

1 堰堤工 の基本事項

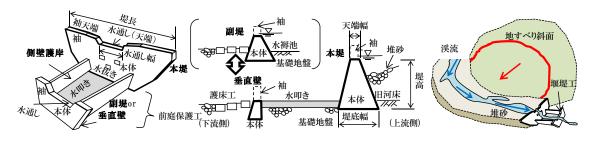
1.1 堰堤工の構造

堰堤工は侵食防止工の一種であり、渓床や渓岸侵食の防止により地すべり土塊の安定を維持することを目的とする。また堆砂によって渓床が高くなることにより、地すべり抵抗力を付加させる効果もある。結果として堆砂によって地すべり抵抗力を付加させることができる施設である。押え盛土効果を早期に発現させようとするときは、人工的に土砂を投入する場合もある。

堰堤工の構造については、表VI-1.1.1 に示す。また、施設の配置については図VI-1.1.1 に示す。

表VI-1.1.1 堰堤	工の構造
--------------	------

		構	造区分•種別	材質	説明
		本体	コンクリート	コンクリート	河川による侵食の防止、下流への土砂流出抑制 機能、堆砂によって地すべりに対する押え盛土
	*		鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	工の役割を果たす。堰堤の材質としては、コン クリート(コンクリート堰堤)や鋼製枠、大型心
	本 堤	袖	コンクリート	コンクリート	とん籠(枠組み堰堤工)などがある。堰堤の基
			鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	礎、袖(水通し部に隣接する左右の非越流部分) は原則として基礎岩盤に貫入させる。
			コンクリート	コンクリート	- 並庁に禁工に会主かる如位でなり、大坦の下
	副堤	本体	鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	前庭保護工に含まれる部位であり、本堤の下 流の適当な位置に設け、本副堤間の堆砂と水 クッション(水褥池)によって落水の衝撃力を
		袖	コンクリート	コンクリート	吸収緩和させ、洗掘を防止するためのものである。
愎			鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	<i></i>
堰堤工		本体	コンクリート	コンクリート	前庭保護工に含まれる部位であり、洗掘を防
_	垂		鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	】 止するため水叩きの下流末端に根入れした 垂直壁を設ける。これにより河床の不連続面
	垂直壁	袖	コンクリート	コンクリート	□ で洗掘が起きても水叩きの破損にはつなが らない。垂直壁の下流には必要に応じブロッ
		TIII	鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	ク、ふとん籠等の護床工を設ける。
	側	壁	コンクリート	コンクリート	前庭保護工に含まれる部位であり、水叩き部 の法面に施設される擁壁。越流部から水叩き
	護虐	岸工	鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	へ落下する水が左右の法面を侵食して不安 定化しないように保護する。
	٦٧٦	п≠	コンクリート	コンクリート	前庭保護工に含まれる部位であり、基礎地盤 が良好でない場合、下流法先の洗掘を防止し
	水瓜		鋼製枠、大型ふとん籠	鉄線(栗石詰め)	本堤を保護する。



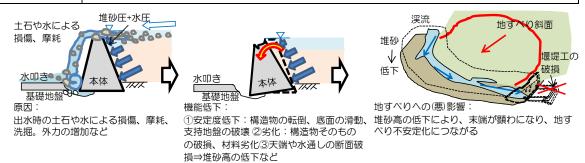
図VI-1.1.1 堰堤工の配置のイメージ

1.2 堰堤工の機能低下とその要因

機能診断の視点から、各工種の機能低下と地すべりへの影響を整理する。

表 VI-1.2.1 堰堤工の機能低下(1)

工程	<u> </u>	堰堤工					
地すべり 策工とし 果・機能			・渓床と渓岸の侵食防止によって、地すべり土塊の安定を維持 ・下流への土砂流出を抑制				
施設の機 の種類	能低下	・堆砂能力の・施設の構造		長下、安定度の低下			
	項目	本体: 欠損、天端摩	耗	本体: ひび割れ	本体:	本体: ※鋼製の場合:腐食	
施設の機下のである。	内容	常時もしくは出水時の土石 や水によって欠損、摩耗が生 じる。 摩耗(表面石張等の欠損)が 進行すると、流水や流出土砂 が摩耗範囲を集中的に流下 することとなり、進行が加速 する。		コンクリートの劣 化や強度低下等に より、ひび割れが生 じる。 (摩耗・欠損を含 む)	ひび割れや目地等 から、水が流れ出 す。 (地山との境界部や 基礎地盤からの湧 水・漏水)	部 材 表 面 か ら 腐 食 (錆) が進行する。	
施設の機能低下 時に想定される 状態		進低土 抑機 でする。 ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	表 を を を を は は り り に の は の の の の の の の の の の の の の	上下流につながる ひび割れ等は堰堤 の損傷につながる。 (安定性を低下させ る。)	本体の傾動や変形 により流路が形成 された可能性があ る。基礎部の湧水が 土砂流出を伴うと、 基礎地盤の不安定 化につながる。	部材の強度が不足 し、形状の維持や中 詰材の保持ができ なくなる。	
地すべりに与え る悪影響		堆砂によって	覆われていた地域		トする。 下する。 され、地すべりの安定性 いさくなり、地すべりの!		



