

電子計算機によるくい基礎の最適設計

建設省土木研究所

小川 錠治
工藤 真之助
柴崎 亮介
○村橋 良範

1. まえがき

建設省では、土木構造物設計の合理化を図るため設計頻度の高い構造物に対して標準設計図集の制定と設計の自動化を推進している。前者は設計情報をみらかじめ図面の形で用意しておくものであり、後者は設計計算から図面作成まで電子計算機によって行うものである。

本稿は後者の中からくい基礎設計の自動化を取り上げ、その中で用いている最適設計の求め方について橋梁下部工を例として紹介したものである。

2. 最適設計の求め方

くい基礎の設計にあたっては、施工場所の環境条件、施工条件及び土質条件等から、まずくい種が決定され、それから上部工反力や土質条件等の設計条件を満足するために必要なフーナンジ寸法、くい長、くい径、くい本数及びくい配置等の構造諸元が決められるのが一般的である。

この場合、図-1でも判るように設計が可能となるケースが多く考えられる。例えば、フーナンジ寸法を橋軸直角方向幅 $B_1 = 9.0\text{m}$ 、橋軸方向幅 $B_2 = 8.0\text{m}$ とした場合、くい径、くい本数等の組合せによって設計可能なところものが6種類ある。そして、

フーナンジ寸法をいろいろ変えていくと全体では145種類もの設計可能解が求められることがわかる。

したがって、これらの中から最終的には設計成果を見つけるには、何らかの形で最適性を評価する基準を設定する必要がある。評価基準としては、一般的には経済性、力学的安全性及び施工性が考えられるが、施工性は前述のようにくい種の決定の際にすでに考慮されているものと考え、図-2の模式図に示すように、経済的に最も最適と考えられる形状を選んで1評価基準とさらにその中から力学的に最も適した形状を選び出す2評価基準を考えた。

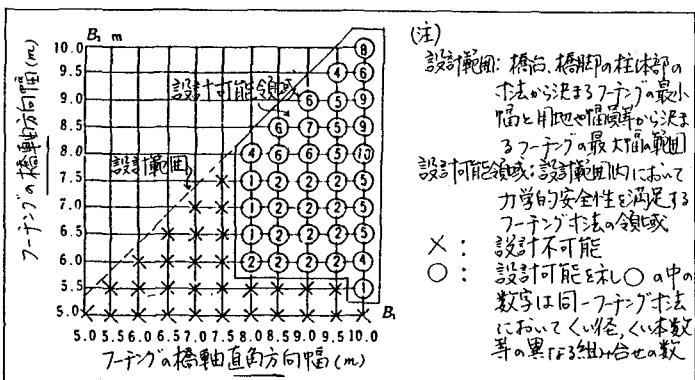


図-1 設計範囲と設計可能領域

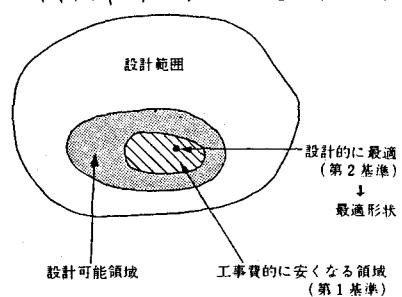


図-2 最適設計の概念図

(1) 経済性による評価基準

① 経済性を評価する尺度の設定

橋梁下部工の工事費は、一般管理費を除けば直接工事費と目的物を構築するための工事用道路、締切り工、水路等の切削し、安全施設、仮設構等に必要な間接工事費に大別される。このうち、間接工事費は現場の施工条件に左右されることが多いので、これを正確に反映した経済的評価基準を設定することは極めて困難であると共に、フーテンブリ法を小さくすれば、締切り面積も小さくなり、ひいては間接工事費が安くなることから、間接工事費は直接工事費にはほぼ比例すると考へ、経済性を評価する尺度としては、直接工事費の $\frac{1}{2}$ を考えればよいこととした。

② 評価方法

図-3に示す張出し式橋脚について説明すると、まず直接工事費は

Ⓐ 身体部

Ⓑ 基礎部(フーテンブリ)

に大きく分けられる。このうちⒶの身体部については、柱体部を設計範囲内でできるだけ小さくし、それに見合った梁寸法とする方が身体の体積、くいに対する外力が少くなり経済的となるということから決定されるので評価の対象には含めず、Ⓑの基礎部について比較することとした。

くい種ごとの材料費と施工費の関係を見てみると、図-4に示すように、くい長が短い程、くい径が小さい程、施工費の占める割合が大きくなってしまおり、経済性の評価基準は、くい材料費と施工費を用いることとした。

すると、くいとフーテンブリの直接工事費(Q)は次式で表される。

$$Q = \text{くい材料費} + \text{くい施工費} + \text{フーテンブリの材料費}$$

$$= n \cdot V_p \cdot C_p + n \cdot T \cdot F + V_F \cdot C_F \quad \dots \dots (1)$$

ここに

n : くい本数(本)

