

## 第 3 章

### 直接工事費の施工歩掛



第 3 章  
直 接 工 事 費 の 施 工 步 掛

1 節  
浚 濬 • 土 捨 工



## 1 節 浚渫・土捨工

1. 総則	
1-1 適用範囲	3-1- 1
1-2 積算ツリー	3-1- 1
1-3 積算フロー	3-1- 1
1-4 標準的な積算手順	3-1- 2
1-5 浚渫方法、浚渫船種の選定	
1-5-1 浚渫方法、浚渫船種の選定フロー	3-1- 3
1-5-2 土質、N値別の標準適用船種	3-1- 3
1-5-3 岩盤の分類	3-1- 3
1-5-4 浚渫船の船種別標準最大作業水深	3-1- 4
1-6 数量計算等	
1-6-1 集計数位	3-1- 5
1-6-2 土量の算出	3-1- 5
1-6-3 測線・測点間隔	3-1- 8
1-6-4 斜面勾配	3-1- 8
2. ポンプ浚渫工	
2-1 ポンプ浚渫	
2-1-1 適用範囲	3-1- 9
2-1-2 施工フロー	3-1- 9
2-1-3 代価表作成手順	3-1-10
2-1-4 ポンプ浚渫船の規格選定	3-1-11
2-1-5 主作業船の規格区分と船団構成	3-1-15
2-1-6 施工歩掛	3-1-15
3. グラブ浚渫工	
3-1 グラブ浚渫	
3-1-1 適用範囲	3-1-22
3-1-2 施工フロー	3-1-22
3-1-3 代価表作成手順	3-1-22
3-1-4 グラブ浚渫船（普通地盤用）の規格選定	3-1-23
3-1-5 主作業船の規格区分と船団構成	3-1-24
3-1-6 施工歩掛	3-1-25
4. 硬土盤浚渫工	
4-1 硬土盤浚渫	
4-1-1 適用範囲	3-1-28
4-1-2 施工フロー	3-1-28
4-1-3 代価表作成手順	3-1-28
4-1-4 グラブ浚渫船（硬土盤用）の規格選定	3-1-29
4-1-5 主作業船の規格区分と船団構成	3-1-30
4-1-6 施工歩掛け	3-1-31
5. 岩盤浚渫工	
5-1 碎岩浚渫	
5-1-1 適用範囲	3-1-34
5-1-2 施工フロー	3-1-34
5-1-3 代価表作成手順	3-1-34
5-1-4 グラブ浚渫船（岩盤用）の規格選定	3-1-35
5-1-5 主作業船の規格区分と船団構成	3-1-36
5-1-6 施工歩掛け	3-1-36

6 . 排砂管設備工	
6 - 1 排砂管設備	
6 - 1 - 1 適用範囲 -----	3-1-40
6 - 1 - 2 施工フロー -----	3-1-40
6 - 1 - 3 代価表作成手順 -----	3-1-41
6 - 1 - 4 施工数量等 -----	3-1-42
6 - 1 - 5 排砂管設備の規格 -----	3-1-44
6 - 1 - 6 施工歩掛 -----	3-1-45
7 . 土運船運搬工	
7 - 1 土運船運搬	
7 - 1 - 1 適用範囲 -----	3-1-49
7 - 1 - 2 グラブ浚渫土運搬 -----	3-1-49
7 - 1 - 2 - 1 施工フロー -----	3-1-49
7 - 1 - 2 - 2 代価表作成手順 -----	3-1-49
7 - 1 - 2 - 3 土運船の規格選定 -----	3-1-50
7 - 1 - 2 - 4 作業船の規格区分と組合せ -----	3-1-51
7 - 1 - 2 - 5 施工歩掛け -----	3-1-51
8 . 揚土土捨工	
8 - 1 バージアンローダ揚土	
8 - 1 - 1 適用範囲 -----	3-1-55
8 - 1 - 2 施工フロー -----	3-1-55
8 - 1 - 3 代価表作成手順 -----	3-1-55
8 - 1 - 4 バージアンローダ船の規格選定 -----	3-1-56
8 - 1 - 5 船団構成と付属装備品 -----	3-1-56
8 - 1 - 6 施工歩掛け -----	3-1-57
8 - 2 空気圧送揚土	
8 - 2 - 1 適用範囲 -----	3-1-60
8 - 2 - 2 施工フロー -----	3-1-60
8 - 2 - 3 代価表作成手順 -----	3-1-60
8 - 2 - 4 空気圧送船の規格選定 -----	3-1-61
8 - 2 - 5 船団構成 -----	3-1-61
8 - 2 - 6 施工歩掛け -----	3-1-62
付属資料	
付属資料 - 1 ポンプ浚渫船の能力算定 -----	3-1-( 1)
付属資料 - 2 グラブ浚渫船の能力算定 -----	3-1-( 3)
付属資料 - 3 バックホウ浚渫船の能力算定 -----	3-1-( 8)
参考資料	
参考資料 - 1 バックホウ浚渫工 -----	3-1-( 9)
参考資料 - 2 バックホウ浚渫土運搬 -----	3-1-(14)
参考資料 - 3 リクレーマ揚土 -----	3-1-(17)
参考資料 - 4 バックホウ揚土 -----	3-1-(22)
補足資料	
補足資料 - 1 浚渫・土捨工（海上地盤改良工共通） -----	3-1-(25)

## 1節 浚渫・土捨工

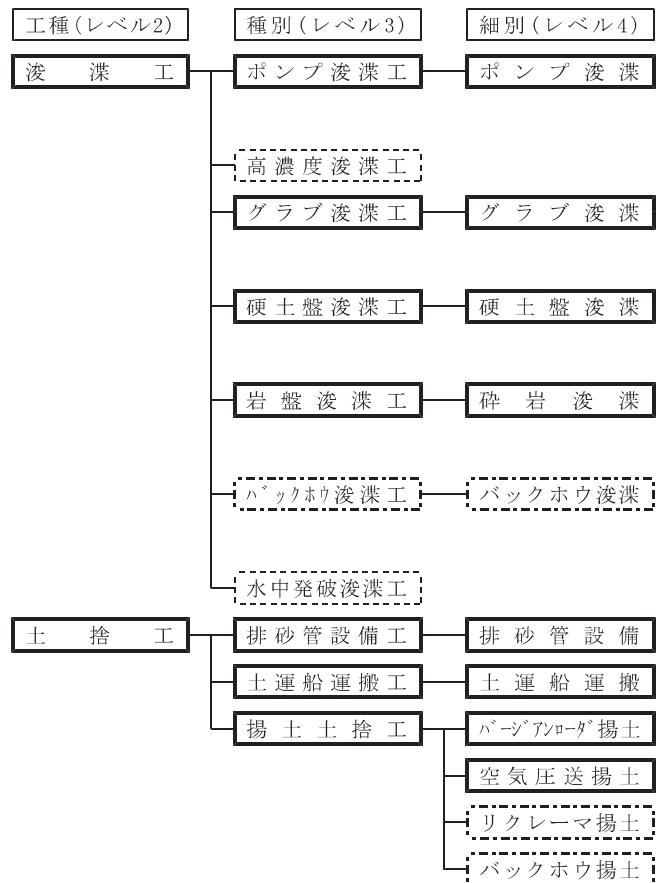
### 1. 総 則

#### 1-1 適用範囲

航路・泊地・船だまりの浚渫工事の施工に適用する。

ただし、本基準によることが著しく不適当又は困難であると認められるものについては、適用除外とすることができる。

#### 1-2 積算ツリー

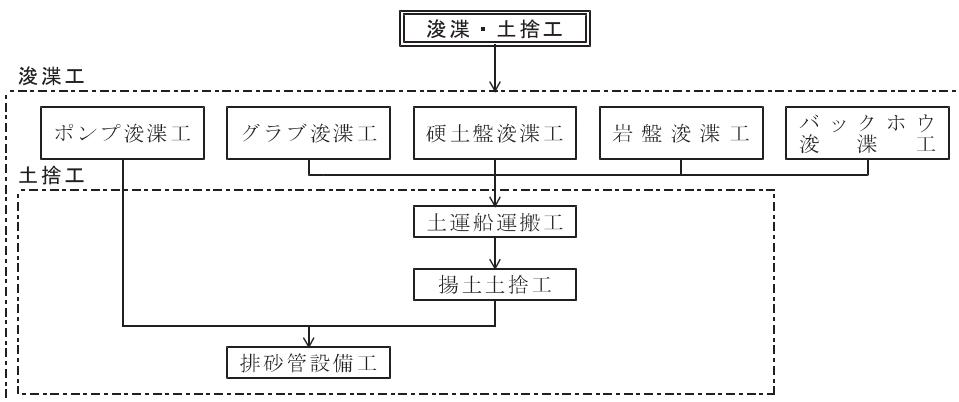


注) [ ] : 本節で取扱う施工歩掛

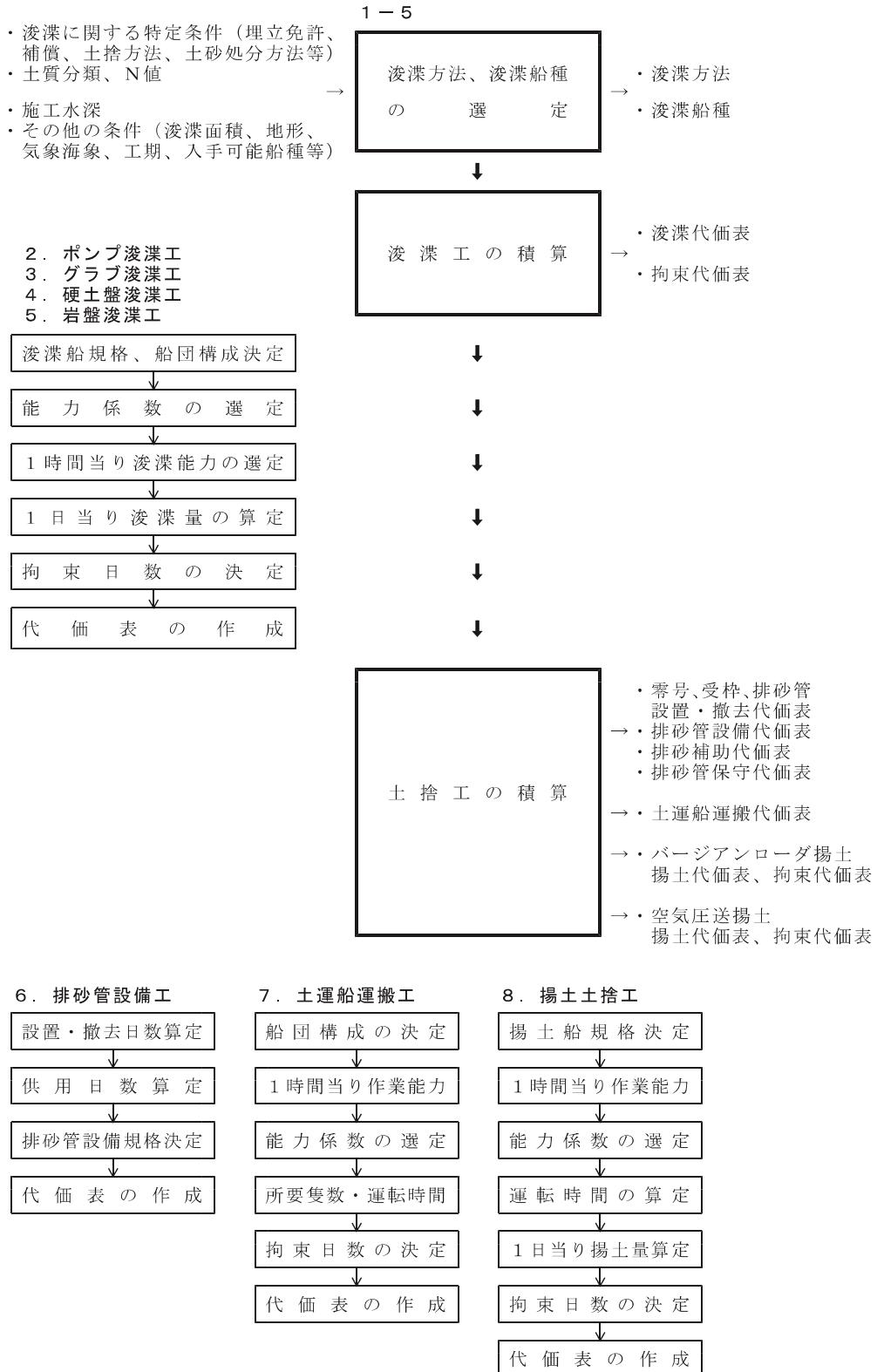
注) [ ] : 暫定的に定められた施工歩掛等

[ ] : 施工条件を勘案し別途積算する施工歩掛(未制定歩掛)

#### 1-3 積算フロー

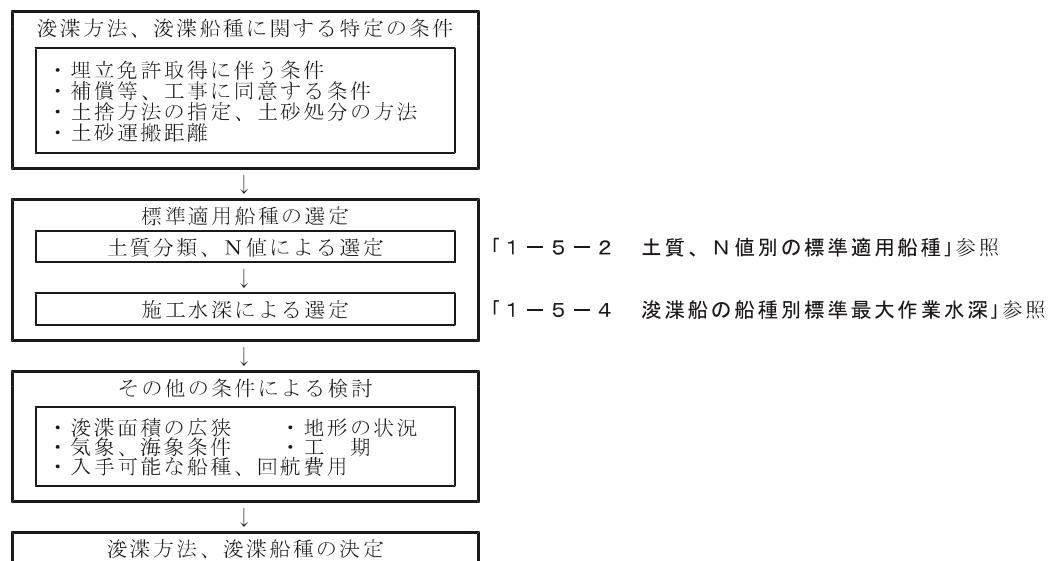


#### 1-4 標準的な積算手順



## 1-5 浚渫方法、浚渫船種の選定

### 1-5-1 浚渫方法、浚渫船種の選定フロー



### 1-5-2 土質、N値別の標準適用船種

土 質		標準適用船種				摘要	
分 類	N 値、状態	ポンプ 浚渫船	グラブ浚渫船		バックホウ 浚渫船		
			普通地盤用	硬土盤用			
普通 土 砂	粘土質系 土 砂	30未満	○	○		○	
		30~50 ノ	○	—	○	○	
	砂質系 土 砂	30 ノ	○	○		○	
		30~50 ノ	○	—	○	○	
	レキ混り 土 砂	30 ノ		○		○	
		30~50 ノ		—	○	○	
岩 盤	軟 質		—	○			
	中 質		—	○			
	硬 質		—	—	○		

注) 1. 表中の○印が標準適用船種である(—は適用不能の船種)。

2. 上記の土質が複数含まれている工事においては、原則として最も硬い土質に適用される船種を選定する。
3. レキ混り土砂または岩盤については、過去の施工実績あるいは試験工事の結果を勘案してポンプ浚渫船を適用することができる。

### 1-5-3 岩盤の分類

岩盤は、原則として一軸圧縮強度または地山弾性波速度により分類する。なお、これにより難い場合は「現場における岩の判定の目安」に基づき、土質試料の状況(節理、破碎、風化等)から判定する。

岩盤の分類	一軸圧縮強度	地山弾性波速度	摘要
軟 質	49.1 N/mm <sup>2</sup> 以下	2.5 km/s以下	
中 質	49.1~117.7 N/mm <sup>2</sup> 以下	2.5~3.5 km/s ノ	
硬 質	117.7~176.5 N/mm <sup>2</sup> 以下	3.5 km/sを超える	

現場における岩の判定の目安

区分			① 硬軟の程度	② 割目の状態	③ コアーの状態	摘要
軟質	軟石	CM	・ハンマーで叩くと軽く割れる ・爪で傷つくことあり ・ダイヤモンドピットで掘進適	・割目多く5cm以下 ・閉口して粘土挟む	・岩片～細片（角礫状） で砕けやすい ・不円形多く原形復旧困難	・軟岩で容易に砕け易いもの
	風化石	CL	・極く脆弱で指で割れ、つぶれる ・メタルクラウンで掘進可	・割目多いが粘土化進行 ・土砂状で密着している	・細片状で岩片残し指で砕けて粉状 ・円形コアなし	・破碎帶でコア一部の一部細片状で採取したもの
	石	D	・粉体になりやすい ・メタルクラウンで無水掘可	・粘土化進行のためクラックなし	・土砂状	・破碎帶、粘土化帶でコア採取不能のもの
中質	中質	CH	・ハンマーで叩くと濁音 ・小刀で傷つく硬さ ・ダイヤモンドピットで2～4cm/min	・割目発達 ・閉口部に一部粘土を挟む ・ハーグラック発達割れ易い	・大岩片状で概ね10cm以下で5cm前後のものが多い ・原形復旧困難	・短柱状なるも風化進行軟質のもの
硬質	A		・ハンマーで叩くと金属音 ・ダイヤモンドピットで2cm/min	・亀裂少なく概ね20～50cmで密着している	・棒状～長柱状で概ね30cm以下で採取される	
	B		・ハンマーで叩くと軽い金属音 ・ダイヤモンドピットで2～4cm/min	・割目間隔5～15cmを主としている ・一部開口している	・短柱～棒状で概ね20cm以下	・②③はAだが①がBのもの ・①はAだが②③がBのもの

1-5-4 浚渫船の船種別標準最大作業水深

船種	規格	標準最大作業水深	摘要
ポンプ浚渫船	鋼D 1,350PS型	15m未満	
	〃 2,250〃	18〃	
	〃 3,200〃	20〃	
	〃 4,000〃	22〃	
	〃 6,000〃	28〃	
	〃 8,000〃	30〃	
グラブ浚渫船 (普通地盤用)	鋼D 2.5m <sup>3</sup>	25m未満	
	〃 5.0〃	30〃	
	〃 9.0〃	40〃	
	〃 15.0〃	45〃	
	〃 23.0〃	55〃	
	〃 30.0〃	60〃	
グラブ浚渫船 (硬土盤用)	フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	30m未満	
	ライト級 〃 5.5〃	40〃	
	ヘビ一級 〃 7.5〃	45〃	
	スーパーヘビ一級 〃 11.5〃	55〃	
グラブ浚渫船 (岩盤用)	フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	20m未満	碎岩棒使用時
	ライト級 〃 5.5〃	20〃	
	ヘビ一級 〃 7.5〃	20〃	
バックハウ浚渫船	鋼D 1.0m <sup>3</sup>	4m未満	
	〃 2.0〃	6〃	

注) 標準最大作業水深は、朔望平均満潮面(H.W.L.)を基準とする水深である。

## 1-6 数量計算等

### 1-6-1 集計数位

種別(レベル3)	細別(レベル4)	内 容	単位	数 位	摘要
ポンプ浚渫工	ポンプ浚渫	浚 渗 土 量	m <sup>3</sup>	1位止めを原則とする。	四捨五入
グラブ浚渫工	グラブ浚渫				
硬土盤浚渫工	硬 土 盤 浚 渗				
岩盤浚渫工	碎 岩 浚 渥				
バックホウ浚渫工	バ ッ ク ホ ウ 浚 渥				
硬土盤浚渫工	硬 土 盤 浚 渥	碎 岩 土 量	〃		
岩盤浚渫工	碎 岩 浚 渥				
排砂管設備工	排 砂 管 設 備	零号設置個所	組		
		受 杆 延 長	m		
		排 砂 管 延 長	〃		
土運船運搬工	土 運 船 運 搬	運 搬 土 量	m <sup>3</sup>		
揚 土 土 捨 工	バ ー ジ ア ロ ー グ 揚 土 空気圧送揚土 リクレーマ揚土 バックホウ揚土	揚 土 量	〃		

### 1-6-2 土量の算出

浚渫工の代価表は、扱い土量を対象に作成する。

#### 1) 扱い土量

扱い土量とは、純土量に余掘土量を加算した土量をいう。

#### 2) 純土量

純土量とは、設計図の現地盤高と計画浚渫深度より求まる土量をいう。

#### 3) 余掘土量

余掘土量は、底面・法面の別、使用船種、施工水深、土質その他の施工条件に応じて以下により算出する。

##### (1) 底面余掘厚

土 質	船 種	施工水深別の余掘厚			摘要
		-5.5m未満	-5.5~-9.0m未満	-9.0m以上	
普 通 土 砂	ボンプ浚渫船	0.6m	0.7m	1.0m	
	グラブ浚渫船		0.5m	0.6m	
	バックホウ浚渫船			0.5m	
岩 盤	グラブ浚渫船			0.5m	
	バックホウ浚渫船				

注) 1. 施工水深は平均水面 (M. S. L.) を基準とする浚渫底面の水深である。

2. 上表は、標準的な余掘厚であるから、特に波浪、潮流の激しい海域での浚渫、浮泥土層の浚渫、潮位測定・深浅測量等の困難な海域等での浚渫については、底面余掘を別途定めることができる。

3. 余掘厚が上表により難い場合は、試験掘またはボーリング等によって余掘厚を定める。

4. 既設岸壁前面の受動崩壊幅以内の浚渫の余掘厚については、別途定める(「5) 土量算出の区分、(3) 岸壁前面の浚渫」参照)。

##### (2) 法面余掘幅

土 質	船 種	余 掘 幅	摘 要
普 通 土 砂	ボンプ浚渫船	6.5m	
	グラブ浚渫船	4.0m	
	バックホウ浚渫船	2.0m	
岩 盤	グラブ浚渫船	2.0m	
	バックホウ浚渫船	1.0m	

注) 1. 上表は、標準的な余掘幅であるから、特に波浪、潮流の激しい海域での浚渫、浮泥土層の浚渫、潮位測定・深浅測量等の困難な海域等での浚渫については、法面余掘幅を別途定めることができる。

2. 余掘幅が上表により難い場合は、試験掘またはボーリング等によって余掘幅を定める。

### (3) 暫定水深の浚渫の余掘

暫定水深の浚渫については、原則として余掘を見込まないものとする。

ただし、暫定水深であってもその水深で暫定供用する場合は、余掘土量を算出する。

なお、当該年度の予算上の暫定水深が供用を開始する水深より深い場合は、余掘土量を算出しない。

### (4) 浚渫箇所が点在する場合の余掘

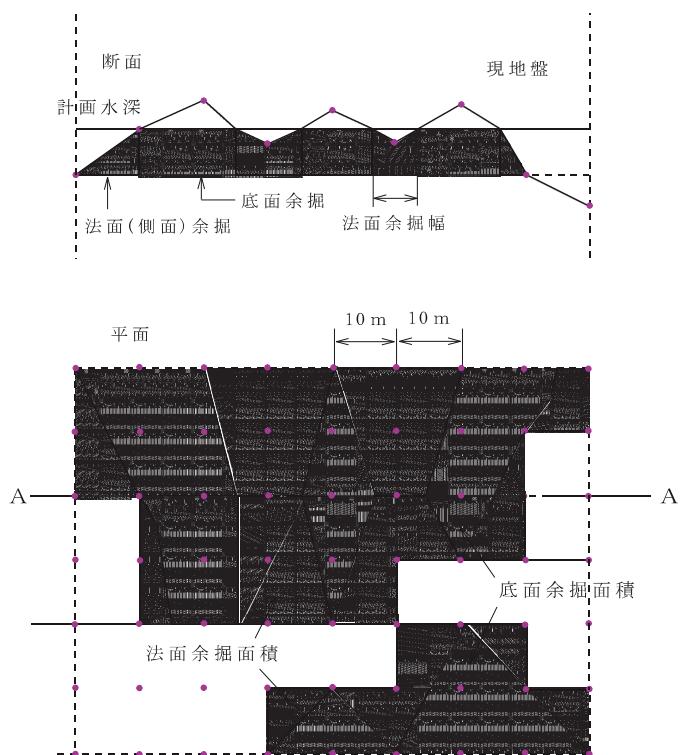
浚渫箇所が点在する場合は、計画水深以深に法面（側面）余掘を見込むものとする。

$$\text{法面(側面)余掘土量} = \text{法面余掘面積} \times (\text{底面余掘厚} \times 1/2)$$

法面余掘幅の範囲は、次のとおりとする。

ポンプ浚渫：1スイング（中位）の1/2以内

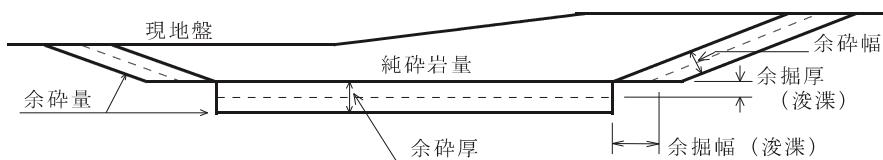
グラブ浚渫：10m以内



### 4) 岩盤の碎岩量

岩盤の碎岩量は、純碎岩量に余碎量を加算して算出する。碎岩後の浚渫量は、「1) 扱い土量」「2) 純土量」「3) 余掘土量」を適用する。

区分	余碎厚	余碎幅	摘要
岩盤	0.8m	2.0m	



### 5) 土量算出の区分

純土量および余掘土量は、次の区分により算出する。

- 土量算出の区分
  - 異なる作業船、機械を使用する場合
  - 土質、N値
  - 岸壁前面の浚渫
  - 水域施設の浚渫区域と係留施設の床掘区域が接している場合
  - 予算費目（予算費目が異なり同時に施工する場合）