図VI-1.2.1 想定される原因・機能低下・地すべりへの影響の例(堰堤工)

表 VI-1.2.2 堰堤工の機能低下(2)

工種		堰堤工						
地すべり防止対 策工としての効 果・機能		・渓床と渓岸の侵食防止によって、地すべり土塊の安定を維持 ・下流への土砂流出を抑制						
施設の機能 の種類	低下	・堆砂能力の低下・施設の構造物としての強度個	5下、安定度の低下					
	項目	本体: 変位・変形 ※鋼製の場合:部材のたわ み、凹み	本体: 基礎地盤の洗掘	側壁護岸: 変形・破損 ※鋼製の場合:腐食	袖: 変位・変形・破損・ 腐食			
施設の機能低下を示す現象	内容	コンクリート製: (擁壁工を 参照) 鋼製の場合: 枠構造などが荷 重等で変形する。	常時もしくは出水 時の土石や水によ って基礎地盤の洗 掘が生じる。	<詳細は渓流護岸 工を参照> ※鋼製の場合:部材 表面から腐食(錆) が進行する。枠構造 などが荷重等で変 形する。	破損や倒壊につなが る変形や変動の兆候 が出現する			
施設の機能低下時に想定される状態		設計条件を逸脱する大きな 荷重や地盤支持力の不足に よって発生している場合、施 設の欠損・倒壊の恐れがあ る。	洗掘が堰堤基礎底面まで進行すると、本体の不安定化につながる。(安定性を低下させる。	材料強度の低下に より破損や倒壊に つながる。安定度の 低下により変形し て倒壊につながる。 ※鋼製の場合:部材 の劣化が進み、形状 の維持、中詰材の保 持が困難になる。	本堤を保護するため の施設機能が失われ、 本堤の安定性に影響 を及ぼす。			
地すべりに与え る悪影響		構造物の倒壊や大規模な欠損等によって、堆砂高が低下する。 堆砂によって覆われていた地すべり土塊の末端が侵食され、地すべりの安定性の低下につながる。 また、堆砂の荷重により期待していた地すべり抵抗力が小さくなり、地すべりの安定性の低下につな がる。						

2 機能診断方法

2.1 日常管理

2.1.1 基本事項

日常管理(巡視)は、施設周辺の目視点検により、施設の異常、老朽化、明らかな危険 状態の把握を行う(I-33ページ参照)。

堰堤工は、両岸の岩盤が狭まった位置に設置される場合が多く、その落差は数~十数メートルと高い場合が多く、足を踏み外して落下すると重大な事故となる可能性があるため、点検時には注意すること。上流側の状態が確認できると望ましいが、日常管理では、危険を冒してまで無理に近づかずに、下流側や安全な岸からの遠望目視で本堤の全体を捉え、大きな変状がないか(倒壊していないか)を確認する。カメラの望遠機能なども活用するとよい。

点検では、可能な範囲で全ての項目を確認することが望ましいが、植生等によって施設を目視点検するための十分な視界を確保できない場合等も想定される。表VI-2.1.1 に、現場での点検ポイントと優先的に点検するべき項目を示す。

表 VI-2.1.1 現場での点検ポイントと優先的に点検するべき項目

	対象施設	主な機能	優先的に点検すべき項目		
工種	部位	土/6/1成形			
	本体 ・袖	堆砂を安定して維持	大きな変状・損傷		
	側壁護岸	側方侵食防止により堰堤本体の 安定維持	大きな変状・損傷		
	水叩き	下方侵食防止により堰堤本体の 安定維持	大きな変状・損傷		
堰 堤 工	施設周辺状況	本体の安定を維持・施設により安 定化が期待	堆砂域の安定		
「現場での点検ポイント」 ・袖部から堰堤下流面を通して見たときに ①飛び出ている ②曲がっている ところがでいる。でで流側から堰堤全体を見たときに ①大きなひび割れ ②水通し以外での水の流れ で見える範囲の河床に ①水で大きく削られた範囲 7					

2.1.2 日常管理の点検項目

点検項目を解説する。なお、ここでの「点検」とは簡単な目視で判別できる程度の異常の有無を確認することとし、点検するべき「部位」としての「周辺状況」とは目安として施設から見渡すことができる範囲(10~20m 程度)の状況のこととする。

表VI-2.1.2 異常の有無を確認する項目(堰堤工)

部位	項目	説明		
@+!+('\ht\chi\t)!+	1 損壊	構造物がない、倒壊、中詰め材の流出等		
①本体(袖を含む)(本 堤、副堤、垂直壁を含	2 変形	沈下、傾き、継ぎ目のずれ、はらみ出し等		
(で、明定、垂直率を含ます。)	3 損傷	ひび割れ、天端摩耗、欠損、錆(腐食)等		
5)	4 漏水	ひび割れ等の間からの水漏れが生じる場合もある		
	1 損壊	構造物がない、倒壊、脱落、中詰め材の流出等		
	2 変形	沈下、傾き、継ぎ目のずれ、はらみ出し等		
@ /n.i.p.+=++ L-l	3 破損	ひび割れ、摩耗、欠損、錆(腐食)等		
②側壁護岸	4 湧水	構造物のすきまやひび割れから地下水が流出する		
	構造物背面のすきま 5 (背面地盤の侵食に 伴う浮き等)	背面地盤の浸食に伴う浮き(構造物が地盤と密着していない、すきまがある状態)などがみられる		
③水叩き	1 摩耗	土砂や水などによって削りとられた状態		
97thS	2 ひび割れ	ひび割れている状態		
④安全施設(立入防護	1 変形・損傷	柵等が曲がっていたり、壊れている		
柵等)	2 腐食(錆、表面劣化等)	錆でボロボロになっている		
	1 基礎地盤の洗掘	基礎地盤が落水などで掘りこまれた状態		
周辺状況:	2 袖部の侵食・崩壊	地山からの湧水や地表水で袖部に接する斜面等が削られ たり、崩れたりしている状態		
⑤本体周辺状況	3 堰堤工上流側の堆砂 状況(満砂/未満砂)	堰堤工は上流側に土砂を貯めることで、地すべり防止効果を更に発揮する場合がある。可能ならば確認する		
周辺状況:	1 基礎地盤の洗掘	側壁護岸工部分については渓流護岸工とほぼ同じの構造		
⑥側壁護岸周辺状況	2 施設背面の変状	物であるので、渓流護岸工の説明欄と内容を共有する		

