断層変位に起因して生じる プルアパート構造についての有限要素解析

竿本 英貴1

¹正会員 産業技術総合研究所 活断層・火山研究部門(〒 305-8567 茨城県つくば市東 1-1-1 中央第 7) E-mail: h-saomoto@aist.go.jp

地震時に活断層周辺で生じる地表変位を予測することは、変位が社会基盤施設に与える影響を考察する上で 重要である.二つの横ずれ断層で挟まれる領域では、沈降場が生じるプルアパート構造がしばしば認められる. プルアパート構造についての個別事例報告は存在するが、その素過程については未解明な部分が多い.ここで は断層面配置および広域応力場を変化させ、プルアパート構造の沈降量や断層面上すべり量がどのように変化 するのかを有限要素法により検討した.結果、断層面のオーバラップが沈降量に対して感度が高い事、地表で の沈降様式に主応力方向は強くは関連しないこと、沈降量が最大となる断層面配置と広域応力場についての定 量的な知見等、プルアパート構造形成の現象解明に資する情報を得た.

Key Words: pull-apart, active fault, infrastructure, FEM, parametric study, optimization

1. はじめに

地震時に活断層周辺で生じる地表変位や強震動を把 握しておくことは、これらが社会基盤施設に与える影 響を考察する上で重要であることは論を俟たない.地 震時の断層運動に伴う地表変形や生成される強震動を 求めるためには、まずは震源断層の断層面を合理的に 設定する必要がある.断層面の設定は、(1)地表地震断 層に対する現地調査、(2) 微小地震の活動が活発な地域 であればそれらの観察, (3) 地形・地質情報に基づくト レンチ調査の計画・実行、(4) 地表での情報(例えば断 層変位)と数値シミュレーションを統合した断層面推定 など、いくつかの情報・手法を統合的に判断・活用して 実施することが理想的である. 当然ながら, 種々の制 約からこれらの情報全てが出揃っていることはほとん どない.本研究は上述の(4)に関連する研究であり、断 層運動に伴って生じる地形であるプルアパート構造に 焦点をあて、プルアパート構造を生成するような断層 面配置および広域応力場についての知見を得ようとす るものである.

図-1は、プルアパート構造についての模式図を示している。2面の横ずれ断層で挟まれた領域が、断層運動に伴って(中心部付近の物質密度が小さくなり)沈降した構造を指す。大局的には一連と考えられる横ずれ断層が、一部で分離して雁行する場合、この構造が形成されることがあると考えられている。国内外でプルアパート構造はしばしば確認されている。例えば、糸魚川一静岡構造線断層帯に沿う諏訪盆地は、プルアパー



図-1 断層変位に起因して生じるプルアパート構造の模式図

ト盆地であるとして推定されており諏訪盆地周辺の断 層帯のスリップレートを得るための地形調査が精力的 になされている¹⁾⁻³⁾.また,四国の中央構造線沿い(池 田断層と寒川断層の境界)にも幅 500 m 程度(図-1 中の Lに相当)の小規模なプルアパートが推定されている⁴⁾.

以上のように,糸魚川一静岡構造線断層帯や中央構 造線断層帯等,地震防災の観点から重要と考えられる 長大な断層帯においてもプルアパート構造が確認され ることからも,プルアパート構造に関する基礎的な情 報を把握しておくことは有用であると考える.

プルアパート構造の形態および形成過程に対する先 行研究として、地形調査に基づくプルアパート形態分 析・生成過程推察^{5),6)},砂箱実験に代表されるアナログ 実験との比較・検討に基づくプルアパート生成過程考 察⁷⁾,数値解析によって実フィールドのプルアパート構 造を説明しようとする研究^{8)–10)}の3つのアプローチに



図-2 断層変位簡易評価手法の概要 (竿本, 2018²⁶⁾ より)

大別できる.これら既往の研究は,個別の断層系を対 象とした場合や,実験や数値シミュレーションのケー ス数が多くはない等,個別事情または限られた条件下 であるため,プルアパート構造に関して基礎的かつ系 統的な知見を得難い状況にある.プルアパート構造を 生成するためのテクトニックセッティングや断層面間 距離の影響を仔細に検討しておくことは,プルアパー ト構造周辺の活断層評価を行うための基礎情報として 必要であると考える.

以上の背景のもと、ここでは3次元有限要素解析を 用いて、断層面間距離および断層面周辺の主応力方向 をそれぞれ変化させ、これらの違いがプルアパート構 造や変位様式にどのように影響するのかを715ケース におよぶパラメトリックスタディーを通じて系統的に 調べた(第2節).また、パラメトリックスタディーに 加えて、多目的最適化アルゴリズムを援用することで、 プルアパート構造に見られる沈降が最大化される断層 面配置や、断層面上の横ずれ成分を最大化しつつプル アパート構造の沈降を生じさせる断層面配置など、自 由に断層面配置を設定できる数値シミュレーションの 特性を活かした情報取得に努めた(第3節).なお、今回 の検討と既往の研究との主たる違いは、検討するケー ス数が圧倒的に多いこと、主応力の方向をシミュレー ションに取り込んでいることが挙げられる.

