岡山大学津島キャンパスおける微動探査 Microtremor exploration in Tsushima Campus, Okayama University

山田伸之 (Nobuyuki YAMADA)* 竹中博士 (Hiroshi TAKENAKA)**

Abstract

In this report, microtremor array observations were conducted in the Tsushima Campus of Okayama University, and the subsurface velocity structure was estimated from the analysis of the records. The results indicate that a five-layer S-wave velocity structure from the surface to the seismic basement equivalent layer with thicknesses of 8, 24, 80 and 180 m and velocities of 150, 450, 1100, 1700 and 3200 m/s, respectively, is reasonable. This model explains to some extent the observed phase velocity and H/V spectral ratios. It is also consistent with the surface borehole results. Furthermore, the areal characteristics of the H/V spectral ratios were also presented, allowing us to estimate the trend of the ground structure in shallow areas.

Keywords: Okayama, Microtremor array exploration, S-wave velocity, H/V spectral ratio

I. はじめに

岡山市南部の一部では,南海トラフで発生が危惧さ れる地震により、強い揺れが想定されている[地震調 査研究推進本部(2020)]. 図1aの△の部分を含む領域 (例えば,県庁,市役所,拠点病院,岡山駅など重要 機関の集まる周辺地域) について, 観測される地震動 に大きく影響する地盤構造は, J-SHIS(防災科学技術 研究所)による深部地盤構造モデルによると, S波 速度(以下, Vs) 3100 m/s の地震基盤上面深さは 130 ~250 m, Vs 1100 m/s 層上面深さは 20~30 m とされ ている.また,図1aの◎で示す防災科学技術研究所 の K-NET 岡山(OKY011)でのボーリングでは, 深さ 15 m で Vs 360 m/s, また, 同じく KiK-net 岡山(OKYH03) では, 深さ20mでVs1551m/s, 深さ80mでVs2422 m/sの層に達するとされている.岡山市南部の児島湾 周辺域の重力異常を用いた地震基盤深度の推定[西村 (2016)]もなされているが、地表から地震基盤までの速 度構造の調査事例は少ない.この地域の地震基盤深度 は1000mを超えることはないと推察されるが、地震 基盤までの S 波速度構造を明らかにすることは地震 防災上重要なことである.

ここでは、岡山大学津島キャンパスにおいて常時微動(以下、微動)のアレイ観測を実施し、そのデータを用いて、地表から地震基盤相当層までの1次元S波速度構造を簡易的に見積もった結果について報告する.さらに、得られた3成分の微動記録から算出した H/V(水平動の合成成分/上下動成分)スペクトル比(以下、H/V比)の特性についても記述する.

Ⅱ. 中規模アレイの微動観測と位相速度の算出

本報告では、岡山大学津島キャンパス(図 la△)に おいて、2つのタイプの微動アレイ観測を実施した. 最初に、 強震計 (Akashi 製 JEP-6A3 の 3 成分計にア ンプ 500 倍設定) とロガー(白山工業製 LS8800)の 組み合わせ7セットを設置し、微動データを収録した. その際, 強震計は, 任意形状の2つの大きさの三角形 の頂点とその重心付近 (34.6890°N, 133.9214°E:こ の点は固定) に設置した. そのときの機器配置を図 1b に示す. この観測(2017年12月16日実施)を本稿 では、『中規模アレイ』と称する.大アレイ(L:観測 時間 15:30~16:15,機器間距離約 100~330 m) 中アレ イ (M: 同 14:35~15:05, 同約 50~180 m) 小アレイ (S:同13:55~14:15,同約20~90m)の3つのタイ プのアレイに対して、100 Hz でサンプリングを行っ た. そこで得られた微動記録は, S で 40.96 s, M と L で 81.92 s 毎にウィンドウを設定し,解析を行った. その際のフーリエスペクトルの例を図2に示す.周期 1秒以上で, 概ねいずれのアレイでも地点間のスペク トルの差異は小さいが、1秒以下の短周期成分ではば らつきが目立つ.これらのピーク周期は約4秒で,い ずれの地点でも, また, いずれのサイズのアレイでも 同じ傾向にある.