#### (1) 異なる作業船、機械を使用する場合

異なる種類の作業船、機械を使用する場合は、使用する作業船、機械の種類ごとに純土量および余掘土量を算出する。

## (2) 土質、N値別の土量算定

土質およびN値が異なる地層における土質、N値別土量の算定は、原則として以下による。

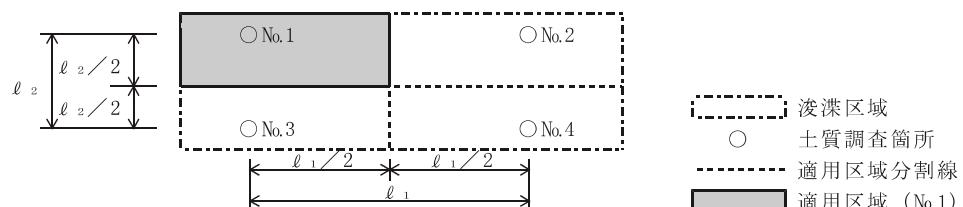
①土質、N値区分は、各土質調査箇所間の $1/2$ まで適用する。

②適用区域内における土質、N値区分の深度は等深とする。

土質、N値区分は、原則として以下による。

③土質分類別にN値の範囲でN値を区分する（「本節 2-1-4 ポンプ浚渫船の規格選定、3）基準N値とN値の範囲」「同 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛、1）、(2) 1時間当たり浚渫能力と土量の標準変化率」参照）。

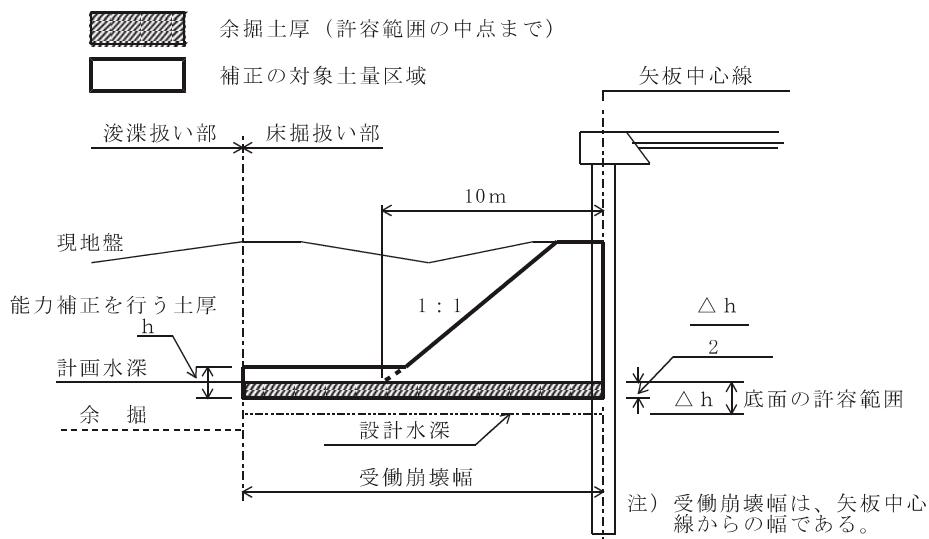
④各N値区分の深度は、標準貫入試験深度差の $1/2$ とする。



## (3) 岸壁前面の浚渫

既設岸壁直近、および受働崩壊幅の範囲内については、能力係数の補正が必要となるため、下図に示す範囲内（太線内）の土量を別途算出する。

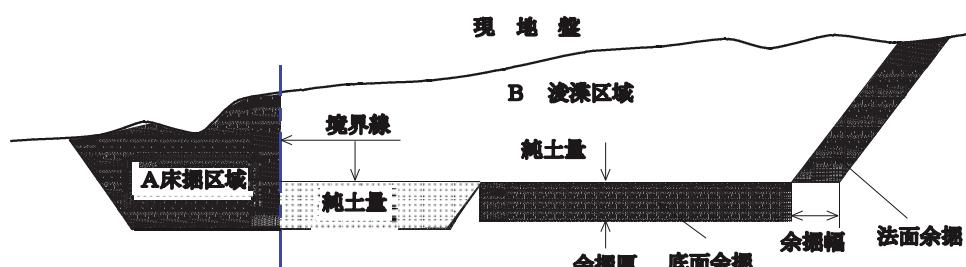
なお、土質、岸壁構造から求まる受働崩壊幅は、対象岸壁の設計値を確認する。能力補正を行う土厚( $h$ )は、船種・規格別に求まる数値である（「本節 2. ポンプ浚渫工、2-1-6 施工歩掛、1）作業能力」または「同 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛け、1）作業能力」の土厚区分能力係数、あるいは「同 4. 硬土盤浚渫工、4-1-6 施工歩掛け、1）作業能力」の施工区域区分能力係数を参照）。受働崩壊幅の範囲内の余掘土量は、計画水深と設計水深の $1/2$ とする。



## (4) 床掘区域と浚渫区域が接している場合

係留施設の床掘区域と水域施設の浚渫区域が接しており、これを同時に施工する場合の床掘の算出区分は、係留施設の法線から背後の部分および前面の施工水深以下の部分（A）とし、浚渫は図に示す部分（B）とする。

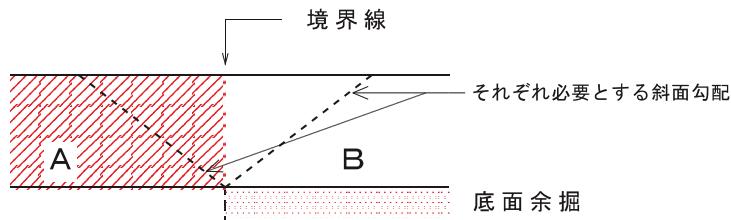
計画水深が異なり計画面積の一部が重複する場合



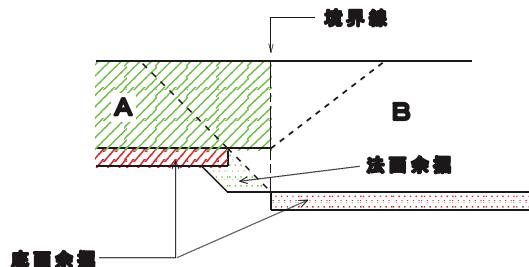
[参考] 予算費目が異なり同時に施工する場合

①他の事業の区域と平面で接している場合は、境界線により区分して算出する。

イ. 同一水深の場合

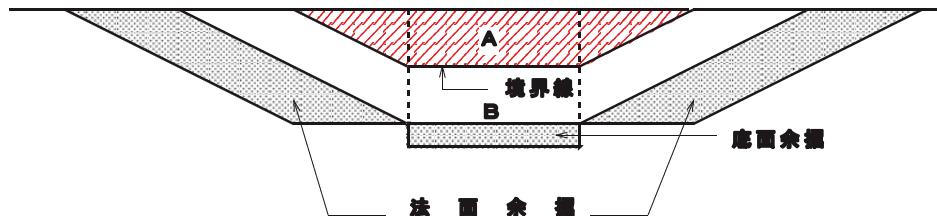


ロ. 水深の異なる場合



②他の事業区域と平面で重複している場合の水深の浅い事業に係わる斜面勾配は、単独で施工する場合に必要とする斜面勾配によるものとし、余掘は見込まないものとする。

平面で重複する場合



#### 1-6-3 測線・測点間隔

区分	現地盤の状況、土質	測線・測点間隔(m)	摘要
浚渫工	平坦な地盤 普通土砂	20~50	
	岩盤	10~30	
	起伏の激しい地盤	10~20	

注) 薄層浚渫の場合、平坦な地盤（普通土砂）の場合の測線・測点間隔を10mとすることができる。

#### 1-6-4 斜面勾配

分類	土質		斜面勾配	摘要
	N値	状態		
粘土質土砂	4未満	軟泥	1:3.0~5.0	
	4~8〃	軟質	1:2.0~3.0	
	8~20〃	中質	1:1.5~2.0	
	20~40〃	硬質	1:1.0~1.5	
砂質土砂	10未満	軟質	1:2.0~3.0	
	10~30〃	中質	1:1.5~2.0	
	30~50〃	硬質	1:1.0~1.5	
砂利			1:1.0~1.5	
岩盤			1:1.0	

注) 本表は、標準的な場合の値であるから、波浪・潮流の激しい位置における浚渫の斜面勾配は、緩勾配とすることができます。

## 2. ポンプ浚渫工

ポンプ浚渫工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

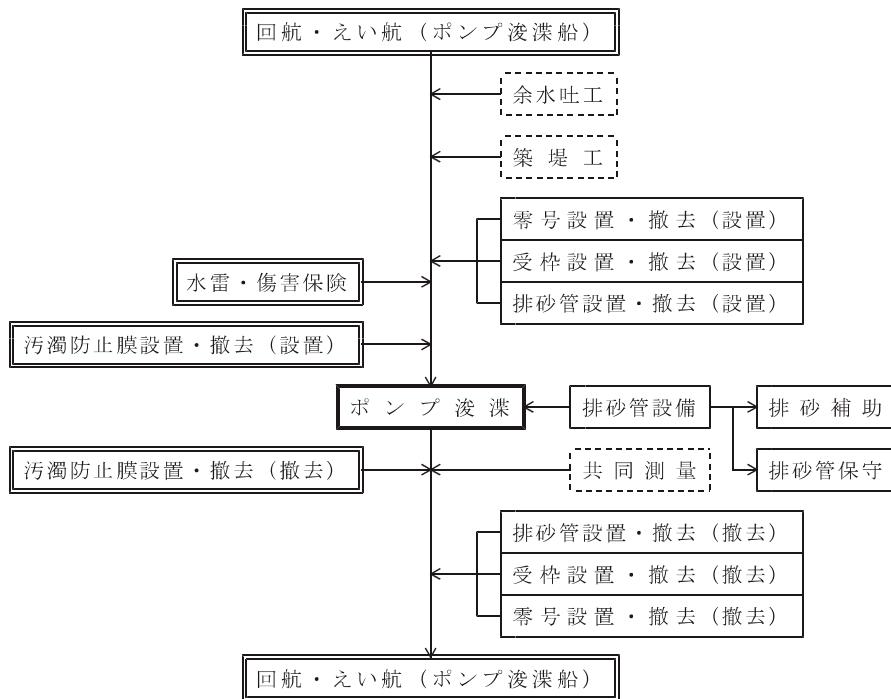
種別(レベル3)	細別(レベル4)	積算要素(レベル6)		
ポンプ浚渫工	ポンプ浚渫	ポンプ浚渫	ポンプ浚渫 1日 ( $m^3$ ) 当り	ポンプ浚渫船拘束 1式当り

### 2-1 ポンプ浚渫

#### 2-1-1 適用範囲

本項は、ポンプ浚渫船による浚渫工事に適用する。

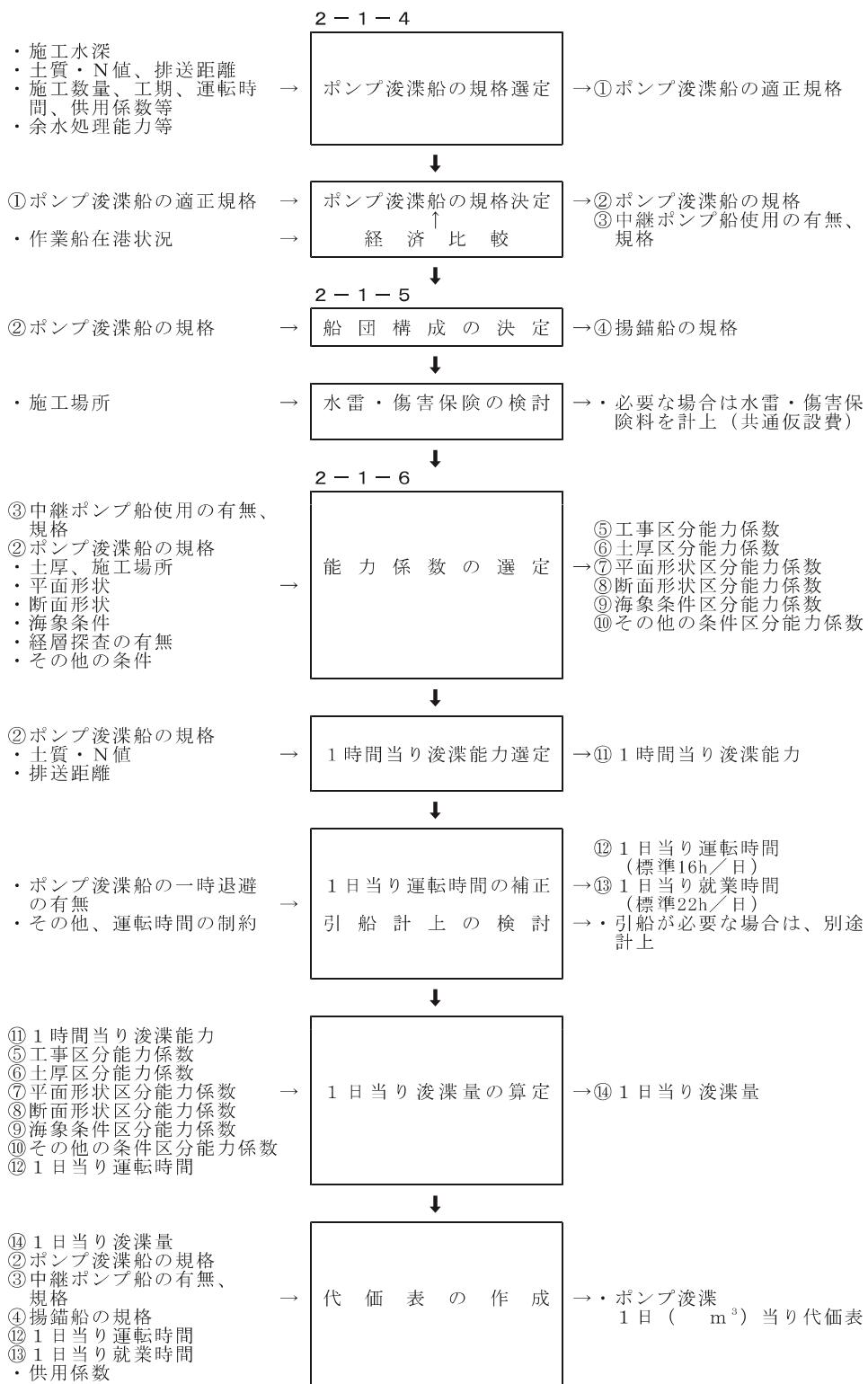
#### 2-1-2 施工フロー



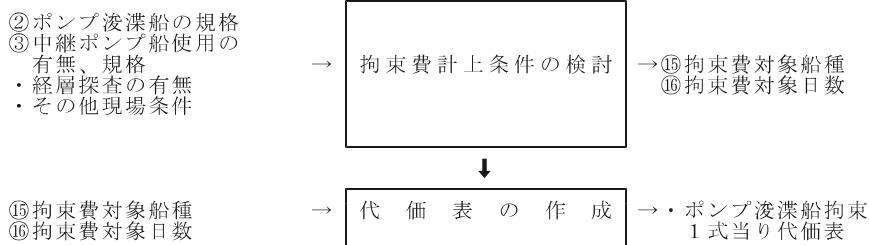
注) 本項の歩掛は、□の部分である。

### 2-1-3 代価表作成手順

#### [浚渫費の積算]

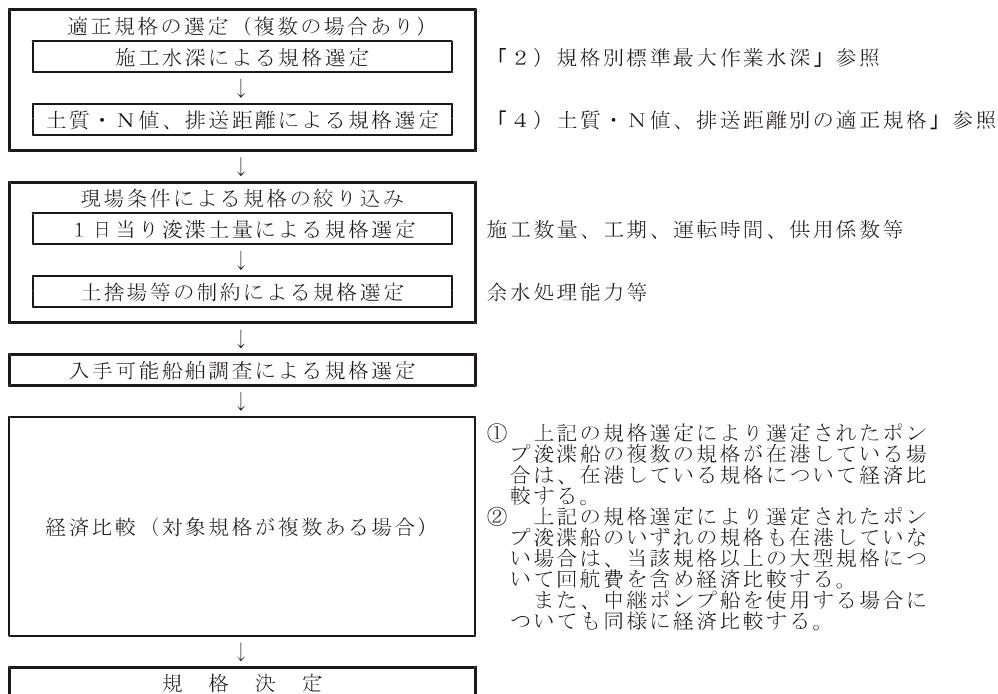


[拘束費の積算]



2-1-4 ポンプ浚渫船の規格選定

1) 規格選定フロー



(1) 「4) 土質・N値、排送距離別の適正規格」に定める排送距離の実用限界を超える場合、または土質等条件が悪い場合は、主たるポンプ浚渫船に加えて中継ポンプ船を配置しなければならない。

(2) ポンプ浚渫船の規格は、一工事1規格を原則とする。ただし、複数の浚渫船による施工が適当と考えられる場合はこの限りではない。

2) 規格別標準最大作業水深

ポンプ浚渫船規格	標準最大作業水深	摘要
鋼D1,350PS型	15m未満	
〃 2,250 〃	18 〃	
〃 3,200 〃	20 〃	
〃 4,000 〃	22 〃	
〃 6,000 〃	28 〃	
〃 8,000 〃	30 〃	

注) 標準最大作業水深は、朔望平均満潮面 (H.W.L.) を基準とする水深である。

3) 基準N値とN値の範囲

ポンプ浚渫船の浚渫能力を算定する際の基準N値と、それに対応するN値の範囲は、下表のとおりとする。

土質分類	基準N値	N値の範囲	摘要
粘性土	0	0~1未満	
	2	1~4〃	
	5	4~8〃	
	10	8~13〃	
	15	13~18〃	
	20	18~25〃	
	30	25~35〃	
	40	35~50〃	
砂質土	10	0~13未満	
	20	13~25〃	
	30	25~35〃	
	40	35~45〃	
	50	45~50〃	

4) 土質・N値、排送距離別の適正規格

「土質・N値、排送距離別の適正規格表（粘性土）」「同（砂質土）」に示す。

土質・N値、排送距離別の適正規格範囲表（粘性土）

土質 N 値	規 格	排 送 距 離						離 距 離						概 要 (k m)																
		0.5	0.6	0.8	1.0	1.2	1.4	1.6	1.8	2.0	2.2	2.4	2.6	2.8	3.0	3.2	3.4	3.6	3.8	4.0	4.2	4.4	4.6	4.8	5.0	5.2	5.4	5.6	5.8	6.0
粘 性 土	① 鋼 D 1, 350PS型																													
	② 鋼 D 2, 250PS型																													
	③ 鋼 D 3, 200PS型																													
	④ 鋼 D 4, 000PS型																													
	⑤ 鋼 D 6, 000PS型																													
	⑥ 鋼 D 8, 000PS型																													
10	① 鋼 D 1, 350PS型																													
	② 鋼 D 2, 250PS型																													
	③ 鋼 D 3, 200PS型																													
	④ 鋼 D 4, 000PS型																													
	⑤ 鋼 D 6, 000PS型																													
	⑥ 鋼 D 8, 000PS型																													
20	① 鋼 D 1, 350PS型																													
	② 鋼 D 2, 250PS型																													
	③ 鋼 D 3, 200PS型																													
	④ 鋼 D 4, 000PS型																													
	⑤ 鋼 D 6, 000PS型																													
	⑥ 鋼 D 8, 000PS型																													
30	① 鋼 D 1, 350PS型																													
	② 鋼 D 2, 250PS型																													
	③ 鋼 D 3, 200PS型																													
	④ 鋼 D 4, 000PS型																													
	⑤ 鋼 D 6, 000PS型																													
	⑥ 鋼 D 8, 000PS型																													
40	① 鋼 D 3, 200PS型																													
	② 鋼 D 4, 000PS型																													
	③ 鋼 D 6, 000PS型																													
	④ 鋼 D 8, 000PS型																													
	⑤ 鋼 D 6, 000PS型																													
	⑥ 鋼 D 8, 000PS型																													

例

① 鋼 D 1, 350PS型

② 鋼 D 2, 250PS型

③ 鋼 D 3, 200PS型

④ 鋼 D 4, 000PS型

⑤ 鋼 D 6, 000PS型

⑥ 鋼 D 8, 000PS型

土質・N値、排送距離別の適正規格範囲表（砂質土）

土質 N 値	規 格	排 送								距 離								概 要 (k m)												
		0.5	0.6	0.8	1.0	1.2	1.4	1.6	1.8	2.0	2.2	2.4	2.6	2.8	3.0	3.2	3.4	3.6	3.8	4.0	4.2	4.4	4.6	4.8	5.0	5.2	5.4	5.6	5.8	
砂	① 鋼 D1,350PS型																													
	② 鋼 D2,250PS型																													
	③ 鋼 D3,200PS型																													
	④ 鋼 D4,000PS型																													
	⑤ 鋼 D6,000PS型																													
	⑥ 鋼 D8,000PS型																													
質	① 鋼 D1,350PS型																													
	② 鋼 D2,250PS型																													
	③ 鋼 D3,200PS型																													
	④ 鋼 D4,000PS型																													
	⑤ 鋼 D6,000PS型																													
	⑥ 鋼 D8,000PS型																													
土	① 鋼 D1,350PS型																													
	② 鋼 D2,200PS型																													
	③ 鋼 D3,200PS型																													
	④ 鋼 D4,000PS型																													
	⑤ 鋼 D6,000PS型																													
	⑥ 鋼 D8,000PS型																													

## 2-1-5 主作業船の規格区分と船団構成

### 1) 主作業船の規格区分

ポンプ浚渫船の規格区分	浚渫ポンプの規格範囲	摘要
鋼D1,350PS型	1,000PS型 < $\leq$ 1,800PS型	
" 2,250 "	1,800 " < $\leq$ 2,700 "	
" 3,200 "	2,700 " < $\leq$ 3,600 "	
" 4,000 "	3,600 " < $\leq$ 5,000 "	
" 6,000 "	5,000 " < $\leq$ 7,000 "	
" 8,000 "	7,000 " < $\leq$ 10,500 "	

