都城盆地の常時微動特性に及ぼす堆積盆地構造の影響

中村真貴¹⁾·原田隆典²⁾·亀井健史²⁾·亀川優太³⁾

Effect of Sedimentary Basin on Microtremor in Miyakonojyo Basin

Masaki NAKAMURA, Takanori HARADA, Takeshi KAMEI, Yuta KAMEGAWA

Abstract

This paper describes an effects of sedimentary basin on microtremor characteristics in Miyakonojyo basin. Field observations were made of microtremors at 16 sites widely distributed in Miyakonojyo city, to investigate the dynamic properties of sedimentary basin. The microtremor measurements were carried out using a servo type pick in the present study. Analysis of the Fourier spectrum was also made to investigate the spectral ratios between horizontal and vertical components and the predominant period of the ground. The relationship between the ground conditions and dynamic properties of sedimentary basin in Miyakonojyo basin was investigated quantitatively, based on the results of the microtremor observation. The predominant periods of the ground depend on the strength characteristics of surface soil layers. Finally, use of the microtremor makes such determinations relatively quick and inexpensive and is recommended to gain a better understanding of earthquake damage and evaluation of the ground. The potential use of microtremor can be refined with further research.

Keywords: Microtremor, H/V spectral Ratio, Predominant period, Sedimentary basin

1. はじめに

1995年に発生した阪神・淡路大震災(兵庫県南部地震) では、「震災の帯」と呼ばれる甚大な被害領域が形成され た。その原因として、神戸市中心部直下に存在する盆地地 盤境界の近傍における地震動増幅が指摘され、その地震動 増幅に関する研究は、深部地盤構造を考慮した数値計算と して、多くの研究がなされている^{例えば1),2),3)}。このことから 盆地構造の様な場所では工学基盤よりも深い地盤構造を 考慮し、地震動特性を評価する必要があると考えられる。

そこで、この深部地盤構造を推定する方法として、常時 微動を用いた研究が行われている⁴⁾。常時微動と地下構造 との関係に関する研究としては、微動のアレー観測から位 相速度を推定し、S波速度の地下構造モデルをインバージ ョン法より求める、いわゆる F-K 法と呼ばれる方法によ り、京都盆地南部の地下構造を推定した Horike⁵⁾や、F-K 法より探査可能深度が深く、観測、データ処理・解析が簡 便な空間自己相関法により地下構造を推定した岡田ら⁶⁾ がある。

また、田守らⁿは諏訪盆地において常時微動の1点観測 を行い、H/V スペクトル比(水平成分と上下成分のスペク

- 1) 資源環境科学専攻大学院生
- 2) 土木環境工学科教授
- 3) 土木環境工学科学部生

トル比)から地盤の卓越周期を求め、それとボーリングデ ータから得られるS波速度との関係を検討した。常時微動 のH/Vスペクトル比に関する研究としては、常時微動が 主に実体波によって構成されているという中村ら^{8)、9)}や、 微動の主たる成分は表面波であるとする時松ら¹⁰⁾がある。

常時微動を利用する上ではまだまだ多くの研究が必要 と考えられるが、H/V スペクトル比よりその地点の地盤情 報を得ることができることは既往の研究から明らかであ る。また、常時微動の H/V スペクトル比は時間帯に関係 なく安定的な結果を得ることができ、常時微動の1 点観測 は容易に計測することができ、アレー観測の様な長時間の 計測を必要としないとういう利点がある。

都城市の地域防災計画¹¹⁾では、想定地震として M7.5 の 日向灘南部地震(海溝型)と M6.5 のえびの-小林地震(直 下型)の2つが想定されており、日向灘地震では震度5 強から6弱、えびの-小林地震では震度5弱から6強以上 の揺れが起こると考えられている。そこで、本研究では、 常時微動の1点観測を都城盆地を対象に行い、常時微動の H/V スペクトル比と地盤構造の関係を検討する。常時微動 から地震動特性を推定することで、簡便で安価な地震動の 被害推定が可能となる。また、盆地構造での特異な震動特 性の評価法として、常時微動が利用できるかという点につ いても検討を行う。

2. 常時微動計測

2.1 都城盆地の地盤特性と常時微動計測地点

都城盆地は地形的には宮崎平野と分かれているが、これ は都城盆地と宮崎平野の間に存在している鰐塚山地の北 端が隆起し、両者が分離されて別の地形として発達した為 で、地帯的に宮崎平野から続く低地帯とみなされている。

