\phi = 1016 \text{ mm}$ 、厚さ 12.7 mm の鋼管について計算した結果を図-4に示す。逆算K値と地盤弾性係数との間には、ほぼ直線関係が成立するものといえる。

なお、地盤の塑性を考慮した場合の計算は、現在続行中である。

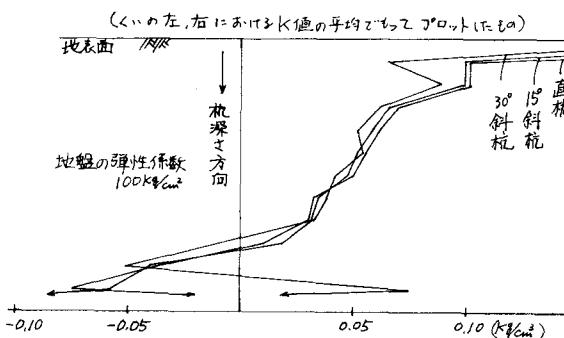


図-3 直杭と斜杭の杭深さ方向K値分布

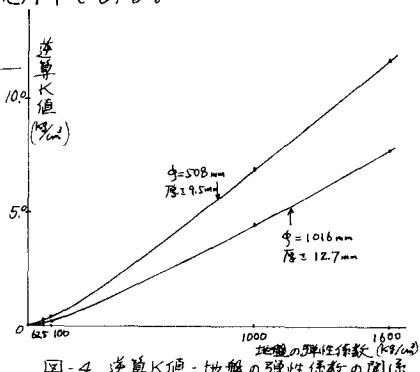


図-4 逆算K値-地盤の弾性係数の関係

参考文献 1. 横山享満：鋼管の設計と施工 山海堂

2. 篠原聖美雄、久保浩一：運輸技術研究折衷報告 Vol. 17 No. 6 1961年7月

杭の横抵抗に関する実験的研究（その1）