科学研究費助成事業(学術研究助成基金助成金)研究成果報告書

平成24年4月1日現在

機関番号: 1130 研究種目:挑戦的萌 研究期間:2011~20 課題番号:23656557	1 芽研究 11			
	たたも初のねちて逃にせぶく出てのがしい地域理論			
研究 誄 闼名(和义)	先任さ裂の相互十渉に基づく右右の新しい破壊理論			
研究課題名(英文)	New theory of rock fracture based on interaction between pre-existing microfractures			
研究代表者				
松木 浩二 (MATSUKI KOJI)				
東北大学・大学院 研究者番号 : 1010	環境科学研究科・教授 8475			

研究成果の概要(和文):コンピュータ上に作成した単一鉱物多結晶岩石試験片について,一軸 引張応力条件における破壊解析と粒界の粘弾性挙動に基づく応力解放時の岩石の損傷評価を行 った.前者では,破面の最終形成段階では必ず引張破壊からせん断破壊へのモード転換が生ず ることなどの破壊メカニズムを明らかにし,後者では,DSCAによって主応力方向と主応力比 がある程度正確に評価できる応力領域が存在し,地下深部になるほどこの応力領域が広くなる ことなどを明らかにした.このことから,応力条件をさらに拡張することにより岩石の新しい 破壊理論構築に向けたアプローチが可能になった.

研究成果の概要(英文): Using specimen models of monomineral polycrystalline rock created on a computer, we performed both analysis of uniaxial tensile fracture and estimation of rock damage due to the viscoelastic behavior of grain boundaries during stress relief. In the former, we have clarified fracture mechanisms such that the conversion of failure mode from tension to shear always occurs during the completion of the final failure plane. In the latter, it has been shown that there is a stress region for which both the magnitudes and directions of the principal stresses can be accurately estimated by DSCA and this region becomes wider as the depth increases. Thus, we can now approach to the construction of a new theory of rock fracture by extending stress conditions.

交付決定額

(金額単位・円)

			(亚領平匹・11)
	直接経費	間接経費	合 計
交付決定額	2, 600, 000	780, 000	3, 380, 000

研究分野:地殼環境技術

科研費の分科・細目:総合工学・地球・資源システム工学

キーワード:多結晶岩石,一軸引張破壊,粒界き裂,関連流れ則,粘弾性,コアの損傷,DSCA, 応力解放

1. 研究開始当初の背景

脆性材料の破壊理論は 1920 年代の Griffith 理論に端を発し、1950 年代に Irwin により応 力拡大係数の概念が提案され、金属材料の単 ーき裂に対し破壊力学として大きな発展を 遂げた.しかし、岩石の破壊理論は、問題の 複雑さから、依然として約 90 年前の Griffith 理論の枠組み内に留まったままである.すな わち、二次元の単一き裂や周期的に配列した 孤立き裂からのき裂の発生と成長を扱うの みであり、岩石内の実際の微小き裂が、ガラ スなどの潜在き裂よりはるかに大きくかつ 三次元的な形状と配置をしていること, さら に, 岩石の透水試験結果が示しているように, 岩石内の微小き裂は多かれ少なかれ連結し て最初から相互干渉を起こしていることな どの重要な事実を無視してきた. この結果, これまでの理論は, き裂間の相互干渉が支配 的になる実用的に最も重要な強度破壊(最大 応力点)やその後の変形・破壊挙動を定量的 に説明するためには無力であり, さらに, 破 壊強度に及ぼす試験片形状の影響や Mogi に よって初めて明らかにされた破壊条件に及 ぼす中間主応力の影響も説明できないのが 現状であった.