これらのデータを FK 法[Capon(1969)]により, デー タウィンドウ毎に FK コンターのピーク値の波数ベク トルから位相速度を算出した. その際の FK コンター 図の例を図3に示す. そして, データセット毎の位相 速度の平均値を最終的な速度値とした(図4).

^{*} 高知大学理工学部地球環境防災学科, 〒780-8520 高知市曙町二丁目 5 − 1 Faculty of Science and Technology, Kochi University, Kochi 780-8520, Japan

^{**} 岡山大学学術研究院環境生命自然科学学域, 〒700-8530 岡山市北区津島中三丁目1-1 Department of Earth Sciences, Okayama University, Okayama 700-8530, Japan



全体的にFKコンターのピークが不明瞭なデータ区間 も散見され,周期ごとの位相速度の値にばらつきも大 きかった.図4のものは,得られた位相速度のうち, 比較的ばらつきの小さいものを抽出したもので,その 帯域は,およそ1.5~2.5 Hzの狭い範囲となった.得 られた速度値の下限は1 km/s を下回るものはなく, 逆に速度の大きな部分については,1Hz付近で2 km/s を上回り,比較的高周波の帯域で速度値が大きくなる. このことから,地盤構造は,比較的硬質もしくは地表 付近の低速度の層はかなり薄いことが予想されるが, 速度構造を推定するには,情報が不足している.



図4 中規模アレイから得られた位相速度. エラー バーは、位相速度のばらつき具合を示す.

III. 小規模アレイの微動観測と位相速度の算出

図 4 に示す中規模アレイ観測から得られた位相速 度は,3Hzより高周波の帯域の位相速度が得られず, 表層の速度値に漸近する様子が見られなかったこと から,高周波の帯域に焦点をあてた位相速度を算出す ることを目的とする観測を追加した.前述の中規模ア レイの中心点(No.7の位置)とほぼ同じ場所を中心 に,機器間サイズ数~十 m 程度の『小規模アレイ』 を組み, 微動観測を 2023 年 8 月 19 日に実施した. こ こでは、加速度計(Akashi 製1成分計)と無線 LAN 振動計(白山工業製 SU101)を4セット用い、それを 正三角形の頂点および重心位置に設置した. ここでは 図 5 の配置例に示すように地震計は円の中心とその 円周上に配置した.円の半径 R を 10.0 m, 5.0 m, 2.5 m, 1.25 m の 4 つを設定し, 10~30 分間の微動を PC に収 録した. この追加観測によるデータは, BIDO3.0(長 (2020))を用い、ウィンドウ区間 10.24s 毎に、CCA 法 [Cho et al. (2006)]によって、位相速度を見積もった. その際の R 毎の位相速度を図 6 に示す. 図 7 には, CCA 法で算出される R 毎の4つの機器の平均の NS 比を示す. R が大きいほど NS 比が大きくなり, 信号 として利用できる周波数範囲が狭くなることがわか る. ここでは概ね NS 比が 0.8 を超えない帯域を目安 に位相速度を採用することとした. 高周波部分につい

ては約 150 m/s に漸近する 12 Hz 付近を上限として, 3 Hz 付近から 12 Hz にかけての帯域を採用した.図6 では,Rのサイズ毎に位相速度の重なる部分が見られ, R によらず共通の位相速度が得られた周波数帯があ る.例えば,5~8 Hz 付近では,R=10.0 m(赤)と R=5.0 m(青)の値が重なる.

以上により,中規模アレイと小規模アレイで算出された位相速度を図8に示す.2.5~3.5 Hz 付近に位相 速度データの空白があり,速度値にややギャップがあるものの,連続性のあるものとして扱うこととした. これら中規模アレイと小規模アレイの微動観測から 得られた約1~12 Hz の帯域における位相速度は,上 下動記録から得られたことから,レイリー波の分散曲 線として扱うこととした.