### 2) 標準的な船団構成

ポンプ浚渫船	揚錨船	摘要
鋼D1,350PS型	鋼D10t 吊	
" 2,250 "	" 15 "	
" 3,200 "	" 20 "	
" 4,000 "	" 25 "	
" 6,000 "	" 30 "	
" 8,000 "	" 35 "	

注) ポンプ浚渫船の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にポンプ浚渫船を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上する（「本節 2-1-6 施工歩掛、1）、(5) 浚渫船の就業時間、運転時間」参照）。

## 2-1-6 施工歩掛

### 1) 作業能力

#### (1) 能力算定式

$$Q = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \times E_4 \times E_5 \times E_6 \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

Q : ポンプ浚渫船 1日当り浚渫量 ( $m^3/\text{日}$ )

q : ポンプ浚渫船 1時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 工事区分能力係数

$E_2$  : 土厚区分能力係数

$E_3$  : 平面形状区分能力係数

$E_4$  : 断面形状区分能力係数

$E_5$  : 海象条件区分能力係数

$E_6$  : その他の条件区分能力係数

T : ポンプ浚渫船 1日当り運転時間 (h/日、標準は16h/日)

現場条件に応じて1日当り運転時間を補正する（「(5) 浚渫船の就業時間、運転時間」参照）。

#### (2) 1時間当り浚渫能力

鋼D1,350~8,000PS型のポンプ浚渫船については、「土質・N値、排送距離別の浚渫能力表」により1時間当り浚渫能力を求めるものとする。なお、表に浚渫能力を示していない短距離の場合の浚渫能力は、浚渫能力を示してある最短距離の浚渫能力と同一とする。

また、表に示す排送距離間の浚渫能力は、比例配分により算定する。

なお、レキ分を多く含む土砂、粒径の大きい土砂を含む場合や、岩盤をポンプ浚渫する場合は、過去の施工実績、あるいは試験工事の結果等を勘案し、適正に浚渫能力を設定する。

#### (3) 中継ポンプ船を使用する場合の浚渫能力

「土質・N値、排送距離別の適正規格範囲表」に定める排送距離の実用限界を超える場合、または土質条件が悪い場合で、主たるポンプ浚渫船に加えて中継ポンプ船を配置するときの浚渫能力は、以下のように算出する。

##### ①主たるポンプ浚渫船の浚渫能力

排送距離は浚渫位置から中継ポンプ船までの距離とし、工事区分能力係数 ( $E_1$ ) は、「中継ポンプ船使用 (0.85)」を採用する。

##### ②中継ポンプ船

中継ポンプ船の排送距離は、中継ポンプ船から土捨場までの排送距離とし、上記で求めた主たるポンプ浚渫船の浚渫能力以上の規格のものを採用する。

土質・N値、排送距離別の浚渫能力表（粘性土）

土質・N値、排送距離別の浸漬能力表（砂質土）

土質 N 値	規格	排送距離												離距						摘要													
		0.5	0.6	0.8	1.0	1.2	1.4	1.6	1.8	2.0	2.2	2.4	2.6	2.8	3.0	3.2	3.4	3.6	3.8	4.0	4.2	4.4	4.6	4.8	5.0	5.2	5.4	5.6	5.8	6.0			
砂 10	① 239	239	239	239	234	229	222																										
	②				380	376	371	366	362	353																							
	③					522	516	508	501	495	489	476																					
	④						628	619	611	603	595	587	579	560	544	528																	
	⑤																																
	⑥																																
20	① 202	202	202	200	194																												
	②		327	325	320	317	308																										
	③			449	443	437	431	425	412	402																							
	④				531	525	517	509	501	494	486	470	457																				
	⑤																																
	⑥																																
30	① 179	179	179																														
	②		294	290	282																												
	③			407	400	395	389	379	366																								
	④				480	473	465	459	451	445	429	416																					
	⑤						664	655	643	633	621	612	600	580	556	537																	
	⑥																																
40	③ 358	358	358	348	335	325	315																										
	④			413	406	398	392	385	377	365	352																						
	⑤						566	556	547	535	525	516	504	484	460	441																	
	⑥							688	675	659	646	633	617	604	588	576	563	531	505	480													
	⑦																																
	⑧																																
50	③ 297	297	297	287	274	264																											
	④			314	337	329	323	317	301	288																							
	⑤				475	463	453	444	432	422	412	393	369																				
	⑥						576	563	550	534	521	508	496	480	467	441	416	384															

例

(4) 能力係数等

①工事区分能力係数 (E<sub>1</sub>)

能力係数	浚渫	中継ポンプ船使用	摘要
E <sub>1</sub>	工事区分	1.00	0.85

②土厚区分能力係数 (E<sub>2</sub>)

能力係数	普通	やや薄い	薄い	摘要
E <sub>2</sub>	土厚区分	1.00	0.85	0.65

ポンプ浚渫船規格別の土厚区分の補足表

ポンプ浚渫船の規格	土厚区分の適用明細			摘要
	普通	やや薄い	薄い	
鋼D1, 350PS型	1.4m以上	0.7~1.4m未満	0.7m未満	
〃 2, 250 〃	1.8 〃	0.9~1.8 〃	0.9 〃	
〃 3, 200 〃	2.0 〃	1.0~2.0 〃	1.0 〃	
〃 4, 000 〃	2.2 〃	1.1~2.2 〃	1.1 〃	
〃 6, 000 〃	2.4 〃	1.2~2.4 〃	1.2 〃	
〃 8, 000 〃	2.6 〃	1.3~2.6 〃	1.3 〃	

注) 1. 土厚には、余掘厚を含む。

2. 既設岸壁直近、および受働崩壊幅の範囲内については、土厚区分能力係数を1ランク下とする（「本節 1-6-2 土量の算出、5）、(3) 岸壁前面の浚渫」参照）。なお、受働崩壊幅の範囲内で能力補正を行う土厚（h）は、下表による。

ポンプ浚渫船規格	能力補正を行う土厚
鋼D1, 350PS型	h = 0.7m
〃 2, 250 〃	〃 0.9 〃
〃 3, 200 〃	〃 1.0 〃
〃 4, 000 〃	〃 1.1 〃
〃 6, 000 〃	〃 1.2 〃
〃 8, 000 〃	〃 1.3 〃

3. 危険水域の浚渫で経層探査が行われる場合は、経層探査の予定深度により土厚を複数の層に分けて土厚区分能力係数を適用する。

③平面形状区分能力係数 (E<sub>3</sub>)

能力係数	適当	普通	悪い	摘要
E <sub>3</sub>	平面形状区分	1.10	1.00	0.90

平面形状区分の補足表

平面形状区分	平面形状区分の適用明細
適当	平面形状がおおむね矩形で、適当な浚渫幅、延長を有する場合
普通	「適当」あるいは「悪い」どちらにも属さない場合
悪い	平面形状が細長く、適当な浚渫幅が確保できない場合、または狭角が多い場合や、浚渫箇所が散在している場合

注) 1. 「適当な浚渫幅を有する場合」とは、下表の通常のスイング幅で割り切れるような浚渫幅の工事とする。

2. 「適当な浚渫幅が確保できない場合」とは、下表の通常のスイング幅未満の浚渫幅の工事とする。

ポンプ浚渫船規格	スイング幅	摘要
鋼D1, 350PS型	50~70m	
〃 2, 250 〃	60~80 〃	
〃 3, 200 〃	70~90 〃	
〃 4, 000 〃	80~100 〃	
〃 6, 000 〃	90~110 〃	
〃 8, 000 〃	100~120 〃	

④断面形状区分能力係数 (E<sub>4</sub>)

能力係数	適 当	普 通	悪 い	摘 要
E <sub>4</sub>	断面形状区分	1.10	1.00	0.90

断面形状区分の補足表

断面形状区分	断面形状区分の適用明細
適 当	断面形状がおおむね平坦な地盤の場合
普 通	「適当」あるいは「悪い」どちらにも属さない場合
悪 い	断面形状の変化が大きい地盤の場合

- 注) 1. 「断面形状がおおむね平坦」とは、「② 土厚区分能力係数、ポンプ浚渫船規格別の土厚区分の補足表」の「薄い」に示す値よりも断面変化が小さい場合をいう。
2. 「断面形状の変化が大きい」とは、「② 土厚区分能力係数、ポンプ浚渫船規格別の土厚区分の補足表」の「普通」に示す値よりも断面変化が大きい場合をいう。

⑤海象条件区分能力係数 (E<sub>5</sub>)

能力係数	普 通	やや悪い	悪 い	摘 要
E <sub>5</sub>	海象条件区分	1.00	0.90	0.80

海象条件区分の補足表

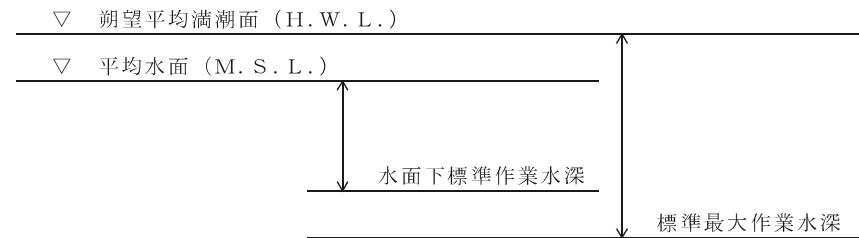
海象条件区分	海象条件区分の適用明細
普 通	自然の地形や防波堤等で遮蔽されており、港外波浪またはウネリの影響を受けない工事で、潮流、潮位差が特に大きくない工事
やや悪い	「普通」あるいは「悪い」どちらにも属さない工事
悪 い	自然の地形や防波堤等による遮蔽効果が期待できず、港外波浪またはウネリの影響を受ける工事。または、潮流、潮位差が特に大きい工事

⑥その他の条件区分能力係数 (E<sub>6</sub>)

能力係数	イ. からへ、のいずれにも該当しない場合	イ. からへ、のいずれかに該当する場合	
E <sub>6</sub>	その他の条件区分	1.00	0.90

イ. 水面下標準作業水深に対して施工水深が特に異なる場合

ポンプ浚渫船規格	水面下標準作業水深	摘 要
鋼 D 1, 350PS型	5～14m未満	
〃 2, 250 〃	6～14 〃	
〃 3, 200 〃	7～15 〃	
〃 4, 000 〃	8～17 〃	
〃 6, 000 〃	10～21 〃	
〃 8, 000 〃	11～24 〃	



ロ. 砂鉄を含むなど土砂の比重が大きい場合（比重が2.7以上）

ハ. 汚濁対策、排水規制があり、能力低下の要因となる場合

ニ. 障害物が多い場合

ホ. 騒音防止などにより、運転時間を規制する場合

ヘ. その他、著しい能力低下が予想される場合

## (5) 浚渫船の就業時間、運転時間

### ①通常の場合

通常のポンプ浚渫は、就業22時間、運転16時間で積算する。なお、これを超える就業時間、運転時間により積算することはできない。

### ②浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正

船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にポンプ浚渫船を一時退避する必要が生じた場合には、運転時間を補正しなければならない。この場合、就業時間は22時間とし、補正しない。

1回の一時退避に要する往復時間は、原則として下表のとおりとする。なお、これにより難い場合は、現場条件により別途考慮することができる。また、1日当りの一時退避回数は実績によるものとし、小数2位を四捨五入し、小数1位止めとする。

ポンプ浚渫船の一時退避は、揚錨船によることを標準とする。ただし、現場条件に応じ必要な場合は、引船を別途計上することができる。

ポンプ浚渫船の運転時間(端数処理)=標準運転時間-退避回数×1回の退避に要する往復時間  
(0.1未満を切り捨て、0.1以上0.6未満を0.5時間、0.6以上を1時間として0.5時間単位にする。)

ポンプ浚渫船規格	1回の退避に要する往復時間	引 船	摘要	
鋼D 1,350PS型	1.0h／回	鋼D 350PS型		
〃 2,250 〃				
〃 3,200 〃		鋼D 1,000PS型		
〃 4,000 〃				
〃 6,000 〃				
〃 8,000 〃				

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船規格を別途考慮する。

### ③その他の場合の就業時間、運転時間

1日当り運転時間を騒音防止などにより規制する必要がある場合は、条件に応じて運転時間を補正する。運転時間の補正是0.5時間単位とする。

この場合の就業時間は、通常の場合の就業22時間-運転16時間の関係で補正する。就業時間の補正是2ワッチの場合は2時間単位、1ワッチの場合は1時間単位とし、2ワッチの場合の最低就業時間は16時間、1ワッチの場合の最低就業時間は8時間とする(「運転時間の補正に伴う就業時間表」参照)。

なお、この場合は、あわせて「その他の条件区分能力補正係数(E<sub>e</sub>)」を補正しなければならない。

運転時間の補正に伴う就業時間表

運転時間	就業時間	摘要	運転時間	就業時間	摘要
15.0～16.0h	22h	2ワッチ	8.0h	11h	1ワッチ
13.5～14.5h	20h		7.0～7.5h	10h	
12.0～13.0h	18h		6.5h	9h	
8.5～11.5h	16h		6.0h以下	8h	

## (6) 拘束費

ポンプ浚渫船については、工事着手前に試験が必要であり、ポンプ浚渫船・揚錨船の拘束費(供用損料、労務費)を計上する。ただし、一工事でポンプ浚渫船を複数隻使用する場合は、全隻数を計上する。

その他、経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる隻数の拘束費を計上する。

ポンプ浚渫船の拘束費計上日数

区分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘要
着手前	0.5日	フロータ接続、送水試験	全隻数
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる隻数

2) 代価表

(1) ポンプ浚渫 1日 ( m<sup>3</sup>) 当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
ポンプ浚渫船	鋼D PS型	日	1	運16H／就22H
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃	1	就業8H
GNSS測位装置		〃	1	損料
中継ポンプ船	鋼D PS型	〃		運 H／就 H
雑 材 料				

- 注) 1. ポンプ浚渫船の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、ポンプ浚渫船の運転時間、就業時間を補正する。  
 2. ポンプ浚渫船の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にポンプ浚渫船を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上する。なお、退避が発生する場合は、現場条件によりポンプ浚渫船の運転時間を補正する。  
 3. GNSS測位装置損料＝供用日当り損料×供用係数 ( $\alpha$ )

(2) ポンプ浚渫船拘束 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
ポンプ浚渫船	鋼D PS型	日		供用
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃		供用
GNSS測位装置		〃		損料
中継ポンプ船	鋼D PS型	〃		供用

注) ポンプ浚渫船、揚錨船、GNSS測位装置、(中継ポンプ船：使用する場合) の拘束日数は、フロータ接続、送水試験、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

### 3. グラブ浚渫工

グラブ浚渫工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

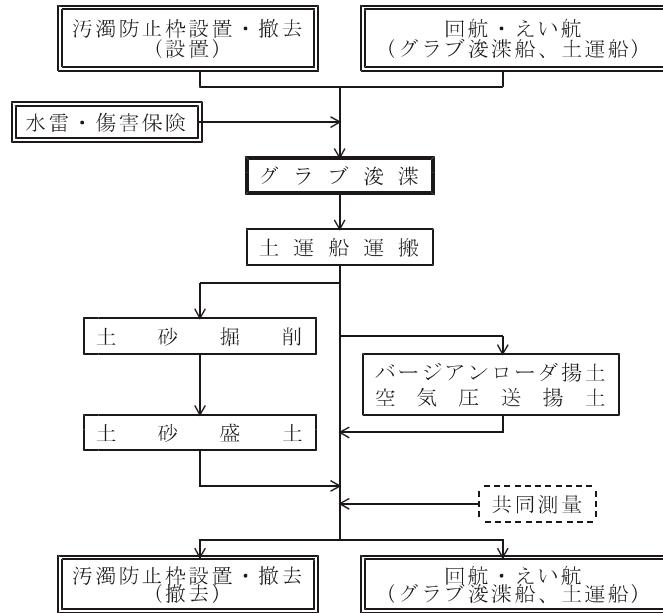
種別(レバ'ル3)	細別(レバ'ル4)	積算要素(レバ'ル6)		
グラブ浚渫工	グラブ浚渫	グラブ浚渫	グラブ浚渫 1日 (m <sup>3</sup> ) 当り	グラブ浚渫船(普通地盤用)拘束 1式当り

#### 3-1 グラブ浚渫

##### 3-1-1 適用範囲

本項は、グラブ浚渫船(普通地盤用)による浚渫工事に適用する。ただし、硬質土砂(N値30以上)のグラブ浚渫は、「本節 4. 硬土盤浚渫工」による。

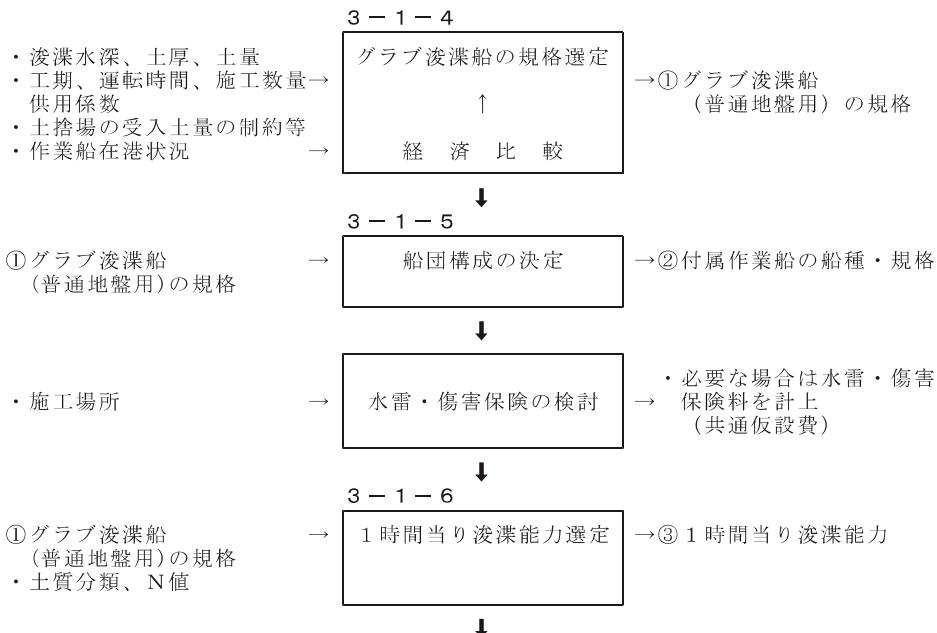
##### 3-1-2 施工フロー

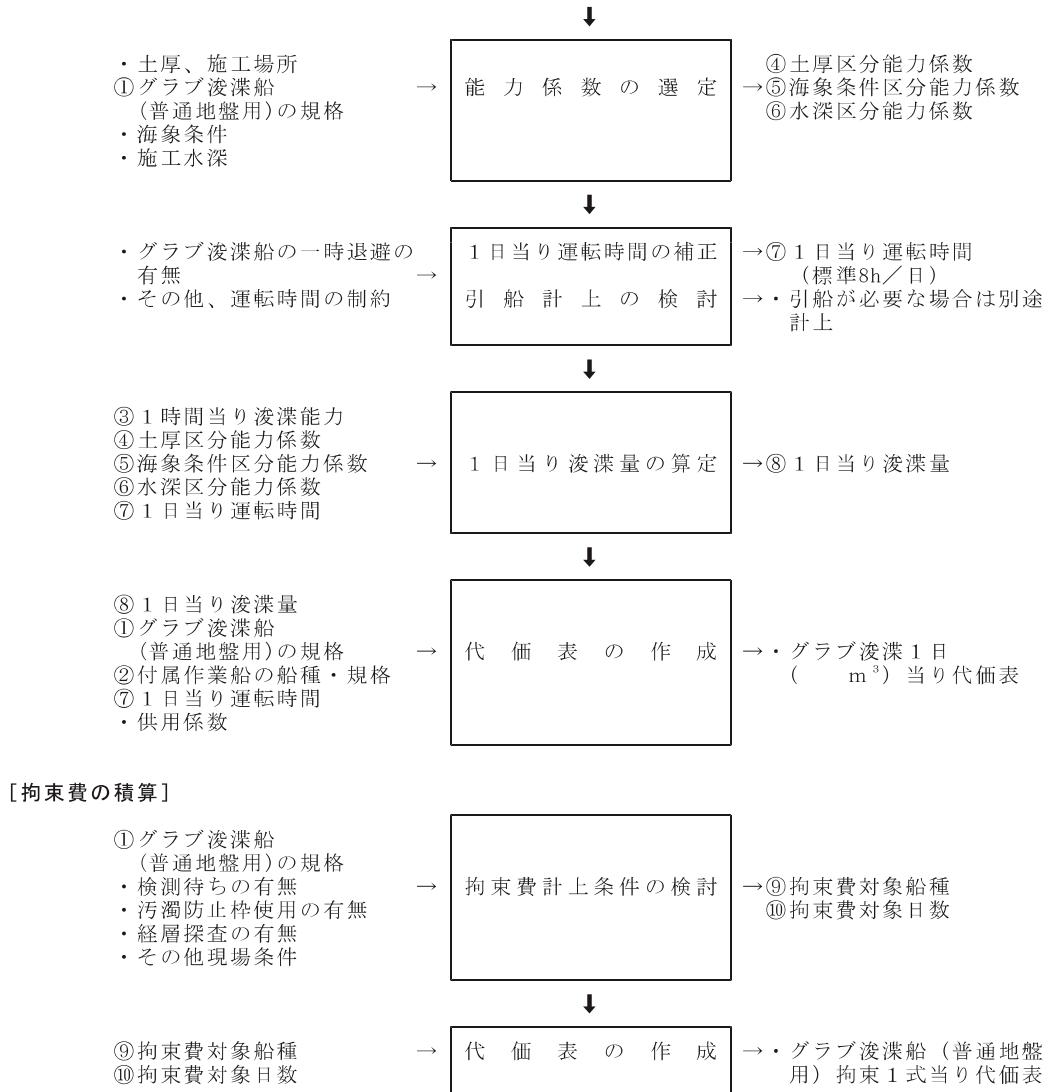


注) 本項の歩掛は、 [ ] の部分である。

##### 3-1-3 代価表作成手順

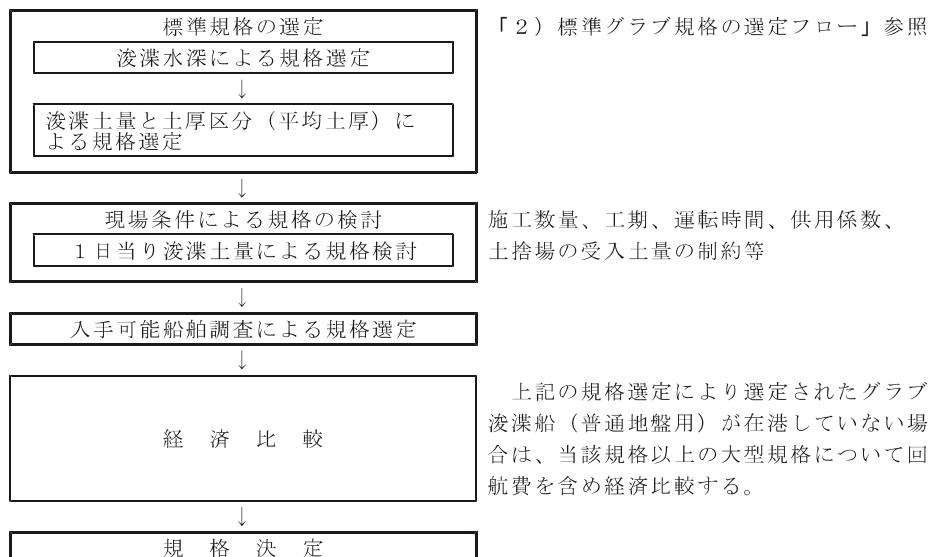
###### [浚渫費の積算]





