# 常時微動アレイ探査と単点三成分観測を併用した建設敷地内の浅層構造推定

# ESTIMATION OF SUBSURFACE VELOCITY STRUCTURES IN A CONSTRUCTION SITE USING MICROTREMOR ARRAY EXPLORATION AND SINGLE-POINT THREE-COMPONENT OBSERVATION

# 小阪宏之\*1 *Hiroyuki KOSAKA*

The physical properties of the soil in the construction site, especially the depth of bearing stratum and the shear wave velocity structures, are crucial indices for the structural design and cost estimation of the foundation. Considering the cost, investigation period, and the influence on the surrounding environment (noise, vibration, etc.), though direct explorations by the excavation investigation are the mainstream at present, nondestructive geophysical explorations are reasonable to be examined as an alternative method. Therefore, the authors have been collecting soil property data using nondestructive geophysical explorations and proceeding the investigation of its applicability to the ground investigation.

In this paper, we present an example of estimating the subsurface velocity structures in a construction site where the underground inclination is feared using microtremor array exploration and single point three-component observation, which are more convenient nondestructive geophysical explorations methods, and report the points of attention when we carry out the velocity structures identification using microtremor.

Keywords: Microtremor Array Exploration, Microtremor Horizontal to Vertical Spectral Ratio, Inclined Bedrock 常時微動アレイ探査,微動水平上下スペクトル比,傾斜基盤

# 1. はじめに

建設敷地内の地盤物性値、とりわけ支持層深度やせん断波速度構 造は基礎の構造設計及び積算を行うにあたって非常に重要な指標 である.現在も掘削調査による直接的な探査が主流であるが、コス トの面や、調査期間、周辺環境への影響(騒音や振動等)を鑑みる に非破壊の物理探査を用いた手法を代替手法として検討すること は理にかなった選択である.また、PS 検層を実施しないサイトにお いては、地震応答解析を行う上で、標準貫入試験で得られたN値分 布から経験的な手法<sup>1,2)など</sup>でせん断波速度構造を算定するよりも、 このような物理探査手法による波動論を用いて算定された速度構 造や増幅率を用いる方が物理的に適切であると考えられることか ら、技術開発センターでは非破壊の物理探査を用いた地盤データの 収集及び適用性の検討を続けている<sup>3,4/など</sup>.

非破壊の物理探査を用いた手法としては屈折法や反射法等が代 表的なもので、特に建設敷地内地下の不整形構造推定という目的に は、MASW(多点表面波探査)<sup>5</sup>などが主に使用されるが、地表面 加振が必要となり、掘削調査に比べると簡易な手法であることは確 かであるが、人的リソースの問題から、広く展開することは容易で はない.そのため、少ない観測点で済み、かつ地表面加振が不要で ある常時微動を用いた探査が計測の簡便性からよく使用される.常 時微動による物理探査には、常時微動アレイ探査や単点三成分観測 が挙げられる.

常時微動アレイ探査は主に Capon によって提案された F-K 法 <sup>の</sup>と, Aki によって提案された SPAC 法 <sup>つ</sup>に大別される.特に後者に

\*1 戸田建設㈱技術開発センター 修士 (工学)

ついては、1980年代になってから SPAC 法が岡田ら<sup>8,9/4と</sup>によって 一般化され、2000年代になると長らによる SPAC 法の系統に分類さ れる CCA 法の発明<sup>10</sup>)及び解析コードの公開<sup>11</sup>)なども相まって近年 広く用いられるようになってきた.これらは、従来は強震動予測等 に用いられてきた手法であり、掘削不可能な深度の地下速度構造を 求める目的で大規模平野の地下速度構造推定等に用いられてきた <sup>12,13)など</sup>が、近年になって極小アレイを用いた探査の適用例も増加し ており、一般的な建築工事で必要となる工学的基盤程度の深度を対 象として用いられるようになってきている<sup>14,15/など</sup>.常時微動アレイ 探査の概要については、昨年度成田ら<sup>10</sup>でも報告しているので参照 されたい.

単点三成分観測による地下速度構造推定については、微動水平上 下スペクトル比(Microtremor Horizontal to Vertical Spectral Ratio, MHVR)を用いるのが一般的であり、経時変化が少なく、安定的に 地盤特性を得られるといった特徴がある.MHVRの物理的解釈と しては、長らく中村ら<sup>17)</sup>に代表される表層地盤のS波増幅特性を反 映しているとする解釈、時松・新井<sup>18)</sup>に代表されるような表面波の 水平成分と鉛直成分の振幅比を反映しているとする解釈の相反す る二つの解釈がなされてきたが、2000年代後半になって、拡散波動 場理論に基づいた MHVRの解釈<sup>19)</sup>が提唱された.この解釈は、表 面波だけではなく、全波動場を解かなければならないという性質か ら、計算コストが大きいという欠点があるが、逆説的に表面波と実 体波の双方を考慮可能な解釈であり、近年では留数定理を導入した

Research and Development Center, TODA CORPORATION, M.Eng.