図 5 図 1b の★付近で実施した小規模アレイ観測 (R=10m の場合)における機器配置(●)例.



図7 微動データのRごとのNoise/Signal比

9

12

15(Hz)

6

0.001

R1.25m

3



IV. 速度構造モデルについて

図 8 に示した2つの規模のアレイ観測から得られ た位相速度をもとに、地盤モデルの推定を行う.ここ では、仮定・設定した地盤構造モデルから理論分散曲 線(位相速度)や理論 H/V 比を順解析により算出し、 観測値と理論値を比較することで両者が定性的にあ うものを本報告での地盤モデルとして採用すること とした.理論分散曲線は、Haskell (1953)のマトリック ス法により算出した.理論 H/V 比は、速度構造モデ ルから得られるラブ波とレイリー波の理論分散曲線 に対して Harkrider (1964)の Medium Response によっ て得られる理論振幅スペクトルを計算し、粒子軌跡の 楕円率(レイリー波とラブ波振幅比は 0.7 に設定)か ら算出した.

仮定した地盤構造は、既存の速度構造情報(KiK-net 岡山(OKYH03)のボーリングや J-SHIS による岡山市 津島付近の深部地盤構造のモデルなど)から,5層モ デルとし、Vs 3000 m/s 前後の地震基盤と 1100 m/s と 1700 m/s の層および工学的基盤層を 500 m/s 前後とし た. さらに最表層部分については、図8に示す位相速 度の10Hz付近でおおむね150m/sへ漸近するととも に, K-NET 岡山(OKY011)の PS 検層で示されている 盛土より下の層の値が 180 m/s であることから、Vs 150~180 m/s の範囲と仮定した. 密度値は, 主に J-SHIS の深部地盤情報をもとに設定した. こうしてそ れぞれの物性値を仮定し,図8の位相速度および後述 する H/V 比(図 10) を説明する各層の層厚値や地震 基盤層の Vs 値などを試行錯誤的に求めた.その際の P 波速度については, OKYH03 の値を参考にしながら, Vsに対する比を表1に示す値で設定した.その結果, 表1の5層の物性値パラメータを設定したとき,理論 位相速度は、図9のようになり、それらは観測で得ら れた位相速度のばらつきの範囲 (エラーバーの範囲) 内にあることになった. 地震基盤層は、Vs 値で 3200

m/s, その上面までの深さが 292 m, 最表層の Vs 値は 150 m/s で, 工学的基盤面までが 8 m とする場合が観 測値に近い理論位相速度になった. 地震基盤の速度は, 既存情報よりもやや大きいが, 1.5 Hz 付近以下の位相 速度を説明するために, Vs 3200 m/s とした. 一方, 岡山大学キャンパス内での表層地質のボーリング結 果(鈴木ほか(2021):図 15) によると, 深さ約 6.0~ 7.5 m で性質の異なる層(砂礫層との境界)が見られ る. これは,本報告による Vs 150 m/s の下面境界に対 応すると考えられる.

図 10 に表 1 のときの理論 H/V 比とアレイの中心 (No.7)の観測値から算出した H/V 比の比較を記す. 観測値による H/V 比は,Lアレイの際の記録を 10.24 s 毎の区間の水平動のスペクトルの合成を上下動のスペクトルで除したものの平均値であり、4~5 Hz 付近 のピークと 10.5 Hz 付近のトラフを形成している.本 報告で推定した構造モデルによる理論 H/V 比は,ピ ーク・トラフの周波数がわずかにずれているものの, 観測 H/V 比の特徴をある程度再現できている.理論 位相速度(図 9) および理論 H/V 比(図 10) は,各観 測値と比較的よく対応しており,本報告で設定した速 度構造モデルは,常時微動の観測データを説明するモ デルの1つとして挙げることができる.