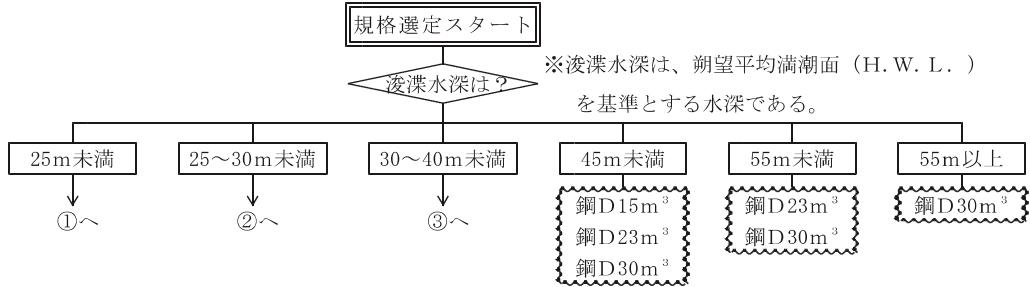
### 3-1-4 グラブ浚渫船（普通地盤用）の規格選定

#### 1) 規格選定フロー



グラブ浚渫船（普通地盤用）の規格は、一工事1規格を原則とする。ただし、複数のグラブ浚渫船（普通地盤用）による施工が適当と考えられる場合はこの限りではない。

## 2) 標準グラブ規格の選定フロー



① 浚渫水深25m未満

		浚渫土量					
		10,000m <sup>3</sup> 未満	10,000m <sup>3</sup> 以上 20,000m <sup>3</sup> 未満	20,000m <sup>3</sup> 以上 40,000m <sup>3</sup> 未満	40,000m <sup>3</sup> 以上 90,000m <sup>3</sup> 未満	90,000m <sup>3</sup> 以上 110,000m <sup>3</sup> 未満	110,000m <sup>3</sup> 以上
土厚区分	1m未満	鋼D 2.5m <sup>3</sup>	鋼D 5m <sup>3</sup>	鋼D 9m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 23m <sup>3</sup>	鋼D 30m <sup>3</sup>
	1m以上 2m未満	鋼D 5m <sup>3</sup>					
	2m以上 4m未満	鋼D 9m <sup>3</sup>					
	4m以上	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>			

② 浚渫水深25m以上30m未満

		浚渫土量				
		20,000m <sup>3</sup> 未満	20,000m <sup>3</sup> 以上 40,000m <sup>3</sup> 未満	40,000m <sup>3</sup> 以上 90,000m <sup>3</sup> 未満	90,000m <sup>3</sup> 以上 110,000m <sup>3</sup> 未満	110,000m <sup>3</sup> 以上
土厚区分	2m未満	鋼D 5m <sup>3</sup>	鋼D 9m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 23m <sup>3</sup>	鋼D 30m <sup>3</sup>
	2m以上 4m未満	鋼D 9m <sup>3</sup>				
	4m以上	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>			

③ 浚渫水深30m以上40m未満

		浚渫土量				
		20,000m <sup>3</sup> 未満	20,000m <sup>3</sup> 以上 40,000m <sup>3</sup> 未満	40,000m <sup>3</sup> 以上 90,000m <sup>3</sup> 未満	90,000m <sup>3</sup> 以上 110,000m <sup>3</sup> 未満	110,000m <sup>3</sup> 以上
土厚区分	4m未満	鋼D 9m <sup>3</sup>	鋼D 9m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 23m <sup>3</sup>	鋼D 30m <sup>3</sup>
	4m以上	鋼D 15m <sup>3</sup>	鋼D 15m <sup>3</sup>			

### 3-1-5 主作業船の規格区分と船団構成

#### 1) 主作業船の規格区分

グラブ浚渫船（普通地盤用） の規格区分	実装グラブ（普通地盤用） の範囲 (m <sup>3</sup> )	摘要
鋼D 2.5m <sup>3</sup>	1.5 < $\leq$ 3.5	
〃 5 〃	3.5 < $\leq$ 7.0	
〃 9 〃	7.0 < $\leq$ 11.5	
〃 15 〃	11.5 < $\leq$ 18.0	スパッド式
〃 23 〃	18.0 < $\leq$ 26.5	〃
〃 30 〃	26.5 < $\leq$ 31.0	〃

注) なお、アンカー式およびスパッド式については、現場条件により別途考慮することができる。

## 2) 標準的な船団構成

グラブ浚渫船 (普通地盤用)	アンカー式		スパッド式	
	付属作業船		付属作業船	
	船種	規格	船種	規格
鋼 D 2.5m <sup>3</sup>	揚錨船	鋼 D 5t 吊	引船	鋼 D 600PS型
〃 5 〃	〃	〃 5 〃	〃	〃 600 〃
〃 9 〃	〃	〃 10 〃	〃	〃 1,200 〃
〃 15 〃	〃	〃 10 〃	〃	〃 1,500 〃
〃 23 〃	〃	〃 15 〃	〃	〃 2,000 〃
〃 30 〃	〃	〃 15 〃	〃	〃 2,000 〃

注) 1. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。なお、その場合の揚錨船規格は、アンカー式の揚錨船規格を適用する。  
2. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船（普通地盤用）の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（普通地盤用）を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上することができます。  
(「本節 3-1-6 施工歩掛、1)、(4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照)

### 3-1-6 施工歩掛

#### 1) 作業能力

##### (1) 能力算定式

グラブ浚渫船（普通地盤用）の1日当たり浚渫量は、下式により算定する。なお、グラブ浚渫船（硬土盤用、岩盤用）が硬土盤・岩盤浚渫と同一工事で普通地盤を浚渫する場合も同様とする。

$$Q = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

Q : グラブ浚渫船（普通地盤用）1日当たり浚渫量 (m<sup>3</sup>/日)

q : グラブ浚渫船（普通地盤用）1時間当たり浚渫能力 (m<sup>3</sup>/h)

E<sub>1</sub> : 土厚区分能力係数

E<sub>2</sub> : 海象条件区分能力係数

E<sub>3</sub> : 水深区分能力係数

T : グラブ浚渫船（普通地盤用）1日当たり運転時間 (h/日、標準は8h/日) 現場条件に応じて1日当たり運転時間を補正する（「(4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照）。

##### (2) 1時間当たり浚渫能力 (m<sup>3</sup>/h) と土量の標準変化率

分類	N値、状態	標準変化率f	グラブ浚渫船（普通地盤用）規格				
			鋼D2.5m <sup>3</sup>	鋼D5m <sup>3</sup>	鋼D9m <sup>3</sup>	鋼D15m <sup>3</sup>	鋼D23m <sup>3</sup>
粘土質土砂	10未満	0.95	119.7	235.1	393.3	586.3	755.1
	10~30 〃	0.90	75.6	151.9	291.6	462.9	596.2
砂質土砂	10 〃	0.90	97.2	192.4	340.2	509.1	655.8
	10~30 〃	0.85	66.3	133.9	229.5	371.6	506.7
レキ混り土砂	30 〃	0.85	35.7	86.1	168.3	262.3	366.0
							443.2

##### (3) 能力係数等

###### ① 土厚区分能力係数 (E<sub>1</sub>)

能力係数	普通	やや薄い	薄い	非常に薄い	摘要
E <sub>1</sub> 土厚区分	0.85	0.70	0.60	0.50	

グラブ浚渫船（普通地盤用）規格別の土厚区分の補足表

グラブ浚渫船規格 (普通地盤用)	土厚区分の適用明細				摘要
	普通	やや薄い	薄い	非常に薄い	
鋼D 2.5m <sup>3</sup>	土厚に係わらず	—	—	—	
〃 5 〃	1.0m以上	1.0m未満	—	—	
〃 9 〃	2.0 〃	1.0m以上	1.0m未満	—	
〃 15 〃					
〃 23 〃	4.0 〃	2.0 〃	1.0m以上	1.0m未満	
〃 30 〃					

注) 1. 土厚には、余掘厚を含む。

2. 既設岸壁直近、および受働崩壊幅の範囲内については、土厚区分能力係数を下表とする（「本節 1-6-2 土量の算出、5)、(3) 岸壁前面の浚渫」参照）。  
なお、受働崩壊幅の範囲内で能力補正を行う土厚 (h) は、下表による。

グラブ浚渫船規格 (普通地盤用)	能力補正を行う土厚	土厚区分能力係数
鋼D 2.5m <sup>3</sup>	h = 1.0m	0.85
" 5 "		0.70
" 9 "		0.60
" 15 "		0.50
" 23 "		0.50
" 30 "		0.50

なお、土厚1m未満の場合については、別途考慮する。

3. 危険水域の浚渫で経層探査が行われる場合は、経層探査の予定深度により土厚を複数の層に分けて土厚区分能力係数を適用する。

#### ②海象条件区分能力係数 (E<sub>2</sub>)

能 力 係 数	普 通	やや悪い	悪 い	摘 要
E <sub>2</sub>	海象条件区分	0.95	0.90	0.80

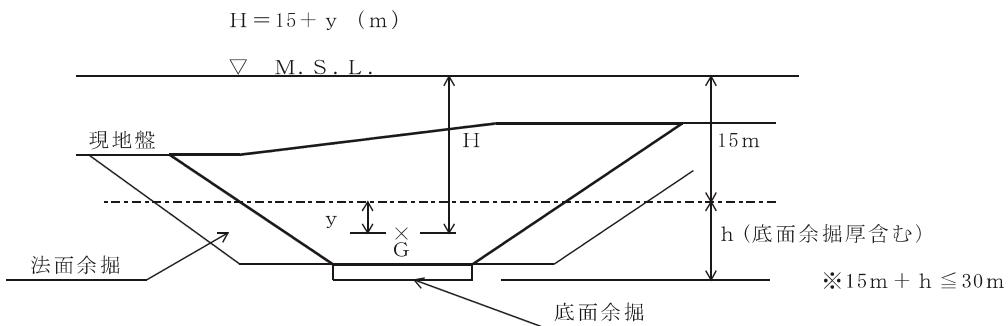
海象条件区分の補足表

海象条件区分	海象条件区分の適用明細
普 通	自然の地形や防波堤等で遮蔽されており、港外波浪またはウネリの影響を受けない工事で、潮流、潮位差が特に大きくなき工事
やや悪い	「普通」あるいは「悪い」のどちらにも属さない工事
悪 い	自然の地形や防波堤等による遮蔽効果が期待できず、港外波浪またはウネリの影響を受ける工事。または、潮流、潮位差が特に大きい工事

#### ③水深区分能力係数 (E<sub>3</sub>)

能 力 係 数	施 工 水 深			摘 要
	15m未満	15~30m未満	30m以深	
E <sub>3</sub>	水深区分	1.00	1.00 - 0.02 × (H - 15)	別途決定する。 小数3位四捨五入

- 注) 1. 施工水深は、平均水面 (M. S. L.) を基準とする水深である。  
 2. 同一断面で浚渫土砂の施工水深が上表の複数の区分 (15m未満、15~30m未満、30m以深) にまたがる場合は浚渫土量 (扱い) を区分し、それぞれの水深区分能力係数を適用する。  
 3. 15~30m未満の浚渫土砂の重心深度 (H) は、以下の方法で決定する。



#### (4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正

船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（普通地盤用）を一時退避する必要が生じた場合には、運転時間を補正しなければならない。

1回の一時退避に要する往復時間は、原則として下表のとおりとする。なお、これにより難い場合は、現場条件により別途考慮することができる。また、1日当りの一時退避回数は実績によるものとし、小数2位を四捨五入し、小数1位止めとする。

グラブ浚渫船（普通地盤用）の一時退避は、付属作業船として計上された揚錨船または引船によることを標準とする。ただし、付属作業船が揚錨船である場合、現場条件に応じて引船を別途計上することができる。

グラブ船(普通地盤用)の運転時間(端数処理)=標準運転時間-退避回数×1回の退避に要する往復時間  
(0.1未満を切り捨て、0.1以上0.6未満を0.5時間、0.6以上を1時間として0.5時間単位にする。)

グラブ浚渫船規格 (普通地盤用)	1回の退避に要する往復時間	引 船	摘 要
鋼D 2.5~30m <sup>3</sup>	0.5h/回	鋼D 350PS型	

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船規格を別途考慮する。

#### (5) 拘束費

汚濁防止枠を使用する場合や経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる船団数の拘束費を計上する。

ただし、グラブ浚渫船（普通地盤用）鋼D 2.5m<sup>3</sup>については、工事完了後に検測待ちが必要であり、グラブ浚渫船（普通地盤用）・付属作業船（揚錨船・引船）の拘束費（供用損料、労務費）1.0日を計上する。

なお、一工事でグラブ浚渫船（普通地盤用）を複数船団使用する場合は、1船団のみを計上する。

グラブ浚渫船団（普通地盤用）の拘束費計上日数

区 分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘 要
着手前	0.5日	汚濁防止枠取付	汚濁防止枠を使用する場合
完了後	0.5日	汚濁防止枠取外	汚濁防止枠を使用する場合
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる船団数

#### 2) 代価表

##### (1) グラブ浚渫 1日 ( m<sup>3</sup> ) 当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(普通地盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日	1	1	運8H／就10H
揚 錨 船	鋼D t 吊	〃	1	—	就業8H
引 船	鋼D PS型	〃	—	1	運2H／就8H
雜 材 料					

- 注) 1. グラブ浚渫船（普通地盤用）の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、グラブ浚渫船（普通地盤用）の運転時間、就業時間を補正する。  
 2. 船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（普通地盤用）を一時退避する必要が生じる場合は、グラブ浚渫船（普通地盤用）の運転時間を補正する。  
 3. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。  
 4. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船（普通地盤用）の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（普通地盤用）を一時退避する必要がある場合等、現場条件により別途引船（鋼D 350PS型）を計上することができる。  
 5. 硬土盤（N値30以上）または岩盤が同一工事に含まれる場合は、グラブ浚渫船（普通地盤用）を最も硬い土質（岩質）に適応した船種【グラブ浚渫船（硬土盤用、岩盤用）】に読みかえる。

##### (2) グラブ浚渫船（普通地盤用）拘束 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(普通地盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日			供用
揚 錨 船	鋼D t 吊	〃		—	供用
引 船	鋼D PS型	〃	—		供用

注) 拘束日数は、汚濁防止枠取付・取外し、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

#### 4. 硬土盤浚渫工

硬土盤浚渫工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

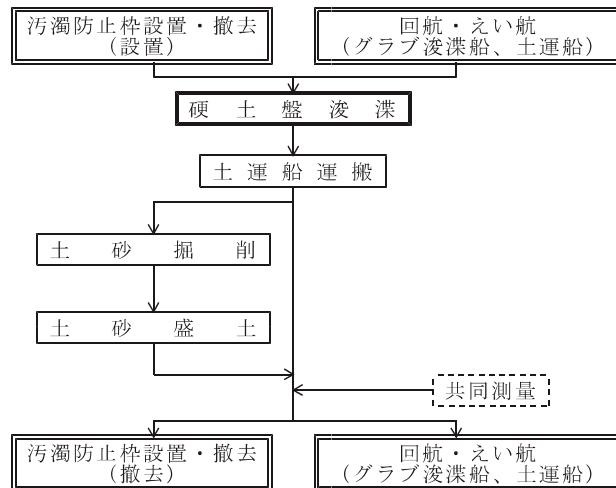
種別(レバム3)		細別(レバム4)		積算要素(レバム6)		
硬土盤浚渫工	硬土盤浚渫	硬土盤浚渫	硬土盤浚渫	1日(m <sup>3</sup> )当り	グラブ浚渫船(硬土盤用)拘束	1式当り

##### 4-1 硬土盤浚渫

###### 4-1-1 適用範囲

本項は、グラブ浚渫船(硬土盤用)による硬土盤浚渫工事に適用する。

###### 4-1-2 施工フロー



###### 4-1-3 代価表作成手順

###### [浚渫費の積算]

###### 4-1-4

- ・土質、N値
  - ・浚渫水深
  - ・施工数量、工期、運転時間  
供用係数等
  - ・土捨場の受入土量の制約等
  - ・作業船在港状況
- グラブ浚渫船  
(硬土盤用)の規格選定  
↑  
経済比較
- ①グラブ浚渫船(硬土盤用)  
の規格

###### 4-1-5

- ①グラブ浚渫船(硬土盤用)  
の規格 → 船団構成の決定  
→ ②付属作業船の船種・規格

###### 4-1-6

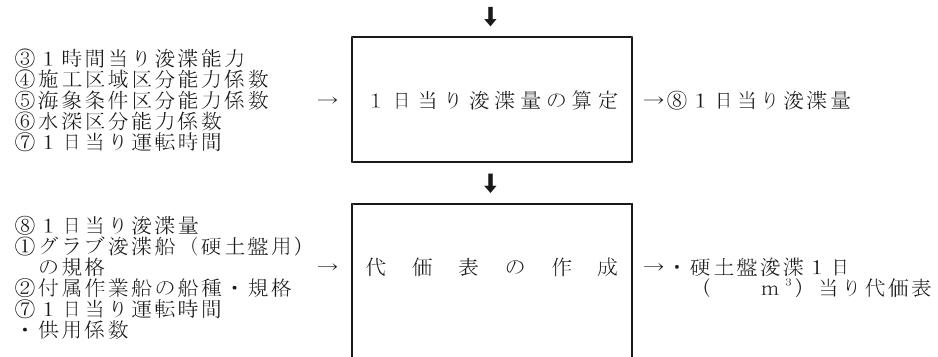
- ①グラブ浚渫船(硬土盤用)  
の規格  
・土質分類、N値 → 1時間当たり浚渫能力選定  
→ ③1時間当たり浚渫能力

###### 4-1-7

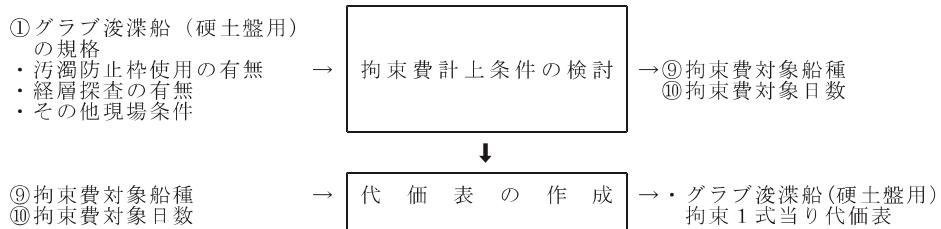
- ①グラブ浚渫船(硬土盤用)  
の規格  
・土厚、施工区域の状況  
・海象条件  
・施工水深 → 能力係数の選定  
→ ④施工区域区分能力係数  
⑤海象条件区分能力係数  
⑥水深区分能力係数

###### 4-1-8

- ・グラブ浚渫船(硬土盤用)  
の一時退避の有無  
・その他、運転時間の制約 → 1日当たり運転時間の補正  
→ 引船計上上の検討  
→ ⑦1日当たり運転時間  
(標準8h/日)  
→ ・引船が必要な場合は別途  
計上

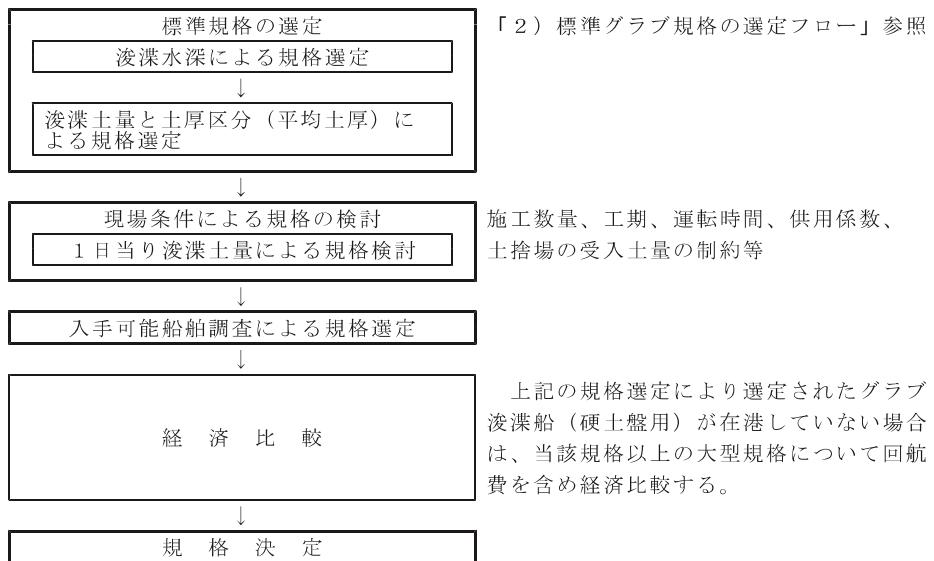


[拘束費の積算]



#### 4-1-4 グラブ浚渫船（硬土盤用）の規格選定

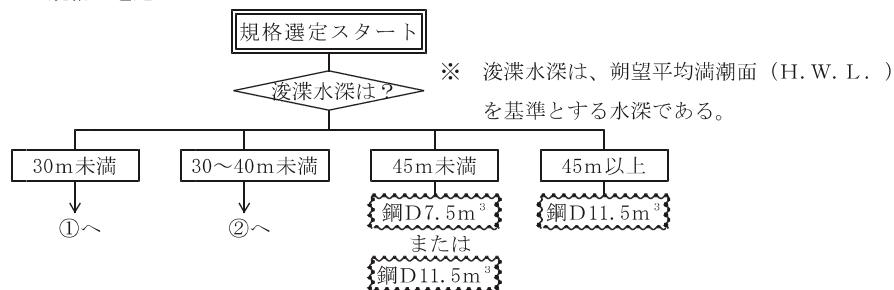
##### 1) 規格選定フロー



グラブ浚渫船（硬土盤用）の規格は、一工事1規格を原則とする。

ただし、複数のグラブ浚渫船（硬土盤用）による施工が適当と考えられる場合はこの限りではない。

## 2) 標準グラブ規格の選定フロー



① 浚渫水深30m未満

		浚渫土量			
		20,000m <sup>3</sup> 未満	20,000m <sup>3</sup> 以上 40,000m <sup>3</sup> 未満	40,000m <sup>3</sup> 以上 90,000m <sup>3</sup> 未満	90,000m <sup>3</sup> 以上
土厚区分	2m未満	鋼D 3.5m <sup>3</sup>	鋼D 5.5m <sup>3</sup>	鋼D 7.5m <sup>3</sup>	鋼D 11.5m <sup>3</sup>
	2m以上 4m未満	鋼D 5.5m <sup>3</sup>			
	4m以上	鋼D 7.5m <sup>3</sup>	鋼D 7.5m <sup>3</sup>		

② 浚渫水深30m以上40m未満

		浚渫土量			
		20,000m <sup>3</sup> 未満	20,000m <sup>3</sup> 以上 40,000m <sup>3</sup> 未満	40,000m <sup>3</sup> 以上 90,000m <sup>3</sup> 未満	90,000m <sup>3</sup> 以上
土厚区分	4m未満	鋼D 5.5m <sup>3</sup>	鋼D 5.5m <sup>3</sup>	鋼D 7.5m <sup>3</sup>	鋼D 11.5m <sup>3</sup>
	4m以上	鋼D 7.5m <sup>3</sup>	鋼D 7.5m <sup>3</sup>		

注) 普通地盤が同一工事に含まれる場合は、合計した浚渫土量を対象とする。

## 4-1-5 主作業船の規格区分と船団構成

### 1) 主作業船の規格区分

グラブ浚渫船（硬土盤用）規格	装備グラブ（m <sup>3</sup> ）		実装グラブ（硬土盤用）の範囲（m <sup>3</sup> ）	摘要
	普通地盤用	硬土盤用		
フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	5.0	3.5	2.5 < ≤ 4.5	
ライト級 ハ 5.5 ハ	9.0	5.5	4.5 < ≤ 6.5	
ヘビー級 ハ 7.5 ハ	15.0	7.5	6.5 < ≤ 9.0	スパッド式
スーパーヘビー級 ハ 11.5 ハ	23.0	11.5	9.0 < ≤ 13.0	ハ

注) なお、アンカー式およびスパッド式については、現場条件により別途考慮することができる。

### 2) 標準的な船団構成

グラブ浚渫船（硬土盤用）規格	アンカー式		スパッド式	
	付属作業船		付属作業船	
	船種	規格	船種	規格
フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	揚錨船	鋼D 5 t 吊	引船	鋼D 600PS型
ライト級 ハ 5.5 ハ	ハ	ハ 10 ハ	ハ	ハ 1,200 ハ
ヘビー級 ハ 7.5 ハ	ハ	ハ 10 ハ	ハ	ハ 1,500 ハ
スーパーヘビー級 ハ 11.5 ハ	ハ	ハ 15 ハ	ハ	ハ 2,000 ハ

- 注) 1. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。なお、その場合の揚錨船規格は、アンカー式の揚錨船規格を適用する。
- 2. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船（硬土盤用）の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（硬土盤用）を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上することができる。（「本節 4-1-6 施工歩掛、1）、(4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照）

#### 4-1-6 施工歩掛

##### 1) 作業能力

###### (1) 能力算定式

グラブ浚渫船（硬土盤用）の1日当たり浚渫量は、下式により算定する。なお、グラブ浚渫船（岩盤用）が碎岩浚渫と同一工事で硬土盤を浚渫する場合も同様とする。

$$Q = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

$Q$  : グラブ浚渫船（硬土盤用）1日当たり浚渫量 ( $\text{m}^3/\text{日}$ )