土木分野ではこれまでに有限要素法や個別要素法等, 様々な数値解析手法によって様々な初期条件および境 界条件の下で地表変位に関する知見を得るための研究 がなされてきた¹¹⁾⁻²⁵⁾.これらは正・逆断層または横ず れ断層を対象とする場合に限られており,プルアパー ト構造を対象とした数値シミュレーションは著者の知 る限り実施されていない.この意味において,本研究 は一定の新規性を有すると考える.

プルアパート構造に対するパラメトリック スタディーのための問題設定と解析条件

(1) FEM による断層変位簡易評価方法の概要

ここでは、断層面配置を様々に変化させて数多くの FEM 解析を実施するため、1 回あたりの計算時間を短 くすることが肝要である.また、断層変位解析にあたっ ては、広域応力場情報を考慮しつつ、解析結果として 得られる変位量が松田式^{27),28)}(断層線の長さと地震時 ずれ量が比例するとする経験則)等に代表される観測事 実と整合的である必要がある.このような観点のもと、 著者は下記 (a) から (f) の要件を満たす断層変位の簡易 評価手法を提案している²⁶⁾(**図-2**).

- (a) 設定するパラメータの数をなるべく少なくすること
- (b) 計算時間をなるべく少なくすること
- (c) 複数の断層面をシミュレーションに導入すること
- (d) 広域応力場の設定方法を簡素化すること
- (e) 広域応力場の影響を導入し、断層系の変位量の総 和を最大にする応力条件を探索すること
- (f) シミュレーションから得られる地表変位が松田式 に代表される観測事実と整合的であること

これらの詳細は既報に譲るが,下記 (1) から (4) の特 徴がある.

- (1) 断層面上の構成関係は線形弾性と仮定する(要件 (a), (b)への対処)
- (2) 断層面はジョイント要素によって表現する (要件(c) への対処)
- (3) 解析モデルは2軸圧縮応力で模擬される造構応力 場下にあると仮定し深さ方向への変化は考えない. ただし,主軸方向は変更できる(要件(d),(e)への 対処)
- (4) 断層面上の接線方向バネ剛性は, 松田式 (スケー リング則) を満たすように決定する (要件 (f) への





disx : 1, 3, 5, 7, 9, 11, 13, 15, 17, 19, 21 (km) disy : 0, 2, 4, 6, 8, 10, 12, 14, 16, 18, 20, 22, 24 (km) *の*1の方向 *θ* : 15°, 30°, 45°, 60°, 75° 断層面の寸法: 断層長 20km, 幅 15 km 断層面上のメッシュのピッチは500m 断層面の傾斜角は, 2面とも90° 解析領域の寸法: 100km × 100km × 40km

図-3 プルアパート構造に対するパラメトリックスタディーのための問題設定

対処)

ここでは、変形終了時の変位分布のみを、松田式を 援用しつつ静解析に基づいて高速に求めることを目指 している.また、初期応力分布についても2軸圧縮と いう仮定で簡単化している.すなわち、提案する簡易 評価手法では応力に関する正確な状態を設定すること はせず、せいぜい地殻応力の主方向と地表地震断層の 変位量の関係性を求めるまでで止めている.この結果、 次節で示すパラメトリックスタディーの1ケースあた りの計算時間は約 100 秒程度となっており、十分な数 の解析ケースからなるパラメトリックスタディーが実 施可能となる.

(2) パラメトリックスタディーの問題設定と解析条件

問題設定として、図-3に示すように、100km × 100 km × 40 km の直方体 (ヤング率: 45 GPa, ポアソ ン比:0.3)の内部に、プルアパート構造の模式図(図-1) にある横ずれ断層(2面,傾斜角は2面とも90°)を設定 する. 直方体の解析領域には、広域応力場を簡略化し た2軸圧縮状態を設定しており、最大圧縮応力 σ1 およ 最大圧縮応力の大きさ 30 MPa は、池田ら²⁹⁾ によって 計測された野島断層の地下 1000m での応力値 (30 MPa) を用いた. 今回, 最大圧縮応力の作用方向 θ はパラメー タであり、x 軸方向から時計回りに 15° から 75° まで、 15° 刻みで変化させている (5 通り). 最大主応力方向 θ の他、図-3中で示す断層面間のステップ幅(disx)、オー バーラップに関連する距離(disy)をパラメータとして設 定した.なお、断層面間のオーバーラップは、断層長が 20 km の今回のケースでは (20.0 km-disy) として得られ る. ステップ幅 disx については、1 km から 21 km まで 2km 刻みで変化させた 11 通り, disy については 0 km

表-1 有限要素解析で用いる材料物性

パラメータ名	数值
地殻のヤング率 (GPa)	45
地殻のポアソン比 (–)	0.3
断層面上の法線方向剛性 (N/(m · m ²))	1.21×10^{11}
断層面上の接線方向剛性 (N/(m · m ²))	5.21×10^{6}

から 24 km までの 13 通りとした. これらのパラメータ の総当りの結果として,合計で 715 ケース (5×11×13) の有限要素解析を実施することになる.