図 11 に表 1 で示した今回推定した速度構造と K-NET (OKY011), KiK-net (OKYH03)の検層情報および J-SHIS で示されている当該地域の深部地盤モデルに よる速度構造モデルを示す.速度構造モデルを見積も る際に,物性値は,既存の地下構造情報を参照したた め,一部では類似する.しかし,本報告と J-SHIS の モデルとでは,地震基盤上面深さのみならず Vs 1100 m/s や 1700 m/s の中間層の存在についても異なるも のとなっている.これらによって,各層の境界深度が 明示でき,また,浅い部分は,既存のモデルに類似す る点もあるが,OKY011 との差異も示すことができた.

図 12 に図 11 で示した各速度構造モデル(最下層が 半無限に広がるモデルを仮定)に対し,表層地盤に対 する S 波の 1 次元地盤増幅特性を計算した結果を示 す.この計算での減衰の Q 値は,周波数に依存せず, Vs 値の 1/10 とした.本報告のモデルによる地盤増幅 特性は,1Hz 以上で複数の増幅ピークを呈するが,そ れ以外のモデルによるものは単発のピークで, OKYH03 は 3.5 Hz にみられるのみである.増幅度に ついては,ピーク周波数は異なるが,いずれのモデル のケースも同程度であった.今回の結果において,1.5 Hz 付近でも増幅度の高まりが現れているが,地盤構 造の差異によるものと考えられる.この帯域は,構造 物被害に影響し得る帯域でもあり,さらなる精査が必 要である.

なお,西村(2016)による岡山市南部の児島湾周辺域 での重力異常などを用いた堆積層1層のモデルを仮 定した地震基盤の最深点の値は,約370mとされている.基盤深度の推定方法の違いや調査地点が離れているため単純に比較することはできないが,今回の結果は,値としてはこれよりも小さなものとなり,山地部に近い(本報告の探査地点は,児島湾沿岸部から10km程度離れた内陸部である)ことを鑑みれば矛盾はしないと考えられる.しかしながら,本報告の地震基盤深さは,J-SHISのモデルに対しては,やや大きい値になっており,今後精査は必要であろう.

こうした速度構造の推定には,既存のモデル情報を 参考にしながら,モデル探索の幅を持たせた位相速度 をもとにした逆解析などによって,より詳細なモデル パラメータの探索が必要であると考えられる.特に, 地表付近の速度構造の推定には,より細かい層設定に よる逆解析などを通じた検討は必要であろう.また, 今回のような深部・浅部の地盤構造をまとめて推定す る際には,例えば,Arai and Tokimatsu (2005)のように 位相速度と H/V 比の両方を考慮したアプローチは有 効な手立ての一つになると考えられる.

表1 推定されたS波速度構造

layer thickness(m)		$ ho(g/cm^3)$	Vp(m/s)	Vs(m/s)	Vp/Vs
1	8	1.7	500	150	3.3
2	24	1.75	1000	450	2.2
3	80	1.9	1900	1100	1.7
4	180	2.1	2900	1700	1.7
5	∞	2.3	5500	3200	1.7



図 11 速度構造モデル図, a) 深部, b) 浅部の拡大



図9 表1の構造モデルの理論位相速度と観測位相速 度との比較





図 12 各モデルの表層地盤に対するS波の1次元地 盤増幅特性.

V. H/V スペクトル比特性について

『中規模アレイ観測』においては、微動観測に3成 分計を用いているため,図 10 で記した No. 7 のアレ イの中心位置だけでなく,他の地点での H/V 比を求 めることができる. 中規模アレイ観測における L・M・ Sの各アレイ,計19地点のH/V比を地点番号毎に図 14 に示す. ここでの H/V 比についても, 前述したよ うに各アレイでの収録時間における 10.24 s 毎の区間 の平均値を記している. H/V 比の全体的な形状の傾向 は、Lアレイの一部を除けば、おおむね類似しており、 3~4 Hz および 30 Hz 付近でピークが現れている. 全 般的に山谷の形状が明瞭であり,表層地盤と工学的基 盤の物性コントラストが大きいことを反映している と考えられる.機器設置位置が S→M→L アレイと次 第に中心の No.7 から離れるにつれて、観測点間間隔 も広がり、地盤性状もいくらか変化していると考えら れる. 例えば、L1(図14のNo.1における赤線)は、 形状・ピーク周波数ともに他の地点とやや異なってい る.図 1bの地形図によると当該地域の北側には山地 部分になる地域が近く,地盤構造も南側の地点とは異 なっている(例えば, L1 などは岡山平野の端部によ り近く,工学的基盤上面などが傾斜しているなど)可 能性がある.ただし、ここでの地盤構造の推定の際に は、これらの影響は小さいものと仮定している.