2.1.3 日常管理の点検様式と記入例

本手引きで提案する点検様式と記入例を表 VI-2.1.3~表 VI-2.1.4 に示す。

なお、施設管理者以外の点検者(巡視員)は、点検結果欄までを記入することとし、評価欄については点検結果の報告を受けた施設管理者が記入する(I-49ページ参照)。

表VI-2.1.3 日常管理調査票様式(1/2)使用例その1

様式-2(1):型05 日常管理調査票(1/2) 地すべり防止施設機能診断調査 <堰堤エ> 安全な位置から判別できる大きな異常の有無を確認すること							
点検年月日 2015 / 11 / 19	天候くもり	点検者	_	(調査票番号:)		
諸 区域名 —	ブロック名	В	施工年度				
元 該当施設(施設番号) ☑ 堰堤工	(1号堰堤	1200) 高さ	± m		
対象項目(口にレをチェック)	異常が見られ	る項目(口に	レをチェック)	結果(□に/	レをチェック)		
①本体·袖部(本堤·副堤·垂直壁		= 0.000		□ 異常なし			
※堰堤工の有無を確認	□ 2.変形(沈下・傾き・糸	継ぎ目のずれ	・はらみ出し等)	☑ 異常あり	J		
☑ 有 □ 無(見当たらない)	□ 3.損傷(ひび割れ・摩	耗·部分欠損	員等)	【状況】以下に該当	すればチェック		
<材質·種類>	□ 4.漏水			ロ 植生等で	見えにくい		
□ コンクリート □ 鋼製枠							
☑ その他(石積)		- Att = 111 +t .	1 5 to 1 t				
②側壁護岸工 ※側壁護岸工の有無を確認	□ 1.損壊(倒壊・ブロッ・ □ 2.変形(沈下・傾き・約			□ 異常なし			
体 □ 有 ☑ 無(見当たらない)	□ 2.変形(ルド・頃さ・) □ 3.損傷(ひび割れ・摩			【状況】以下に該当	**********************		
<材質・種類>	□ 4.湧水	*** UN 17.13	₹ <i>*</i> }/	口植生等で			
□ コンクリート □ 籠枠等	施設周辺の湧水の供給	源 口 不明	口 有()			
口 その他()	□ 5.構造物背面のする	きま(背面地盤	盤の侵食に伴う浮き等	等)			
③水叩き	□ 1.摩耗			□ 異常なし	,		
※水叩きの有無を確認	□ 2.ひび割れ			□ 異常あり	J		
□ 有 ☑ 無(見当たらない)				[状況]以下に該当			
(C) ch A H = 0 (+ 3 n+ 1 lm etc.)				□植生等で			
④安全施設(立入防止柵等) ※安全施設の有無を確認	□ 1.変形・損傷□ 2.腐食(錆、表面劣・	ル学)		□ 異常なし	(S)		
帯 ※安全施設の有無を確認 施 □ 有 □ 無(見当たらない)	口 2. 廣良 (頭、衣田方)	16年)		【状況】以下に該当			
設出有出無決当たりない				□植生等で			
⑤本体周辺状況	☑ 1.基礎地盤の洗掘			□ 異常なし			
※基礎、袖部の岩着状況を必ず確認	□ 2.袖部の侵食・崩壊			☑ 異常あり	J		
※堰堤工上流側堆砂域の目視可否	☑ 3.堰堤工上流側の堆砂	【状況】以下に該当	すればチェック				
☑ 可(遠望目視) □ 否	状況 (堰堤工本体						
	□ 1.基礎地盤の洗掘	te de comunica	BAND BANGAR	□ 異常なし □ 異常あり	35		
⑥側壁護岸周辺状況	□ 2.施設上万斜面の刻	□ 2.施設上方斜面の変状(吸出し、陥没、侵食、湧水等)			すればチェック		
		口植生等で					
点検結果 □ 異常なし ▽		ニーのボナ「馬	常あり」があれば点				
			吊のり」かめれは点:	快桁来も「共吊」	DY1690		
各項目および周辺状況で気づいた点があれば記入して下さい(自由記入) ・堰堤工上流側の堆砂状況: 未満砂 堰堤の機能がない。							
概略構造 堰堤工は、渓流内に設置され、堆砂によって地すべり末端部の侵食防止 と地すべりに対する押え盛土工の役目を果たす施設です。							
選長 神 東直壁 東京 東京 東京 東京 東京 東京 東京 東							
評価 (施設管理者記入) ☑ 1.追加調査が必要 □ 2.補修が必要 □ 3.点検を継続							