都城盆地の西部から北西部にかけての境界は小林盆地 との分水界および霧島山山麓であり、高千穂峰からなだら かなスロープを描きシラス台地をへて盆地底に下ってい る。小林盆地との分水界のある旧高崎町あたりのシラス台 地はあまり高度が高くないが、この台地面より僅かに高い 部分に第三紀層の四万十層群が現れていて、九州山地の最 南端部の地層が高度を下げて存在している。これと同時に、 霧島山の初期に形成された基盤である火山岩の露出がみ られているところもある。

鹿児島県曽於市財部町〜末吉町を含む西部から南部の 都城盆地の境界は、一連の大きく広がったシラス台地面で ある。これは、約2万年前に姶良カルデラ(鹿児島湾最奥 部)より発生した火砕流(入戸火砕流)によるものと推定 されている。この部分に着目すると、西部の姶良カルデラ 壁は四万十層群であり南の高隈山地に連なる地層の一部 である。南部では東の鰐塚山地を構成する日南層群が高度 を下げながら南西に伸び、志布志湾との分水界となってい る。都城盆地の中央部は低位段丘が広く占め、大淀川とそ の支流沿いでは氾濫原が形成されている。低位段丘は、前 述した入戸火砕流の堆積直後に都城盆地が湖を形成した 際に土砂などが堆積したもので、浅く平らな湖底や湖岸の 汀線を示すと考えられている。

都城盆地の東部では、鰐塚山地がかなり急な斜面で落ち 込んでいる。また、複雑な過程を経て形成されているため



図-1 都城盆地と常時微動計測地点.





地質の走行自体は同じ向きではない。地層は極めて複雑に 入り組んでいて褶曲や断層活動が激しく行われたことを 示している。

本研究では図-1 に示す都城盆地を対象に、宮崎県およ び都城市水道局、都城市教育委員会が管理しているボーリ ングデータと図-3の地質断面図¹²⁾をもとに、図-2に示 す常時微動計測地点の選定を行った。図-3は、図-2の 断面 A-A'、B-B'、C-C'、D-D'、E-E'、F-F'の 6つの地質断面図を示している。都城盆地は、火山灰砂質 土や火山灰粘性土、砂礫、ボラなどが 10m 程度と薄く堆 積しており、その下にシラス層が広く分布している。そし て、シラス層の下には入戸火砕流が 70m 程度堆積し、さ らに深部には都城層や小林火砕流が堆積しており、最も深 部に末吉層が存在する。図-3の地質断面図より、都城盆 地の地下構造は非常に複雑な構造となっていることが分 かる。

2.2 解析方法

本研究の常時微動計測は、微動計としてサーボ型速度計 を用いて行い、微動計で得られた速度波形をコンピュータ に記録する。今回の計測では、40.96 秒の速度波形 3 成分 (水平が NS 成分と EW 成分の 2 成分、上下 1 成分)を5 回計測した。計測した常時微動波形は、3 成分それぞれに ついて波形ごとにフーリエスペクトルを求め、バンド幅 0.1Hz の Parzen Window により平滑化処理を行った後に、 水平 2 成分のフーリエスペクトルの二乗和平方根を計算 し、それと上下成分フーリエスペクトルの比をとり、式(1) より H/V スペクトル比を算出する。

$$H/V = \frac{\sqrt{H_{NS}^{2} + H_{EW}^{2}}}{V}$$
(1)

ここで、*H/V*は常時微動の H/V スペクトル比、*H_{NS}*は NS 成分のフーリエスペクトル、*H_{EW}*は EW 成分のフーリエス ペクトル、*V*は上下成分のフーリエスペクトルである。そ して、式(1)より求めた 5 つの常時微動 H/V スペクトル比 の平均をとり、それをその地点の常時微動 H/V スペクト ル比とする。



2.3 地震動と常時微動の H/V スペクトル比

地震動から求められる H/V スペクトル比と常時微動か ら求められる H/V スペクトル比の卓越周期は、高い正の 相関をもっていることは、多くの既往の研究から明らかな ことである。そして、本研究の常時微動計測の対象地域で は防災科学科学技術研究所の強震ネットワーク K-NET の 観測点が 2 か所設置されている(図-2 参照)。そこで、 その強震観測点で観測された 10 個の地震動観測記録から 求めた H/V スペクトル比の比較を図-4 に示す。地震 動の H/V スペクトル比の比較を図-4 に示す。地震 動の H/V スペクトル比についても、常時微動と同様に式 (1)より算出し、バンド幅 0.1Hz の Parzen Window により平 滑化処理を行った。黒実線は K-NET で観測された地震動 記録から求めた H/V スペクトル比を、灰実線は計測した 常時微動から求めた H/V スペクトル比を表している。 K-NET 高崎(図-4 左)では、地震動の H/V スペクトル 比の卓越周期は 0.4~0.5 秒程度となり、常時微動の H/V





図-5 常時微動から求めた H/V スペクトル比.