$q$  : グラブ浚渫船（硬土盤用）1時間当たり浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

$E_1$  : 施工区域区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船（硬土盤用）1日当たり運転時間 ( $\text{h}/\text{日}$ 、標準は8h/ $\text{日}$ ) 現場条件に応じて1日当たり運転時間を補正する（「(4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照）。

###### (2) 1時間当たり浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h}$ ) と土量の標準変化率

土 質		標準変化率 $f$	グラブ浚渫船（硬土盤用）規格			
分類	N値、状態		フライ級 鋼D3.5m <sup>3</sup>	ライト級 鋼D5.5m <sup>3</sup>	ヘビー級 鋼D7.5m <sup>3</sup>	スーパーヘビィ級 鋼D11.5m <sup>3</sup>
粘土質土砂	30~50未満	0.85	56.1	91.2	119.0	154.0
砂質土砂	30~50	0.80	52.8	85.8	112.0	144.9
レキ混り土砂	30~50	0.75	49.5	80.4	105.0	135.8
岩盤	軟質	0.75	36.0	61.9	90.0	126.1
	中質	0.65	23.4	37.5	58.5	84.1

###### (3) 能力係数等

###### ①施工区域区分能力係数 ( $E_1$ )

能力係数	普通	悪い	摘要
$E_1$	施工区域区分	0.85	0.70

施工区域区分の補足表

施工区域区分	施工区域区分の適用明細
普通	土厚が1mを超えて、かつ浚渫区域が連続している工事
悪い	土厚が1m以下の工事または浚渫区域が点在している工事

注) 既設岸壁直近、および受働崩壊幅の範囲内については、土厚区分能力係数を「悪い」とする（「本節 1-6-2 土量の算出、5)、(3) 岸壁前面の浚渫」参照）。なお、受働崩壊幅の範囲内で能力補正を行う土厚 ( $h$ ) は、次表による。

グラブ浚渫船（硬土盤用）規格	能力補正を行う土厚
フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	
ライト級〃 5.5〃	
ヘビー級〃 7.5〃	
スーパーヘビィ級〃 11.5〃	$h = 1.0 \text{m}$

###### ②海象条件区分能力係数 ( $E_2$ )

能力係数	普通	やや悪い	悪い	摘要
$E_2$	海象条件区分	0.95	0.90	0.80

海象条件区分の補足表

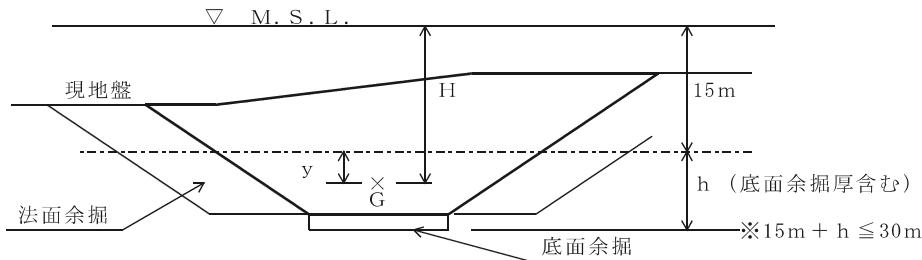
海象条件区分	海象条件区分の適用明細
普通	自然の地形や防波堤等で遮蔽されており、港外波浪またはウネリの影響を受けない工事で、潮流、潮位差が特に大きくなない工事
やや悪い	「普通」あるいは「悪い」どちらにも属さない工事
悪い	自然の地形や防波堤等による遮蔽効果が期待できず、港外波浪またはウネリの影響を受ける工事。または、潮流、潮位差が特に大きい工事

### ③水深区分能力係数 (E<sub>3</sub>)

能力係数	施工水深			摘要
	15m未満	15~30m未満	30m以深	
E <sub>3</sub> 水深区分	1.00	1.00-0.02×(H-15)	別途決定する。	小数3位四捨五入

- 注) 1. 施工水深は、平均水面 (M. S. L.) を基準とする水深である。  
 2. 同一断面で浚渫土砂の施工水深が上表の複数の区分 (15m未満、15~30m未満、30m以深) にまたがる場合は浚渫土量 (扱い) を区分し、それぞれの水深区分能力係数を適用する。  
 3. 15~30m未満の浚渫土砂の重心深度 (H) は、以下の方法で決定する。

$$H = 15 + y \text{ (m)}$$



### (4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正

船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（硬土盤用）を一時退避する必要が生じた場合には、運転時間を補正しなければならない。

1回の一時退避に要する往復時間は、原則として下表のとおりとする。なお、これにより難い場合は、現場条件により別途考慮することができる。また、1日当りの一時退避回数は実績によるものとし、小数2位を四捨五入し、小数1位止めとする。

グラブ浚渫船（硬土盤用）の一時退避は、付属作業船として計上された揚錨船または引船によることを標準とする。ただし、付属作業船が揚錨船である場合、現場条件に応じて、引船を別途計上することができる。

グラブ浚渫船（硬土盤用）の運転時間(端数処理)=標準運転時間-退避回数×1回の退避に要する往復時間  
 (0.1未満を切り捨て、0.1以上0.6未満を0.5時間、0.6以上を1時間として0.5時間単位にする。)

グラブ浚渫船（硬土盤用）規格	1回の退避に要する往復時間	引 船	摘要
鋼D 3.5~11.5m <sup>3</sup>	0.5h/回	鋼D 350PS型	

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船規格を別途考慮する。

### (5) 拘束費

汚濁防止枠を使用する場合や経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる船団数の拘束費を計上する。

グラブ浚渫船団（硬土盤用）の拘束費計上日数

区分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘要
着手前	0.5日	汚濁防止枠取付	汚濁防止枠を使用する場合
完了後	0.5日	汚濁防止枠取外し	汚濁防止枠を使用する場合
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる船団数

2) 代価表

(1) 硬土盤浚渫 1日 ( m<sup>3</sup>) 当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(硬土盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日	1	1	運8H／就10H
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃	1	—	就業8H
引 船	鋼D PS型	〃	—	1	運2H／就8H
雜 材 料					

- 注) 1. グラブ浚渫船(硬土盤用)の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、グラブ浚渫船(硬土盤用)の運転時間、就業時間を補正する。  
 2. 船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船(硬土盤用)を一時退避する必要が生じる場合は、グラブ浚渫船(硬土盤用)の運転時間を補正する。  
 3. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。  
 4. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船(硬土盤用)の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船(硬土盤用)を一時退避する必要がある場合等、現場条件により別途引船(鋼D 350PS型)を計上することができます。  
 5. 岩盤(硬質)の碎岩浚渫が同一工事に含まれる場合は、グラブ浚渫船(硬土盤用)をグラブ浚渫船(岩盤用)に読みかえる。

(2) グラブ浚渫船(硬土盤用) 拘束 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(硬土盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日			供用
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃		—	供用
引 船	鋼D PS型	〃	—		供用

注) 拘束目数は、汚濁防止枠取付・取外し、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な目数を計上する。

## 5. 岩盤浚渫工

岩盤浚渫工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

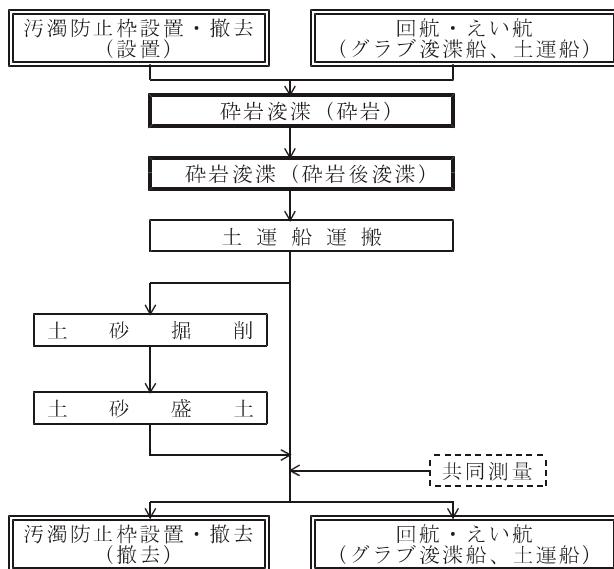
種別(レベル3)		細別(レベル4)		積算要素(レベル6)		
岩盤浚渫工	碎岩浚渫	碎岩浚渫		碎岩	1日 (m <sup>3</sup> ) 当り	
				碎岩後浚渫	1日 (m <sup>3</sup> ) 当り	
				グラブ浚渫船(岩盤用)拘束	1式当り	

### 5-1 碎岩浚渫

#### 5-1-1 適用範囲

本項は、グラブ浚渫船(岩盤用)による岩盤浚渫工事に適用する。

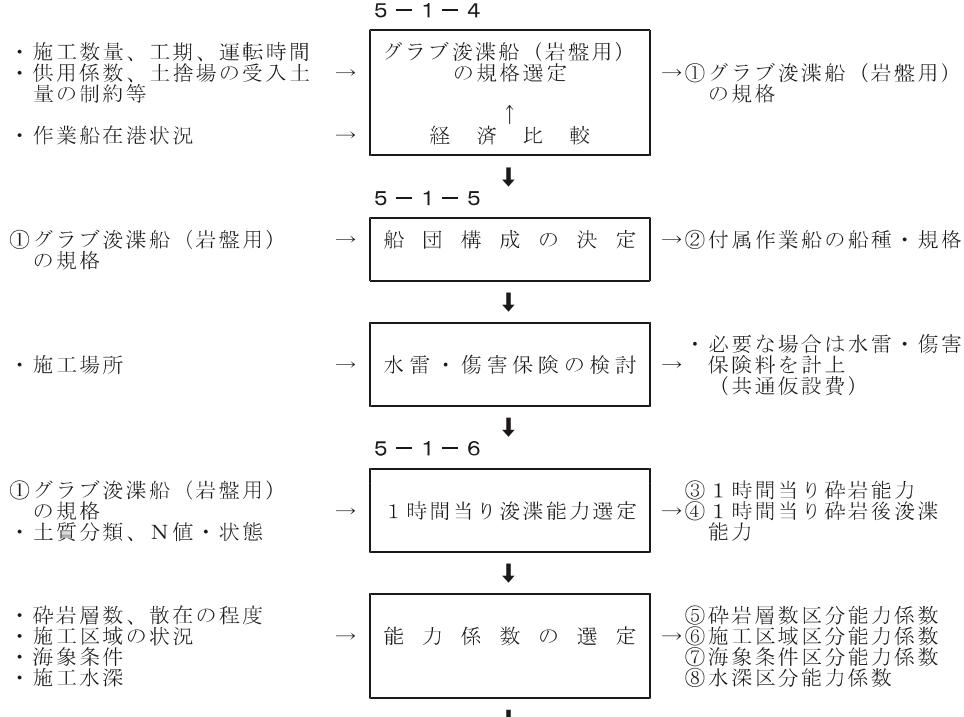
#### 5-1-2 施工フロー

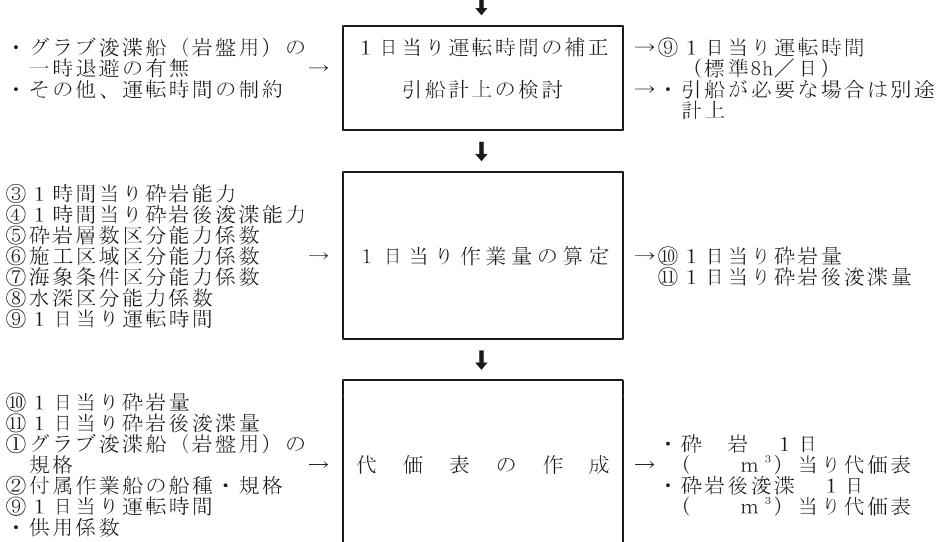


注) 本項の歩掛は、 [ ] の部分である。

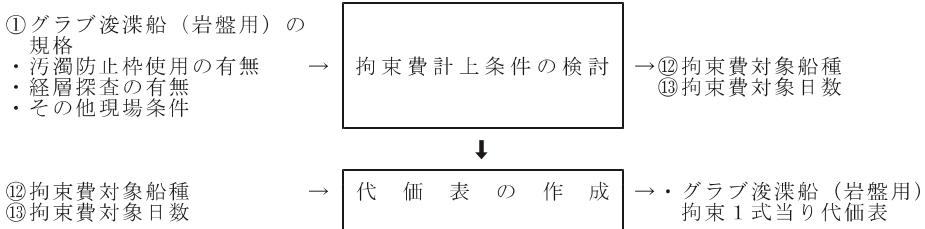
#### 5-1-3 代価表作成手順

##### [浚渫費の積算]



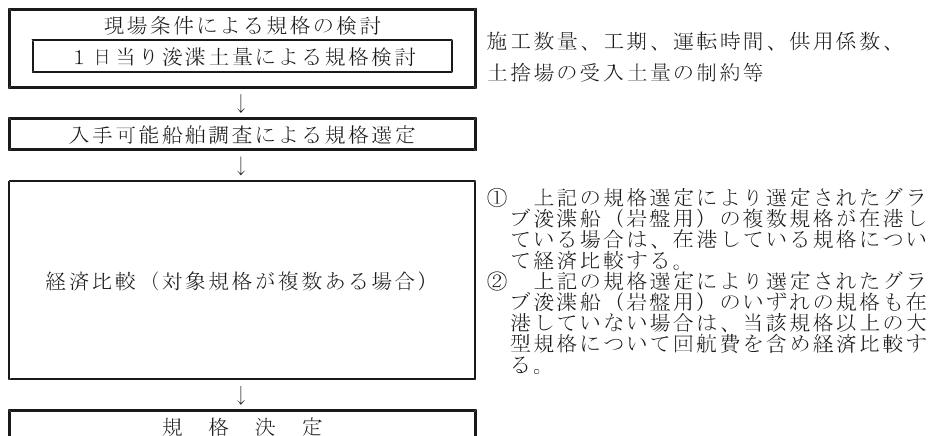


#### [拘束費の積算]



#### 5-1-4 グラブ浚渫船（岩盤用）の規格選定

##### 1) 規格選定フロー



グラブ浚渫船（岩盤用）の規格は、一工事1規格を原則とする。ただし、複数のグラブ浚渫船（岩盤用）による施工が適当と考えられる場合は、この限りではない。

##### 2) グラブ浚渫船（岩盤用）の標準最大作業水深

グラブ浚渫船（岩盤用）規格	標準最大作業水深 碎岩棒使用時	摘要
フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>		
ライト級〃 5.5〃	25m未満	
ヘビー級〃 7.5〃		

注) 標準最大作業水深は、朔望平均満潮面（H.W.L.）を基準とする水深である。

## 5-1-5 主作業船の規格区分と船団構成

### 1) 主作業船の規格区分

グラブ浚渫船（岩盤用）規格	主要装備			実装グラブ (硬土盤用) の範囲 (m <sup>3</sup> )	摘要		
	装備グラブ (m <sup>3</sup> )		碎岩棒 (t)				
	普通地盤用	硬土盤用					
フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	5.0	3.5	20	2.5 < ≤ 4.5			
ライト級 " 5.5 "	9.0	5.5	30	4.5 < ≤ 6.5			
ヘビー級 " 7.5 "	15.0	7.5	45	6.5 < ≤ 9.0	スパッド式		

注) なお、アンカー式およびスパッド式については、現場条件により別途考慮することができる。

### 2) 標準的な船団構成

グラブ浚渫船（岩盤用）規格	アンカー式		スパッド式	
	付属作業船		付属作業船	
	船種	規格	船種	規格
フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	揚錨船	鋼D 5 t 吊	引船	鋼D 600PS型
ライト級 " 5.5 "	"	" 10 "	"	" 1,200 "
ヘビー級 " 7.5 "	"	" 10 "	"	" 1,500 "

注) 1. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。なお、その場合の揚錨船規格は、アンカー式の揚錨船規格を適用する。

2. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船（岩盤用）の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（岩盤用）を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上することができる。（「本節

5-1-6 施工歩掛、1)、(3) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照）

## 5-1-6 施工歩掛

### 1) 作業能力

#### (1) 碎 岩

##### ①能力算定式

$$Q = q \times E_1 \times E_2 \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

Q : グラブ浚渫船（岩盤用）1日当り碎岩量 (m<sup>3</sup>/日)

q : グラブ浚渫船（岩盤用）1時間当り碎岩能力 (m<sup>3</sup>/h)

E<sub>1</sub> : 碎岩層数区分能力係数

E<sub>2</sub> : 海象条件区分能力係数

T : グラブ浚渫船（岩盤用）1日当り運転時間 (h/日、標準は8h/日) 現場条件に応じて1日当たり運転時間を補正する（「(3) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照）。

##### ② 1時間当り碎岩能力 (m<sup>3</sup>/h)

土質	1層当り 碎岩厚さ	グラブ浚渫船（岩盤用）規格			摘要
		フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	ライト級 鋼D 5.5m <sup>3</sup>	ヘビー級 鋼D 7.5m <sup>3</sup>	
岩盤	硬質	1.0m	11.7	18.0	27.5

##### ③能力係数等

###### イ. 碎岩層数区分能力係数 (E<sub>1</sub>)

能力係数	普通	やや悪い	悪い	摘要
E <sub>1</sub> 碎岩層数区分	0.90	0.80	0.70	

碎岩層数区分の補足表

碎岩層数区分	碎岩層数区分の適用明細
普通	碎岩が1層のみの場合
やや悪い	碎岩が2層以上ある場合または1層でも碎岩区域が散在する場合
悪い	碎岩が2層以上ある場合で碎岩区域が散在する場合

###### ロ. 海象条件区分能力係数 (E<sub>2</sub>)

能力係数	普通	やや悪い	悪い	摘要
E <sub>2</sub> 海象条件区分	0.95	0.90	0.80	

海象条件区分の補足表

海象条件区分	海象条件区分の適用明細
普通	自然の地形や防波堤等で遮蔽されており、港外波浪またはウネリの影響を受けない工事で、潮流、潮位差が特に大きくない工事
やや悪い	「普通」あるいは「悪い」のどちらにも属さない工事
悪い	自然の地形や防波堤等による遮蔽効果が期待できず、港外波浪またはウネリの影響を受ける工事。または、潮流、潮位差が特に大きい工事

## (2) 碎岩後浚渫

## ①能力算定式

$$Q = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

Q : グラブ浚渫船（岩盤用）1日当り碎岩後浚渫量 ( $\text{m}^3/\text{日}$ )

q : グラブ浚渫船（岩盤用）1時間当り碎岩後浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

E<sub>1</sub> : 施工区域区分能力係数

E<sub>2</sub> : 海象条件区分能力係数

E<sub>3</sub> : 水深区分能力係数

T : グラブ浚渫船（岩盤用）1日当り運転時間 (h/日、標準は8h/日) 現場条件に応じて1日当り運転時間を補正する（「(3) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照）。

② 1時間当り碎岩後浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h}$ ) と土量の標準変化率

土質		標準変化率 f	グラブ浚渫船（岩盤用）規格		
分類	状態		フライ級 鋼D3.5m <sup>3</sup>	ライト級 鋼D5.5m <sup>3</sup>	ヘビー級 鋼D7.5m <sup>3</sup>
岩盤	硬質	0.60	36.0	64.4	84.0

## ③能力係数等

イ. 施工区域区分能力係数 (E<sub>1</sub>)

能力係数		適當	点在する	摘要
E <sub>1</sub>	施工区域区分	0.85	0.70	

ロ. 海象条件区分能力係数 (E<sub>2</sub>)

能力係数		普通	やや悪い	悪い	摘要
E <sub>2</sub>	海象条件区分	0.95	0.90	0.80	

海象条件区分の補足表

海象条件区分	海象条件区分の適用明細
普通	自然の地形や防波堤等で遮蔽されており、港外波浪またはウネリの影響を受けない工事で、潮流、潮位差が特に大きくない工事
やや悪い	「普通」あるいは「悪い」のどちらにも属さない工事
悪い	自然の地形や防波堤等による遮蔽効果が期待できず、港外波浪またはウネリの影響を受ける工事。または、潮流、潮位差が特に大きい工事

#### ハ. 水深区分能力係数 ( $E_3$ )

能 力 係 数	施 工 水 深			摘 要
	15m未満	15~30m未満	30m以深	
$E_3$ 水深区分	1.00	$1.00 - 0.02 \times (H - 15)$	別途決定する	小数3位四捨五入

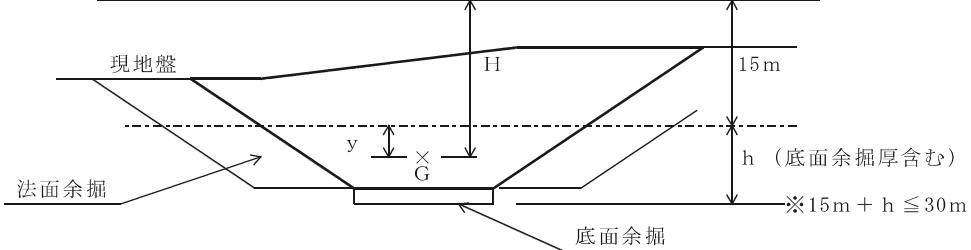
注) 1. 施工水深は、平均水面 (M. S. L.) を基準とする水深である。

2. 同一断面で浚渫土砂の施工水深が上表の複数の区分 (15m未満、15~30m未満、30m以深) にまたがる場合は浚渫土量 (扱い) を区分し、それぞれの水深区分能力係数を適用する。

3. 15~30m未満の浚渫土砂の重心深度 (H) は、以下の方法で決定する。

$$H = 15 + y \text{ (m)}$$

▽ M. S. L.