表 VI-2.1.4 日常管理調査票様式(2/2)使用例その2

日常管理調査票(2/2) 様式−2(2) 地すべり防止施設機能診断調査 <位置図・写真(自由書式)> 点検年月日 2015 / 11 / 19 天候 くもり 点検者 (調査票番号: 諸 区域名 元 該当施設(施設番号) 施工年度 ブロック名 В 全景 ①石積堰堤の崩壊 2=3m W=5m 堰堤工本体は倒壊、上流側の堆砂は流されている ・袖部の残骸が残っている

2.2 概査

2.2.1 基本事項

概査は、日常管理で異常が指摘された箇所について、近接目視を主とした点検を行い、 施設状態の把握、異常が発生した要因の推定、補修・更新または詳細調査等の対応方針 を決めるために実施する。概査は、特に以下の事項を重視して実施する。

(1) 概査の準備

概査の準備として次のことを行う。①日常管理時の点検結果等の既存資料の確認・転記、②対象施設の選定・点検ルートの設定、③点検時期の設定、④関係者への連絡・必要装備・資材の確認などを行う(I-51ページを参照)。

(2) 安全管理

堰堤工は落差が数~十数メートルと高い場合が多く、足を踏み外して落下すると重大 な事故になる可能性があるため、点検時には注意すること。また、植生が繁茂している 場合には草をかき分けるなどして足元に注意する。

(3) 概査における着目点と留意点

堰堤工を対象とした概査における着目点と留意点について以下の通り示す。

1) アプローチと撮影位置

点検開始時に、対岸や下流側の少し離れた位置から本堤の本体を正面から写真を撮影し、全景を記録すること。このとき、図面等と比較しながら、副堤や垂直壁や側壁護岸との位置関係を確認し、各部位をそれぞれ写真として記録に残すこと。

つづいて、本堤の上流側に回り込み、堆砂域の様子を上流側と下流側へ向けて撮影することが望ましい。この際、本堤を無理に上るのではなく、やや遠回りであっても、足場のしっかりした岸をたどってアプローチすること。堰堤工は岸壁が迫った谷に設置されることも多く、下流からのアプローチは不可能である可能性もある。場合によっては、堰堤工よりも更に上流の渓流から回り込み下流に下りながら堆砂域を確認する。

2) 継ぎ目のずれやひび割れ

概査にて堰堤工の継ぎ目のずれや開口したひび割れ等が見つかった場合、必要に応じて、開口幅等が拡大傾向にないか確認するために継続測定できるようにピン打ちなどを行うことも考えられる。また、継ぎ目のずれやひび割れからの漏水等を通じて上流側の堆砂域の土砂が流出し堆砂高の減少に至っていないか留意して観察をすること。

3)施設周辺の地盤等

施設の基礎地盤の沈下、施設周辺斜面における崩落、押し出し、湧水・湿潤の有無を確認する。地すべりによる外力で堰堤工の袖の岩着部等に変状が発生することもある。 地すべり変状が認められる場合には、その新旧について確認が必要である。

2.2.2 概査の点検項目と変状レベルの判定

(1) 概査の点検項目

概査の点検項目は以下の通りである。

1) 現地確認事項

堰堤工について表VI-2.2.1 に示す確認事項を調べ、施設の全体的な状況を確認する。 地すべり対策施設の「堰堤工」としては、土砂流出を受け止めることではなく、地すべり末端に土砂を堆積させて侵食防止や押え盛土としての効果を主な役割としている。そのため、調査対象施設の設計思想によっては、堆砂域の高さの減少が最も機能損失に繋がるといえるので、ひび割れや継ぎ目のずれを伝って堆砂域の高さが減少していないか、堰堤工上流側の堆砂状況について可能な限り確認をする。また、堰堤工の種類や構造形式は多様であるため、調査開始時に現地で確認する。

表VI-2.2.1 現地確認事項

	種類		コンクリート		鋼製枠	(形式)	副堤		(基)	垂直壁	(基)	側	壁護岸		水叩き有無	
施設状況	堆積状況		満砂済み		満砂して	いない	コメント						(堆砂高	減少	の痕跡有無)	
	渓流内の流	 況等						水質	重·計測值	等						
湧水状況	湧水状況		湧水あり					量(最	大)		1/分	水質	頁·計測值	等		
観測施設	計測器名															

確認事項の各項目については、以下の手順により記録する。

- ①施設の種類を確認する。副堤、垂直壁、側壁護岸、水叩きの有無を確認する。
- ②堰堤工上流側の堆砂状況を確認し、記録に残す。
- ③施設の種類と側壁護岸および水叩きの有無を確認し、記録に残す。
- ④周辺斜面からの湧水や渓流に流水等があり、流量や水質に関して、特筆するべきコメントがあれば、記録する。
- ⑤施設に付随して観測施設等があれば、記録する。

2) 概査における点検項目(部位の変状レベル)

部位ごとに下記の項目に関して近接目視点検を実施し、当てはまる状況を選択(複数可)し、写真やコメントを記録する。各項目の最も悪い状況についてレベルを判定する。

表VI-2.2.2 概査における点検項目(堰堤工)