V_p : くいの重量又は体積(t/本, $m^3/本$)

C_p : くいの材料単価(円/t, 1円/ m^3)、場所別

ちぐいの場合には、材料費の他にコンクリート打設費、鉄筋の加工組立費を含む場合)

T : くい1本当たりの施工時間(hr/本)

F : くいの単位時間当たりの施工費(円/hr)

V_F : フーテンブリのコンクリート体積(m^3)

C_F : フーテンブリの材料単価(円/ m^3)、コンクリート打設費、鉄筋の加工組立費を含む場合に無視している)

さらに、(1)式をフーテンブリの材料単価(C_F)を除し、くい材料費とくい施工費をフーテンブリのコンクリート体積(V_F)で換算した形(これを換算体積(C)と定義)で表し(2)式を設定した。

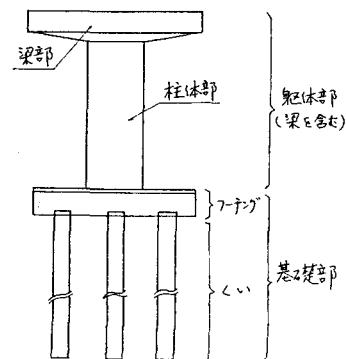
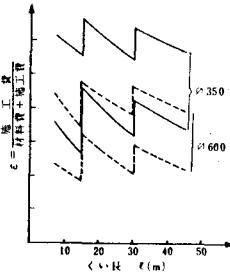
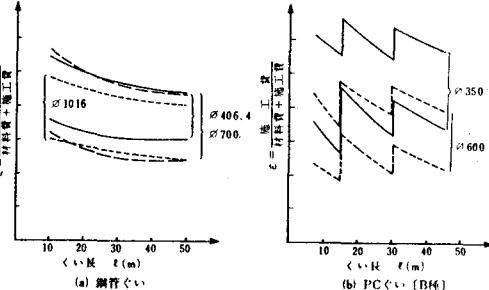


図-3 張り出し橋脚の構造部



(a) 肢脚くい

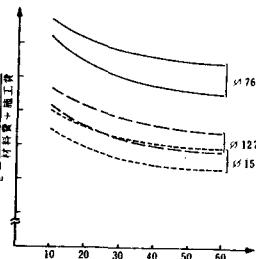
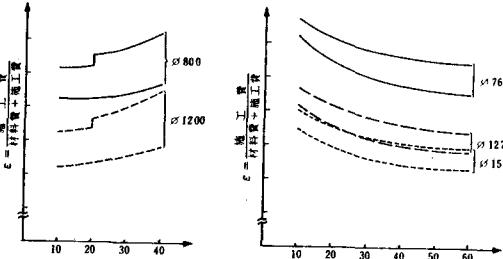


図-4 くい種別のくい材料費と施工費の比率

$$C = \frac{Q}{C_F} = \frac{C_P}{C_F} n \cdot V_P + \frac{T \cdot F}{C_F} n + V_F$$

$$= \alpha \cdot n \cdot V_P + \beta \cdot n + V_F \quad \dots \dots \dots \quad (2)$$

$$= \alpha \cdot n \cdot V_P + \delta \cdot \alpha \cdot n \cdot V_P + V_F = \gamma \cdot n \cdot V_P + V_F \quad \dots \dots \dots \quad (3)$$

ここで

δ : <工料費に対する施工費の割合

$$\left(\delta = \frac{\beta}{\alpha \cdot V_P} = \frac{T \cdot F}{C_P \cdot V_P} \right)$$

γ : <工料費と施工費を含めた材料費の体積換算係数

$$(\gamma = \alpha (1 + \delta))$$

ここで、 α ($= C_P / C_F$) は建設物価指数等によって定量化し、 β ($= T \cdot F / C_F$) の T, F については積算基準を回帰分析することによりいく度ごとに定量化した。さらに、工料費と施工費の関係が図-4 に示すように、ほぼ一定のルールがあることから (2) を (3) 式のように設定し評価することとした。

③ 换算体積が最小となる範囲

求められた多数の設計可能範囲の中から、前項の換算体積が最小となるものを選定するだけでは構造的に最良のものを選定しえないことも考えられる。そこで、最小換算体積と同程度として扱うことができる範囲を設定し、その中に含まれるものからス2の評価基準を使って選定するようになると、構造的にもより良いものが選定されることになる。

換算体積がほぼ最小となる範囲を決めた手段としては

④ 换算体積を算出する式の持つ精度から範囲を設定する方法

⑤ 計算によって求められた最小換算体積に対して、一定の幅を設定する方法（範囲内の個数は、設計条件によって変化する）

⑥ ス2評価基準を最終的な判断を下すのに必要な個数をみながら決めておく方法

などが考えられるが④は、各組織の積算基準が異なるので妥当性が薄い。

したがって、⑤及び⑥を考え合わせて形で検討を行った。すなわち、一般的には判断から最小換算体積に対して $+2.5\%$, $+5\%$, $+10\%$ を考え、これを既往設計の設計条件を用いて試算し、その妥当性を検討してみた。図-5は、鋼管ぐいの場合であるが、これによると $+10\%$ の範囲を考慮した場合では、設計可能領域の大部 分としまってしまい広範囲になりすぎ、逆に $+2.5\%$ では個数が少なすぎるス2評価基準で判定する以前に形状が決まるとも考えられる。