2. 研究の目的

本研究では、多結晶岩石を対象として、三 次元有限要素法, 塑性理論における関連流れ 則および引張-せん断軟化則に基づく引張 破壊挙動のシミュレーションコードを開発 し,まず一軸引張条件における破壊解析を行 うことにより、三次元構造をなす粒界き裂の 相互干渉に基づく岩石の新しい破壊理論を 構築するための基礎を完成させる.次に、岩 石の引張破壊に関連して生ずると考えられ ている応力解放時の岩石の損傷について、多 結晶岩石中の粒界の粘弾性挙動に基づく新 しいメカニズムを提案し、この考え方を単一 鉱物多結晶岩石モデルに適用し、応力解放に 伴う残留応力を評価した後, 粒界のみが破壊 すると仮定して一般的な応力場における岩 石の損傷度とクラック密度を評価し、与えた 応力場とクラック密度を比較することによ り、DSCA における基本仮定の妥当性ととも に DSCA の適用性について検討する.

研究の方法

新たな岩石の破壊理論構築にアプローチ するためには、岩石の現実的な力学モデルに 基づく破壊解析に関する研究が不可欠であ る.本研究では、すでに開発した核からの結 晶成長に基づく単一鉱物多結晶岩石の三次 元構造生成コードを用いて、まず単一鉱物多 結晶岩石試験片モデルをコンピュータ上に 作成し、き裂の力学モデルとして二次の Joint 要素を用いることにより有限要素法に基づ く応力・破壊解析コードを作成し、これらに 基づいて一軸引張破壊解析と粒界き裂の粘 弾性挙動に基づく応力解放時の岩石の損傷 解析を行った.

岩石の破壊基準としては図1に示す拡張 Coulomb 基準を用いた. せん断領域は従来の Coulomb 基準(ピーク強度と残留強度の摩擦



図1 拡張 Coulomb 基準

係数はそれぞれ $\mu_0 \ge \mu_0$,引張領域では岩石の 圧裂引張破壊における応力条件(一軸引張強 さ T_0)を考慮し、これらの二つの基準を滑ら かに接続するため、破壊の全過程について、 粘着力(c)は一軸引張強さ(T)と摩擦係数 (μ)から求めた.

ー軸引張破壞解析では、本破壞基準に塑性 理論における関連流れ則と引張-せん断軟 化則(等価永久変位に対する引張強さの低下 速度に関する係数*a*)を適用して粒界き裂の 構成則を求め、破壊過程における破壊モード の変化等を調べた.一方、応力解放に伴う粒 界の損傷解析では、まず、地質学的時間経過 に伴って岩石の応力がより一様になるよう に粒界き裂の剛性が変化し、応力解放時の弾 性変形に伴う弾性応力の解放によって残留 応力が発生し、これが拡張 Coulomb 基準に基 づいて粒界を破壊させるとの基本仮定によ り岩石の損傷を評価した.

4. 研究成果

単一鉱物多結晶岩石の一軸引張破壊解析 と粒界き裂の粘弾性挙動に基づく応力解放 時の岩石の損傷解析について得られた研究 成果はそれぞれ以下のようであり,本研究に おける応力条件を圧縮等に拡張することに より全ての応力条件についての一般的な破 壊理論にアプローチできる見通しを得た.

(1) 一軸引張破壞解析

ー軸引張破壊過程を詳細に分析するため, 図 2 に示すように、結晶数が 25, 28 と少な い試験片モデルを用いた.一軸引張破壊の全 過程における軸応力ー軸ひずみ曲線と破壊 モード(弾性,引張破壊,せん断破壊,除荷) 数の関係の例を図3に示す.ただし、軸応力 -軸ひずみ曲線は粒界の一軸引張強さ(T_0) と有効ヤング率 (E_{eff}) で基準化してあり、ま た,図中,基準化軸応力-基準化軸ひずみ曲 線上の白抜きの丸印は、1 が破壊開始点、2 が除荷開始点,3 がピーク強度点,4 がせん 断破壊開始点,5 が引張破壊モード数が最大 になる点, 6 が新たな破壊がほぼ生じなくな る点(弾性変形の節点数がほぼ一定になる 点)を示しており、白抜きの四角印(I~IV) における粒界の破壊状況を図4に示す。ただ し, 粒界の一部分のみが引張破壊している場



図2 一軸引張破壊解析用試験片モデル



図 3 基準化軸応力-基準化軸ひずみ曲線 と破壊モード数の変化 (Model 2, α = 0.1, μ_r = 0.2)



図 4 図 3 の I~IV の各点における粒界破 壊の状況

合は粒界面における破壊領域を小さな点を 付した破線領域で表わし,除荷モードの粒界 は境界を破線で,せん断破壊モードの領域は 二重のハッチングで示してある.ただし,粒 界が重なって図が煩雑になることを避ける ため,段階 III と段階 IV では,除荷モードの 粒界を除いてある.また,破壊が試料の側面 に及んでいる場合で最終破面と一致する場 合は,側面との交線を太い実線で表わした.