	工種·部位	項目	状況 (異常な状況がない場合は 0 とする, 複合的な状況その他の場合は 9 とする)		
		7th 15 67 15	1.欠損・2.ひび割れ・3.脱落・4.摩耗(天端摩耗)		
		│破損·欠損 │	5.破断・6.中詰材の流出(籠枠工等の場合)		
	本体	変位•変形	1.ずれ・2.はらみ出し・3.傾倒・4.沈下		
		腐食	1.発錆(籠枠工などの場合)		
		洗掘	1.基礎地盤の洗掘		
		破損•欠損	1.欠損・2.ひび割れ・3.脱落・4.摩耗		
	袖	₩損· 入 損	5.破断・6.中詰材の流出(籠枠工等の場合)		
恒		変位•変形	1.ずれ・2.はらみ出し・3.傾倒・4.沈下		
堰 堤 工		腐食	1.発錆(籠枠工などの場合)		
		洗掘	1.基礎地盤の洗掘		
		破損•欠損	1.欠損・2.ひび割れ・3.脱落・4.摩耗		
		W. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1.	5.破断・6.中詰材の流出(籠枠工等の場合)		
	 側壁護岸工	変位•変形	1.ずれ・2.はらみ出し・3.傾倒・4.沈下		
	阅至设件工	腐食	1.発錆(籠枠工などの場合)		
		洗掘	1.基礎地盤の洗掘		
		施設背面の変状	1.吸出し・2.陥没・3.侵食・4.湧水・5.構造物背面のすきま		
	水叩き	破損•欠損	1.欠損・2.ひび割れ・3.摩耗		

3) 施設周辺地盤状況

施設周辺地盤状況を確認し、様式に状況を記録する。その際、「施設機能に影響する変状がある」または「施設機能に影響する変状がない」のいずれかを判断する。複数の事象がみられる場合は、最も状態が悪い方について判断する。ただし、いずれを選択したとしても、施設周辺地盤状況についてコメントと写真を記録する。(該当写真がある場合は、必ず、コメント欄に記入すること。)

表VI-2.2.3 施設周辺地盤状況確認欄

施設周辺地盤状況	□ 施設機能に影響する変状がある	
	□ 施設機能に影響する変状がない	

表 VI-2.2.4 施設周辺地盤状況として確認するべきポイントの例

場所	具体的な状況
基礎地盤等	沈下・侵食・洗掘・吸い出し
渓流沿い斜面	崩落・押し出し・落石
堆砂域	堆砂高さの減少・土石流・侵食(堆砂高の増減の要因)

堰堤工の周辺地盤状況において、施設機能に影響する変状がある例を以下に示す。

【図VI-2.2.1 から推定される機能低下に至る過程】

洗掘等によるブロック基礎部空洞化

- ⇒堰堤工を構成していたブロックの崩れ・ふとん籠の変形(←変状レベルで評価)
- ⇒ブロック基礎部空洞や堰堤工内部のすきま等を伝って上流側の堆砂が流出
- ⇒上流側の堆砂高が低下している (←『施設機能に影響する変状がある』)



図VI-2.2.1 堆砂高さの減少の例(堰堤工袖部付近で上流側に向かって撮影)

(2) 変状レベルの評価基準

堰堤工を対象として、各部位、各項目に対する変状レベルの評価基準(レベル区分の 判定事例(写真)とその解説)を示す。実際の運用に当たっては、下記の評価基準と事例・ 解説を参考として、現場の現象に適用する。

表VI-2.2.5 変状レベル判定事例(堰堤工 その1)

		XVI Z.Z.O 支扒し、小川に手切	(
変状レベル	評価基準	部位:本体・袖(コンクリート) 項目(現象):変形	解説(具体的な目安)
а	項目に挙げた 現象・状況が見 られない、も は目 は は は は は び で が も が れ な い さ は は り れ な に る は る は る は る は る は る は る は る は る は る		・変状なし
b	項目に挙げた 現象・状況に対 し軽微な変状 がある	縦目地の開き、横目地破損	・明らかな目地の開きがみられる。
С	項目に挙げた 現象・状況に対 し限定的(局所 的)ではあるが 明らかな変状 がある	目地(打ち継ぎ目) 1リフト 1プロック	・目地の開きが著しく、土砂流出が懸念される 状態(壁面からの顕著な漏水等を伴う)
d	項目に挙げた 現象・状況に対 し著しい変状 がある	元の堆砂高※	・堤体の安定性が損なわれている (倒壊している、または、倒壊が懸念される) ・上流側の堆砂高が低下している状態 ※新設当初から堆砂させない場合もあるので、 設計資料等をよく確認すること

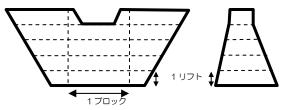
表VI-2.2.6 変状レベル判定事例(堰堤工 その2)

変状レベル	評価基準	部位:本体・袖(ふとん籠) 項目(現象):変形/破損	解説(具体的な目安)
a	項目に挙げた 現象・状況が見 られない、もし くは目視困難 なほど軽微で ある		・変状なし
b	項目に挙げた 現象・状況に対 し軽微な変状 がある	はらみ出し	・明らかなはらみ出しがみられる
С	項目に挙げた 現象・状況に対 し限定的(局所 的)ではあるが 明らかな変状 がある	鉄線の破断等に伴う中語材の流出	・局所的な中詰材の流出が見られる状態
d	項目に挙げた 現象・状況に対 し著しい変状 がある	堰堤の形態を保っておらず袖部のみ残る	・堤体の安定性が損なわれている(倒壊している、または、倒壊が懸念される) ・上流側の堆砂高が低下している状態

表VI-2.2.7 変状レベル判定事例(堰堤工 その3)