これに対し $+5\%$ の場合は、対象となる個数も適当であり、換算体積が最小となる範囲についても $+5\%$ を設定するのが妥当と判断した。

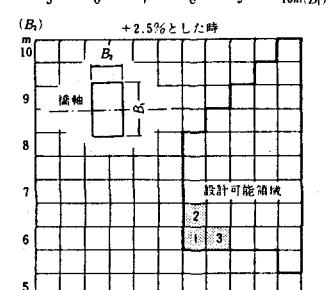
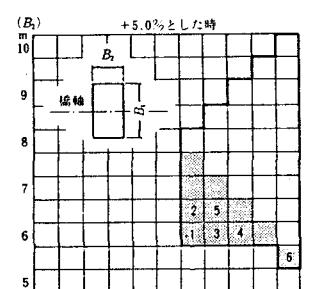
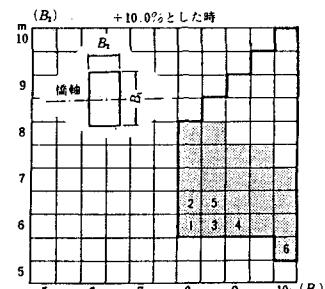


図-5 最小換算体積に対して同程度と計りたる範囲(鋼管ぐいの800φ-131)

(2) 力学的安全性による次2評価基準

① 安全性を評価する要素

くい基礎の力学的安全性については、安定計算と構造計算の検討を行う必要があるが、フーティングを含めたくい基礎の形状は、安定計算で決まることが多いことから、安全性の評価としては、安定性を用いる方が妥当と思われる。そこで、安全性を表す指標としては余裕度（許容値/計算値）を用いて評価することとした。

さて、くい基礎の安定性の検討は、通常以下の②～④の要素について行われるが、②、④についても検討されることがある。②～④の各要素に対する余裕度(f_i)を使って比較評価をすることとした。

①くい軸方向押込力 & くい軸方向押出し許容支持力 ⑥ くい軸方向引抜き & くい軸方向引抜許容支持力

②くい頭水平変位量 & くい頭部水平変位量 ④ くい軸直角方向力 & くい軸直角方向許容支持力

③橋座位置水平変位量 & 橋座位置許容水平変位量

② 評価方法

表-1 次2評価基準の評価方法

次1評価基準で選ばれた

設計成果から安定性に関して最も良いと思われる設計成果を選ぶための評価方法として表-1に示す3つを考え既往設計例に適用し検討を行った。

その結果、表-1に示すように余裕度の最小値を最大とする評価方法が力学的に最も良い設計成果を選ぶことができると判断し、本自動設計プログラムの次2評価基準とした。

評価方法	考え方	特徴	有意味
余裕度の分散を最小にする方法	各要素の余裕度(f_i)が同程度の分布状態を示すものを最適とする方法	・一要素の余裕度が極端に大きいものと含めたりする ・次1評価基準の川側位と同傾向を示し独立性が薄い	△
余裕度の平均値を最大にする方法	各要素に重みづけするのが困難なので、すべての要素を同等に取扱い、その余裕度の平均値の最大を取るとする方法	・一要素の余裕度が極端に大きいものと含めたりする ・分散を最小にする方法と逆の傾向にある。言い換えれば次1評価基準に対する独立性が高い	○
余裕度の最小値を最大にする方法	各要素の余裕度の中で最小のものに着目し、これが最大となるものを最適とする方法	・川側位に余裕度の高い要素を含めない ・次1評価基準と逆傾向で、より独立性が高い	◎

3. おわりに

構造物設計を電子計算機を利用して自動化しようとする場合には、設計アルゴリズムを明確化し、これまでの技術者の経験や過去の設計事例から得られた設計情報等を電子計算機にうつしかえることが必要である。くい基礎の自動設計プログラムの開発においても、そのためには種々の検討を行ってきたが、特に最適な設計成果を得たのが評価基準の設定では、従来この種のプログラムでは考慮されていないが、下積算面を一部考慮している。

その結果、既往設計と比較してみると2割程度費用が軽減でき3ケースもでており自動設計によることなく設計が可能であることが判明した。

また、くい基礎の自動設計プログラムと、これまでに開発された各種の橋梁上部工設計プログラムと連系させることによって、橋梁設計を総合的に行うことのできるシステムとすることができる。この他、開発されたプログラムによって、各種の条件に対するデータを発生させることによって、設計検査や概略設計のための資料を作成することができる。

(参考文献)

池村、久吉、工藤、村橋：くい基礎自動設計の合理化に関する研究、土木研究所報告文162号。