高速解法を用いたインバージョンコードも公開され<sup>20)</sup>, こちらについても普及が進んでいる<sup>21)22など</sup>.

これらの手法の理論は全て水平成層構造が前提となっているが, 近年では傾斜構造への適用性が精力的に検討されており,検討する 周波数帯や傾斜の程度が軽微であれば適用可能であるということ <sup>23)24/など</sup>や,逆に傾斜構造上で得られたデータの性質や,水平成層構 造上で得られる特性との違いによって傾斜方向や2次元,3次元的 な地形構造を把握する試み<sup>25)20/など</sup>も進められている.

常時微動アレイ探査や単点三成分観測は、観測点直下の構造を反映するものであり、2次元、3次元的な地形構造を把握するために は多数の盛替えを行い、複数の地点での1次元的な構造を求めて、 最後に重ね合わせるという操作を行う.常時微動アレイ探査を用い たケースでは測線上で多数の常時微動アレイ測定を実施する チェーンアレイ探査<sup>27,28/など</sup>が用いられることもあるが、計測点の墨 出しや盛替えに人的リソースが必要となるため、これについても広 く展開するにはハードルが高い.

そこで、本稿では、計測に必要な人的リソースが少なくてよい少 数の常時微動アレイ観測と、多点単点三成分観測の組み合わせによ る浅層構造推定の実施例と、それによって得られた結果の紹介と いった部分に焦点を当てながら、筆者が常時微動を用いた地盤構造 同定を行う際の留意点等をお示しする.従って数学的、物理学的に 新たな知見が得られる、といった類のものではない事についてはご 了承いただきたい.

# 2. 検討対象サイト概要と測定概要

#### 2.1 検討対象サイトの概要

本稿で検討対象としたサイトの概要を図1に示す.図1中の等高 線で示す通り、周辺敷地状況より建設敷地は山肌を切盛して造成し たと考えられ、地下に傾斜構造の存在が懸念されるサイトである. 本サイトでは、既存建物解体後に同位置に新築建物を建設する計画 となっており、基礎の基本設計及び積算を行うにあたって、既存建 物解体前におおよその支持層深度等の地盤物性値を知っておく必 要があったが、既存建物施工時の地盤調査記録が残っておらず、近 隣の調査データも乏しいことに加えて、敷地境界と既存建物の間が 非常に狭いということ、建設敷地内の地表面傾斜が激しいことから、 機器の搬入の制限上、敷地内の一部で既存建物解体前の掘削調査を 実施することが出来なかった.本サイトにおける標準貫入試験実施 予定位置は図1 中の丸で示す点である.その中の赤丸で示す点は、 標準貫入試験を実施出来た地点、図中青丸で示す点は、標準貫入試 験を上述の理由につき実施出来ていない地点である.本測定では、 事前に掘削調査を行う事が出来なかった青丸で示す地点 (No.1~No.5)の浅層構造を推定することを目的とする.

#### 2.2 測定概要

本測定では図1中に示す array1,および array2 測定点で常時微動 アレイ観測を行い、標準貫入試験実施地点及び実施予定地点直上の 計14点において単点三成分測定を行った.測定は 2020年5月29 日の日中の晴天下で行った.本測定で使用したアレイ形状を図2に 示す.図2に示す通り、中心点を有する正三角形状のアレイ形状に センサを配置し、半径の異なる2ケース(l-array, s-array とする) の測定を実施した.各ケースは機器の個数の制約上、同時計測では なく、個別に行った.図3に常時微動アレイ測定状況を、図4に単 点三成分測定状況を示す.全ての測定は最低 20分間以上、特に標 準貫入試験未実施地点では 40分間以上の測定を実施し、サンプリ ング周波数は 200Hz,倍率は 50倍とした.測定にはセンサロガー 一体型可搬型三成分サーボ型加速度計 JU410(白山工業製)を用い、



図1 検討対象サイトの概要

機器に内蔵している GPS により時刻校正を行った.常時微動アレイ観測実施時及び単点三成分観測実施時には,方位磁針を用いて目 視で東西方向(EW方向),南北方向(NS方向)を合わせて測定を 行った.



図2 常時微動アレイ配置図



図3 常時微動アレイ測定実施状況



図4 単点三成分測定実施状況

### 3. 浅層構造推定の解析手順

#### 3.1 解析手順概要

本稿では、以下の過程で浅層構造の推定を行う.

- 半径10m程度の微動アレイを組むことが可能で、かつ標準貫 入試験を実施している地点において、常時微動アレイ計測お よび単点三成分観測を実施する(2章に記載).
- 2. 浅層構造を推定したい地点で単点三成分観測を実施する(2章 に記載).
- 3. 常時微動アレイを実施した地点で Rayleigh 波位相速度を算定 する.
- 算定した Rayleigh 波位相速度をターゲットとしてインバージョンを試行し、同地点のH/Vスペクトル比の理論解との整合性を加味しながら基準とするせん断波速度構造を同定する.
- 5. 得られた基準点のせん断波速度構造を参照して、敷地内の各

層のせん断波速度は一定で,層厚のみが変化すると仮定して 試行錯誤的に検討対象地点直下のせん断波速度構造を同定す る.