スペクトル比の卓越周期も0.4秒程度となっている。また、 K-NET 都城(図 4-右)についても同様に地震動の H/V スペクトル比の卓越周期は0.2~0.3 秒程度となり、常時微 動の H/V スペクトル比の卓越周期も0.2秒程度となってい る。

2.4 計測結果

H/V スペクトル比の値が最も大きくなる周期が、その常 時微動波形が最も多く含んでいる周期となり、その時の周 期を卓越周期と呼ぶ。常時微動 H/V スペクトル比の一般 的な周期特性として、岩盤のような硬質地盤では、H/V ス ペクトル比の形状がフラットで卓越周期が見えにくく卓 越周期の値も小さい。逆に、厚い堆積層をもつ軟弱地盤で は、H/V スペクトル比の卓越周期が顕著に見え、また卓越 周期も長周期になる傾向がある。

図-5は、常時微動計測点(図-2参照)で得られた常 時微動波形から式(1)より算出した、それぞれの計測点の 常時微動 H/V スペクトル比を示す。表-1 に各計測点の常 時微動 H/V スペクトル比の卓越周期をまとめる。道路橋 示方書¹³⁾によると、地盤の固有周期が 0.2 以下となる地盤 は岩盤などの硬質地盤となり、0.6 以上となる地盤は軟弱 地盤となる。地盤の固有周期と常時微動 H/V スペクトル 比の卓越周期はよく一致することは多くの研究で明らか になっている⁴⁾。また、H/V スペクトル比の卓越周期は地 盤の強度(N 値やS波速度)に依存する。よって、卓越周 期の値が小さい大王小学校や K-NET 都城、山之口町花木 などは硬質地盤となる。これら3つの計測点のボーリング データをみると、大王小学校は N 値が 30 以上になるシラ ス層が 10m から現れ、K-NET 都城は 9m から S 波速度が

表-1 常時微動の計測点とその地点の常時微動 H/V スペクトル比の卓越周期.

常時微動計測点	常時微動のH/Vスペク トル比の卓越周期(sec)
高崎小学校	0.4
K-NET高崎	0.4
庄内小学校	0.4
志和池中学校	0.7
沖水小学校	0.7
沖水中学校	0.7
西小学校	0.7
五十市中学校	0.6
大王小学校	0.15
明道小学校	0.3
K-NET都城	0.2
梅北小学校	0.55
高城小学校	0.3
山之口町花木	0.2
上長飯小学校	0.35
安久小学校	0.35

400m/s 以上となり、山之口町花木では 10m で N 値が 50 以上となる基盤が現れる。また、卓越周期の値が大きい志 和池中学校や沖水小学校、沖水中学校、西小学校などは軟 弱地盤となる。これらの計測点のボーリングデータは N 値が 50 以上となる基盤までの深部データがないために正 確なデータはわからないが、図-3 の地質断面図をみると、 これらの軟弱地盤となる計測点の地盤構造は厚い堆積層 を構成していると考えられる。

3. 常時微動と盆地構造の関係

田守らⁿは、常時微動の H/V スペクトル比の卓越周期が 長周期になるほど、地盤の S 波速度 V₅=300m/s の地層の位 置が深いとしている。本研究で行なった常時微動計測点に おいては、深部までのボーリングデータがないため、図-3 に示した地質断面図とボーリングデータから、常時微動 と盆地の地盤構造の関係について検討する。

盆地の端部は堆積層が浅く、N値が 50以上となるよう な基盤までの深さは浅くなり、盆地の中央部では堆積層が 厚く、基盤までの深さは深くなることは図-3の土質断面 図からも明らかである。前述したように常時微動から得ら れる H/V スペクトル比の卓越周期と基盤までの深さには 高い相関がある。そこで常時微動計測点が都城盆地のどの 位置にあるのかを「盆地端部」と「盆地中央部」の2つに 分けて、盆地構造が H/V スペクトル比の卓越周期に与え る影響を検討する。

表-2は計測点の「盆地端部」と「盆地中央部」の分類 を示す。括弧内は常時微動 H/V スペクトル比の卓越周期 となっている。「盆地端部」では卓越周期は比較的に短周 期を示しているが、梅北小学校は卓越周期が 0.55 とほか の計測点より長周期となっている。また、「盆地中央部」 では、卓越周期が長周期となる計測点と、短周期となる計 測点が混在している。「盆地中央部」に分類される計測点 での H/V スペクトル比の卓越周期が短周期となる原因と しては、堆積している土層材料の強度が高いものであるこ とが考えられる。前述したように、大王小学校や K-NET 都城の堆積層は N 値や S 波速度が大きく、明道小学校や

表-2 常時微動計測点の位置による分類(括弧内は常時微動 H/V スペクトル比の卓越周期).