#### (3) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正

船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船（岩盤用）を一時退避する必要が生じた場合には、運転時間を補正しなければならない。

1回の一時退避に要する往復時間は、原則として下表のとおりとする。なお、これにより難い場合は、現場条件により別途考慮することができる。また、1日当りの一時退避回数は実績によるものとし、小数2位を四捨五入し、小数1位止めとする。

グラブ浚渫船（岩盤用）の一時退避は、付属作業船として計上された揚錨船または引船によることを標準とする。ただし、付属作業船が揚錨船である場合、現場条件に応じて、引船を別途計上することができる。

グラブ浚渫船（岩盤用）の運転時間(端数処理)=標準運転時間-退避回数×1回の退避に要する往復時間  
(0.1未満を切り捨て、0.1以上0.6未満を0.5時間、0.6以上を1時間として0.5時間単位にする。)

グラブ浚渫船（岩盤用）規格	1回の退避に要する往復時間	引 船	摘 要
鋼 D 3.5~7.5 m <sup>3</sup>	0.5h／回	鋼 D 350PS型	

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船規格を別途考慮する。

#### (4) 拘束費

汚濁防止柵を使用する場合や経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる船団数の拘束費を計上する。

グラブ浚渫船団（岩盤用）の拘束費計上日数

区 分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘 要
着手前	0.5日	汚濁防止柵取付	汚濁防止柵を使用する場合
完了後	0.5日	汚濁防止柵取外し	汚濁防止柵を使用する場合
その他	必要日数	経層探査待ち等	対象となる船団数

2) 代価表

(1) 碎 岩 1 日 ( m<sup>3</sup> ) 当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(岩盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日	1	1	運8H／就10H
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃	1	—	就業8H
引 船	鋼D PS型	〃	—	1	運2H／就8H
雜 材 料					

- 注) 1. グラブ浚渫船(岩盤用)の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、グラブ浚渫船(岩盤用)の運転時間、就業時間を補正する。  
 2. 船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船(岩盤用)を一時退避する必要が生じる場合は、グラブ浚渫船(岩盤用)の運転時間を補正する。  
 3. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。  
 4. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船(岩盤用)の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船(岩盤用)を一時退避する必要がある場合等、現場条件により別途引船(鋼D 350PS型)を計上することができる。

(2) 碎岩後浚渫 1 日 ( m<sup>3</sup> ) 当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(岩盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日	1	1	運8H／就10H
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃	1	—	就業8H
引 船	鋼D PS型	〃	—	1	運2H／就8H
雜 材 料					

- 注) 1. グラブ浚渫船(岩盤用)の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、グラブ浚渫船(岩盤用)の運転時間、就業時間を補正する。  
 2. 船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船(岩盤用)を一時退避する必要が生じる場合は、グラブ浚渫船(岩盤用)の運転時間を補正する。  
 3. スパッド式において、現場条件によりアンカーを張る必要がある場合は、付属作業船を引船から揚錨船に変更する。  
 4. 付属作業船が揚錨船である場合において、グラブ浚渫船(岩盤用)の退避が頻繁に生じ揚錨船の補助が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にグラブ浚渫船(岩盤用)を一時退避する必要がある場合等、現場条件により別途引船(鋼D 350PS型)を計上することができる。

(3) グラブ浚渫船(岩盤用) 拘束 1 式当り

名 称	形状寸法	単位	数 量		摘 要
			アンカー式	スパッド式	
グラブ浚渫船(岩盤用)	鋼D m <sup>3</sup>	日			供用
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃		—	供用
引 船	鋼D PS型	〃	—		供用

注) 拘束日数は、汚濁防止枠取付・取外し、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

## 6. 排砂管設備工

排砂管設備工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

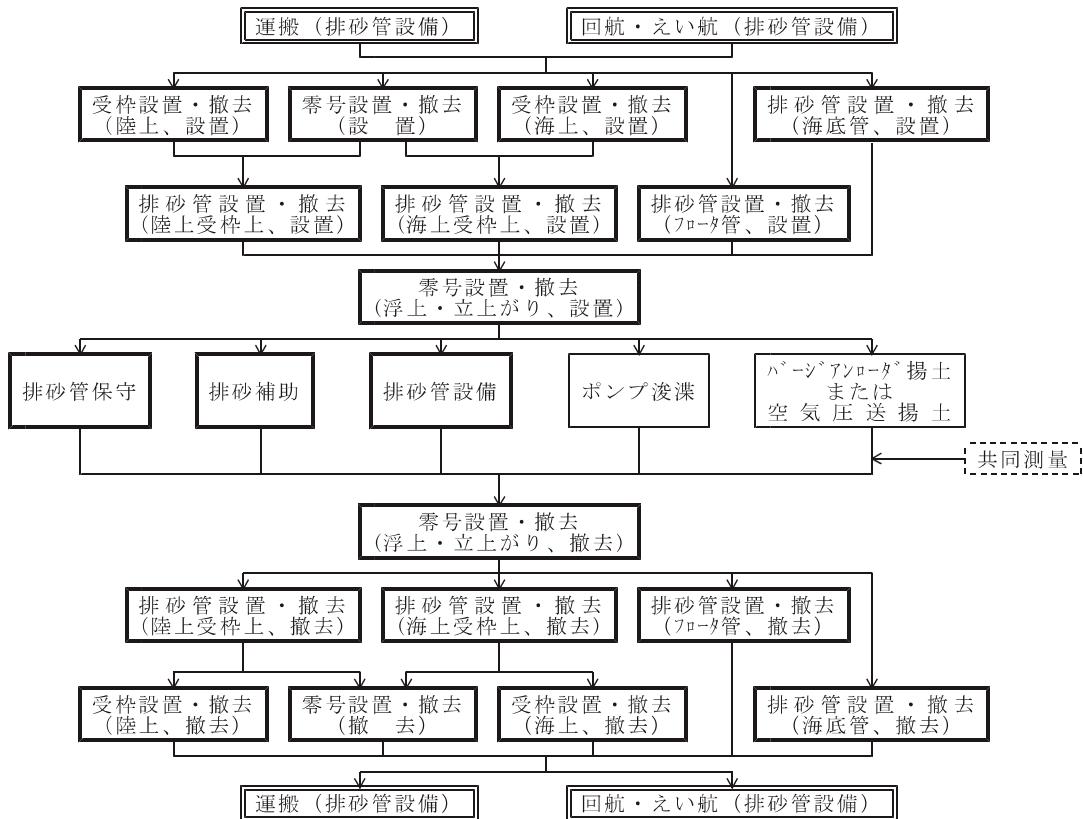
種別(レベル3)	細別(レベル4)	積算要素(レベル6)	
排砂管設備工	排砂管 設備	零号設置・撤去	零号設置・撤去 10組当り
		浮上零号設置・撤去	10組当り
		立上がり零号設置・撤去	10組当り
	受枠設置・撤去	海上受枠設置・撤去	30m当り
		陸上受枠設置・撤去	30m当り
	排砂管設置・撤去	排砂管(海底管)設置・撤去	60m当り
		排砂管(海上受枠上)設置・撤去	60m当り
		排砂管(陸上受枠上)設置・撤去	60m当り
		フロータ管設置・撤去	60m当り
	排砂管設備	排砂管設備	1式当り
	排砂補助	排砂補助	1式当り
	排砂管保守	排砂管保守	1式当り

### 6-1 排砂管設備

#### 6-1-1 適用範囲

本項は、ポンプ浚渫船による浚渫土砂の排砂管による土捨工事、およびバージアンローダ船、空気圧送船による浚渫土砂等の土捨工事に適用する。

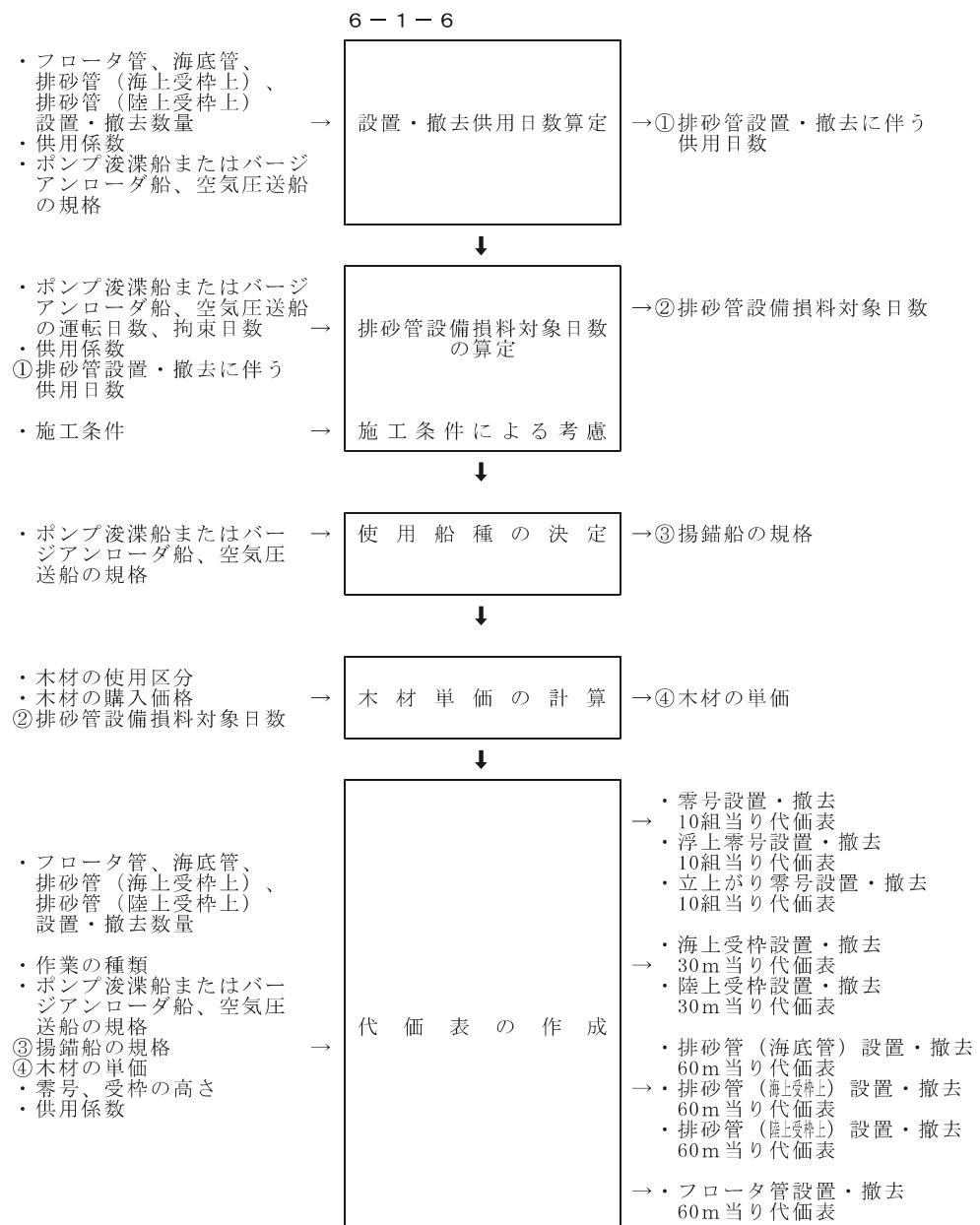
#### 6-1-2 施工フロー



注) 本項の歩掛は、 [ ] の部分である。

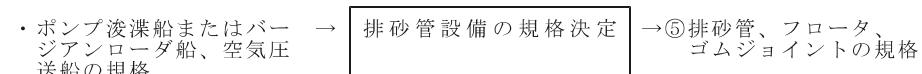
### 6-1-3 代価表作成手順

#### [排砂管設置・撤去の積算]



#### [排砂管設備の積算]

6-1-5

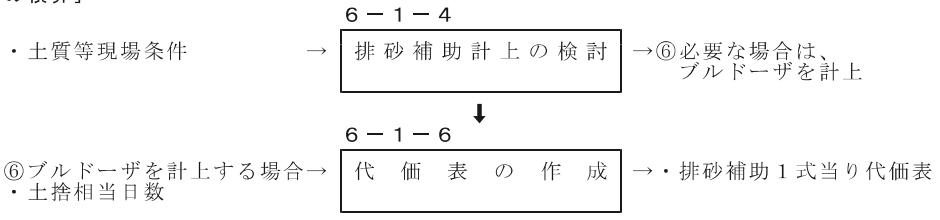


- ⑤排砂管、フロータ、  
ゴムジョイントの規格
- 排砂管、フロータ、  
ゴムジョイントの数量
- 浮上零号の設置数量
- 立上がり零号の設置数量
- ②排砂管設備損料対象日数

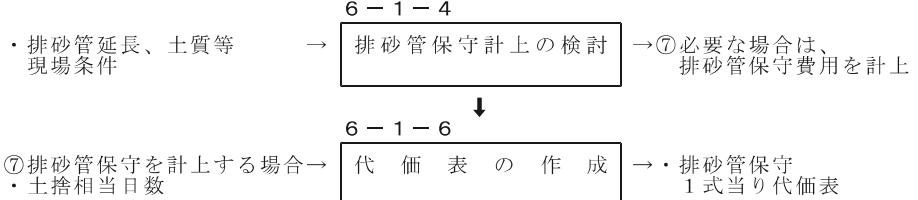
6-1-6



[排砂補助の積算]



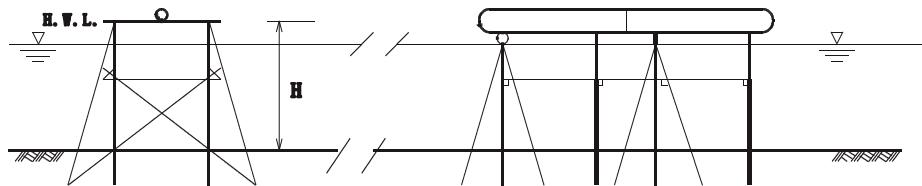
[排砂管保守の積算]



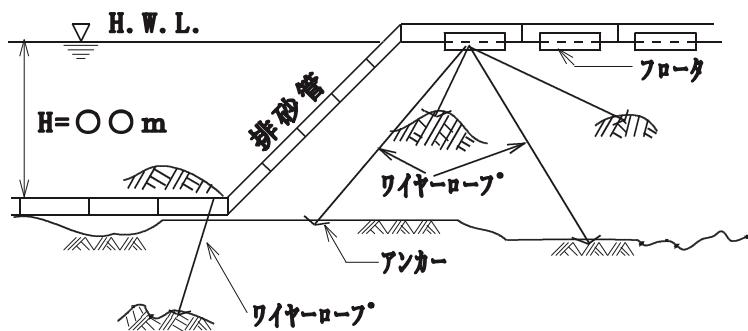
6-1-4 施工数量等

1) 排砂管設備の構造

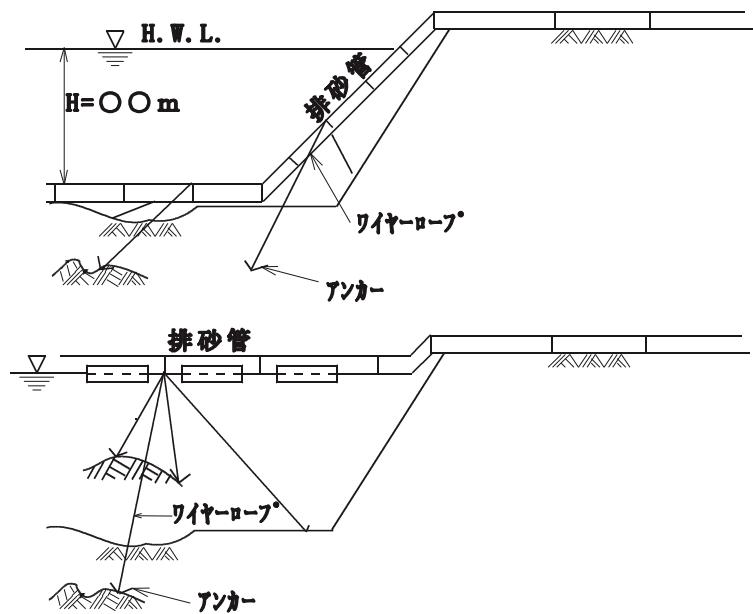
(1) 零号部の構造



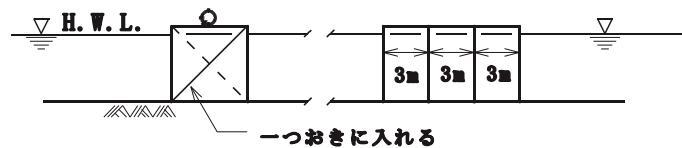
(2) 浮上零号部の構造



(3) 立上がり零号部の構造

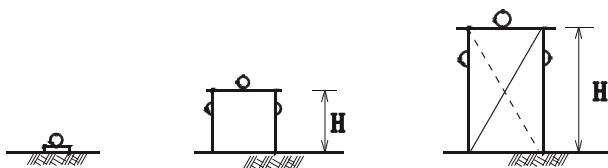


(4) 海上受枠部の構造



(5) 陸上受枠部の構造

$H = 0\text{m}$        $H = 2\text{m}$        $H = 4\text{m}$



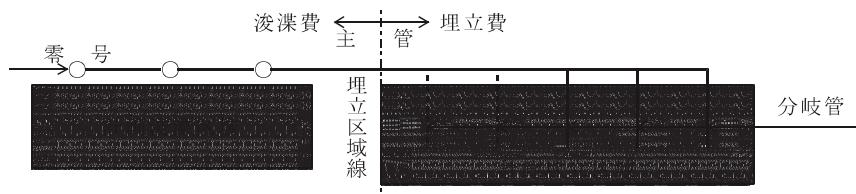
## 2) 排砂管等の数量

排砂管、受枠、フロータの延長は、配管図における排砂管の先端からポンプ浚渫船またはバージアンローダ船尾までの中心線とする。

### (1) 算出区分

①浚渫の発生土砂を埋立に利用する場合の排砂管・受枠は、埋立区域線を境界とし、浚渫・埋立の区分により算出する。

②埋立区域線は、埋立を実施する区域の外郭線とし、将来埋立を施工する区域は含まない。



## (2) 設置・撤去の数量

①排砂管（フロータ）の本数は、排砂管（フロータ）設置総延長を排砂管1本当りの単位長さ（6.0m）で除して算出する（1位止、切上げ）。

②ゴムジョイントの本数は、次式により算出する（1位止、切上げ）。

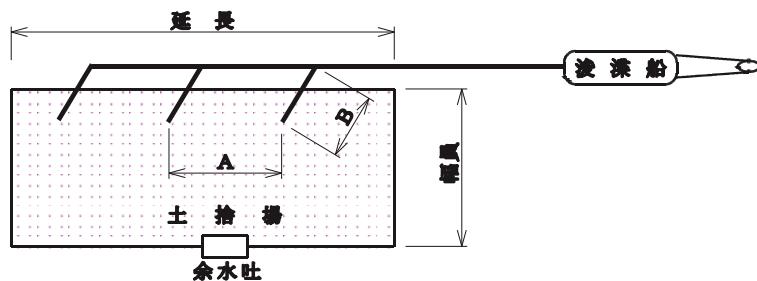
$$\text{ゴムジョイント本数} = \frac{\text{フロータ部延長 (m)}}{6\text{m}} + \frac{\text{海底管延長 (m)}}{20\text{m}} + 1$$

③ポンプ浚渫船のフロータ管は、「本節 6-1-5 排砂管設備の規格」に示す標準装備延長以上設置することを原則とする。

④受枠の組数は、海上可撓部のフロータ部および海底部を除く延長を水深、海底土質、上部荷重等により使用する支柱型式区分ごとに支柱間隔で除して算出する（1位止、切上げ）。

⑤土捨場における枝管設置の間隔は、土捨場の容積、浚渫船種、土質、土捨高の許容範囲等により異なるが、下表を標準とする。

ポンプ浚渫船の規格	区 分	土 質 区 分		摘 要
		粘性土	砂質土	
鋼 D 4,000PS型 ～8,000PS型	排送方向 (A) 土捨方向 (B)	300m 幅員の1/4	200m 幅員の1/3	



### 3) 排砂補助ブルドーザ所要日数

土質等現場条件により、排砂補助としてブルドーザ（11t級、運4H／就8H）を土捨相当日数計上することができる。

### 4) 排砂管保守

排砂管延長、土質等の現場条件により、排砂管設備、築堤などの見回り保守に必要な要員を計上することができる。

保守要員は、普通作業員2人1組2交代を標準とする。

## 6-1-5 排砂管設備の規格

ポンプ浚渫船の規格	排砂管 $\ell = 6.0\text{m}$	フロータ径と 排砂管標準装備延長	ゴムジョイント (フランジ形)	摘 要
鋼 D 1,350PS型	$\phi = 560\text{mm}$	$\phi = 1,100\text{mm} \times 270\text{m}$	$\ell = 1,300\text{mm}$	フロータ $\ell = 4.5\text{m}$
〃 2,250 〃	$\phi = 660\text{mm}$	$\phi = 1,300\text{mm} \times 360\text{m}$	$\ell = 1,500\text{mm}$	
〃 3,200 〃	$\phi = 710\text{mm}$	$\phi = 1,400\text{mm} \times 360\text{m}$	$\ell = 1,600\text{mm}$	
〃 4,000 〃	$\phi = 760\text{mm}$	$\phi = 1,500\text{mm} \times 420\text{m}$	$\ell = 1,700\text{mm}$	
〃 6,000 〃				
〃 8,000 〃				

バージアンローダー船の 規 格	排砂管 $\ell = 6.0\text{m}$	フロータ径	ゴムジョイント (フランジ形)	摘 要
鋼 D 420PS型	$\phi = 350\text{mm}$	$\phi = 700\text{mm}$	$\ell = 1,000\text{mm}$	フロータ $\ell = 4.5\text{m}$
〃 1,000 〃	$\phi = 560\text{mm}$	$\phi = 1,100\text{mm}$	$\ell = 1,300\text{mm}$	
〃 1,600 〃	$\phi = 610\text{mm}$	$\phi = 1,200\text{mm}$		
〃 2,000 〃				
〃 2,500 〃				

空気圧送船の規格	排砂管 $\ell = 6.0\text{m}$	フロータ径	ゴムジョイント (フランジ形)	摘要
鋼D 2,000PS型	$\phi = 400\text{mm}$	$\phi = 900\text{mm}$	$\ell = 1,000\text{mm}$	フロータ $\ell = 4.5\text{m}$
" 3,000 "	" 560 "	" 1,100 "	" 1,300 "	
" 6,000 "	" 660 "	" 1,300 "	" 1,500 "	

## 6-1-6 施工歩掛

### 1) 排砂管設備損料対象日数

(1) 排砂管設備損料対象日数は、下式により算出する。

$$\begin{aligned} \text{排砂管設備損料対象日数} &= \text{ポンプ浚渫船 (またはバージアンローダ船、空気圧送船)} \times \text{運転日数} \times \text{供用係数} \\ &\quad + \text{ポンプ浚渫船 (またはバージアンローダ船、空気圧送船)} \times \text{拘束日数} \\ &\quad + \text{排砂管設備設置・撤去日数} \end{aligned} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

排砂管設置・撤去日数は、排砂管同時搬入・同時搬出の考え方から、フロータ管、海底管、排砂管（海上受枠上）、排砂管（陸上受枠上）の各設置・撤去日数のなかの最大値を採用する。ただし、設置・撤去日数が30日を超える場合は、30日とする。

なお、排砂管の延長は、主排送経路の全延長（主排送経路が途中で変化する場合は最大延長）に分岐排送経路分の延長を加算した延長とする。

$$\textcircled{1} \text{ 浮上零号設置・撤去日数} = 1.06 \times \text{供用係数}$$

$$\textcircled{2} \text{ 立上がり零号設置・撤去日数} = 1.0 \times \text{供用係数}$$

$$\textcircled{3} \text{ 排砂管、フロータ設置・撤去日数} = \frac{L}{\ell} \times \text{供用係数}$$

区分	排砂管設置 撤去	$\ell$ (m/日)		
		ポンプ浚渫船		バージアンローダ船 空気圧送船
		鋼D 2,250~8,000PS型	鋼D 1,350PS型	
海底管		120m/日		
海上受枠上	66.7m/日	80m/日		
	109.1 "	120 "		
フロータ管設置・撤去		100m/日		

注) 零号上の排砂管は、海上受枠上として算定する。

### [排砂管設置・撤去日数の計算例]

下表の場合の排砂管設置・撤去日数は、20日とする。

排砂管の種類	設置・撤去日数
フロータ管	5日
海底管	15 "
排砂管（海上受枠上）	7 "
排砂管（陸上受枠上）	20 "

④対象延長は、排砂管（海底管、海上受枠上、陸上受枠上）、フロータ管の各延長とする。

⑤木材の使用期間は浚渫期間とし、設置・撤去期間は対象としない。

⑥排砂管設備の設置のみ、または撤去のみの日数は、上記で求まる日数に下表の代価補正係数を乗じて算出する。

作業の種類	設置のみ	撤去のみ
代価補正係数	0.6	0.4

(2) 施工条件により上記により難い場合は、実状把握のうえ別途考慮する。

## 2) 単価

### (1) 木材の単価

木材の単価は以下による。

$$\text{木材単価} = [\text{購入価格}] \times [\text{木材損料率}]$$

木材損料率は下表による。

区分	使用期間（使用1回当たり）			摘要
	3ヶ月まで	6ヶ月まで	12ヶ月まで	
笠木丸太	25%	30%	45%	
杭丸太	35〃	65〃	100〃	筋違い丸太を含む
足場丸太	30〃	40〃	55〃	

### (2) アンカー損料

浮上零号および立上がり零号に使用するアンカー（3t型）損料は、モンケン（3t型）損料とする。

## 3) 代価表

本項に示す代価表は、設置・撤去を同一工事で行う場合に適用する。なお、設置または撤去のみの場合は、材料は全額設置に計上し、残りの歩掛に下表の代価補正係数を乗じて代価表を作成する。（小数3位四捨五入）

作業の種類	排砂管設備設置	排砂管設備撤去
代価補正係数	0.6	0.4

### (1) 零号設置・撤去

#### ①零号設置・撤去 10組当たり

名称	形状寸法	単位	海底面からの零号の高さ（H）				摘要
			4m	6m	8m	10m	
笠木丸太	末口15cm×1.8m	m <sup>3</sup>		1.4			
杭丸太		〃	19.0	28.2	36.6	46.0	
揚錨船	鋼D t吊	日	12.5	12.9	13.3	13.7	就業8H
台船	鋼 200t積	〃	12.5	12.9	13.3	13.7	〃
引船	鋼D 250PS型	〃	12.5	12.9	13.3	13.7	運2H／就8H
型枠工		人	7.8	9.5	11.9	15.6	
普通作業員		〃	102.2	124.5	157.5	215.7	
雑材料							