上記の解析工程の2章に記載していない部分の詳細については次 節で説明する.

#### 3.2 解析手順詳細

#### (1) 位相速度曲線の算定

敷地内で実施した常時微動アレイ観測より,測定点直下のせん断 波速度構造を推定する手順について述べる. 微動アレイ観測から位 相速度曲線を求める手法としては,前述の通り,主にF-K 法9, SPAC 法<sup>7</sup>, CCA 法<sup>10</sup>や ncCCA 法<sup>29</sup>が挙げられる. 既報<sup>10</sup>で建設敷地の 支持層や工学的基盤の推定のように浅層部を対象とした常時微動 アレイ探査を実施する場合は,同時多入力波動場が想定されるとい う観点から,波動の到来方向を算定できる F-K 法が頑健であると考 えられることを示したが,長波長域に対しては,F-K 法では観測点 数はなるべく多くとった方が望ましい点(岡田ら<sup>9</sup>によると最低 7 点は必要であるとされている)と,本測定では観測機材数の制約上, 中心有三角形配置で観測を行った点を踏まえて,上記の全ての手法 により位相速度曲線を算定して,比較検討を行う事とした.

array1 において各手法で算定した位相速度の比較を図5 に示す. 各手法共に1 セグメントを40.96 秒間(8192 離散点)として切り出



図5 各手法によって算定した位相速度.赤実線は l-array から,黒点線は s-array から算定した位相速度.

し、振幅の RMS 平均が測定した加速度時刻歴波形全体の RMS 平 均を上回らないセグメントを選び、位相速度を算定した. SPAC 法 では l-array と s-array の位相速度曲線は 5Hz 以降の帯域でよく一致 しており、F-K 法で求めた位相速度とも比較的良い対応を示してい るが、ncCCA 法で算定した位相速度のみ傾向が異なる結果となって いる. ここでは、傾向が異なる ncCCA 法を除いた双方の位相速度 をターゲットとしてその後の分析を進め、後述する MHVR の理論 解の再現性の良いモデルを選択することした. なお、三成分加速度 計を使用しているため、三成分の記録が得られているが、今回は Rayleigh 波のみを対象としたため、解析には上下成分記録のみを使 用している.

# (2) 速度構造のインバージョン

得られた位相速度曲線から直下のせん断波速度構造を推定する. 位相速度からせん断波速度構造を求める手法としては, Ballard の手 法<sup>30</sup>や, 紺野・片岡による手法<sup>31)</sup>等, 直接求める手法も多数提案さ れているが, 本稿では観測値を再現できるモデルを, 発見的手法を 用いたインバージョンによって算定した. 発見的手法を用いる利点 としては, ニュートン法といった手法と比べて局所解に陥る可能性 を軽減できる点と, 探索範囲の設定以外では解が初期モデルに依存 しないという点が挙げられる.

本稿では、初期モデルとして、arrayl 測定点(以降,基準点とす る)直下で得られているN値柱状図から太田・後藤式<sup>1)</sup>で算定した せん断波速度構造を4層置換したモデルを使用した.基準点の標準 貫入試験結果と、初期モデルを図6に示す.インバージョンには遺 伝的アルゴリズム(GA)と焼きなまし法(SA)のハイブリットで ある、ハイブリットヒューリスティック法<sup>32)</sup>(HHS)を使用した. HHSの諸元としては、GA部分については個体数を50個体、世代



図6 基準点直下の土質柱状図とせん断波速度構造初期モデル

数を200世代,交差率を0.7,突然変異率を0.1とし,エリート保存 を実施,SA部分については10世代毎に温度が指数的に低下してい くモデルとした.せん断波速度は土質柱状図に従うという仮定の元, 層厚は固定とし,せん断波速度構造のみ初期モデルからの変動を 0.7倍-1.3倍で許容した.粗密波速度については,Ludwig et al.<sup>33</sup>)に 従って都度せん断波速度から算定し,土質密度については,大崎<sup>34)</sup> に従って土質に合わせた値を設定し,固定とした.インバージョン はRayleigh 波の基本モードのみを対象とし,上述のSPAC法および F-K法で算定した位相速度の中で,逆分散を示していない周波数範 囲(SPAC法の場合は6.5Hz~10Hz,F-K法の場合は5.2Hz~10Hz)を ターゲット位相速度として,式(1)で示すmisfit が最小となる構造を 探索した.なお,インバージョンにおいて逆転層は許容するが,最 下層の速度構造が最大になるような拘束をかけた.理論 Rayleigh 波 の分散曲線の計算には Hisada<sup>35</sup>の解析コードを使用した.

$$misfit = \sum_{f_{min}}^{f_{max}} [C_{obs}(f) - C_{the}(f)]^2$$
(1)

ここで、 $C_{obs}$ 、 $C_{the}$ は観測と理論 Rayleigh 波位相速度、fは周波数、  $f_{max}$ 及び $f_{min}$ は探索範囲の上限周波数と下限周波数である.