これらの結果から、単一鉱物多結晶岩石の 一軸引張破壊は以下のように進行すること が明らかになった.すなわち、まず、法線方 向が荷重軸方向に近い粒界からランダムな 位置で引張破壊が開始し、ピーク強度に達す る前には、引張破壊した粒界のうちで最終破 面を構成しない粒界の除荷が生じ、ピーク強 度点では、法線方向が荷重軸から大きく傾斜 している粒界の一部または全部が未破壊で 残る.最終破面が完成するのは、ピーク強度 以後の軸応力一軸ひずみ曲線の変曲点付近



図 5 図 4 に示した粒界における応力軌跡 の例

であり、この後は破壊モードの転換を主体と する破壊過程になる.

図5に、図4に示した粒界における応力軌 跡の例を示す、粒界7と27(丸印)は初期段 階で引張破壊し,最後まで引張破壊モードで あったもの、粒界 50 と 56 (四角印) は引張 破壊後除荷になったもの、粒界 21 と 39(ひ し形)は、引張破壊後せん断破壊モードに転 換したもので、粒界 21 は最終段階でもせん 断破壊モード、粒界 39 は最終的に引張破壊 モードになったものである. 外側の破壊条件 (ピーク強度の破壊条件)に達して引張破壊 が始まるが、全破壊過程で引張破壊モードの 粒界(7と27)ならびに途中で除荷になった 粒界(50と56)は、破壊前にも引張破壊領 域内にあり,破壊後は引張破壊領域内で原点 に近づいている.一方,途中でせん断破壊モ ードになった粒界(21 と 39)は、破壊前の 弾性変形の段階で垂直応力が圧縮で増加し た後引張破壊領域に入って引張破壊し、その 後,軸変位が主としてせん断変位になるため に, 垂直応力は減少するもののせん断応力が あまり変化しないまま引張破壊領域からせ ん断破壊領域へ進入し, 垂直応力が圧縮にな った状態で原点へ近づいている.この最終段 階では、粒界 21 がせん断破壊領域内、粒界 39 が引張破壊領域内にあるが、両者とも垂直 応力は圧縮で小さな値であり、かつ引張破壊 とせん断破壊の境界付近にあることから,最 終破壊段階での破壊モードの差は大きな物 理的意味を有しないことがわかる.

このように、法線方向が荷重軸と大きく傾いた粒界では、粒界間の相互干渉により、弾 性変形の段階で圧縮の垂直応力が生じ、最終 的に破面を形成する段階でも同様な状態に なることがわかる.一軸圧縮応力場では、法 線方向が荷重軸と大きく傾いた粒界で引張 ける引張破壊源になるが、一軸引張応力場で は、法線方向が荷重軸と大きく傾いた粒界に 道に圧縮の垂直応力が発生し、引張応力場で のせん断破壊源になる.多数の孤立した微小 き裂に基礎をおくモデルでは、このような現 象は生じず、き裂が連結しない限り引張応力 場で圧縮の垂直応力が生ずることはない.

この他,引張一せん断軟化則の係数αが小 さいほど等価永久変位に対する粒界の引張 強度低下が緩やかになるため,ピーク強度に 達するまでに多くの粒界が破壊し,ピーク強 度までに必要なエネルギーが大きくなるこ とによりピーク強度が大きくなること,残留 摩擦係数は,ピーク以後軸応力一軸ひずみ曲 線の変曲点で最終破面が完成するまではほ とんど影響を及ぼさないことなども明らか になった.