注）揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

#### ②浮上零号設置・撤去 10組当たり

名称	形状寸法	単位	数量	摘要
揚錨船	鋼D t吊	日	10.6	就業8H
普通作業員		人	65	
雑材料				

注）揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

#### ③立上がり零号設置・撤去 10組当たり

名称	形状寸法	単位	数量	摘要
揚錨船	鋼D t吊	日	10	就業8H
普通作業員		人	30	
雑材料				

注）揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

(2) 受枠設置・撤去

①海上受枠設置・撤去 30m当り

名 称	形状寸法	単位	海底面からの受枠の高さ (H)				摘要
			4m	6m	8m	10m	
笠木丸太	末口15cm×1.8m	m <sup>3</sup>	0.4				
杭丸太		"	2.3	3.8	5.5	7.6	
筋違丸太		"	1.1	1.6	2.0	3.8	
足場丸太	末口10cm×7.0m	"	0.9				
揚 鐨 船	鋼D t 吊	日	1.8	2.1	2.6	3.6	就業8H
台 船	鋼 200t 積	"	1.8	2.1	2.6	3.6	"
引 船	鋼D 250PS型	"	1.8	2.1	2.6	3.6	運2H／就8H
型 枠 工		人	1.1	1.3	1.6	2.2	
普通作業員		"	14.5	17.0	21.0	29.0	
雜 材 料							

注) 揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

②陸上受枠設置・撤去 30m当り

名 称	形状寸法	単位	受枠の高さ (H)			摘要
			0m	2m	4m	
笠木丸太	末口15cm×1.8m	m <sup>3</sup>	0.4			
杭丸太		"	—	1.4	1.8	
筋違丸太		"	—	0.4	0.5	
足場丸太	末口10cm×7.0m	"	—	0.9		
ラフテレーンクレーン (油)	25t 吊	日	—	0.6	0.6	標準運転時間
トラック	8t 積	"	0.4	0.4	1.0	"
型 枠 工		人	0.1	0.4	0.6	
普通作業員		"	1.6	5.6	8.4	
雜 材 料						

注) 陸上用木材の単価は、「2) 単価、(1) 木材の単価」により算出し、その3割減とする。

(3) 排砂管設置・撤去

代価表中の船種・規格区分は以下による。

[1] ポンプ浚渫船鋼D2,250~8,000PS型の場合

[2] ポンプ浚渫船鋼D1,350PS型、およびバージアンローダ船、空気圧送船の場合

①排砂管(海底管)設置・撤去 60m当り

名 称	形状寸法	単位	船種・規格区分		摘要
			[1]	[2]	
揚 錨 船	鋼D t 吊	日	0.5		就業8H
台 船	鋼 200t 積	"	0.5		"
潜 水 土 船	D 270PS型 3~5t吊	"	0.5		"
引 船	鋼D 250PS型	"	0.5		運2H／就8H
引 船	鋼D 200PS型	"	0.5		"
ラフテレーンクレーン (油)	25t 吊	"	0.7	0.5	標準運転時間
空 気 圧 縮 機	5.0m <sup>3</sup> /min	"	0.5		
普 通 作 業 員		人	9.4	6.5	
雜 材 料					

注) 揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

②排砂管（海上受枠上）設置・撤去 60m当り

名 称	形状寸法	単位	船種・規格区分		摘 要
			[ 1 ]	[ 2 ]	
揚 鐨 船	鋼D t 吊	日	1.8	1.5	就業8H
台 船	鋼 200t 積	〃	1.8	1.5	〃
引 船	鋼D 250PS型	〃	1.8	1.5	運2H／就8H
普 通 作 業 員		人	11.2	9.4	
雜 材 料					

- 注) 1. 零号上の排砂管は、海上受枠上として算定する。  
 2. 揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

③排砂管（陸上受枠上）設置・撤去 60m当り

名 称	形状寸法	単位	船種・規格区分		摘 要
			[ 1 ]	[ 2 ]	
ラフテーンクレーン	(油) 25t 吊	日	1.1	1.0	標準運転時間
ト ラ ッ ク	8t 積	〃		0.4	〃
普 通 作 業 員		人	7.6	5.0	
雜 材 料					

④フロータ管設置・撤去 60m当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
揚 鐨 船	鋼D t 吊	日	0.6	就業8H
普 通 作 業 員		人	4	
雜 材 料				

- 注) 1. ポンプ浚渫船のフロータ管は、原則として標準装備延長以上設置する。  
 2. 揚錨船は、対象となるポンプ浚渫船またはバージアンローダ船、空気圧送船の船団構成に記載されている規格を適用する。

(4) 排砂管設備 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
フ ロ 一 タ	$\phi =$	本・日		損料
ゴムジョイント	$\ell =$	個・日		損料
排 砂 管	$\phi =$	本・日		損料
ワイヤーロープ	$\phi = 26mm, \ell = 100m$	〃		損料、4本/個所(浮上零号)
〃	$\phi = 26mm, \ell = 50m$	〃		損料、2本/個所(〃)
〃	〃	〃		損料、4本/個所(立上がり零号)
アンカー	3t型	個・日		損料、6個/個所(浮上零号)
〃	〃	〃		損料、4個/個所(立上がり零号)
雜 材 料				

- 注) 1. 排砂管設備の数量=本数(個数) × 排砂管設備損料対象日数  
 2. 浮上零号、立上がり零号に使用するワイヤーロープの供用日当り損料は以下による。  
 供用日当り損料=[購入価格-(購入価格×0.05)] × 1/170  
 3. ワイヤーロープおよびアンカーの数量は、浮上零号、立上がり零号1箇所当り使用数量に浮上零号、立上がり零号の設置箇所数および排砂管設備損料対象日数を掛けて算出する。

(5) 排砂補助 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
ブルドーザ	排出ガス対策型 11t級	日		運4H／就8H
雜 材 料				

(6) 排砂管保守 1日当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人	4	2ワッヂ
雜 材 料				

## 7. 土運船運搬工

土運船運搬工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

種別(レベル3)	細別(レベル4)	積算要素(レベル6)		
土運船運搬工	土運船運搬	土運船運搬	土運船運搬	1日( m <sup>3</sup> ) 当り
			土運船拘束	1式当り

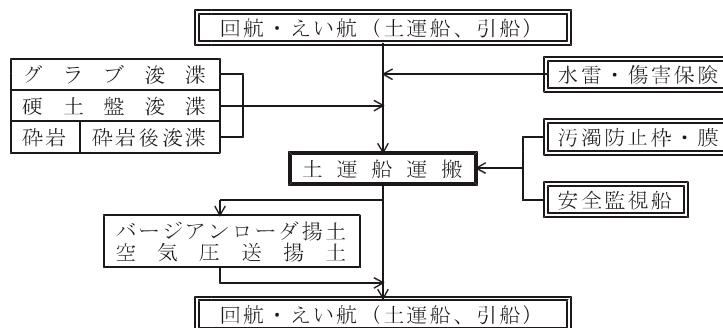
7-1 土運船運搬

### 7 - 1 - 1 適用範囲

本項は、浚渫土砂の土運船による土捨工事に適用する。

### 7-1-2 グラブ浚渫土運搬

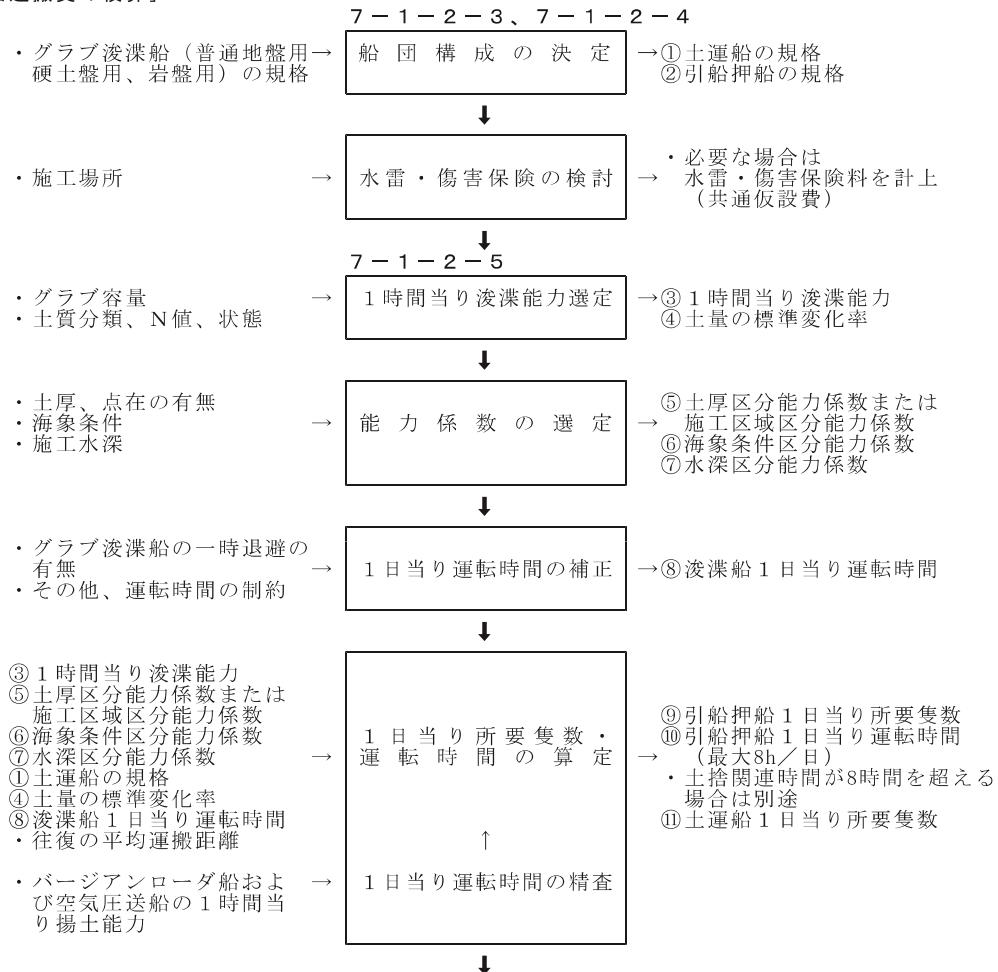
7-1-2-1 施工フロ-



注) 本項の歩掛は、  の部分である。

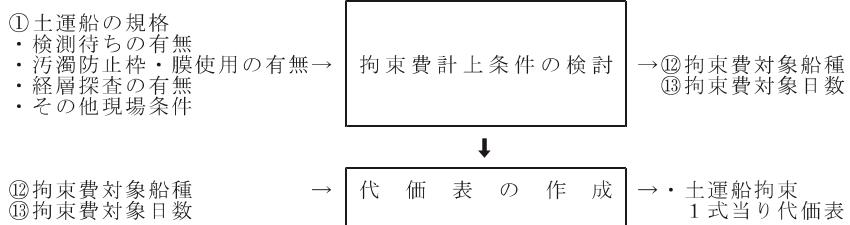
## 7-1-2-2 代価表作成手順

### [土運船運搬費の積算]



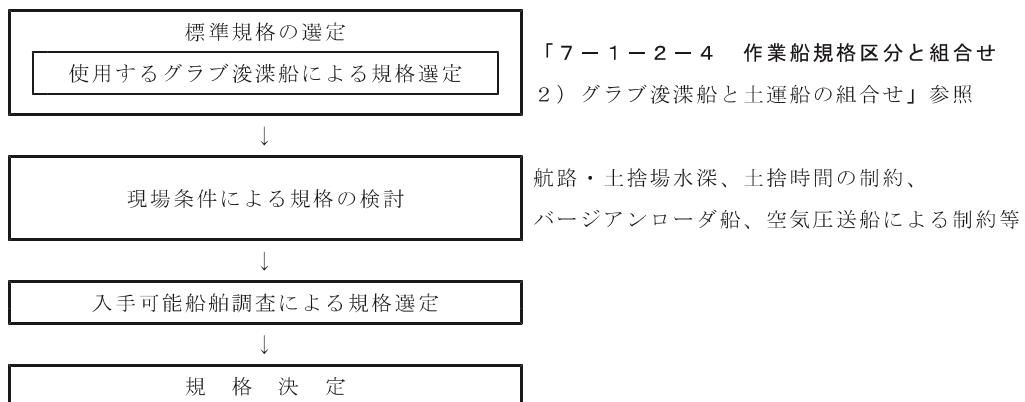


[拘束費の積算]



7-1-2-3 土運船の規格選定

1) 規格選定フロー



#### 7-1-2-4 作業船の規格区分と組合せ

##### 1) 土運船の規格区分

土運船規格区分	土運船の積載量範囲	能力算定用基準積載容量	摘要
鋼 300m <sup>3</sup> 積	160 < ≦ 450m <sup>3</sup>	300m <sup>3</sup>	
〃 650 〃	450 < ≦ 900 〃	650 〃	
〃 1,300 〃	900 < ≦ 1,800 〃	1,300 〃	

注) 土運船(押航)は、鋼650m<sup>3</sup>積、鋼1300m<sup>3</sup>積のみである。

##### 2) グラブ浚渫船と土運船の組合せ

船種・規格	土運船規格		
	曳航	押航	
グラブ浚渫船 (普通地盤用)	鋼D 2.5m <sup>3</sup>	鋼 300m <sup>3</sup> 積	—
	〃 5 〃	〃 650 〃	鋼 650m <sup>3</sup> 積
	〃 9 〃	〃 650 〃	〃 650 〃
	〃 15 〃	〃 1,300 〃	〃 1,300 〃
	〃 23 〃	〃 1,300 〃	〃 1,300 〃
	〃 30 〃	〃 1,300 〃	〃 1,300 〃
グラブ浚渫船 (硬土盤用) (岩盤用)	フライ級 鋼D 3.5m <sup>3</sup>	鋼 650m <sup>3</sup> 積	鋼 650m <sup>3</sup> 積
	ライト級 〃 5.5 〃	〃 650 〃	〃 650 〃
	ヘビ一級 〃 7.5 〃	〃 1,300 〃	〃 1,300 〃
	スーパー・ヘビ一級 〃 11.5 〃	〃 1,300 〃	〃 1,300 〃

注) スーパー・ヘビ一級は、硬土盤用のみである。

##### 3) 土運船と引船押船の組合せ

土運船(曳航) 規格区分	引船規格	土運船(押航) 規格区分	押船規格
鋼 300m <sup>3</sup> 積	鋼D 500PS型	鋼 650m <sup>3</sup> 積	鋼D 1,300PS型
〃 650 〃	〃 1,000 〃	〃 1,300 〃	〃 2,000 〃
〃 1,300 〃	〃 1,500 〃		

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船押船規格を別途考慮することができる。

#### 7-1-2-5 施工歩掛

##### 1) 引船押船および土運船の1日当り所要隻数・運転時間

引船押船および土運船の1日当り所要隻数・運転時間の算定は、「(1)土運船による直接投入(底開式)の場合」または「(2)土運船運搬後、揚土船にて土捨する場合」による。

ただし、グラブ浚渫船の1時間当り浚渫量が異なる複数の土砂を浚渫する場合(土質・N値区分の違い、水深区分の違い等)、1日当り所要土運船隻数および引船押船隻数、運転時間は、複数の土砂を合成(平均)した1時間当り浚渫量に対して決定する。その場合、(1)または(2)の式の  $q_{o_i}/f$ 、 $q_{z_i}/f$  の代わりに以下の数値を代入する。

なお、グラブ浚渫船の運転時間を補正している場合は、別途考慮する。

$$\frac{q_{o_i}}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_{i_1}}{\frac{q_{o_i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$$\frac{q_{z_i}}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_{i_1}}{\frac{q_{z_i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_{o_i}$  : 当該土質のグラブ浚渫船1時間当り浚渫量(m<sup>3</sup>/h)

$q_{z_i}$  : 当該土質のバージアンローダ船または空気圧送船1時間当り揚土量(m<sup>3</sup>/h)

$f_i$  : 当該土質の標準変化率

$V$  : 全浚渫量(m<sup>3</sup>)

$V_{i_1}$  : 当該土質の浚渫量(m<sup>3</sup>)

下記の算定式の適用は、原則として引船押船1日当り運転時間が8時間以下の場合とし、土運船による運搬距離が長く、土捨関連時間が8時間を超える場合には、別途決定する(「5)土運船による遠距離土捨について」参照)。

(1) 土運船による直接投入（底開式）の場合

$$= \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B} \quad (\text{小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻})$$

$$= \frac{q_o}{f} \times \left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T}{B} \quad (\text{小数 3 位四捨五入})$$

$$= \frac{q_o}{f} \times \frac{1}{5} \times \frac{2 \times d}{v} \times \frac{T}{B} \quad (\text{小数 1 位切上げ、偶数止め。最大 } 8h/\text{日})$$

$$\text{土運船 1 日当り所要隻数 (隻/日)} = \text{引船押船 1 日当り所要隻数} + 1$$

$q_o$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_o = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad (\text{小数 2 位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数（普通地盤用）

または施工区域区分能力係数（硬土盤用、岩盤用）

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$B$  : 土運船の公称泥艶容量 ( $m^3$ )

$f$  : 標準変化率

$T$  : グラブ浚渫船 1 日当り運転時間 ( $h/\text{日}$ 、標準は  $8h/\text{日}$ )

$d$  : 往復平均えい航距離 ( $km$ )

$v$  : 往復平均えい航速度 (引船  $7.4km/h$  押船  $11.0km/h$ )

(2) 土運船運搬後、揚土船にて土捨する場合

① 1 日当り運搬量は 1 日当り浚渫量とする。ただし、複数の浚渫船による浚渫土砂を揚土する場合は、揚土船の揚土能力、運転時間等から決定する。

② 引船押船および土運船の 1 日当り所要隻数・運転時間の算定は次式による。なお、引船押船 1 隻 1 日当り運転時間が  $8h/\text{日}$  を超える場合は、引船押船 1 日当り所要隻数に 1 隻追加する。

$$= \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8} \quad (\text{小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻})$$

$$= \frac{q_o}{f} \times \left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T}{B \times 0.8} \quad (\text{小数 3 位四捨五入})$$

$$= \frac{q_o}{f} \times \frac{1}{4} \times \frac{2 \times d}{v} \times \frac{T}{B \times 0.8} \quad (\text{小数 1 位切上げ、偶数止め。最大 } 8h/\text{日})$$

$$\text{土運船 1 日当り所要隻数 (隻/日)}$$

$$= \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8} + \frac{q_2}{f} + 1 \quad (\text{小数 1 位切上げ})$$

$d$  : 往復平均えい航距離 ( $km$ )

$v$  : 往復平均えい航速度 (引船  $7.4km/h$  押船  $11.0km/h$ )

$B$  : 土運船の公称泥艶容量 ( $m^3$ )

$f$  : グラブ浚渫土量の標準変化率

$q_o$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_o = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad (\text{小数 2 位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$q_2$  : 揚土船 1 時間当り揚土土量 ( $m^3/h$ )

$$q_2 = q_1 \times E_4 \quad (\text{小数 2 位四捨五入})$$

$q_1$  : 揚土船 1 時間当り揚土能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

「本節 8-1 バージアンローダ揚土 8-1-6 施工歩掛、1) 作業能力」および

「本節 8-2 空気圧送揚土、8-2-6 施工歩掛、1) 作業能力」参照

$T$  : グラブ浚渫船 1 日当り運転時間 ( $h/\text{日}$ 、標準は  $8h/\text{日}$ )

③ グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量に対してバージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土土量が下回る場合は、②式の  $q_o/f$ 、 $q_2/f$  を入れ替えて算定する。

2) 1時間当たり浚渫能力と土量の標準変化率

(1) グラブ浚渫船（普通地盤用）1時間当たり浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）と土量の標準変化率

「本節 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛、1）、(2) 1時間当たり浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）と土量の標準変化率」を適用する。

(2) グラブ浚渫船（硬土盤用）1時間当たり浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）と土量の標準変化率

「本節 4. 硬土盤浚渫工、4-1-6 施工歩掛、1）、(2) 1時間当たり浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）と土量の標準変化率」を適用する。

(3) グラブ浚渫船（岩盤用）1時間当たり砕岩後浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）と土量の標準変化率

「本節 5. 岩盤浚渫工、5-1-6 施工歩掛け、1）、(2)、② 1時間当たり砕岩後浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）と土量の標準変化率」を適用する。

3) 能力係数等

「本節 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛け、1）、(3) 能力係数等」、「同 4. 硬土盤浚渫工、4-1-6 施工歩掛け、1）、(3) 能力係数等」、「同 5. 岩盤浚渫工、5-1-6 施工歩掛け、1）、(2)、③ 能力係数等」を適用する。

4) 土運船 1日当たり運搬量

グラブ浚渫船の1時間当たり浚渫量が異なる複数の土砂を浚渫する場合（土質・N値区分の違い、水深区分の違い等）の1日当たり土運船運搬量は、複数の土砂を合成（平均）した1時間当たり浚渫量に対して決定する。

$$N = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{q_{0i}} \right)} \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

N : 土運船 1日当たり運搬量 (m<sup>3</sup>/日)

5) 土運船による遠距離土捨について

(1) 適用範囲

土運船による運搬距離が長く、土捨関連時間が8時間を超える場合に適用する。なお、引船押船および土運船の就業時間が22時間または、運転時間が16時間を超える場合は、別途考慮する。

(2) 能力算定

① 土運船による直接投入（底開式）の場合

(a) 1日当たり引船押船および土運船所要隻数

$$\text{1日当たり引船押船および土運船所要隻数 (隻/日)} = \frac{\text{1日当たり浚渫量 (m}^3/\text{日)}}{\text{土運船積載容量 (m}^3)} = \frac{Q}{B \times f} \quad (\text{小数2位切上げ})$$

(b) 引船押船および土運船の就業時間

引船押船および土運船の就業時間 = 積込時間 + 土捨関連時間 + 2h (小数1位切上げ)

$$\text{積込時間} = \frac{B}{q_0} \quad \text{土捨関連時間} = \text{土捨所要時間} = \left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right)$$

B : 土運船の公称泥艶容量 (m<sup>3</sup>)

q<sub>0</sub> : グラブ浚渫船 1時間当たり浚渫量 (m<sup>3</sup>/h)

f : 標準変化率

d : 往復平均えい航距離 (km)

v : 往復平均えい航速度 (引船7.4km/h 押船11.0km/h)

(c) 引船押船の運転時間

引船押船の運転時間 = 土捨所要時間 (小数1位切上げ)

② 土運船運搬後、揚土船にて土捨する場合

(a) 引船押船および土運船の1日当たり所要隻数・就業時間・運転時間の算定は次式による。

$$\text{1日当たり引船押船所要隻数 (隻/日)} = \frac{\text{1日当たり浚渫量 (m}^3/\text{日})}{\text{土運船積載容量 (m}^3)} = \frac{Q}{B \times 0.8 \times f} \quad (\text{小数2位切上げ})$$

$$\text{1日当たり土運船所要隻数 (隻/日)} = \left\{ \frac{q_0}{f} \times \frac{T}{B \times 0.8} \right\} \times k \quad (\{ \} \text{は小数3位切捨て、全体は小数1位切上げ})$$

$$k : \text{土運船隻数補正係数} = \frac{\text{土運船1隻当たり運転時間}}{9} \quad (\text{小数3位切り捨て})$$

土運船 1隻当たり運転時間 = 積込時間 + 土捨所要時間 + 揚土時間 (小数1位切上げ)

$$\text{土運船の就業時間} = \text{土運船1隻当たり運転時間} + 2\text{h} \quad (\text{小数1位切上げ})$$

$$\text{引船押船の就業時間} = \text{土捨所要時間} + \frac{\text{揚土時間}-1}{2} + 2$$

(小数1位切り上げ、揚土時間は最小1hとする。最小は10h／日)

$$\text{積込時間} = \frac{B \times 0.8}{\frac{q_0}{f}} \quad \text{揚土時間} = \frac{B \times 0.8}{\frac{q_2}{f}}$$

$$\text{土捨所要時間} = \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v}$$

$$\text{土捨関連時間} = \text{土捨所要時間} + \text{揚土時間}$$

B : 土運船の公称泥艶容量 ( $\text{m}^3$ )  
 $q_0$  : グラブ浚渫船 1 時間当たり浚渫量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )  
 $q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当たり揚土土量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )  
f : 標準変化率  
d : 往復平均えい航距離 (km)  
v : 往復平均えい航速度 (引船7.4km/h 押船11.0km/h)  
T : グラブ浚渫船1日当たり運転時間 (h/日、標準は8h/日)

$$\text{引船押船の運転時間} = \text{土捨所要時間} \quad (\text{小数1位切上げ})$$

### (3) 労務費

- ①時間数に応じ、超勤および2交代方式（就業時間が16時間を超える場合）を原則とする。
- ②時間外勤務手当て、深夜手当ては1日当たり所要隻数の延べ対象時間を所要隻数で除して1隻当たりの時間外手当てを算出する。