# (3) MHVR の算定

ここでは、MHVR の算定手順を述べる.単点三成分測定実施点で 得られた加速度時刻歴波形から、線形トレンドを除去した後、50% オーバーラップさせながら、1 セグメントを40.96秒(8192離散点) として抽出する.各区間の時刻歴波形に前後1秒のコサインテーパ を掛け、EW 成分、NS 成分、UD 成分それぞれについて、パワスペ クトルを算定し、バンド幅0.2HzのParzen ウインドウで平滑化して から、比を取った物の平方根を各区間の MHVR として定義する. 経時変化が少ないスペクトル特性がこの地点の普遍的な特性であ ると仮定し、これらの各区間の MHVR からばらつきが少ない 50 区 間を遺伝的アルゴリズムで選定し、選定した 50 区間のアンサンブ ル平均を取ったものを MHVR とした.遺伝的アルゴリズムの諸元 は個体数を 100 個体、世代数を 100 世代とし、交差率 0.7、突然変 異率 0.1 として、目的関数としては 50 区間の MHVR の式(2)で示さ れる variance が最小となる組み合わせを探索した.

$$NSV\sigma = \sqrt{\frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} (NSV(i, f) - \overline{NSV(f)})^{2}}$$
$$EWV\sigma = \sqrt{\frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} (EWV(i, f) - \overline{EWV(f)})^{2}}$$
$$variance = \sum_{fmin}^{fmax} \frac{NSV\sigma + EWV\sigma}{f}$$
(2)

ここで,nは選択する区間数,NSVはNS成分に対するUD成分の 区間 MHVR, EWV は EW 成分に対する UD 成分の区間 MHVR で ある.

#### (4) MHVR 記録を元にした浅層構造の推定

前項で算定した各地点の MHVR を再現できる速度構造モデルを 推定する.前述の通り,拡散波動場理論に基づいた MHVR の算定 は計算コストが大きいという欠点があるため,ここではインバー ジョンを行わずに試行錯誤的に MHVR を再現できる構造を求める. 基準点直下の構造を基準モデルとして,建設敷地内ではせん断波速 度は変化せず,層厚のみが変化するという仮定の元,表層の層厚を 変化させながら,検討対象地点の MHVR の再現性が良いモデルを 決定する.

# 4. 結果および考察

## 4.1 基準点直下の速度構造の同定結果

図7に、SPAC 法及び F-K 法で得られた位相速度をターゲットと して求めた基準点直下のせん断波速度構造同定結果を、図8に得ら れたせん断波速度構造から推定した Rayleigh 波基本モードの位相 速度を,図9に得られた速度構造から求めた拡散波動場理論に基づ いた MHVR の理論値と観測値の比較を示す. 図7に示す通り、ど ちらをターゲットとした場合も、2層目まではよく一致しており、 互いによく一致していた位相速度の高周波数帯成分についてはほ ぼ2層目までで決まっていると考えられる. 逆に言えば、それより 下層については算定手法によって位相速度が安定していない低周 波数側の領域が反映されるものと考えられるため、常時微動アレイ で得られた位相速度のみで浅層構造を決定する事が出来ない. ここ では、より深い構造を反映すると考えられる MHVR との整合性を 鑑みることとし、図8、9に示す通り、SPAC法で得られた位相速度 を元に算定した基準点直下のせん断波速度構造の方が、インバー ジョンのターゲットとした範囲の位相速度と、MHVR を良く再現 できるモデルとなっているため、こちらを選択することとした.

図7に示す通り、同定されたモデルでは基準点直下のせん断波速 度構造には逆転層があることが推察される. こういったケースでは 高次モードの影響が卓越する可能性が報告されており 30, 高次モー ドまで考慮してインバージョンを行う様式も存在している 37など.こ こでは、得られた構造の逆転層の影響が同定に及ぼす影響について 検証する.同定した速度構造から算定した Rayleigh 波の2次モード までのミディアムレスポンスを図 10 に, Tokimatsu et al.30に従って 算定した高次モードまで考慮した見かけの Rayleigh 波位相速度の 理論値と観測値の比較を図11に示す.図10及び図11に示す通り、 同定された構造は 6Hz 以降についてはほぼ基本モードが卓越する 構造となっており、今回ターゲットとした 6.5Hz 以降の周波数帯に ついてはおおよそ基本モードのみの同定で問題がないことが確認 された. 4.5Hz~5.5Hz 辺りの帯域については高次モードによる見か け位相速度の影響が卓越しているという解釈を行うことも出来る が、その中間の領域の逆分散や手法によるばらつきについては現在 の所,明確な答えを持ち合わせていない.これらについては,観測 を行った時間の周辺の振動源の影響や、観測記録の SN 比、設定す る層数、粗密波構造、土質密度の影響等様々な影響が考えられるた め、同地点での再測定を実施し、今後明らかにしていく予定である. こういった様々な要因により、同定結果にばらつきが生じる事に ついては既に各所で報告されており、大堀ら38)は、大阪堆積盆地モ



10

Frequency (Hz)