有限要素解析では、地殻のヤング率とポアソン比に 加え、断層面上の法線方向剛性および接線方向剛性が必 要となる.これらの物性値をまとめたものが、**表-1**で ある.なお、断層面上の法線方向剛性については母岩と 同程度となるように、接線方向剛性については,松田 式を近似的に満たすようにそれぞれ設定している.断 層面上剛性の設定の詳細については、既報²⁶⁾を参照さ れたい.

図-3中では、有限要素メッシュの一例も示している が、直方体は約16万個の4面体2次要素で、断層面は 2834 個の3角形2次要素でそれぞれ構成している. 一 連のパラメトリックスタディーでは、3つのパラメータ (θ , disx, disy)をセットすると自動的にパラメータを反 映させた有限要素メッシュを作成するが、断層面はパラ メータの数値によらず常に500m ピッチの3角形2次 要素で分割する設定とした.なお、一連の有限要素解析 は、汎用工学シミュレーションソフトウェア COMSOL Multiphysics®上で実装・実行した.



(a) disx = 5 km, disy= 0 km (d) disx = 5 km, disy= 12 km





(b) disx = 5 km, disy= 4 km (e) disx = 5 km, disy= 16 km



(c) disx = 5 km, disy= 8 km (f) disx = 5 km, disy= 20 km

-0.1 m



図-4 地表変位鉛直成分の分布 (disx = 5 km, θ = 15°, 色は 成分の大きさを表す:青:-0.2 m,赤:0.2 m)

(3) パラメトリックスタディーの結果と考察

図-4は、ステップ幅 disx が 5 km で最大主応力方向 θが15°のケースについての地表面における変位の鉛直 成分分布を, 図-5は、ステップ幅 disx が 5km で最大 主応力方向 θ が 45°のケースについての地表面におけ る変位の鉛直成分分布をそれぞれ示している(青:沈降, 赤: 隆起). なお, 各図において, (a) から (f) はパラメー タ disy が 0 から 20 km まで 4 km 刻みで変化している. 図-4(a)と図-5(a)や、図-4(b)と図-5(b)など、両図で 同じアルファベットに対応する変位鉛直成分の分布様 式はほぼ同じである.ここでは紙面の都合上, $\theta = 15^{\circ}$ のケースと θ = 45° のケースのみしか表示していない が、 $\theta = 60^{\circ}$ のケースと $\theta = 75^{\circ}$ のケースにおいても、 変位鉛直成分の分布様式は、図-4や図-5とほぼ同じで ある.以上から、地表の沈降様式は(変位量の大小は変 化するが) 断層面の配置に強く依存しており,最大主応 力方向には強くは依存していないことがわかる. ここ では、隆起・沈降に着目して分布図を示したが、断層面 上のすべり変位は、2つの断層面ともにピュアな左横ず







(a) disx = 5 km, disy= 0 km (d) disx = 5 km, disy= 12 km



(b) disx = 5 km, disy= 4 km (e) disx = 5 km, disy= 16 km





(c) disx = 5 km, disy= 8 km (f) disx = 5 km, disy= 20 km

-0.2 m 0.2 m

図-5 地表変位鉛直成分の分布 (disx = 5 km, θ = 45°, 色は 成分の大きさを表す:青:-0.2 m,赤:0.2 m)

れであることに留意されたい. また, 変位の大きさはに ついては、図-5 に示す $\theta = 45^{\circ}$ のケースが最も大きく、 θが45°から離れるにしたがって変位の大きさは小さく なる. この変位の大きさの大小については, $\theta = 45^{\circ}$ の ケースが最も断層面に他のθに比べて大きなせん断応 力を作用させ、結果として相対的に大きなすべりを生 じさせるためである.

断層面が1面のみの変位分布は、断層線の両端部付 近で隆起・沈降がペアかつ変位量が断層線端部に対し て対称的となる (例えば図-4(f),図-5(f)のモデル中央 部付近以外の断層線端部). したがって, 隆起・沈降が ペアとなって現れる変位様式以外の変位分布について は、断層面間の相互作用を受けていると言える.この 観点からは、図-4と図-5で示した (a) から (f) のケース で相互作用が存在している.

プルアパート構造の形成という観点からは、モデル中 央部付近で沈降が生じていることが必要であるが、図-4と図-5の(d), (e), (f)のケースでモデル中央部に明瞭 な沈降が確認できる.一方、断層面が完全にオーバー



図-6 モデル中央部での沈降量の比較 (明るい色ほど沈降量が 大きい)

ラップしている (a) のケースについては,モデル中央部 での沈降は確認できず,プルアパート構造は生じてい ない.モデル中央部における沈降量と disx や disy の関 係については後で結果を示すが,ある条件下でプルア パート構造の特徴である沈降場が,本手法で模擬でき ていることの意義は大きい.以下,どのような条件で 沈降量が大きくなるのかについて検討する.

