

## 1. はじめに

地表層上に構築された土構造物の応答特性は、その基礎をあたへる地盤の地盤条件によってかなり差異があることには露害の実例からもよく知られていることである。堤体と地盤は動的相互作用により新たな振動系を構成するので、これらを別個に考えて応答を加えあわせた場合とは異なる結果をえたことが知られている。本研究は、基盤上に水平に堆積した地表層の上に構築された土構造物の応答特性が、地表層の厚さや弹性波速度によってどのように影響を受けるかを考察したものである。

## 2. 地表層上の堤体の応答特性

図-1 に示すように地表層上に構築された高さ8mの三角形の堤体を考え、この構造物-地盤系に鉛直下方向からせん断波が入射するものとする。堤体および地盤はすべてセンサ変形のみをするものと仮定すれば、堤頂A<sub>1</sub>の正弦入力波に対する堤頂における堤体底面までの応答値は解析的に求めることができる。応答の最大値は堤頂部分で生ずるので、土構造物の耐震性を考慮する場合には堤頂における応答値に着目すれば充分である。ここで基盤の材料の密度 $\rho_1$ を2.0 t/m<sup>3</sup>、せん断波速度 $V_1$ を1000 m/sec、堤体材料の密度 $\rho_3$ は1.8 t/m<sup>3</sup>、波速度 $V_3$ を300 m/secとしておき一定とした。地表層の厚さを4, 6, 8, 12, 16 および20 m、地表層の密度を1.6 t/m<sup>3</sup>としてインピーダンス $d_2 = \rho_3 V_3 / \rho_1 V_1$ を変化させた時の正弦波入力に対する堤頂での応答曲線から一次固有振動数を求めてみると図-2 に示すようになる。地表層の波速度 $V_2$ が大きくなると $d_2$ が小さくなると素の固有振動数が大きくなり、地盤の振動性状が堤体の振動に大きく影響していることが明らかに見られる。(しかし、堤体の影響のない地盤の固有振動数 $F_G$ は $F_G = V_2 / 4H$ であるから、インピーダンス $d_2$ は逆比例することになり双曲線形を示す)、土構造物地盤系では図中の $d_2$ の小さい部分で明らかなように大きさの差異がある。 $d_2$ の値が一定であっても地表層の厚さが大きくなるほど固有振動数は小さくなる。この傾向を見るために $d_2$ をパラメータとして地表層厚Hと1次固有振動数との関係を求めたものが図-3である。同図から明らかなように $d_2$ が比較的大きい場合には地表層厚が大きくなると固有振動数は指数関数的に小さくなるが、固有振動数の値は $d_2$ の値が小さいほど大きい。(しかし、 $d_2$ が0.6以下になると、地表層厚Hと固有振動数 $F_0$ との関係はモード減衰の実験形ではなくなってしまうようである)。連成系の固有振動数 $F_0$ と地盤の固有振動数 $F_G$ とはHの小さいところでは差異がかなりあるが、Hが大きくなるとこの差はやや小さくなるようである。図-4 はこの傾向を見るために、これらの固有振動数の比率 $F_0/F_G$ と、地表層の厚さHと堤高(8m)との比率の関係を示したもの

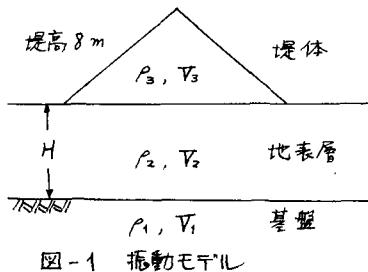


図-1 振動モデル

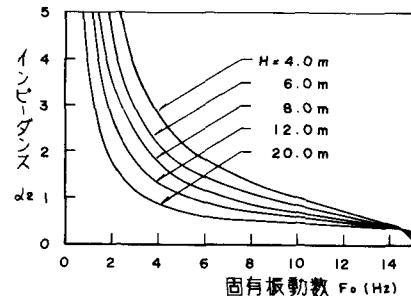


図-2 層厚Hとd\_2の影響

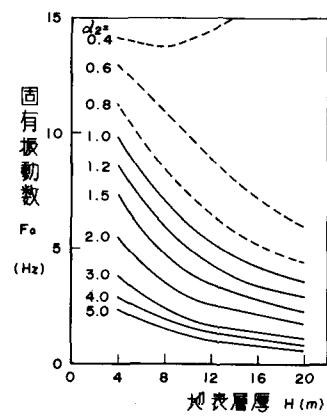


図-3 層厚と固有振動数

のである。地表面が薄い場合には地表面の固有振動数の約1/2の固有振動数になつてはいるが、地表面が厚くなると地盤の固有振動数は次第に近くなる様子が見られる。左へし、この傾向は  $\alpha_2$  の値によつてほど影響を受ける、比較的大きな  $\alpha_2$  の値については実際上変化がないと考えてもよいようである。土構造物-地盤系の動的相互作用は主として堤体の規模によって定まるものであるからこの仮定して程度の堤体では  $\alpha_2$  の影響が小さく出るとは妥当であると考えられる。

