大地震発生後の断層帯の透水性の時間変化 -繰り返し注水実験による測定-

1. はじめに

大地震が起きた時, すべった断層面とその周辺 の岩盤は破砕・変形を受けます。そしてその後、岩 盤の破砕状態が回復し、 地震前の状態に戻ってい くと考えられます。これは断層帯が強度を回復して いく過程の一部として起こると思われ、地震の長期 予測を精度良く行うために解明することが必要と される現象です.この回復過程を検出する方法は いくつか考えられます.一つは断層帯の地震波速 度の時間変化を測定する方法です. それは破砕さ れているほど地震波速度が低下するからです.実 際に近くで起きた地震の時に断層帯の地震波速度 が低下し、地震後は上昇することが確認されてい ます(Vidale and Li, 2003). ほかには断層帯の透 水性(水の流れ易さ)の時間変化を測定する方法 があります(島崎ほか, 1998). 地震時の破砕・変 形により岩盤には空隙が生じ,空隙が多いほど岩 盤の透水性は良いと考えられますので、透水性が

北川 有一1)・藤森 邦夫2)・小泉 尚嗣1)

岩盤の破砕状態の目安になると思われるからです. 実際に,地震時に岩盤の透水性が良くなったと考 えられる例があります(Rojstaczer and Wolf, 1992; Sato et al., 2000).地震後,時間が経つにつれて 透水性が悪くなっていくことが予想されます.本報 告では,地震後に透水性が徐々に悪くなることを検 出するための繰り返し注水実験の結果について紹 介します(Kitagawa et al., 2002).これは1995年 兵庫県南部地震の地表地震断層の一部である野島 断層の近くで行われた実験であり,この地震後の 同断層における破砕からの回復過程の検出を目指 して行われました.

2. 注水実験の概要

1995年から1996年にかけて兵庫県淡路島にあ る野島断層および分岐断層の近くで3本の孔が掘 削されました(第1図,第2図).その中の1,800m孔 (掘削長1,800m)を利用して岩盤に水を注入する



第1図 観測点の位置. (b)四角は観測点が含まれる領域を示す. 星印は兵庫県南部地震の震央位置.

キーワード:兵庫県南部地震,野島断層,断層破砕帯,強度回復, 注水実験,透水係数,時間変化

¹⁾ 産総研 地球科学情報研究部門 地震地下水研究グループ

²⁾京都大学大学院理学研究科: 〒606-8502京都市左京区北白川追分町





実験が行われました.その際に800m孔(掘削長 800m)での湧水量あるいは地下水位を測定するこ とで,注入された水が岩盤の中をどう広がっていく かを検出し,岩盤の透水性を推定する試みを行い ました.実験は1997年,2000年,2003年と3年毎 に数回ずつ実施し,透水性が時間経過とともにど う変化していくかを推定しています.

注水に使用した1,800m孔は,分岐断層東側から 掘削が始められ,途中で分岐断層を貫き,野島断 層破砕帯部分まで到達しています.本来は,この 孔の野島断層破砕帯部分(深さ1,596~1,671m)か ら岩盤内に注水を行う予定でした.実際には,ケ ーシングパイプの継ぎ目がある深さ540m付近から 岩盤内に水が注入されていて,それ以深では水の 注入がほとんど起きていないことがわかりました (山野・後藤,2001).したがって,水は深さ540m 付近で分岐断層東側の岩盤内へ入っていったと判 断されています.

測定に使用した800m孔は分岐断層東側の岩盤 内を鉛直に掘削されました.深さ785~791mの範 囲が裸孔で,この深さの地下水を測定しています. この孔では管頭を開放すると自噴するほど地下水 位(間隙水圧)が高い状態です.2000年8月までは 管頭を解放しての湧水量の測定,それ以降は密閉 しての地下水位の測定を行っています(第3図). 1997年1月29日から6月21日までは,転倒ます型雨 量計(分解能:15.7cm³)を用いて湧水量を測定し



ました.1997年12月から2000年8月は, 湧水を円 筒形容器に溜め, その容器内の水位の時間変化を 計測する方法(分解能:0.071cm³)で湧水量を測 定しました.2000年8月以降は, 投げ込み型圧力式 水位計を用いて地下水位を測定しています.これ らのデータはいずれも1分サンプリングで収録して います.湧水量データは1時間分の積算量にして使 用しました.

3.800m孔での測定結果

800m孔での湧水量・地下水位の測定結果を第4 図に示します.それぞれの期間で測定方法が異なっていますが,すべての注水実験の間に湧水量・ 地下水位が増加し,注水実験終了後に湧水量・地 下水位が減少しています.その変化の大きさと形 は注水期間ごとに異なっています.これらの湧水 量・地下水位の変化の特徴は岩盤の透水性を表し



第4図 800m孔での測定結果. 網掛部分は注水実験が行わ れた時期を示す.