図-6 (a) から (e) は、すべての解析ケースに対するモ デル中央部における沈降量を最大主応力方向 θ 毎に示 したもので、横軸は断層面間のステップ幅 (disx)、縦軸 は断層面間のオーバーラップ (20.0 km-disy)、色はモデ ル中央部における沈降量を表す.なお、色が明るいも のほど沈降量が大きい.いずれの θ についても、横軸 のステップ幅 (disx) が 3.0 km、縦軸のオーバーラップ (20.0 km-disy) が 2.0 km のとき、モデル中央部での沈 降量が最大となる.また、断層面のオーバーラップが極 端に大きい場合 (例えば 20 km)、ステップ幅の大きさに よらずほとんど沈降は生じていないことがわかる.沈 降量に対してステップ幅とオーバーラップの感度が同 じであれば、図-6 (a) から (e) 中の等沈降量線 (黒点線) は円形になるが,各図ではオーバーラップの変化方向 に蜜に等沈降量線が描かれている.このことは,オー バーラップの沈降量に対する感度は,ステップ幅の沈 降量に対する感度よりも大きいことを示している.

715 ケースからなるパラメトリックスタディーを通じ て得られた結果を以下にまとめる.

- 断層面間のオーバーラップが極端に大きい場合,最 大主応力方向に依らずモデル中央部での沈降量は 小さくなった.
- ステップ幅が 3.0 km, オーバーラップが 2.0 km の とき、モデル中央部での沈降量が最大主応力方向 に依らず大きくなった。
- ・地表変位の鉛直成分分布の様式は、断層面配置の 影響を強く受け、変位の大きさは最大主応力方向 に依存している。
- モデル中央部の沈降量に対するオーバーラップの 感度は、ステップ幅のそれよりも大きい。

今回のパラメトリックスタディーでは、断層面傾斜 角を90°に固定していた.以下ではこの制約を緩め、プ ルアパート構造の特徴である沈降に加えて断層面上の 横ずれに着目し、沈降量が最大化される断層面配置お よび断層面上の横ずれ成分が最大化される断層面配置 についてそれぞれ検討する.

3. 沈降量を最大化する断層面配置と横ずれ 成分を最大化する断層面配置

(1) 多目的最適化問題の設定

パラメトリックスタディーでは、断層面の傾斜角を 90°に固定していたが、ここでは 90°±10°の範囲内で 変化させる.このとき、仮に傾斜角を4通りとした場 合でも解析ケースは16倍になるため、効率的ではない. ここでは様々な分野で広く用いられる多目的最適化ア ルゴリズムの一つである NSGA-II³⁰⁾と有限要素解析を 組み合わせ, 沈降量を最大化する断層面配置から横ず れ成分を最大化する断層面配置までを系統的かつ効率 的に求め、得られた断層面配置の特徴について議論す る.NSGA-II では異なるパラメータの組を持つ個体群 を評価し,各個体にランク付けを行い,ランクに基づ いて親個体を選択し、評価が高くなると考えられる子 個体を生成する. この手続きを所定の計算世代数分実 施することで、より良いパラメータ探索を行う. なお、 NSGA-II アルゴリズムの詳細については、すでに多く の文献³⁰⁾⁻³²⁾が存在しているため、それらを参照され たい.

有限要素解析に用いるモデルおよび解析条件は,図-3 で示したものと同じであり,傾斜角が異なる (90°± 10°). また, disx と disy の数値を以下のように変更し た. disx =5 km で固定, 15 km ≤ disy ≤ 25 km. ここ で disx を固定した理由は, 諏訪盆地を想定したことに よる. また, disy の範囲は, 前章のパラメトリックス タディーの結果から, 沈降量が小さい過度なオーバー ラップ部分は避けて設定した. 以上から, 今回の最適 化問題は, プルアパート構造の特徴である地盤沈降と 断層面上の横ずれ量の2項目を目的関数(両者とも最大 化)として, 断層面の傾斜角(2面分), 最大主応力方向, 断層面間のオーバーラップ量を決定する2目的4変数 の多目的最適化問題として, 以下のとおり表される.

maximize
$$(w_c, d)$$

subject to $F(u, f; \theta, \phi_1, \phi_2, \text{disy}) = 0$
 $15^\circ \le \theta \le 75^\circ$
 $80^\circ \le \phi_1 \le 100^\circ$
 $80^\circ \le \phi_2 \le 100^\circ$
 $15 \text{ km} \le \text{disy} \le 25 \text{ km}$
(1)

ここで、 w_c はモデル中央部での沈降量の大きさを、dは 2 つの断層面上横ずれ量の大きさの平均値をそれぞ れ表し、これらの量を最大化されるべき目的関数と設 定する. F = 0 は、有限要素解析における力の釣り合 いを表し、u は変位ベクトル、f は初期応力から生成 される力、 θ は最大主応力方向、 ϕ_1 はx < 0の領域に 配置した断層面の傾斜角、 ϕ_2 はx > 0の領域に配置し た断層面の傾斜角、disy はオーバラップ関連量 (図-3 中 で明記) をそれぞれ表している.