図-5はインピーダンス  $\alpha_2$  の値に対する堤頂の応答倍率の変化を示したものである。この図によれば  $H$  を一定として  $\alpha_2$  の変化について応答倍率には最小値が存在するようであり、この最小値を境にして応答倍率はかなり大きくなることが知られる。 $H$  が小さな場合には応答の最小値は大きいが全般的には比較的小さな応答倍率を示す。 $H$  が大きくなると応答倍率の最小値は小さくなるが全般的には比較的大きな応答倍率を示す。以上述べたことは同じような地層構造をもつ地盤であっても、その地盤の波速度が異なれば応答倍率に著しい差異が生ずることを示している。一方、S 波速度が一定であっても層厚が変化すれば応答倍率も変化する筈である。図-6 は層厚をパラメーターにした固有振動数と応答倍率との関係を示したものである。この場合も応答倍率はある固有振動数で最小値をもつようである。この図においては明らかに層厚が大きくなると応答倍率が低下する傾向が見られる。このことは入力地震波の周波数特性によつて地表面の厚さが大きいことが必ずしも不利にはならぬことを示している。

### 3. あとがき

土構造物の振動性状に及ぼす基礎地盤の影響は極めて大きく、その応答特性は地盤の応答特性に大きく反映される。こゝでは特に地盤の波速度と層厚との関連をしげべ、堤体の応答特性に与えるこれらの影響について考察した。今後更に震害との対応について検討を加えて行きたい。

### 参考文献

1. 鹿次崇司「軟弱地盤上の土構造物の応答特性」第14回地震工学研究発表会(1976)
2. 同 「土構造物の振動性状に及ぼす地盤振動の影響」第11回土質工学研究発表会(1976)
3. 同 「土構造物の地震時応答に及ぼす基礎地盤の影響について」土木学会東北支部技術研究発表会(1977)

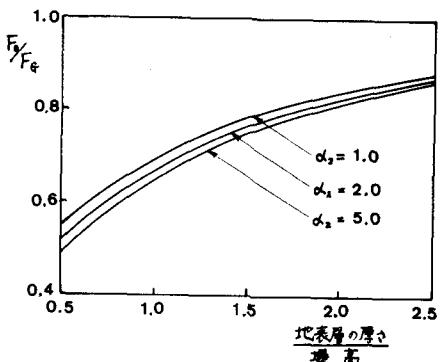


図-4 地盤の固有振動数との関係

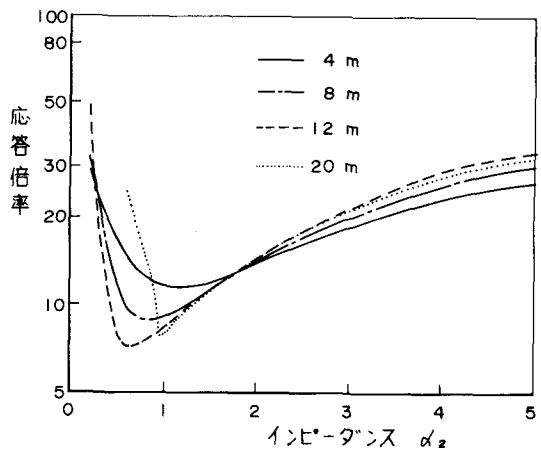


図-5 インピーダンス  $\alpha_2$  と応答倍率

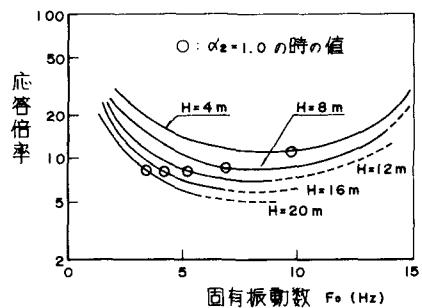


図-6 固有振動数と応答倍率