図9 同定された速度構造から求めた MHVR の理論値と観測値の比較

1

0

0.1

#### 常時微動アレイ探査と単点三成分観測を併用した建設敷地内の浅層構造推定

デルの模擬微動波形を用いた傾斜地盤上の常時微動アレイ探査の ブラインドテストを実施しており、位相速度の推定までは参加者間 で大きな違いはないが、最終的に同定された構造については参加者 間でも隔たりがある事が示されている.地元による報告<sup>39</sup>でも同様 のことが示されており、常時微動アレイ探査によるせん断波速度構 造同定が一筋縄ではいかず、まだ途上である事が示唆される.余談 であるが、本稿執筆時現在、実観測記録を用いた常時微動アレイ探 査の blind prediction が実施されており<sup>40</sup>、筆者らも参加している.

興味深いことに、大堀らの報告では、参加者間の結果の平均を取 れば正解の構造に近い結果となる事が示されており、異なる条件や 様々な解釈で試行回数を重ねることが重要であることが示唆され る.今回は、標準貫入試験で得られた土質構造、常時微動アレイ探 査で得られた位相速度(これらについても、F-K法、SPAC法、ncCCA 法で算定している)、単点三成分で得られた MHVR と、種々のサン プルから得られた指標を取り入れて構造の推定を行っている.この ように、地下構造の推定を行う場合は、単一の調査結果をもってし て一意に確定するのではなく(これは、本来であれば PS 検層も同 様である<sup>41)</sup>)、様々な知見を導入しながら分析を行うのが望ましい と考えられる.



図10 最適構造から算定した Rayleigh 波のミディアムレスポンス



図11 高次モードまで考慮した場合の見かけの Rayleigh 波位相速度

# 4.2 標準貫入試験未実施地点直下の MHVR

図12に図1中に示す計測点位置のMHVRを示す.図12に示す 通り、水平二成分と上下成分の比同士の卓越周波数位置に大きな違いは見られないが、いくつかの地点で振幅の大きさにやや違いが見 られる. Matsushima *et al.*<sup>25)</sup>や Uebayashi *et al.*<sup>42)</sup>によると、測定点直下 に傾斜構造がある場合については、水平二成分の各成分と上下成分 の比同士に方位依存性が表れるとされており、本サイト内でも直下 に傾斜構造が存在する事が推察される.





MHVR に方位依存性が見られるケースについては、NSV, EWV のどちらをターゲットとするかによって推定される速度構造モデ ルが変わってきてしまう.そこで、方位依存性が見られる地点につ いては、まずは仮想的な水平成層構造を反映した MHVR を算定す る処理を加えることとした.得られた水平方向の時刻歴加速度記録 を5度ずつ回転させて、前項で選択した50区間から MHVR を算定 し、式(3)で与える水平各成分と上下成分の比同士の残差二乗和γを 求める.γが最小となる回転ベクトルを与えた成分(NSV', EWV' とする)の MHVR をその地点の地下傾斜の影響を平均化した成分 と見做し、仮想的な水平成層構造を反映した MHVR と仮定した. 得られた MHVR の方位依存性が小さいケースでは直下の構造が水 平成層構造であるとし、そのまま、得られた MHVR をその地点の 特性とした.

$$\gamma = \sum_{f_{min}}^{J_{max}} (NSV(f) - EWV(f))^2$$
(3)

ここで、f<sub>max</sub>は0.1Hz、f<sub>min</sub>は20Hzとした.

#### 4.3 標準貫入試験未実施地点の浅層構造推定結果

3.2 節(4)項に示した方法で推定した標準貫入試験未実施地点のせん断波速度構造から算定した MHVR の理論解と観測値の比較を図

13 に示す. ここで示す MHVR の観測値は,前節に示した手法で算 定した水平二方向と上下方向の比同士の残差が最小となる方向成 分の観測値である.まずは、3.2節(4)項の手法で各地点の浅層構造 の推定を行う事が適切であるかどうか確かめるため、標準貫入試験 を実施している No.0 地点で,得られている土質柱状図に合わせて せん断波速度構造を設定し、MHVR の再現が可能であることを確 認してから、その他の地点で同様の手順で推定を行った. 図 13 に 示す通り、レファレンスとした No.0 を含めた全ての地点で MHVR の大きな山の位置や谷の位置は良く合わせられており、おおよそコ ントラストが大きい部分については適切に推定出来ていると考え られる. 卓越が二山に分かれているケースの二つ目の山や、振幅特 性についてはやや合っていない部分もあるが、これについては、2 つ理由が考えられる. 一つは傾斜構造が影響しているということで ある.本稿では、2方向のMHVRの残差が最も小さい回転成分記録 を仮想的な水平成層構造を反映した MHVR と見做しているが、こ れはあくまで仮定であり、実際の地下構造としては2次元、3次元 的な複雑な構造であることが想定されるため、その影響によるもの であるということである. もう一つは、本稿では、地震応答解析等 に用いるせん断波速度構造を求めることではなく,建設時や設計時 に検討対象となる範囲の深度を推定することを目的としているの で、浅層構造のみで MHVR の理論解を算定している点である. Kawase et al.43)によると、モデル化を行う深度によってスペクトル形 状が異なってしまう事が示されている. 例えば、地震基盤相当まで モデル化を行うケースと工学的基盤相当程度までモデル化を行う ケースでは、卓越周波数の山や谷の位置は大きく異ならないが、前