盆地端部	盆地中央部
高崎小学校(0.4)	志和池中学校(0.7)
K-NET高崎 (0.4)	沖水小学校 (0.7)
庄内小学校 (0.4)	沖水中学校 (0.7)
梅北小学校 (0.55)	西小学校 (0.7)
高城小学校 (0.3)	五十市中学校(0.6)
山之口町花木 (0.2)	大王小学校 (0.15)
安久小学校 (0.35)	明道小学校 (0.3)
	K-NET都城 (0.2)
	上長飯小学校 (0.35)

上長飯小学校のボーリグデータをみても、N値が30以上 になるシラス層が10mから現れる。これらのことから、 常時微動 H/V スペクトル比の卓越周期から盆地構造の地 震動特性を評価する場合は、「盆地端部」、「盆地中央部」 などの地理的条件に加えて、その地点の土層構成も合わせ て検討する必要がある。

4. まとめ

本研究で得られた主要な結論を以下に列記する。

- 常時微動のH/Vスペクトル比と地震動のH/Vスペクト ル比の比較を行い、その2つの卓越周期はよく一致して いることを実証し、盆地の様な複雑な地盤構造の地域 においても、常時微動特性を地盤の地震動特性の評価 法として利用できる可能性を示唆した。
- 2)常時微動H/Vスペクトル比の卓越周期から盆地構造の 地震動特性を評価する場合は、地形条件に加えて、そ の地点の土層構成の両者を検討する必要性のあること を明らかにした。

地盤構造が、平野などと比べてより複雑となる盆地構造 では、地震動や常時微動において長周期成分が含まれる可 能性がある。このことから、今後は詳細な地盤データから 地盤の常時微動特性を評価することを考えている。

参考文献

- 入倉孝次郎:兵庫県南部地震の強震動と被害の特徴, 京大防災研究所年報,第35号A,53-67,1995.
- 2) 川瀬博,松島信一:三次元盆地構造を考慮した 1995年 兵庫県南部地震の神戸地域における強震動シミュレー ション,日本建築学会構造系論文集,第 514 号,111-118, 1998.
- 永野正行,山田有孝:3次元盆地端部構造の境界近傍に おける地震動増幅特性,日本建築学会構造系論文集, 第 560 号, 51-58, 2002.

- 4) 物理探査学会:物理探査ハンドブック手法編, 193-225, 1998.
- Horike, M. : Inversion of phase velosity of long-period microtremors to the S-wave-velosity structure down to the basement in urbanized areas, J. Phys. Earth., 33, 59-96, 1985.
- 6) 岡田廣,松島健,森谷武男,笹谷努:広域・深層地盤 探査のための長周期微動探査法,物理探査,43,6, 402-417,1990.
- 7)田守伸一郎,松尾聡:諏訪盆地における常時微動観測 一地盤の卓越周期とボーリングデータより得られる地 盤構造との関係-,日本建築学会北陸支部研究報告書, 第46号,17-20,2003.
- 8) 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の試み,第7回日本地震工学シ ンポジウム,256-270,1986.
- 9) 中村豊:常時微動に基づく地震動特性の推定,鉄道総 研報告, vol.2, 18-27, 1988.
- 10) 時松孝次,宮寺泰生:短周期微動に含まれるレイリー 波の特性と地盤構造の関係,日本建築学会構造系論文 報告集,第439号,81-87,1992.
- 11) 都城市:都城市地域防災計画 第3編 地震災害対策 編, 2006.
 <u>http://www.city.miyakonojo.miyazaki.jp/kurashi/bousai/ki</u> <u>honkeikaku01_2_2_2.jsp</u>
- 12) 環境省:硝酸性窒素による地下水汚染対策事例集 4 地方公共団体における対策事例(宮崎県),2004. <u>http://www.env.go.jp/water/chikasui/no3_taisaku/pdf/mat0</u> 6_1.pdf
- 日本道路協会:道路橋示方書・同解説 耐震設計編, 2002.