ます.透水性が良い場合には,注入した水は周囲 に早く移動できますので,すぐに変化が現れます. 一方,広がり易いために水圧が高まることができな いので,変化は大きくはなりません.透水性が悪い 場合には,注入した水は周囲に移動しづらいので, 変化が現れるのに時間がかかります.一方,広が りにくいために水圧が高まりますので,変化は大き くなります.

湧水量と地下水位では測定項目が違っています ので、そのままでは直接の比較ができません. 湧水 量と地下水位(間隙水圧)との間に一定の比例的な 関係が成り立つ(例えば、湯原・瀬野、1969)との考 えに従うことで、比較を行えるようにしようと考えまし た. そこで、湧水量と地下水位の両方に、太陽や月 の引力による潮汐現象と大気圧変化に対する応答 があることを用いることにしました. そこで、各測定 期間での湧水量と地下水位の潮汐成分・大気圧応 答成分を推定しました(第1表).同じ現象における 湧水量と地下水位の大きさの比を求め,その比が 湧水量と地下水位の間の比例係数であるとしまし た.その結果,比例係数は0.74-1.57cm³/h/cmの 範囲であると推定されました.潮汐と大気圧応答で は比例係数が異なっていますが,今回の解析では 連続4-10日間行われた注水実験時の結果を用い ることにするので,大気圧応答による比例係数 (0.74cm³/h/cm)を用いるのが良いと判断しまし た.1997年の湧水量の大気圧応答は推定できませ んでしたが,潮汐現象に対する応答は誤差の範囲 で一致しています.したがって1997年の大気圧応答 は2000年の場合と同じであると仮定しました.

測定結果には測定期間ごとに異なる長期トレンド(長期にわたる一定の増加傾向や減少傾向のこと)がみられるので、その傾きを推定しました(第1表).透水性の推定の際には、測定結果から潮汐成分・大気圧応答成分・長期トレンドを除去した後の結果を用いています。

4. 断層帯における透水性構造

岩盤の透水性を推定する計算を行うために,注 水が行われた野島断層および分岐断層周辺の岩 盤の構造を知っておく必要があります.断層帯周 辺における透水性構造は,断層面に近い順に,流 体を通しにくい粘土化した断層中心部,流体を通 しやすい破砕された岩石,流体を通しにくい破砕 されていない岩石(母岩)の3つに区分されると考 えられています(Evans et al., 1997; Seront et al., 1998).分岐断層でも,流体を通しにくい粘土質断 層帯,流体を通しやすい細粒断層角礫や粗粒断 層角礫や破砕花崗岩帯などの破砕領域,流体を 通しにくい破砕されていない花崗岩(母岩)から構 成されていて,上述のような透水性構造を持って います(溝口ほか, 2000).溝口ほか(2000)では,

第1表 800m孔での湧水量・地下水位の潮汐応答・大気圧応答成分と長期トレンド.

期間	8	単位	潮汐のM2分潮	潮汐の〇」分潮	大気圧応答	長期トレンド
			12.4 時間/周期	25.8 時間/周期	4-10 日/周期	
19	97年の湧水量	cm ³ /h	1.19(±0.20)	1.46(±0.26)	不明	1日あたり1.80減少
20	00年の湧水量	cm ³ /h	1.32(±0.12)	1.57(±0.13)	-0.31 /hPa	1日あたり0.36減少
20	03年の地下水位	cm	0.84(±0.03)	1.30(±0.11)	-0.42 /hPa	1日あたり0.56増加
20	03年に対する2000年の比	cm ³ /h/cm	1.57(±0.20)	1.20(±0.20)	0.74	



第5図 数値計算に用いる透水性領域のモデル図.

分岐断層の各構造区分の厚さは,粘土質断層帯が 1m以下,破砕領域が数十m程度であると推定し ています.この結果を参照すると,1,800m孔の注 水地点と800m孔の測定地点は共に分岐断層東側 の破砕領域に含まれると判断されます(第2図). したがって,注入された水は主にこの破砕領域内 を拡散したと考えられ,この注水実験の結果から は分岐断層東側の岩盤の透水性が明らかになると 思われます.

5. 岩盤の透水性の推定

岩盤の透水性を推定するために,数値的に水の 拡散を計算して,計算結果と注水実験にともなう湧 水量・地下水位変化とを比較しました.水が拡散 できる範囲は前節で述べた破砕領域であると考え て計算を行いました.以下に示す結果では第5図 の構造モデルを用いて計算しています.第5図の モデルは水平方向に5km,厚みが一様に50m,深

第2表 モテ	゙ル計算から推定された水理パ	ラメータ.
--------	----------------	-------

	拡散係数D	比貯留係数Ss	透水係数K
	m²/s	10 ⁻⁶ /m	10 ⁻⁶ m/s
	1.5	1.9 - 2.5	2.9 - 3.8
1997年第3回	2.0	1.4 - 2.0	2.8 - 4.0
	3.0	1.0 - 1.4	3.0 - 4.2
	0.5	3.6	1.8
2000年第2、3回	0.6	3.2	1.9
	0.7	2.9	2.0
2000年第4回	0.6	3.0	1.8
	0.7	2.7	1.9
2003年第1回	0.4	2.6	1.0
	0.5	2.2	1.1
2003年第2回	0.4	2.6	1.0