図13 推定した速度構造から求めた MHVR の理論値と観測値の比較

者の方がスペクトル形状がシャープになるとされており、この影響 が含まれていることも示唆される.ただし、モデル化の層数が増え ることはそれだけ計算コストが増加する事を意味しており、また、 深部地盤モデルの選択等による影響も無視できない点から、本来の 目的である浅層構造推定という観点から逸脱してしまうため、今回 は標準貫入試験実施深度以浅のモデル化に留めた.今回のように卓 越周波数の山や谷の位置を試行錯誤的に合わせ込むといった処理 であれば大きな影響はないと思われるが、インバージョン等で残差 を最小化するようなフィッティングを行う際は、モデル化深度にも 注意が必要である.

#### 4.4 敷地内の Sandy soil 層上端標高推定値分布

上記で求めた各地点の浅層構造を元として, 明瞭な速度コントラ ストがあると考えられる Sandy soil 層(基盤層とする)上端の標高 分布を算定した.図14に示す.深度分布ではなく標高分布とした のは、単純に地表面にも傾斜が見られるので、深度分布よりも標高 分布の方が敷地全体の傾向が明瞭であるためである.標準貫入試験 実施地点では掘削調査によって得られた基盤層上端標高を,標準貫 入試験未実施地点では前節の結果で得られた基盤層上端標高を元 に、Kriging 法 44などで補間してプロットした. この結果から、標準 貫入試験未実施である地点については、平地である arrayl 地点と比 べると、やや基盤層上端標高は上がっていると考えられるが、掘削 調査で得られている西側地点の基盤層上端標高とおおよそ同程度 であることが分かる.また,Building1の南端で基盤層上端標高が上 がっている部分については、図中に示す通り、No.5 測定点は山肌の 中腹の測定点であることから、地表面の地形に沿って基盤が上がっ ていると考えられる.既存建物が存在している部分に注目すると, Building2の北端部を除いて、敷地内の既存建物が存在している部分 の基盤層はおおよそフラットで、敷地内の北側端部については北側 方向に向けて基盤層深度が下がっていると考えられる.これは、 元々傾斜している地盤であったものを盛土によって造成した地盤 であると推察される. なお、敷地境界よりも東側については、単点 三成分測定を行った地点における推定値の補間であり、外挿である ことに注意されたい.



図14 推定した建設敷地内のSandy soil 層上端標高分布. 図中赤丸で示す 点は単点三成分計測を行った地点.

### 5. おわりに

本稿では、常時微動アレイ探査と単点三成分観測を併用した浅層

構造推定の実施例について報告し、建設敷地内では、地表面傾斜と 同様の傾向で敷地内直下にも傾斜構造がある事が推定された.浅層 構造推定は以下の手順に従って実施した.①常時微動アレイによっ て、基準点のせん断波速度構造モデルを同定する.②同定したせん 断波速度構造モデルで基準点の MHVR を説明出来ることを確認し、 検討対象地点の MHVR を再現可能なせん断波速度構造モデルを試 行錯誤的に決定する.この際、敷地内ではせん断波速度は不変と仮 定して、層厚のみが変動するモデルによって浅層構造を推定する.

今回は2点の常時微動アレイ探査と14点の単点三成分測定を 行ったが、観測機材と人的リソースが許す限り、測定手法や測定点 をなるべく増やすことが望ましい。例えば、今回のケースでは建物 周辺については測定点を比較的多くとっているが、建物直下につい ては建物解体までは調査を行う事が出来ないため、建物直下の構造 については周辺の調査結果からの補間に過ぎない。当然ながら、既 存建物解体後は建物直下でも掘削、非掘削問わず、調査を行う事が 望ましい。前述の通り、サンプルや指標が多いに越したことはない からである。また、常時微動アレイ探査を行う際も同様であり、本 測定では保有している機材数の関係で中心有三角形配置としたが、 三角形アレイよりも五角形アレイを用いた方が位相速度の推定精 度が良いことも報告されている<sup>45</sup>.

なお、1章で省力化について述べていることから示しておくが、 筆者含めて2名で半日の間に全ての測定を完了した事を最後に付け 加えておく.

#### 謝辞

現地における常時微動測定実施時は、戸田建設構造設計部石塚社員に計測 協力をして頂いた.ここに記して謝意を表す.