NSGA-II の実装では、オープンソースのライブラリ Platypus³³⁾ を利用した.最適化解析では NSGA-II のパ ラメータである個体数および計算世代数をそれぞれ 50 とし、合計で 2500 回の有限要素解析を実施した.パラ メトリックスタディーでは、パラメータの刻みが固定さ れておりパラメータの取りうる値が離散的であったの に対し、最適化アルゴリズムでは小数点以下も含む実 数値としてパラメータ値が定まることに留意されたい.

(2) 多目的最適化結果から得られる断層面配置

図-7は、横軸にモデル中央部での沈降量の大きさ*w*_c を、縦軸に断層面上の横ずれ量の平均値 *d* をとり、計 算世代数の第1世代と第50世代(最終世代)における各 個体をそれぞれプロットしたものである.グラフの右 上にプロットがくればくるほど、その個体の評価は高 い.第1世代ではプロットがランダムであったのに対 し、第50世代では各個体があるライン上に並んでいる ように見える.計算世代数が増加するにつれて、この ラインの形状が次第に明らかになってくるが、第45世 代程度でこのラインはほぼ形成されており、第45世代 以降はラインの形状に大きな変化はなかった.言い換 えれば、第45世代以降、このライン上に存在する個体



図-7 プルアパート構造に対するパラメトリックスタディーの ための問題設定

表-2 ケース A,B,C に対応するパラメータの組

パラメータ	ケースA	ケースB	ケースC
主応力方向 θ	44.93°	42.07°	34.48°
傾斜角 ϕ_1	86.84°	99.96°	99.91°
傾斜角 ϕ_2	92.79°	80.63°	80.00°
disy	$24.90\mathrm{km}$	$15.01\mathrm{km}$	$15.07\mathrm{km}$

以上に評価が高い個体を生成することはできなかった と言える.第45世代以降で得られたこのラインはしば しばパレートラインと呼ばれる.また,パレートライ ン上の個体は非劣解(着目している個体がライン上の他 個体よりも劣っていない)とそれぞれ呼ばれている.こ こで得られたパレートラインの形状からわかるように, 横軸の沈降量を大きくするには縦軸の横ずれ量の平均 値が小さくなる傾向がある.すなわち,モデル中央部 における沈降量と断層面上の横ずれ量にはトレードオ フが存在することを示している.この結果は,多目的 最適化によってパレートラインを求めることで初めて わかる知見であることに留意されたい.

図-7中で示したケースAは、沈降量は小さいが、断層面上の横ずれは最も大きくなるケースである。ケース Cは、断層面上の横ずれは小さいが、モデル中央部での沈降量が最大となるケースである。ケースBは、一 定以上の沈降量と横ずれ量を有するケースである。こ れらの各ケースに対するパラメータの組をまとめたも のが表-8である。y=-50kmのモデル端部からy軸に 沿って断層面を観察すると、ケースAは、モデル中心 部に向かって2面の断層面が「V字型」に落ち込む形態



図-8 ケース A (θ = 44.93°), ケース B (θ = 42.07°), ケース C (θ = 34.48°)の断層面配置と対応する地表での鉛直変位分布

を、ケース B と C は「ハの字型」の形態を呈する.また、最大主応力方向 θ については、ケース A と B はほとんど変わらないが、ケース C のみ小さい値となっている.ケース B と C の断層面の傾斜角とオーバラップはほぼ同じであり主応力方向が大きく異なる.これは、主応力方向 θ を小さくしてより縦ずれ成分を大きくし、モデル中央部が 2 つの断層面それぞれの下盤側となるようにすることで、より大きな沈降量を生成したものと解釈できる.

ケース A, B, Cの断層面配置と, これらに対応する 地表での鉛直変位分布をそれぞれ示したものが図-8で ある.ケース B とケース C の断層面配置はほぼ同じで あることから,得られる変位分布様式も似通っている ことがわかる.この傾向は,図-4と図-5の比較(断層 面配置が同じで主応力方向が異なる)で得られた結果に 対応する.ケース A の V 字型の断層面配置は,傾斜角 が 2 面とも 90°に近いが,ケース A で断層面を 90°と した場合に比べてわずかに断層面上の横ずれ量の平均 値 *d* が大きくなる程度(1 mm 程度大きい)の差異しか ない.

次に図-7のパレートライン上のケースAからケース Cに向かって最適化した各パラメータがどのように変 遷するのかを調べた.パラメータの遷移を確認するこ とで,断層面配置が「V字型」,「ハの字型」となる境界 を検討することができる.

図-9から図-11は、パレートライン上の解について、



図-9 パレートラインに沿うパラメータの遷移:(沈降量と断 層面傾斜角の関係)

 w_c の増加とともに各パラメータがどのように変化する のかを示したもので、図–9はモデル中央部での沈降量 w_c と断層面傾斜角の関係、図–10は沈降量と最大主応 力方向 θ の関係、図–11は沈降量と disy の関係をそれ ぞれ表している.