図 14 中の No. 7 については、各アレイで機器の位 置は変わらず、時間的な違いのみである.これによる と図で示す周波数範囲では、ほぼ同じとなっており、 特に 1~10 Hz にかけてほぼグラフが重なる.これら は、H/V 比が時間によらず安定していることの表れで ある.1 Hz 以下や 10 Hz 以上では、わずかに異なる部 分があるが、原因ははっきりしない.また、No.7+で は、これまでの No.7の数十 cm 横で、前述した加速 度計(図 14 の No7+の点線)だけでなく、速度計(東 京測振(株)製 VSE-15D-6)の3成分での収録(図 14 の No7+の実線)を用いた H/V 比を示している.レコー ダは同じであるが、アンプは使用していない.それに よると、加速度計での結果の傾向と概ね同じであり、 加速度計と速度計の違いなどによる影響はほぼ無い と考えられる.

図 14 の H/V 比について、1~10 Hz の帯域における ピークの周波数を図 16 に示す(山本ほか(2018)の図 に加筆). それによると、2~5 Hz の範囲でピークを呈 する箇所が多い. 大局的な傾向としては、北東から南 西に向けてピーク周波数が高周波から低周波へ変化 する分布傾向がみられ、表層地盤構造の変化傾向(表 層層厚が大きくなる)を反映するものと考えられる. また、図 16 中にある過去の河川跡の位置付近でピー ク周波数がわずかに低下するように見え、興味深い.

図 16 に示す No. 7 の H/V 比のピーク周波数 4.7 Hz を地盤の1 次固有周期と仮定し, 微動アレイ探査によ り推定した表層の Vs 値 150 m/s (表1)を用いて, 1/4 波長則に従うと,表層地盤層厚は,約8.0 m とな る.この層厚値は,表1に示した微動アレイから求め た layer 1 の層厚値の8mや図15のボーリングで示さ れている砂礫層に達する深さ6~7.5 m に近い.ほか の中規模アレイでの地点についても,Vs150 m/s と図 16 のピーク値(1.7~6.4 Hz)を用いて上記と同様に算 出すると,この地域の工学的基盤(表1のLayer 2) の上面深さは,6~22 m 程度となる.



図 14. 中規模アレイの記録から算出した H/V 比. No は 地点番号. No 7+は, No 7 の同一地点で加速度計 と速度計によって収録したデータによる H/V 比.



図 15. 探査地点近傍(図 16 の NO. 1, NO. 2) で のボーリング結果. 鈴木ほか(2021)に加筆.

VI. まとめ

本報告では、岡山大学津島キャンパスでの常時微動 のアレイ観測を行い、その記録をもとに地盤構造を推 定した.その結果、地表から地震基盤相当層(3200 m/s 層)までの速度構造は、S波速度150,450,1100,1700の 4層がそれぞれ8,24,80,180 mの厚さとなった.この モデルは、観測された位相速度やH/V比などをある 程度説明するものとなった.また、キャンパス内の表 層ボーリングの結果とも対応するものとなった.さら に、H/V比の面的な特性も示し、浅い部分の地盤構造 の傾向を推定することもできた.

なお,この報告は、日本地震学会 2023 年秋季大会 [山田ほか(2023)]で発表したものを一部見直し、あら ためて取りまとめたものです.