#### 参考文献

- 太田裕,後藤典俊「S波速度を他の土質的諸指標から推定する試み」,物 理探鉱,第29巻,第4号,p31-41,1976.8
- 2) 成田修英,保井美敏「土質区分の違いが標準貫入試験結果によるS波速 度推定に与える影響」,戸田建設技術研究報告,第37号,9-1-9-6,2011
- 3)保井美敏,成田修英,山本健史「常時微動による傾斜基盤地のH/V スペクトルと地盤応答特性に関する検討」,日本建築学会大会学術講演梗概集, p.145-146,2011.8
- 4) 成田修英,保井美敏,小阪宏之「常時微動アレイ探査による傾斜基盤サイトの支持層推定」,第53回地盤工学研究発表会梗概集,p.1967-1968, 2018
- C. B. Park, D. M. Richard, and J. Xia "Multichannel Analysis of Surface Waves", Geophysics, Vol.64, No.3, p.800-808, 1999
- J. Capon "High-Resolution Frequency-Wavenumber Spectrum Analysis", Proceedings of the IEEE, Vol.57, No.8, p.1408-1418, 1969.8
- K. Aki "Space and Time Spectra of Stationary Stochastic Waves, with Special Reference to Microtremors", *Bulletin of the Earthquake Research Institute*, Vol.35, p.415-456, 1957.5
- 8) 岡田廣,松島健,日高英治「長周期微動に含まれる表面波の位相速度推 定法について:空間自己相関法と周波数-波数法の比較」,北海道大学地 球物理学研究報告, No.49, p.53-62, 1987.3
- 9) 岡田廣,松島健,森谷武男,笹谷努「広域・深層地盤調査のための長周 期微動探査法」,物理探査,第43巻,第6号, p.402-417,1990
- I. Cho, T. Tada, and Y. Shinozaki "Centerless circular array method: Inferring phase velocities of Rayleigh waves in broad wavelength ranges using microtremor records", *Journal of Geophysical Research*, Vol.111, B09315, 2006, doi: 10.1029/2005JB004235
- T. Tada, I. Cho, and Y. Shinozaki "New horizons in the utility of horizontal-motion microtremors", Proc. 7<sup>th</sup> International Conference on Urban Earthquake

Engineering, Tokyo Institute of Technology, p.2169, 2010

- 12) 関ロ春子,吉見雅行,堀川晴央,吉田邦一,国松直,杉山長志,馮少孔, 徳丸哲義「高田平野北東部における微動アレイ探査」,活断層・古地震研 究報告, No.6, p.21-37, 2006
- 13) 吉見雅行,吉田邦一,関口春子,堀川晴央,竿本英貴,松浦旅人「微動 アレイ探査で推定した大分平野のS波速度構造」,活断層・古地震研究報 告, No.8, p.295-315, 2008
- 14)長郁夫,先名茂樹「極小微動アレイによる浅部構造探査システム」、シン セオロジー,第9巻,第2号,p.86-96,2016.5
- 15) 地元孝輔, 佐口浩一郎,山中浩明「微動アレイ探査による立川断層帯周辺における表層地盤のS波速度構造モデルの推定」,日本地震工学会論文集,第15巻,第1号, p.81-100,2015
- 16)成田修英,保井美敏,小阪宏之「微動アレイ探査における波の位相速度 推定手法の概説」,戸田建設技術研究報告,第45号,9-1-9-12,2019.11
- 17) 中村豊、上野真「地表面震動の上下成分と水平成分を利用した表層地盤 特性推定の試み」,第7回日本地震工学シンポジウム, p.265-270, 1986
- 18)時松孝次、新井洋「レイリー波とラブ波の振幅比が微動の水平鉛直スペクトル比に与える影響」、日本建築学会構造系論文集、第511号、p.69-75、1998.9
- 19) F. J. Sánchez-Sesma, M. Rodríguez, U. Iturrarán-Viveros, F. Luzón, M. Campillo, L. Margerin, A. García-Jerez, M. Suarez, M. A. Santoyo, and A. Rodríguez-Castellanos "A theory for microtremor H/V spectral ratio: application for a layered medium", *Geophysical Journal International*, Vol. 186, p.211-225, 2011, doi: 10.1111/j.1365-246X.2011.05064.x
- 20) A. García-Jerez, J. Piña-Flores, F. J. Sánchez-Sesma, F. Luzón, and M. Perton "A computer code for forward calculation and inversion of the H/V spectral ratio under the diffuse field assumption", *Computers & Geosciences*, vol.97, p.67-78, 2016, doi: 10.1016/j.cageo.2016.06.016
- 21) 小阪宏之,松島信一,長嶋史明,川瀬博「微動と地震動観測記録及び MASW 手法に基づいた港湾地域強震観測網仙台観測点における S 波速 度構造推定」,日本地震工学会論文集,第16巻,第4号(特集号), p.167-183,2016
- 22)藤田秀隆,三浦弘之「ミャンマー・マンダレーにおける微動を用いた S 波速度構造モデルとそれに基づく地盤増幅特性の推定」,日本建築学会大 会学術講演梗概集, p.523-524,2019.9
- 23) 上林宏敏,川辺秀憲,釜江克宏,宮腰研,堀家正則「傾斜基盤構造推定 における微動H/V スペクトルの頑健性とそれを用いた大阪平野南部域の 盆地構造モデルの改良」,日本建築学会構造系論文集,第74巻,第642 号, p.1453-1460,2009.8
- 24) 元木健太郎,渡辺哲史,加藤研一,武居幸次郎,山中浩明,飯場正紀, 小山信「微動アレイ計測に基づく傾斜基盤構造の推定」,日本建築学会構 造系論文集,第78巻,第688号,p.1081-1088,2013.6
- 25) S. Matsushima, H. Kosaka, and H. Kawase "Directionally dependent horizontalto-vertical spectral ratios of microtremors at Onahama, Fukushima, Japan", *Earth, Planet and Space*, Vol.69, No.96, 2017, doi: 10.1186/s40623-017-0680-9
- 26) 萩原由訓,野畑有秀「単点常時微動観測を用いた基盤の傾斜方向推定に 関する研究」,日本建築学会大会学術講演梗概集,p.307-308,2017.8
- 27) 今井博,青木智幸,石井裕泰「微動チェーンアレーによる浅部探査」,大 成建設技術センター報,第46号,26-1-26-7,2013
- 28) 五十嵐治人,伊藤仁「微動チェーンアレー探査による支持地盤の推定」, 錢高組技報, p.17-22,2016
- 29) T. Tada, I. Cho, and Y. Shinozaki "Beyond the SPAC Method: Exploiting the Wealth of Circular-Array Methods for Microtremor Exploration", *Bulletin of Seismological Society of America*, Vol.97, No.6, p.2080-2095, 2007.12, doi: 10.1785/012070058
- 30) R. F. Ballard "Determination of Soil Shear Moduli at Depths by In-situ Vibratory Techniques", U. S. Army Engineer Waterways Experiment Station, 1964.12
- 31) 紺野克昭, 片岡俊一「レイリー波の位相速度から地盤の平均S波速度を 直接推定する方法の提案」, 土木学会論文集, No.647, I-51, p.415-423, 2000.4
- 32) 山中浩明「ハイブリットヒューリスティック探索による位相速度の逆解 析」,物理探査,第60巻,第3号,p.265-275,2007
- 33) W. J. Ludwig, J. E. Nafe, and C. L. Drake "Seismic Refraction", The Sea, Vol.4,