(2) 粒界き裂の粘弾性挙動に基づく応力解 放時の損傷解析

本研究では,多結晶岩石について以下の基 本的な仮定をした.

①岩石中の結晶粒子(実質部)が等方かつ弾 性的性質を有するのに対し、粒界は面内等方 かつ線形粘弾性的性質を有する.

②地質学的な時間経過により粒界の応力集 中が緩和し、岩石内(従って、粒界上)の応 力はより一様になる方向に変化する.

③応力解放によりまず粒界の弾性変位が解 放され、この時粒界に生ずる残留応力により 粒界が破壊する.

すなわち,地質学的な時間経過に伴って,岩 石内の粒界の応力が一様になる方向に変化 して岩石の変形が収束状態に達し,ボーリン グ等によって応力解放されると瞬時に弾性 変位が解放され,この時に発生する残留応力 により岩石内に微小き裂が生ずると考える

(a) Shear mode



(b) Normal mode



図6 粒界の剛性の粘弾性モデル



図 7 応力解放時の損傷解析用単一鉱物 多結晶岩石試験片の例

わけである. 図 6 は, 粒界の(a) せん断剛性(k_s) および(b)垂直剛性(k_n)の線形粘弾性モデル である. 弾性的性質を表す $k_{s0} \ge k_{n0}$ は試験片 のヤング率が硬岩の典型的な値になるよう に設定し, 無限の地質学的時間経過後の剛性 $k_{so} \ge k_{no}$ は, すでに k_s/k_n が1に近いほど岩石 内の応力が一様になることが分かっている ことから, それぞれ, $k_{s0} \ge k_{n0}$ よりは小さい 値で k_{so}/k_{no} が k_{s0}/k_{n0} よりも大きくなるように 設定した. また, 応力条件としては, 主応力 (σ_i)を平均応力(σ_m)で基準化することに より全ての圧縮応力場を考慮し, 深さを表す 平均応力としては, $\sigma_m/T_0 = 5$, 10, 15, 20, 30, 40 の場合について解析した. ただし, T_0 は粒界の一軸引張強さである.

図7は用いた単一鉱物多結晶岩石試験片の 例である.応力解放前の粒界の剛性値として 幾つかのケースについて検討したが、以下の ことは全てのケースに共通な知見である.

幾つかの応力の場合について、粒界の法線 方向ステレオ投影図に描いた粒界の損傷度 の等高線分布を図8に示す.本研究で提案し



図 8 粒界の法線方向ステレオ投影図上にお ける損傷度の等高線分布 ($\sigma_1/T_0, \sigma_2/T_0, \sigma_3/T_0$ = (a) 30, 20, 10, (b) 25, 25, 10, (c) 30, 15, 15) (Model 1, Case A)



図9 各主応力と各主クラック密度の関係

(Model 1, Case A)

たメカニズムにより岩石が損傷する場合,岩 石の損傷は主応力の最大値方向に法線方向 を有する粒界を中心に生じ,その他の主応力 方向に法線方向を有する粒界の損傷は極め て小さい.これは,最大値ではない主応力の 解放に伴って生ずる残留引張応力が主応力 の最大値の解放に伴って生ずる残留圧縮応 力によって打ち消されるためである. 図 9 に,各主応力(σ_i)と各主クラック密度(ρ_i) の関係の例を示す(Model 1, Case A).最大 クラック密度(ρ_i)は最大主応力(σ_i)とと もに増加するが, σ_i に比例するわけではなく, 平均応力(σ_m)が大きいほど ρ_i は小さくなる.

中間クラック密度 (ρ_2) は中間主応力 (σ_2) とともに単調に増加することはなく、大略、 $\sigma_2/\sigma_m < 1$ では σ_2 とともに減少し、 $\sigma_2/\sigma_m > 1$ では σ_2 とともに増加する.また、最小クラッ ク密度 (ρ_3) は最小主応力 (σ_3) とともに減 少する.従って、 ρ_1 が σ_1 方向に法線方向を有



応力方向がほぼ一致する場合(左) と一致しない場合(右)(Model 1, Case A)

する粒界の破壊を中心に生じ、 σ_i が大きいほ $ど \rho_i$ が大きくなることについてはDSCAの基 本仮定に近い仮定が成立するが、 σ_2 や σ_3 によ ってその方向に法線方向を有する粒界が損 傷して ρ_2 や ρ_3 が生ずるというDSCAの基本仮 定は全く成立しない.