さが5kmの等方均質な鉛直の二次元的な構造で す.この二次元的な層の中を水が拡散するとして 計算します. 計算にはKitagawa et al. (2002)と同 じ方法を用いました.二次元の拡散方程式を用い て計算した結果、第2表のパラメータの時の計算結 果が測定結果を説明できました(第6図). 第2表で 示す拡散係数や透水係数が透水性を表すパラメー タです。1997年第3回注水実験時の岩盤の透水係 数の中央値を100とした時の透水係数の時間変化 が第7図です。1997年以降一貫して透水性が悪く なっていることがわかりました。なお、第5図の構造 モデルの場合には第2表の結果になりましたが、推 定される透水係数の絶対値は計算に用いた構造モ デルに依存することがわかっています.構造モデ ルを別のものにして解析した場合には,透水係数 の絶対値は変わるものの、相対的に第7図と同様 に,時間が経つにつれて透水性が悪くなる結果が 得られます.

6. おわりに

淡路島内での1995年兵庫県南部地震後にみら れた湧水の増加とその後の減少や内陸部高地にあ る井戸の地下水位の低下から,1995年兵庫県南部 地震時に淡路島北部全域の岩盤の透水性が良くな ったと推定されています(Sato et al., 2000). Tokunaga(1999)は,モデルによる解析を行うこと で,淡路島北部地域の透水係数が地震前に比べて 地震後は5倍以上大きくなったと推定しています. 彼らの研究成果は本報告の断層近傍だけの透水性 を表した結果ではありませんが,1995年兵庫県南



第6図 各注水実験時の注水圧・注水流量(左図)と800m孔での測定結果と計算結果との比較(右図). 補正後とは測定 値から潮汐成分・大気圧応答成分・長期トレンドを取り除いた結果を意味する.



部地震時に断層近傍の透水性も良くなったと考え られます.本報告の注水実験の結果では,地震後 は透水性が悪くなり続けています.これは地震時 に良くなった岩盤の透水性が地震前の状態に戻り つつあることを表していると思われます.地震後の 透水性の変化がいつ頃まで続き,どれ位の大きさ になるのかを把握することは岩盤の破砕状態と強 度回復過程を知る手掛かりになります.今後も兵 庫県南部地震後の岩盤の透水性の変化を調査して いきたいと考えています.

文 献

- Evans, J.P., Forster, C.B. and Goddard, J.V. (1997) : Permeability of fault-related rocks, and implications for hydraulic structure of fault zone, Jour. Strust. Geol., 19, 1393–1404.
- Kitagawa, Y., Fujimori, K. and Koizumi, N. (2002) : Temporal change in permeability of the rock estimated from repeated water injection experiments near the Nojima Fault in Awaji Island, Japan, Geophysical Research Letters, Vol.29, No.10, 121-1-121-4.
- 満口一生・廣瀬丈洋・嶋本利彦(2000):野島断層の透水性構造−兵 庫県津名郡北淡町舟木露頭の解析−,月刊地球号外,31,58-65.
- Rojstaczer, S. and Wolf, S. (1992) : Permeability changes associated with large earthquakes: An example from Loma Prieta, Cali-

fornia, Geology, 20, 211-214.

- Sato, T., Sakai, R., Furuya, K. and Kodama, T. (2000): Coseismic spring flow changes associated with the 1995 Kobe Earthquake, Geophys. Res. Lett., 27, 1219–1222.
- Seront, S., Wong, T.-F., Caine, J.S., Forster, C.B., Bruhn, R.L. and Fredrich, J.T. (1998) : Laboratory characterization of hydromechanical properties of a seismogenic normal fault system, Jour. Strust. Geol., 20, 865–881.
- 島崎邦彦・安藤雅孝・西上欽也・大志万直人(1998):野島断層小倉 における注水試験,月刊地球号外,21,33-37.
- Tokunaga, T. (1999) : Modeling of earthquake-induced hydrological changes and possible permeability enhancement due to the 17 January 1995 Kobe earthquake, Japan, Jour. Hydrol., 223, 221– 229.
- Vidale, J.E. and Li, Y.-G. (2003) : Damage to the shallow Landers fault from the nearby Hector Mine earthquake, Nature, 421, 524–526, 2003.
- 山野 誠・後藤秀作 (2001):野島断層掘削孔における注水・湧水に よる孔内温度分布の変動,月刊地球,23,236-239.
- 湯原浩三·瀬野錦蔵(1969):温泉学,地人書館,293p.

KITAGAWA Yuichi, FUJIMORI Kunio and KOIZUMI Naoji (2004) : Temporal change in permeability of a fault zone after a large earthquake-Measurement by repeated water injection experiments-.

<受付:2004年2月18日>