

法政大学 工博 正員 大地羊三

日本道路公团 正員 足立 洋

福山コンサルタント 正員 福山俊郎

福山コンサルタント 正員 佐藤 進

1. 概要

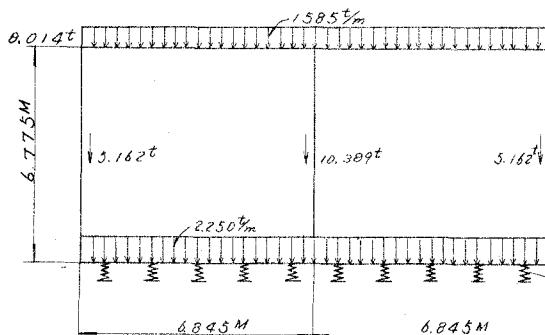
弾性地盤上の構造物の挙動を知るため、底板の載り方に地盤の反力係数（K値）に基づくバネ定数をもつ弾性支承を考え、構造物に発生する変形と応力を求め且、反力係数のパラメータが構造物にどのような影響を及ぼすかを検討した。こゝでは2連ボックスカルバートを例にとった。

従来この種の構造物は上部からの荷重の反力が底版に一様に分布するものとみなして解いている。しかし実際の地盤は荷重に応じて変形するので反力が一様に分布することはない。そこで反力係数を考慮すれば、この解は従来の解法によるものより実際の状態に近くなると思える。但し地盤の塑性変形は考慮していない。

なお解法は法政大学大地羊三博士の提案による変形法により、計算には電子計算機 HITAC 5020 を使用した。

2. 計算結果の概説

ボックスカルバートのスケルトン、断面諸量及び荷重状態は次の如くである。



	$A (m^2)$	$I \times 10^3 m^4$
底版	0.450	0.7594
側壁	0.300	1.0420
中間壁	0.290	0.2034
	0.600	1.8000

底板は10等分してそれぞれをバネ定数をもつ支承と仮定した。

地盤の反力係数については次の様な状態について検討した。

1. 2スパンにわたりて反力係数が一定の場合

$K = 0.01 \quad K = 0.1 \quad K = 1.0 \quad K = 5.0 \text{ kN/cm}^3$ の4 Case について

2. 2スパンにわたりて反力係数が異なる場合



— は $K = 1.0 \text{ kN/cm}^3$ — は $K = 0.1 \text{ kN/cm}^3$

Case 1

Case 2

Case 3

Case 4

その結果を 図 1～2 に示す。

図 1 2 スパンにわたって反力係数が異なる場合

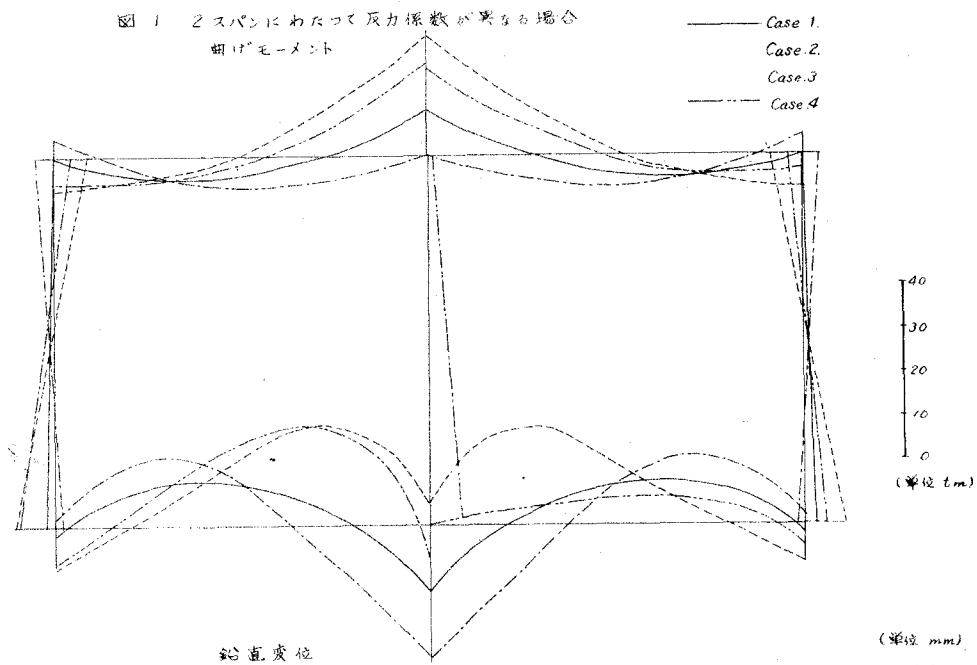
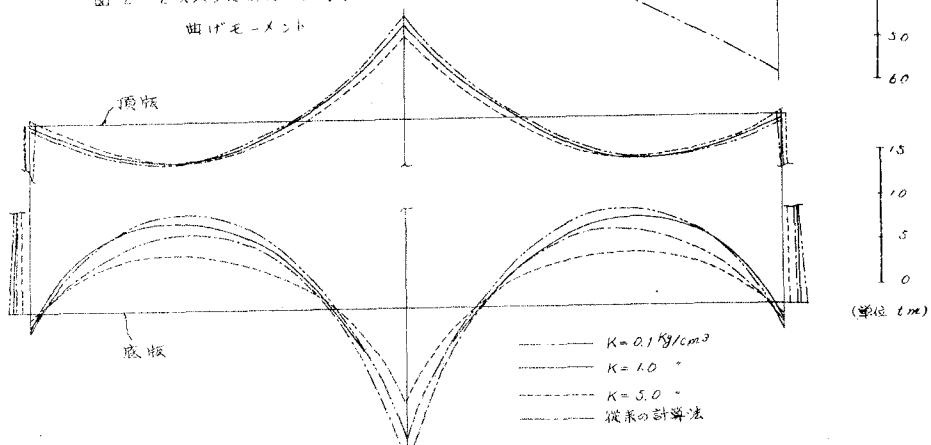


図 2 2 スパンにわたって反力係数が一定の場合



3. 結 び

水平力に対する挙動や地盤の塑性波形についてはこれまでがつたが、この方法によつて地盤の不適のバラツキに対して構造物の断面寸法及び配筋を考慮することができるとし、又プレロードを如何に与えるか又地盤をどの程度改良すれば構造物が安全であるか等を判定する資料にすることができる。この方法を応用して設計した実例を何かの機会に発表したいと思う。