図-9より,断層面配置が「V 字型」となるのは, w_c が 0.15 m よりも小さい領域であり,パレートライン上



図-10 パレートラインに沿うパラメータの遷移:(沈降量と最 大主応力方向の関係)



図-11 パレートラインに沿うパラメータの遷移:(沈降量と disyの関係)

の解のほとんどは「ハの字型」であった. プルアパート 構造の特徴である, 沈降場と横ずれという2つの目的 関数については, 断層面を「ハの字型」に設定して斜め ずれを生じさせるケースが理にかなっているようであ る. なお, 既往研究で用いられるプルアパート構造の 断層面は,「ハの字型」ではなく, 傾斜角が 90°と設定 している場合が多い^{5),6),8)-10)}. あまりに逆断層成分が 大きくなるような「ハの字型」配置は考え難いとして も, 90°からわずかに異なる傾斜角で「ハの字型」とな るケースは, 横ずれ・沈降が生じるという観点からは否 定されるものではないと考える. もちろん, 今回プル アパート構造の特徴として設定した沈降量と断層面上 横ずれ量といった目的関数の他に、プルアパート構造 の本質を表す目的関数や制約条件を追加して、NSGA-II を適用することで、取りうる断層面配置の範囲をより 限定することは可能であると考える.

図-10は、沈降量と最大主応力方向 θ の関係を示して いる. w_c が 0.35 m よりも小さい領域ではほぼ $\theta = 45^{\circ}$ となっていることがわかる. これは 45° とすることで, 断層面上のせん断応力が増大するためである. なお、断 層面形状を「y字型」のように複雑にして、スリップ パーティショニングを生じさせやすい主応力方向を調 べた事例^{34),35)}では35°程度と報告されているなど、常 に断層線に対して 45°の方向から主応力を作用させる ケースが適切であるとは限らないことに留意されたい. wc が 0.35 m よりも大きい領域で急激に大きくなる理 由の1つは, θを除く他のパラメータが探索範囲の上 下限に達していることによる(図-9,図-10,図-11の $w_c \ge 0.35 \,\mathrm{m}$ の領域で各パラメータが一定値となって いる). 沈降を大きくするために制御可能なパラメータ が θ のみであったため、 w_c が0.35m以上の領域で急 激に大きくなったものと解釈できる.パラメータの上 下限値については引き続き検討し、より現実的なパラ メータ範囲とすることが今後の課題の1つである.

図-11 は、沈降量と disy の関係を示している. 両者 の間にはほぼ線形関係が認められ、沈降量の増加にと もなって、disy はほぼ一定の傾きで減少する. disy に ついても傾斜角と同様、 $w_c \ge 0.35 \,\mathrm{m}$ の領域では下限値 $15 \,\mathrm{km}$ に達していることがわかる.

以上の検討から,NSGA-IIを用いたパレートライン 探索によって、プルアパート構造に見られる沈降と断 層面上の横ずれ量をそれぞれ最大化するような断層面 配置・主応力方向についての知見を効率的に求めること ができた.また、パレートラインの形状を確認するこ とで、沈降と断層面上の横ずれ量の間には、トレード オフの関係が存在することが推察された.プルアパー ト構造に対する目的関数や制約条件、パラメータの取 りうる範囲については引き続き検討し、より適切なも のを設定することが今後の課題の1つである.

4. まとめと今後の展望

プルアパート構造につての基礎的な知見を得ること を目的として、一連のパラメトリックスタディーおよ び多目的最適化解析を実施した.本研究を通じて得ら れた結果は以下のとおりである.

- 1. 断層面間のオーバーラップが極端に大きい場合, 最 大主応力方向に依らずモデル中央部での沈降量は 小さくなった.
- 2. モデル中央部での沈降量が最大主応力方向に依ら

ず大きくなるステップ幅とオーバーラップの存在 が見出された.

- 3. 地表変位の鉛直成分分布の様式は,断層面配置の 影響を強く受け,変位の大きさは最大主応力方向 に依存している.
- 4. モデル中央部の沈降量に対するオーバーラップの 感度は,ステップ幅のそれよりも大きい.
- 5. 多目的最適化結果より、プルアパート構造の特徴で ある沈降場と断層面上の横ずれ量についてトレー ドオフが存在することが示唆された.
- 6. 多目的最適化結果より,断層面配置が「ハの字型」 であっても,一定レベルの横ずれと沈降を生じさ せることが可能であることが示唆された.

今後は、本研究で用いた手法 (NSGA-II と FEM の組 み合わせ手法)を、諏訪盆地などの実際の地域に適用し、 対象地域の断層面モデルの高度化に努める.また、最 適化解析に必要な目的関数・パラメータに関する情報 を整備しつつ、断層が進展する過程を模擬できるよう に、コードの拡張も併せて進める.