変状 レベル	評価基準	部位:本体・袖 項目(現象):破損(ひび割れ)	解説(具体的な目安)
а	項げ象見いは難軽る じんぱん はいない はいない はいない はいない はいない はいない はい はい はい はい はい がい はい		・変状なし・軽微なひび割れ・軽微な摩耗
b	項 げ象 対なあ目 た状軽状が 動に 微が		・水平方向ひび割れが各ブロック幅の概ね 1/2 程度未満 ・鉛直方向のひび割れが概ね 1 リフト程度未満 ・鉛直方向の摩耗深さが概ね 1 リフト程度未満
c	項げ象対的的るかが 目た状限局は明変 に 況限局は明変る	ひび割れ:幅 20mm 長さ 1.75m	・ひび割れが上下流に連続して発生 ・水平方向ひび割れが各ブロック幅の概ね 1/2 程度以上 ・鉛直方向のひび割れが概ね1リフト程度以上 ・鉛直方向の摩耗深さが概ね1リフト程度以上
d	項 げ ま が ま が あ る	元の堆砂高※ 堆砂高の低下	・堤体の安定性が損なわれている(倒壊している、または、倒壊が懸念される) ・破損(天端の摩耗、ひび割れ等)を通じて、上流側の堆砂高が低下している状態 ※新設当初から堆砂させない場合もあるので、 設計資料等をよく確認すること

※堰堤を施工する際、縦継目、横継目によっていくつかのブロックに分割してコンクリートを打設する。コンクリート打ちこみを行う場合、一つのブロックで 1 回に連続して打ち込む部分のコンクリート1回分の高さをリフトという。



※砂防堰堤の場合、1 リフトの高さは「0.75 以上 2.0m 以下」(「北海道砂防技術指針 (案) (技術基準編)」等)程度である。

表VI-2.2.8 変状レベル判定事例(堰堤工 その4)

変状	評価基準	部位:本体・袖 項目(現象): 基礎地盤の洗掘	解説(具体的な目安)
レベル a	項げ象見いは難軽る 目た状のも目な微 に 況れし視ほで		・変状なし (水叩き等によって堰堤前面の基礎地盤の洗掘に 至っていない場合も含む。水叩きの摩耗や欠損等 は「水叩き」の部位として評価すること。)
Ь	項目に 対象 対な ある	堆砂高※ 基礎面	・洗掘が構造物の基礎面に達していない
С	項げ象対的的るかが目た状し(で)がなあに、 況限局は明変る	推砂高※ 	・洗掘が構造物の基礎面に達している (洗掘された地盤の深さが根入れ深さを超える)
d	項 げ 象 対 い ある	洗掘によるブロック基礎部空洞化,ブロックの崩れ,ふとん籠の変形 (ブロック基礎部空洞化によって上流側 の堆砂高が低下している事例)	・洗掘が構造物の基礎面に達しており、基礎部空 洞化等を通じて、上流側の堆砂が下流側に流出し、 上流側の堆砂高が低下している。 元の堆砂高※ 堆砂高の低下 基礎面 ※新設当初から堆砂させない場合もあるので、 設計資料等をよく確認すること

表VI-2.2.9 変状レベル判定事例(堰堤工 その5)

変状レベル	評価基準	部位:側壁護岸 項目(現象):施設背面の変状	解説(具体的な目安)
а	項 げ象見いは難軽る 目た状れし視ほで はなると を を はなると を を の の の の の の の の の の の の の の の の の		・変状なし
b	項目に 挙現に 対 な が ある	施設背面の沈下	・軽微な吸出しによって、施設背面が空き、施 設背面の沈下として現れ始めている。
С	項げ象対的的るかが 目た状限局は明変 がなあるがある状	施設背面の変状 吸出し	・施設背面の土砂が局所的に、渓流内に流出しており、背面が空いている。
d	項目に挙現に は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、 は、	右岸側に幅30m、高さ30m程度の崩壊が 確認され、その影響で右岸側壁護岸が傾倒・ 破損している。	・施設背面の斜面で崩壊等が生じ、施設背面の 土砂が広範囲にわたり、渓流内に流出してい る。

2.2.3 概査の点検様式と記入例

堰堤工は副堤や垂直壁、側壁護岸、水叩き等を含めて 1 施設として点検を行うこと。 基本的に本堤の本体についての点検を行うものの、他の部位については、「様式-3(3)」 などを用いて変状を示すこと。また、上下流に複数の堰堤が設けられることもあるが、 1 施設の範囲を既往図面から読み取り、適切に区分すること。ただし、対象施設の取り 扱いは、点検作業上の利便性と施設管理の実態(施設管理台帳の記載)を考慮して、施設 群の点検票などの利用を検討するなど臨機応変に行うこと。

これらの項目以外も点検・評価を実施し、施設の健全度評価($i \sim iv$)を求める。また、施設について、対応の目安を判断することとする。

表VI-2.2.10 に、様式-3(1)の使用例を示す。なお、様式-3(1)の「総合評価」「点検結果と対応の目安に対するコメント」の使い方の解説、および、全工種共通となる様式-3(2)~(4)の使用例は I 総論編を参照のこと。