図 10 は、全ての平均応力について、主ク ラック密度の方向を,全ての主クラック密度 の方向と主応力方向がほぼ一致する場合 (左)と一致しない場合(右)に分けて示し た例 (Model 1, Case A) である. ただし, z軸 $i\sigma_1$ 方向, y 軸 $i\sigma_5$ 方向, x 軸 $i\sigma_5$ 方向で ある. また, 図 11 は, 全ての主応力方向が 主クラック密度とほぼ一致する応力領域の 例 (Model 1, Case A) で, 境界線の右側で全 ての主応力方向が主クラック密度とほぼー 致する. クラック密度の主値の方向は, σmが 大きくなると,大略,全圧縮領域の半分を占 める $\sigma_1/\sigma_m \ge -5(\sigma_2/\sigma_m) + 6$ の領域で主応力の方 向とほぼ一致する.また,殆どの応力条件で ρ_1 の方向は σ_1 の方向とほぼ一致する.このよ うに、地下深部になるほど DSCA により主応 力方向を正確に評価できるようになるが、こ



 図 11 全てのクラック密度の方向が主応 力方向とほぼ一致する場合の応力 領域 (Model 1, Case A)



図 12 DSCA により主応力の方向と主応 力比がほぼ正確に評価できる応力 範囲 (Model 1, Case A, σ_m/T₀ = 40)

れは, σ_iによりσ_i方向に法線方向を有する粒 界を中心に生じた損傷が静水圧下のひずみ に及ぼす総和効果の結果である.

上記の結論にもかかわらず,DSCAによって主応力比がある程度正確に評価できる応力領域が存在する.一例を図12に示す(Model 1, Case A, $\sigma_m/T_0 = 40$).同図では,ハッチ部がDSCAにより全ての主応力方向と σ_2/σ_1 がほぼ正確に評価できる領域,薄墨部は全ての主応力方向と σ_2/σ_1 がほぼ正確に評価できる領域を表している.地下浅部ではこの応力領域は限られた狭い範囲にあるが,地下深部で σ_m が大きくなると,大略,主応力方向が正確に評価できる上記で述べた $\sigma_1/\sigma_m \ge -5(\sigma_2/\sigma_m) + 6$ の領域内で σ_2/σ_1 がある程度正確に評価でき,その領域のさらに約半分の領域では σ_3/σ_1 もある程度正確に評価できる.

5. 主な発表論文等

(研究代表者、研究分担者及び連携研究者に は下線)

 〔雑誌論文〕(計1件)
1. <u>松木浩二</u>,及川寧己,<u>坂口清敏</u>,<u>木崎彰</u>
<u>久</u>,粒界の粘弾性挙動に基づく応力解放時の 岩石の損傷評価, Journal of MMIJ,査読有, 128 巻, 2012 年, 121-133.

〔学会発表〕(計1件)

1. <u>K. Matsuki</u>, Y. Karino, <u>K. Sakaguchi</u>, <u>A. Kizaki</u>, Analysis of uniaxial tensile fracture of monomineral polycrystalline rock based on intergranular cracking, 12th Congress of ISRM, 2011 年 10 月 20 日, 北京

- 6. 研究組織
- (1)研究代表者

松木 浩二(MATSUKI KOJI) 東北大学・大学院環境科学研究科・教授

研究者番号:10108475

(2)研究分担者
坂口 清敏(SAKAGUCHI KIYOTOSHI)
東北大学・大学院環境科学研究科・准教
授

研究者番号:50261590

木崎 彰久 (KIZAKI AKIHISA) 東北大学・大学院環境科学研究科・助教

研究者番号:60344686

(3)連携研究者 なし