謝辞: 本研究は,文部科学省科学技術基礎調査等委託 事業「活断層帯から生じる連動型地震の発生予測に向 けた活断層調査研究 (課題 A)」ならびに「連動型地震 の発生予測のための活断層調査研究」の一部として実 施しました.また,産業技術総合研究所近藤久雄博士 と東京大学 三宅弘恵博士より,プルアパート構造の事 例について有益なご助言を賜りました.ここに記して 謝意を表します.

参考文献

- 藤森孝俊:活断層からみたプルアパートベイズンとしての諏訪盆地の形成,地理学評論, Vol.64, No.A-10, pp.665-696, 1991.
- 2)田力正好,杉戸信彦,澤祥,谷口薫,廣内大助,松多信 尚,佐藤善輝,石黒聡士,安藤俊人,内田主税,坂上寛 之,隈元崇,渡辺満久,鈴木康弘:糸魚川-静岡構造線活 断層帯中部,諏訪盆地北東縁の変動地形とその認定根拠, および変位速度分布,活断層研究,No.27, pp.147–168, 2007.
- 3) 澤祥,谷口薫,廣内大助,松多信尚,内田主税,佐藤善輝,石黒聡士,田力正好,杉戸信彦,安藤俊人,隈元崇, 佐野滋樹,野澤竜二郎,坂上寛之,渡辺満久,鈴木康弘: 糸魚川-静岡構造線活断層帯中部,松本盆地南部・塩尻峠 および諏訪湖南岸断層群の変動地形の再検討,活断層研 究,No.27, pp.169–190, 2007.
- 4)後藤秀昭、中田高:四国の中央構造線活断層系一詳細断 層線分布図と資料一,総合地誌研研究叢書,35,広島大 学総合地誌研究資料センター, p.69,2000.
- Aydin, A. and Nur, A.: Evolution of pull-apart basins and their scale independence, *Tectonics*, Vol.1, No.1, pp.91–105, 1982.
- An, L.J.: Maximum link distance between strike-slip faults: observations and constraints, *Pure and Applied Geophysics*, Vol.150, No.1, pp.19–36, 1997.
- 7) McClay, K. and Dooley, T.: Analogue models of pull-apart

basins, Geology, Vol.23, No.8, pp.711-714, 1995.

- Katzman, R., ten Brink, U. S., Lin, J.: Three-dimensional modeling of pull-apart basins: Implications for the tectonics of the Dead Sea Basin, *Journal of Geophysical Research B: Solid Earth*, Vol.100, No.B4, pp.6295–6312, 1995.
- Bertoluzza, L. and Perotti, C.R.: A finite-element model of the stress field in strike-slip basins: implications for the Permian tectonics of the Southern Alps (Italy), *Tectonophysics*, Vol.280, No.1, pp.185–197, 1997.
- Liu, Y. and Konietzky, H.: Particle-Based Modeling of Pull-Apart Basin Development, *Tectonics*, Vol.37, No.1, pp.343–358, 2018.
- Bray, J. D., Seed, R. B. and Seed, H. B.: Analysis of earthquake fault rupture propagation through cohesive soil, *J. Geotech. Eng.*, ASCE, Vol. 120, No. 3, pp. 562–580,1994.
- 12) 谷 和夫:ジョイント要素を用いた FEM による逆断層の 模型実験のシミュレーション,地盤の破壊とひずみの局 所化に関するシンポジウム発表論文集,土質工学会,pp. 215–222,1994.
- Anders, M. and Hori, M.: Three-dimensional stochastic finite element method for elasto-plastic bodies, *Int. J. Numer. Meth. Eng.*, Vol. 51, No. 4, pp. 449–478, 1999.
- 14) 鬼塚信弘,伯野元彦,堀宗朗,岩下和義,鈴木崇伸:逆 断層運動に伴う表層地盤の変形シミュレーション,土木 学会応用力学論文集, Vol. 3, pp. 577–584, 2000.
- 15) 鬼塚信弘, 堀 宗朗, 岩下和義, 鈴木崇伸: 基盤の逆断層 運動の数値実験における地盤変形の解析, 土木学会応用 力学論文集, Vol. 4, pp. 459–466, 2001.
- 16) 竿本英貴,吉見雅行,国松直:横ずれ断層運動に伴うせん 断帯発達過程に関する DEM シミュレーション,土木学会 地震工学論文集,第 28 巻 (CD-ROM, ISSN: 1880–4624), 2005.
- 17) Johansson, J. and Konagai, K.: Fault induced permanent ground deformations: experimental verification of wet and dry soil, numerical findings' relation to field observations of tunnel damage and implications for design, *Soil Dyn. Earthq. Eng.*, Vol.27, No.10, pp.938–956, 2007.
- 18) Lin, M.-L., Chung, C.-F. and Jeng, F.-S.: Deformation of overburden soil induced by thrust fault slip, *Eng. Geol.*, Vol.88, No.1–2, pp.70–89, 2006.
- 谷山尚:横ずれ断層によって表層地盤に形成されるせん断帯—DEM による解析—,土木学会論文集 C, Vol.64, No.3, pp.48–494, 2008.
- 20) 中川英則,堀宗朗:非線形スペクトル確率有限要素法を 用いた地表地震断層のシミュレーション,土木学会論文 集 A1 (構造・地震工学), Vol. 67, No. 2, pp. 225–241, 2011.
- Albertz, M. and Lingrey, S.: Critical state finite element models of contractional fault-related folding: Part 1. Structural analysis, *Tectonophysics*, Vol.576–577, pp.133–149, 2012.
- 22) Mitsuhashi, Y., Hashimoto, G., Okuda, H., Uchiyama, F.: Fault displacement simulation analysis of the Kamishiro fault earthquake in Nagano prefecture using the parallel finite element method, *Model Design and Simulation Analysis*, pp.102–109, 2016.
- 23) 澤田昌孝, 羽場一基, 堀宗朗: 断層変位評価のための高 性能数値解析手法の開発, 土木学会論文集 A2 (応用力学), Vol.73, No.2, pp.I_699–I_710, 2017.
- 24) 羽場一基,園部秀明,澤田昌孝,堀宗朗:断層変位評価への高性能数値解析手法の適用に関する検討,土木学会論 文集 A2(応用力学), Vol.73, No.2, pp.I_821–I_830, 2017.
- 25) 澤田昌孝,羽場一基,堀宗朗:地表地震断層を伴う実地 震を対象とした高性能計算による地表断層変位評価,土木 学会論文集 A2 (応用力学), Vol.74, No.2, pp.I_627-I_638, 2018.