Part 1, p.53-84, 1970

- 34) 大崎順彦「基礎構造」, コロナ社, 1966
- 35) Y. Hisada "An Efficient Method for Computing Green's Functions for a Layered Half-Space with Sources and Receivers at Close Depths (Part 2)", Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.85, No.4, p.1080-1093, 1995.8
- 36) K. Tokimatsu, S. Tamura, and H. Kojima "Effects of Multiple Modes on Rayleigh Wave Dispersion Characteristics", American Society of Civil Engineers, Vol.118, No.10, p.1529-1543, 1992
- 37) 池田達紀, 松岡俊文, 辻健, 林宏一「SPAC 法における異なる相関距離を 考慮したマルチモード解析」,物理探査,第64巻,第2号, p.127-138,2011
- 38) 大堀道広, 上林宏敏, 長郁夫, 新井洋, 吉田邦一, 鈴木晴彦, 高橋広人, 萩原由訓, 野畑有秀, 早川崇, 林田拓己, 横井俊明, 岸俊甫, 関口徹, 小嶋啓介,凌甦群,元木健太郎,中川博人,野口竜也,土田琴世,永野 正行「地盤構造評価に向けた微動アレイ解析の概要と成果」,第46回地 盤震動シンポジウム, p.3-14,2018
- 39) 地元孝輔「益城町の強震観測点における微動アレイ探査によるS波速度 構造モデルの推定」,平成28年(2016年)熊本地震とESG研究シンポジウ ム発表資料, p.21-36, 2019
- 40) ESG6 Home Page < http://www.esg6.jp/index.html >, 6th IASPEI/IAEE,

戸田建設株式会社

International Symposium: The Effects of Surface Geology on Seismic Motion, Kyoto, Japan

- 41) 川瀬博「地盤構造と地震動増幅 我々はどこから始めてどこまで掘り進 んだのか?-」,第46回地盤震動シンポジウム, p.63-76,2018
- 42) H. Uebayashi, H. Kawabe, and K. Kamae "Reproduction of microseism H/V spectral features using a three-dimensional complex topographical model of the sediment-bedrock interface in the Osaka sedimentary basin", Geophysical Journal International, Vol.189, p.1060-1074, 2012, doi: 10.1111/j.1365-246X.2012.05408.x
- 43) H. Kawase, F. Nagashima, and Y. Mori "Studies on the deep basin site effects based on the observed strong ground motions and microtremors", 5th IASPEI/IAEE, International Symposium: The Effects of Surface Geology on Seismic Motion, Taipei, Taiwan, 2016.8
- 44) 高阪宏行「クリギングとその地理的応用」,日本大学文理学部自然科学研 究所研究紀要, No.34, p.27-35, 1999
- 45) 岸俊甫, 関口徹, 上林宏敏, 長郁夫, 大堀道広「数値解析に基づくアレ イ形状が微動から推定される分散曲線へ与える影響の検討」、日本建築学 会大会学術講演梗概集, p.343-344, 2017.8