表VI-2.2.10 概査調査票(1/4)の使用例その1

様:	t−3	(1):型05-1	1		概查	凋査票	(個別施	設記録	用)			地图	すべ	り防	i止施設	機能	能診断詞	周査
< 1	<堰堤工> ※		※施訓	没群の評価は	は様式−3	(1)型00-1	緯	度	0° (D, ∇	Δ″۱	1	経	度 ()° (ΔΔ'C	"E	
点検年月日 2015 / 11 / 19			19	天候	晴れ	y.	点検者					0	00)				
区域名 〇〇〇 地		地す	ベリブロック名		В	施設:	名		1号坦	見提			施工年	度	不明	在		
構造/材質 フトンカゴ			77 677 1	高さ	3m	延長		10m		27427	番号		//C1	IX.	1 91)		
		確認事項	21273	-		IDIC	OIII	是以		TOIT	([0/0]]	且示	H 7	J .				1
	26.265	種類	□ コンクリート	□ A ₩	(形士)	可担	0 (基) 垂	古辟 0	(基)	側壁護	<u> </u>	#	→k пп	キキ	無無		問題あり	
+t-	≘∿ ਪ∓	NO.							(垄)			111	-		無)有		Necessarion	
加也	政小	況 堆積状			砂していない	コメント	4	砂流出	_				// 張郎		無)有		問題あり	0
1707	1 11		の流水状況等	流水	かり	VI				水質·計				_			問題あり	+
100000000000000000000000000000000000000	-1000	況 湧水状	200			流量	量(最大)		1/分	水質·計	測値	等					問題あり	\vdash
LANGE OF	622 (CO) (CO)	設 計測器															問題あり	
1	部位	の変状レベル	レ 各項目で当ては	ままる状況	況の番号を記り	入し、最も	悪い状態に	ついてレイ	ベルギ	判定する	。また	2000			200	真番		521151
	ı	種·部位	項目		状況 (異常				. 41			1)変壮		ベル		②部位 健全	
					_		兄その他の場				а	b	С	d	該当写	真	(A~E	
			破損・欠損※		9 1.欠損・2.7	人び割れ	.•3.脱落•4.	摩耗(天)	端摩:	耗)		\perp	(0	写真	1		
			AZDC ZCDCA		6 5.破断・6.口	中詰材の	流出(籠枠	工等の均	易合))			(0				
		本体	変位・変形※		9 1.ずれ・2.1	はらみ出	し・3.傾倒・	4.沈下					(0			D	
			腐食	4	1 1.発錆(籠	枠工など	で 場合)					0						
			洗掘		9 1.基礎地盤	盤の洗掘					0							
			T#10 4.10 V		9 1.欠損・2.7	♪び割れ	・3.脱落・4.	摩耗				T	(0	写真	2,3		
			破損・欠損※		6 5.破断・6.5	中詰材の	流出(籠枠	工等の均	易合))		T	(0				
堰	Ø	袖	変位・変形※		9 1.ずれ・2.1	はらみ出	し・3.傾倒・4	4.沈下				+		o			D	
堤堤	_		腐食		1 1.発錆(籠							0	-					
Ĩ			洗掘		9 1.基礎地盤						0		-	\dashv				
			<i>усы</i> ш				・3.脱落・4.	摩拝		_		+	+	\dashv				
			破損・欠損※		5.破断・6.中詰材の流出(籠枠工等の場合)					\dashv	+	\dashv						
			変位・変形※			1 0707000 0	し・3.傾倒・4	- 20 20 10	д 口 /			+	+	\dashv				
		側壁護岸		-				+. <i>I</i> /L 1				\dashv	+	\dashv		_		
			腐食		1.発錆(籠		の場合					+	+	\dashv		_		
			洗掘	- J.D.	1.基礎地盤		A . 7	- 140 1/4 1/4 -	K-T-4	~ -444-	Н	+	-	\dashv		_		
	_	L an A	施設背面の変	と状	SUPPLIES OF THE PARTY	2001 March 1000 (100) (1000 (100) (1000 (1000 (1000 (100) (1000 (1000 (1000 (1000 (1000 (1000 (1000 (100) (1000 (1000 (1000 (1000 (1000 (100) (1000 (100) (1000 (1000 (100) (1000 (1000 (100) (1000 (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (1000 (100) (100) (1000 (100) (100) (100) (100) (100) (100) (100) (100) (100) (100) (100) (食・4.湧水・	0.構造物育	写面(りすさま	\vdash	+	+	\dashv				
>***		水叩き	破損・欠損	# o : +	1.欠損・2.ひ	090700000000000000000000000000000000000	4 05 PV 735 43 PV 12					_		_		_		_
X:1	收損	·火惧 · 変位	・変形に裏込め土	寺の流	出か任う場合	ゴは、コメ	ントを残り	<i>ـ</i> ۷.		(3施言	との	健全	度((i ~ iv 基づいて決)	iv	
l	~	06. 3.7			- \ @!==	_ ~		- time to the										_
×			~d)、②部位の健全	全度(A^	~D)、③施設	の健全は	1000	- NA 11 - ANG 12 - ANG	マ東	長も悪し	`評価	を制	代合し	U .).	他設全	本を	評価す	る。
_		← ② ←		147007 100		100		価指標		738				0.00		- 20	2 2	
施設	i	/ 変	a :項目に挙げた														いないサ	
の	ii	世 の 健 C 状 レ ぶ						7.7										
健全	iii	全旦ル	c :項目に挙げた				21 22 22	A-1-1-					_				ているり	7.5.55
度	iv	度 D ル	d:項目に挙げた	現象·状	況に対し著し	ハ変状がる	ある		(明らかし	こ機能	低下	、ま	たは	機能喪	:失し	ているり	(態)
-+4	ᇹᇎ	#1 2TT 445 445 445 2	☑ 施設機能	に影響す	する変状があ	ia	本中の# 型	ルムナコ	tauri	ナルフ	/ TE	· 古 /	ne)					
Л	已起力	司辺地盤状 法	™ □ 施設機能	に影響す	する変状がな	い	流内の堆砂	は主じが	ıсшı	J (1.4)。()	- 具 4	(0,1					
	70	の他の状況																
(地		り・崩壊・土	石															
流の発生状況等)																		
■総合評価 該当する選択肢にOを付ける。点検者から施設管理者への伝達事項として「対応の目安」を示す。																		
	対応	の目安	判断目安(原	則、判断	の目安に沿っ	て選択す	る。原則とは	異なる選	択を	する場合	は理	由を	コメン	ント相	馴に必ず	記入	する。)	
	問題なし 施設の健全度がiである場合(部位の健全度全てがAの場合)																	
	監視 施設の健全度が ii である場合(部位の健全度でBが一つでも含まれる場合)									_								
	軽微な補修 施設の健全度が前である場合(簡位の健全度ででが一つでも含まれる場合)									_								
補修・更新 施設の健全度がiv (部位の健全度でDが一つでも含まれる場合)であり、かつ要因が明らかである場合や対応方法が明確な場合									<u></u>									
0	1000		施設の健全度がi											2.20		- /1		
-	急対		【判断目安】①地すべりの評				っれている。別						1.35	L, ī	直近の災	害に	よるもの	では
		1/L	や新たな変状 ②災害等で が破損 ③人的被害発生の	で施設			れる。加えて、											
	■点検結果と対応の目安に対するコメント変状の発生要因の推定、総合評価の判断理由等																	