謝辞

微動アレイ観測には、岡山大学自然科学研究科、環 境生命自然科学研究科および理学部の学生さんにも ご協力頂きました.また、元岡山理科大学の西村敬一 先生、岡山大学名誉教授の鈴木茂之先生、岡山学院大 学の小松正直先生には、各種資料を紹介して頂きまし た.さらに、小松先生には、本論文の原稿を査読して 頂き、有益なコメントを頂戴しました.この内容の一 部は、東京大学地震研究所・京都大学防災研究所令和 5年度拠点間連携共同研究プログラムの援助および JSPS 科研費基盤(B) 22H01311の補助を受けています. 関係者各位に記して、御礼申し上げます.



図 16. 山本ほか(2018)より引用・加筆. ●●●は中規模微動アレイ(L, M, S アレイ)観測点, ★は微動アレイの中心. 数字は H/V スペクトル比のピーク周波数(Hz). ●NO. 1, NO. 2 は図 15 のボーリング調査点.

引用文献

- Arai, H. and K. Tokimatsu, 2005, S-Wave Velocity Profiling by Joint Inversion of Microtremor Dispersion Curve and Horizontal-to-Vertical (H/V) Spectrum, Bull. Seism. Soc. Am., Vol. 95, 1766–1778.
- 防災科学技術研究所, J-SHIS 地震ハザードステーション, http://www.j-shis.bosai.go.jp/ (参照 2024-1-6).
- 防災科学技術研究所,防災科研 K-NET, KiK-net, DOI: https://www.doi.org/10.17598/NIED.0004.
- Capon, J., 1969, High-Resolution Frequency-Wavenumber Spectrum Analysis, Proceedings of the Institute of Electrical and Electronics Engineers, Vol. 57, 1408–1418.
- Cho, I., T. Tada, and Y. Shinozaki, 2006, Centerless circular array method: Inferring phase velocities of Rayleigh waves in broad wavelength ranges using microtremor records, J. Geophys. Res., Vol. 111, B09315, doi:10.1029/2005JB 004235.
- 長郁夫, 2020, BIDO version 3.0, https://staff.aist.go.jp/ikuochou/BIDO/2.0/bidodl.html (参照 2024-1-6).
- Harkrider, D. G., 1964, Surface Waves in Multilayered Elastic Media, I. Rayleigh Waves and Love Waves from Buried Sources in a Multilayered Elastic Half-Space, Bull. Seism. Soc. Am., Vol. 54, 627–679.
- Haskell, N. A., 1953, The Dispersion of surface waves on multilayered media, Bull. Seism. Soc. Am., Vol. 43, 17–34.
- 地震調查研究推進本部,全国地震動予測地図 2020 年版, 2021, https://www.jishin.go.jp/evaluation/seismic_hazard __map/shm_report/shm_report_2020/ (参照 2024-1-6).
- 狐崎長琅・後藤典俊・小林芳正・井川 猛・堀家正則・斎藤 徳美・黒田 徹・山根一修・奥住宏一, 1990, 地震動予 測のための深層地盤 P・S 波速度の推定, 自然災害科学, Vol. 9, No. 2, 1–17.
- 国土地理院,地理院地図(電子国土Web), https://maps.gsi.go.jp/(参照 2024-1-6).
- 西村敬一,2016,岡山平野の3次元重力基盤構造と1946年 昭和南海地震による被害分布,岡山理科大学技術科学 研究所年報,Vol.35,45-59.
- 鈴木茂之・山口雄治・山本悦世,2021,第Ⅱ章 ボーリング 調査結果と海水準変動.中部瀬戸内地域における縄文 時代の環境変動と人間活動に関する考古学的研究(課 題番号 18K01063,科学研究費補助金研究成果報告書, 研究代表:山本悦世)」,5-13.
- 山田伸之・竹中博士・渡邉禎貢, 2023, 岡山市北区津島地区 における微動探査, 日本地震学会 2023 年度秋季大会, S16P-03.
- 山本悦世・鈴木茂之・山口雄治・岩崎志保,2018,第3章 構内遺跡の研究1.岡山市津島岡大遺跡南東部におけ るボーリング調査成果,岡山大学埋蔵文化財調査研究 センター紀要,21-27.