- 26) 竿本英貴:松田式を考慮した FEM による断層変位評価 とその上町断層系への適用,土木学会論文集 A1 (構造・ 地震工学), Vol.74, No.4, pp.I_59–I_71, 2018.
- 27) 松田時彦:活断層から発生する地震の規模と周期について、地震第2輯, Vol. 28, No. 3, pp. 269–283, 1975.
- 28) 松田時彦,山崎晴雄,中田高,今泉俊文:1896 年陸羽 地震の地震断層,東京大学地震研究所彙報, Vol. 55, pp. 795–855, 1980.
- 29)池田隆司,小村健太朗,飯尾能久,新井崇史,小林健太,松田達生,島田耕史,田中秀実,富田倫明,平野聡:1995年 兵庫県南部地震に伴う野島断層を貫くドリリング調査,防 災科学技術研究所研究報告,第61号,pp.141–153,2001.
- 30) Deb, K., Pratap, A. Agarwal, S., Meyarivan, T: A fast and elitist multiobjective genetic algorithm: NSGA-II *IEEE TRANSACTIONS ON EVOLUTIONARY COMPUTATION*, Vol.6, No.2, pp.182–197, 2002.
- 相吉英太郎,安田恵一郎:メタヒューリスティクスと応用,電気学会,2007.

- 32) 電気学会進化技術応用調査専門委員会:進化技術ハンド ブック第I巻基礎編,近代科学社,2010.
- 33) Hadka, D.: Platypus -multiobjective optimization in Python, https://platypus.readthedocs.io/ en/latest/(2020年4月8日閲覧).
- 34) 竿本英貴: FEM による断層変位のスリップパーティショ ニング発生条件の探索―逆断層と横ずれ断層の組み合わ せ例―,土木学会論文集 A1 (構造・地震工学), Vol.75, No.4, pp.I_25–I_35, 2019.
- 35) 地震調査研究推進本部:活断層の評価に関する調査 研究「活断層帯から生じる連動型地震の発生予測に 向けた活断層調査研究」平成 30 年度 成果報告書, 2019. (https://www.jishin.go.jp/database/ project_report/active_fault_research/, 2020年4月9日閲覧)

PARAMETRIC STUDY ON GROUND SURFACE DEFORMATION FORMING PULL-APART STRUCTURE CAUSED BY FAULT MOVEMENT

Hidetaka SAOMOTO

The prediction of surface ruptures during an earthquake is important to consider the hazard assessment on the social infrastructure. Two strike-slip faults sometimes produce a pull-apart structure in the region sandwiched by the faults, resulting in a subsidence field. Although there are individual case reports on pullapart structures, the fundamental mechanism and features of the pull-apart structure are still unclear. Using the finite element method, I thus conducted a parametric study by changing tectonic stress setting, step-over distance, and overlap of faults (715 cases in total) to reveal the relationship between the above parameters and the magnitude of subsidence in the pull-apart structure. The notable results are: (1) An extremely large overlap cannot produce intense subsidence irrespective of the magnitude of step-over, (2) The direction of principal stress affects the magnitude of the subsidence, but it does not affect the displacement pattern of the ground surface, (3) The sensitivity of overlap to the subsidence is larger than that of the step-over to the subsidence, and (4) The NSGA-II optimization algorithm successfully detects each tectonic setting: one for subsidence maximization and the other for the strike components maximization.