W-19

堰堤の形態を保っておらず袖部のみ残る。上流側左岸には、堰堤袖部と同様な標高に平坦地形が残り、かつては土砂を貯めていたものと推 定される。現在、河床の侵食は進んでいるものと考えられる。堰堤としての機能は全く失われている事から部位の健全度D と判断したが、地す べりが滑動を示唆する変状は認められない。詳細調査として地すべり調査を行い、補修・更新の検討を行う必要があると考えられる。

2.3 詳細調査

2.3.1 詳細調査計画

堰堤工のうち、目視点検にて把握ができない部位や現象を調査する必要がある場合、 詳細調査が必要とされることがあると考えられる。一例として、①コンクリート等の内 部状況、②背面地盤または基礎地盤などが調査対象となる可能性がある。

堰堤工に対する詳細調査手法としては以下のようなものが考えられる。

表VI-2.3.1 堰堤工に対する詳細調査手法

対象部位/現象	調査目的	手法	手法概要
本体、側壁護岸、 床固め工(コン クリート)	コンクリート擁壁内部 の空洞やひび割れもし くは劣化の把握	コア抜き 調査	コアドリルなどでコンクリート擁壁の一部を採取し、断面を確認する。必要に応じて得られたサンプルで一軸圧縮試験等の力学試験を行うこともできる。
		打音検査	点検ハンマー等で壁面をたたき、反響音によって、コンクリート内部の状況を推定する。
		地中レー ダーンク リート の構造物 に適用)	電磁波を用いて内部構造の境界面からの反射波を計測する。砂防堰堤を対象としてひび割れの幅や分布の把握を試みた事例などがある。
背後•基礎地盤	背後斜面もしくは基礎 地盤内部の空洞等の把 握	弹性波探 查	カケヤなどにより地表面で人工的に弾性波を発生させ、弾性波速度の異なる境界から戻ってきた屈折波を分析することで、コンクリートや地盤の内部状況を推定する。

2.3.2 調査方法

堰堤工を対象とした詳細調査は一般的に行われることは少ない。ここでは、全ての詳細な解説は記載しない。各種調査方法についての適切な手引き等にしたがって、調査を行うものとする。なお、調査手法の技術開発は日々進んでおり、最新情報を収集し検討することが必要である。下記に、近年の事例として参考となる文献を示す。

表VI-2.3.2 堰堤工詳細調査参考文献(1)

手法名:	弹性波透過法						
部位:	本体						
目的:	砂防堰堤内部のひび割れ分布を調べる						
手法の区分:	非破壊検査						
手法の概要:	ハンマ打撃地点からセンサ間へ伝播された弾性波の到達時間より伝播速						
	度を求める手法。						
参考文献:	東北地方整備局 福島河川国道事務所 工務第一課 會田 和広 砂防						
	施設の劣化診断と維持管理のあり方について、						
	http://www.mlit.go.jp/chosahokoku/h20giken/program/kadai/p						
	df/ippan/ippan2-05.pdf						

表VI-2.3.3 堰堤工詳細調査参考文献(2)

手法名:	地中レーダー探査						
部位:	本体						
目的:	砂防堰堤内部のひび割れ分布を調べる						
手法の区分:	非破壊検査						
手法の概要:	地中レーダー探査は、電磁波を用いて内部構造の境界面(本来は地質						
	構造等の境界面)からの反射波を計測する(事例では、Geophysical						
	Survey Systems,Inc.製 UtilityScan-DF を使用。アンテナは中心周波						
	数帯域は800MHzと300MHzが内蔵)。						
	砂防堰堤の健全度評価のための弾性波探査では、弾性波速度分布でコ						
	ンクリート強度低下範囲を把握することが難しいため、ひび割れの幅						
	や分布を明らかにできない。堤体内部のひび割れ分布の把握を目的と						
	する場合、地中レーダ一探査が有利であると考えられる。						
参考文献:	土木研究所 火山・土石流チーム 清水武志 他 第64回平成27年						
	度砂防学会研究発表会概要集 地中レーダー探査を適用した土石流に						
	よる砂防堰堤の損傷に伴うひび割れ分布調査						