### (4) 土運船積載容量および隻数

土運船の積載容量および隻数は、現場条件により考慮できる。

### 6 ) 拘束費

グラブ浚渫工のグラブ浚渫船（普通地盤用）鋼D 2.5m<sup>3</sup>については、工事完了後に検測待ちが必要であり、グラブ浚渫船団数に係わらず、土運船（1隻）・引船押船（1隻）の拘束費（供用損料、労務費）を計上する。  
その他、経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる船団に付属する土運船・引船押船すべての隻数の拘束費を計上する。

土運船・引船押船の拘束費計上日数

区分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘要	要
完了後	1.0日	検測待ち	土運船 1隻、引船押船 1隻	
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象船団すべての隻数	

### 7 ) 代価表

#### (1) 土運船運搬 1日 ( $\text{m}^3$ ) 当り

名称	形状寸法	単位	数量	摘要	要
土運船	鋼 $\text{m}^3$ 積	日		就業10H	
引船または押船	鋼D PS型	〃		運：作業能力／就10H	
雑材料					

- 注) 1. グラブ浚渫船の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、土運船、引船押船の就業時間を補正する。  
2. 遠距離土捨の場合の運転時間、就業時間は、「5) 土運船による遠距離土捨について」による。

#### (2) 土運船拘束 1式当たり

名称	形状寸法	単位	数量	摘要	要
土運船	鋼 $\text{m}^3$ 積	日		供用	
引船または押船	鋼D PS型	〃		供用	

- 注) 土運船、引船押船の拘束日数は、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

## 8. 揚土土捨工

揚土土捨工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

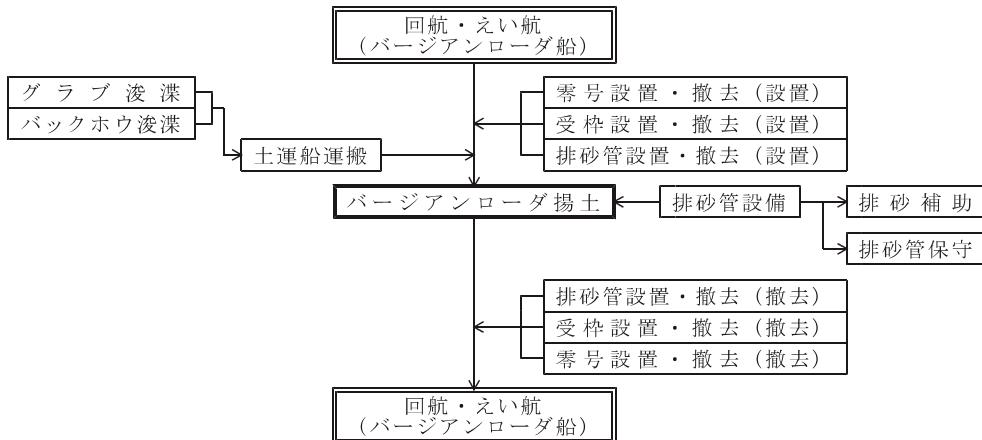
種別(レベル3)	細別(レベル4)	積算要素(レベル6)		
揚土土捨工	バージアンローダ揚土	バージアンローダ揚土	バージアンローダ揚土	1日( m <sup>3</sup> ) 当り
			バージアンローダ船拘束	1式当り
空気圧送揚土	空気圧送揚土	空気圧送揚土	空気圧送揚土	1日( m <sup>3</sup> ) 当り
			空気圧送船拘束	1式当り

### 8-1 バージアンローダ揚土

#### 8-1-1 適用範囲

本項は、浚渫土砂のバージアンローダ船による土捨工事に適用する。

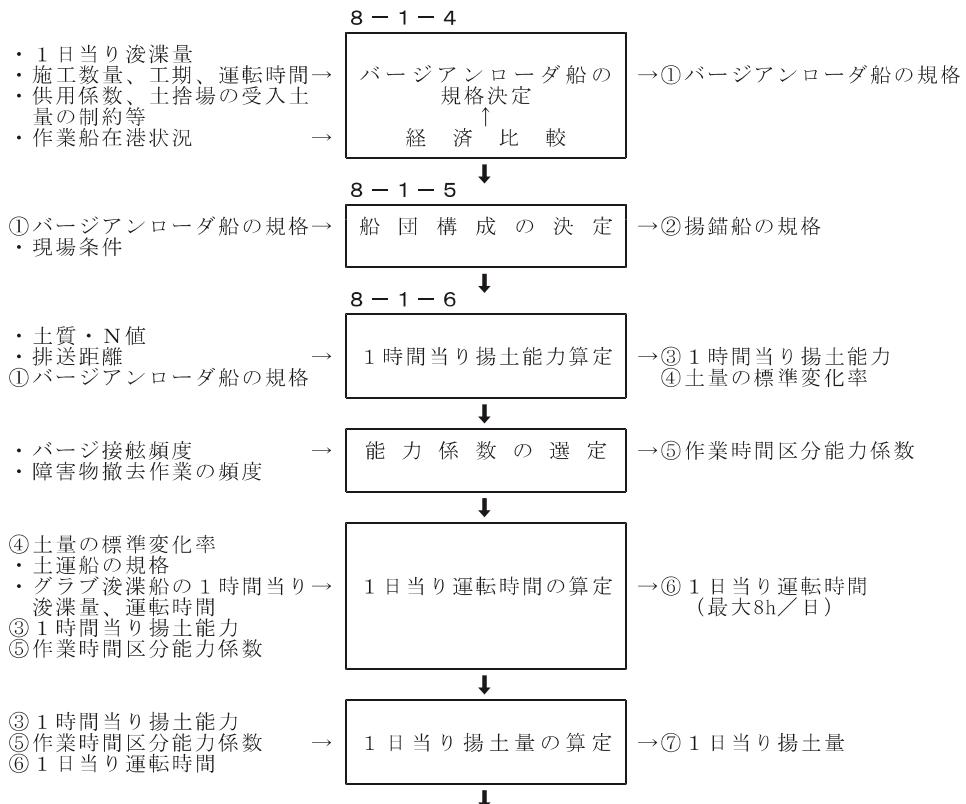
#### 8-1-2 施工フロー

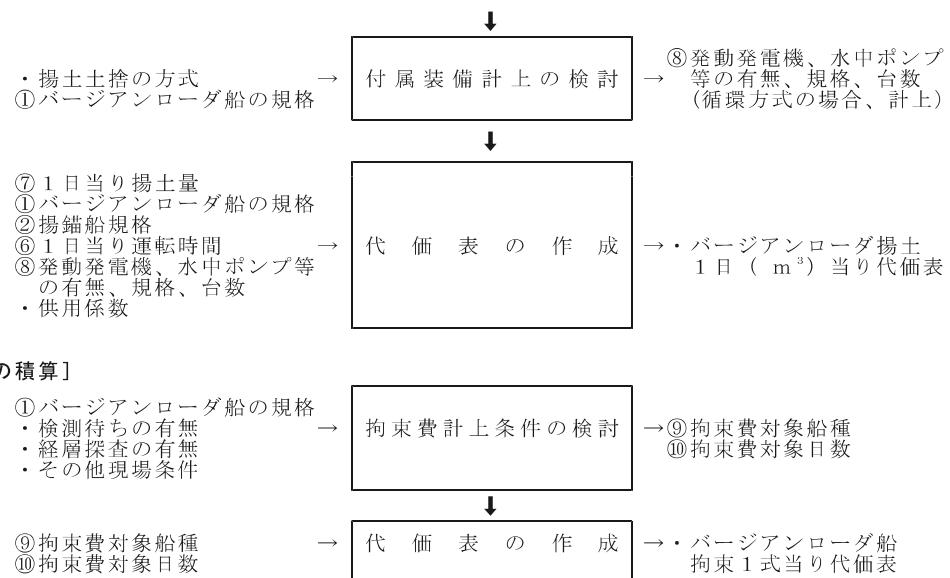


注) 本項の歩掛は、 [ ] の部分である。

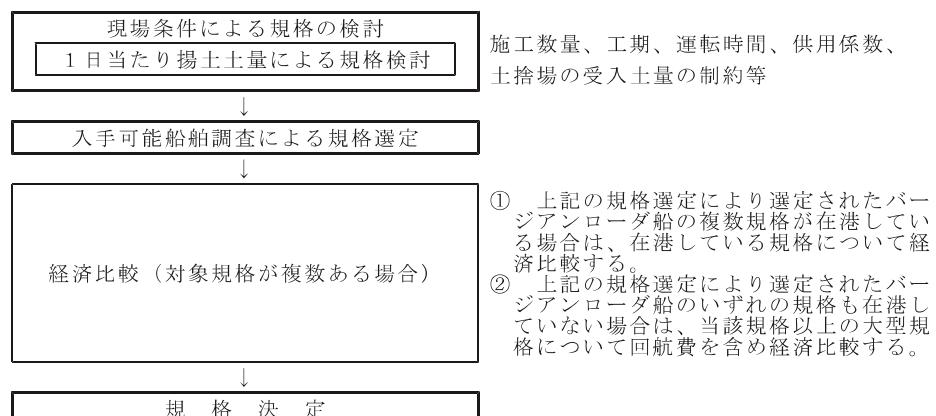
#### 8-1-3 代価表作成手順

##### [揚土土捨費の積算]





#### 8-1-4 バージアンローダ船の規格選定



#### 8-1-5 船団構成と付属装備品

##### 1) 船団構成

標準的な船団構成	現場条件による追加船団	摘要
バージアンローダ船	揚錨船	
鋼D 420PS型	鋼D 5t 吊	
〃 1,000 〃	〃 10 〃	
〃 1,600 〃		
〃 2,000 〃	〃 15 〃	
〃 2,500 〃		

注) 1. グラブ浚渫船規格に対するバージアンローダ船の規格は、1日当たり浚渫量に適した規格とする。

2. 扬錨船は、バージアンローダ船の退避が頻繁に生じる場合等、現場条件により計上することができる。

2) 付属装備組合せ（循環方式の場合）

名 称		バージアンローダ船の規格					摘要	
		鋼D 420PS型 309kW	鋼D1, 000PS型 736kW	鋼D1, 600PS型 1, 177kW	鋼D2, 000PS型 1, 471kW	鋼D2, 500PS型 1, 839kW		
発 動 機	規格	100kVA	150kVA	200kVA	250kVA	300kVA		
発 電 機	台数			1				
キャブ・タイヤ ケーブル	規格	低圧2種 3芯、600V 8mm <sup>2</sup>		低圧2種、3芯、600V、22mm <sup>2</sup>				
	延長			現場条件により必要延長を計上する。				
水 中 ボンプ	規格	口径200mm 揚程10m 機関出力11kW		口径250mm、揚程10m、機関出力22kW				
	台数	5	5	7	8	11		

### 8-1-6 施工歩掛

#### 1) 作業能力

##### (1) 1日当り揚土量

バージアンローダ船の1日当り揚土量は、1日当り浚渫土量とする。ただし、複数の浚渫船から浚渫土砂が運搬されてくる場合は、バージアンローダ船の揚土能力、運転時間を考慮して決定する。

注) 入手可能船舶調査による規格選定において、対象のバージアンローダ船1時間当り揚土能力が、グラブ浚渫船1時間当り浚渫量を下回る場合は、以下による。

①標準稼働（1日当り運転時間8h／日）の場合は、バージアンローダ船揚土能力に適したグラブ浚渫船の1日当り浚渫運転時間を算定し、1日当り揚土量（1日当り浚渫土量）を決定する。

②標準稼働以外の場合は、バージアンローダ船の揚土能力、運転時間を考慮して1日当り揚土量（1日当り浚渫土量）を決定する。

##### (2) 1時間当り揚土能力

$$q_1 = \frac{q' \times D}{736} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

q<sub>1</sub> : バージアンローダ船1時間当り揚土能力 (m<sup>3</sup>/h)

q' : バージアンローダ船換算736kWの1時間当り揚土能力 (m<sup>3</sup>/h · 736kW)

D : バージアンローダ船ポンプ用機関出力 (kW)

##### (3) バージアンローダ船換算736kWの1時間当り揚土能力 (q'、m<sup>3</sup>/h · 736kW)

土 質	標準変化率 f	排送距離別揚土能力 (m <sup>3</sup> /h · 736kW)							
		100m	200m	300m	400m	500m	600m	800m	1, 000m
粘土質	10未満	0.95	347	347	347	347	347	347	347
土 砂	10~30〃	0.90	312	312	312	312	312	312	312
砂 質	10〃	0.90	273	262	252	241	231	220	199
土 砂	10~30〃	0.85	257	247	238	228	218	208	188

注) 1. 土質は、グラブ浚渫における現地盤の状態を示す。

2. 上表に示す排送距離間の揚土能力は、比例配分により算出する。

3. 排送距離が1,000mを超える場合の能力は、別途考慮する。

##### (4) 1日当り揚土時間

1日当り揚土時間は、次式により算定する。なお、バージアンローダ船の1時間当り揚土量が異なる複数の土砂を揚土する場合（土質・N値区分の違い等）、1日当り揚土時間は、複数の土砂を合成（平均）した1時間当り揚土量に対して決定する。その場合、次式の  $q_1/f$ 、 $q_2/f$  の代わりに以下の数値を代入する。

ただし、グラブ浚渫船1時間当り浚渫量に対してバージアンローダ船1時間当り揚土土量が下回る場合は、次式の  $q_1/f$ 、 $q_2/f$  を入れ替えて算定する。

なお、グラブ浚渫船の運転時間を補正している場合は、別途考慮する。

$$\frac{q_1}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{\frac{q_{1,i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$$\frac{q_2}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{\frac{q_{2i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_{0i}$  : 当該土質のグラブ浚渫船 1 時間当たり浚渫量 ( $m^3/h$ )

$q_{2i}$  : 当該土質のバージアンローダ船 1 時間当たり揚土量 ( $m^3/h$ )

$f_i$  : 当該土質の標準変化率

$V$  : 全浚渫量 ( $m^3$ )

$V_i$  : 当該土質の浚渫量 ( $m^3$ )

$$1 \text{ 日当たり揚土時間 (h/日)} = \frac{B \times 0.8 \times f}{q_2} \times \frac{T}{\frac{B \times 0.8 \times f}{q_0}}$$

$$= \frac{\frac{q_0}{f}}{\frac{q_2}{f}} \times T \quad (\text{小数1位切上げ、整数止め。最大8h/日})$$

$f$  : グラブ浚渫土砂の標準変化率

$B$  : 土運船の公称泥艤容量 ( $m^3$ )

$q_0$  : グラブ浚渫船 1 時間当たり浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_0 = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船 (普通地盤用) 1 時間当たり浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

「本節 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛、1) 作業能力」参照

$q_2$  : バージアンローダ船 1 時間当たり揚土能力 ( $m^3/h$ )

$$q_2 = q_1 \times E_4 \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_1$  : バージアンローダ船 1 時間当たり作業能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船 (普通地盤用) 1 日当たり運転時間 (h/日、標準は8h/日)

##### (5) 能力係数等

能力係数		良 好	普 通	悪 い	摘 要
E <sub>4</sub>	作業時間区分	0.90	0.85	0.75	

作業時間区分の補足表

作業時間区分	作業時間区分の適用明細
良 好	バージ離接舷頻度が少なく、障害物除去作業がない場合。
普 通	標準的な条件の場合。
悪 い	バージ離接舷頻度が頻繁な場合。障害物除去作業が多い場合。

##### (6) 拘束費

バージアンローダ船については、工事着手前に試験が必要であり、バージアンローダ船・揚錨船の拘束費（供用損料、労務費）を計上する。

また、浚渫船の浚渫完了後の検測待ちに関連して必要と認められる場合は、同様に拘束費を計上する。

ただし、一工事でバージアンローダ船を複数隻使用する場合は、着手前については全隻数を、完了後については1隻のみを計上する。なお、一工事で使用するバージアンローダ船の規格が異なる場合は、完了後の1隻は大型規格船の拘束費を計上する。

その他、浚渫に伴う経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる隻数の拘束費を計上する。

バージアンローダ船団の拘束費計上目数

区 分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘 要
着手前	0.5日	フロータ接続、送水試験	全隻数
完了後	1.0日	検測待ち	必要な場合のみ 複数船団の場合は大型の1船団
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる隻数

2) 代価表

(1) バージアンローダ揚土 1日 ( m<sup>3</sup>) 当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
バージアンローダ船	鋼D PS型	日	1	運 H／就10H
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃		就業8H
発 動 発 電 機	排出ガス対策型kVA	〃		運 H
水 中 ポ ン プ	口径 mm、揚程 m	〃		
雜 材 料		%	0.6	キャフ タイヤケーブル損耗含む

- 注) 1. バージアンローダ船の最大運転時間は、8時間である。  
 2. 揚錨船は、現場条件により計上することができる。ただし、船員は計上しない。  
 3. 発動発電機、水中ポンプは、循環方式による揚土土捨の場合に計上し、循環方式によらない場合の雑材料率は0.5%とする。

(2) バージアンローダ船拘束 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
バージアンローダ船	鋼D PS型	日		供用
揚 鐨 船	鋼D t 吊	〃		供用

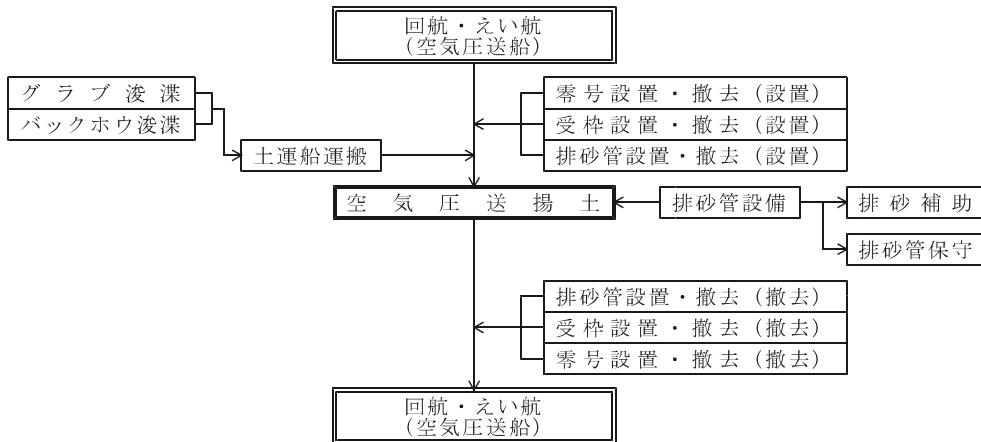
- 注) 1. バージアンローダ船、揚錨船の拘束日数は、フロータ接続、送水試験、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。  
 2. 揚錨船は、現場条件により計上している場合に計上する。ただし、船員は計上しない。

## 8-2 空気圧送揚土

### 8-2-1 適用範囲

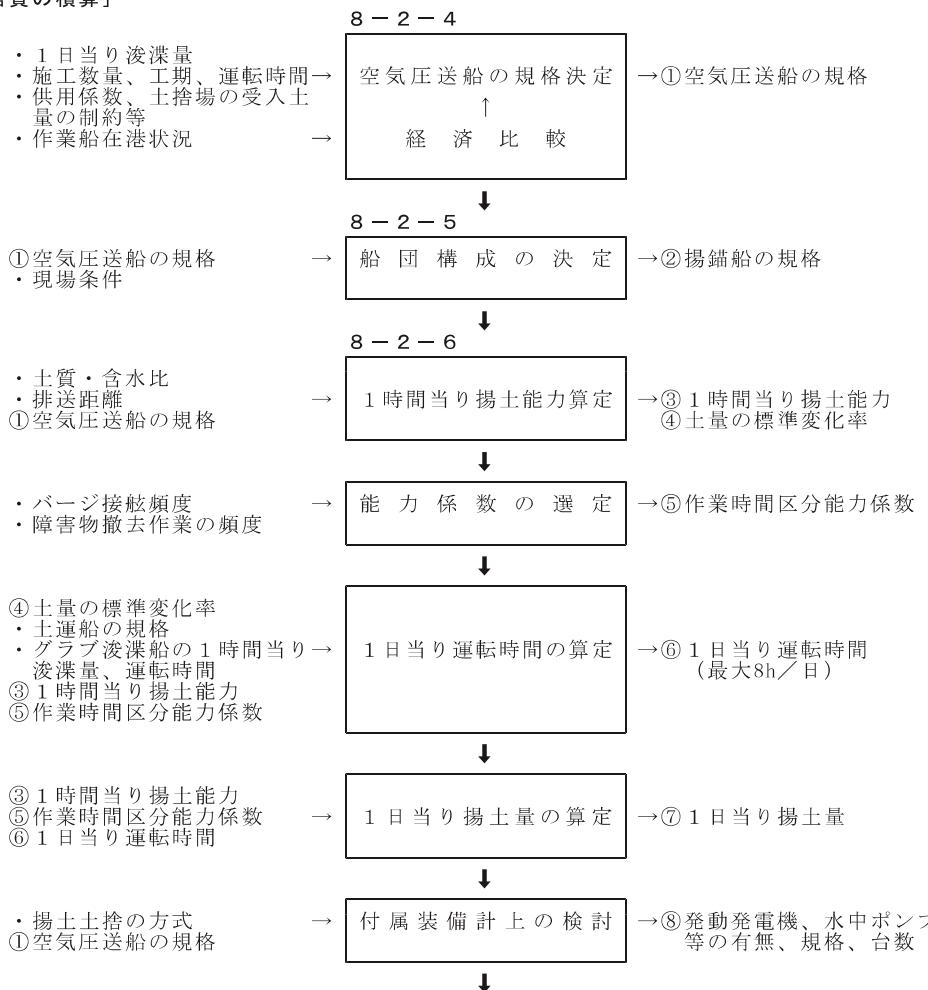
本項は、浚渫土砂の空気圧送船による土捨工事に適用する。

### 8-2-2 施工フロー



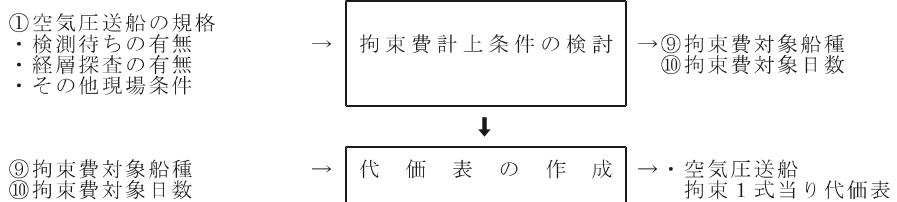
### 8-2-3 代価表作成手順

#### [揚土土捨費の積算]

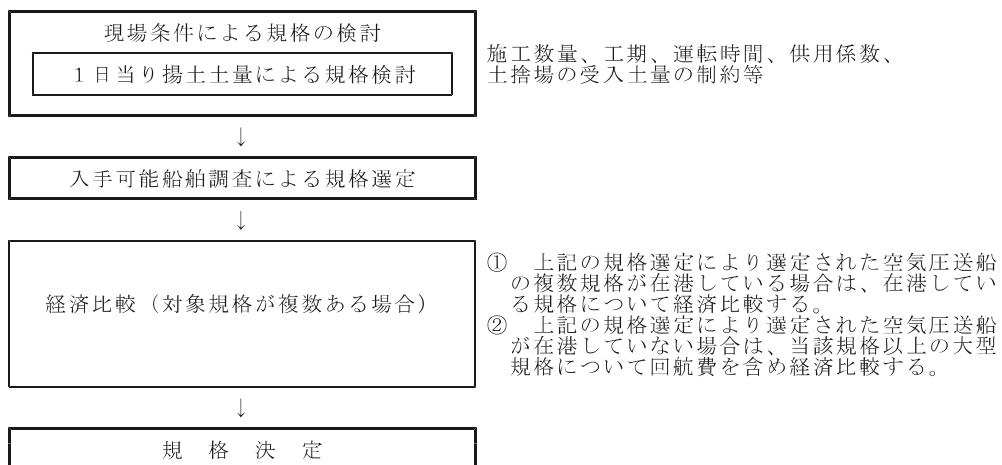




#### [拘束費の積算]



#### 8-2-4 空気圧送船の規格選定



#### 8-2-5 船団構成

##### 1) 主作業船の規格区分

空気圧送船の規格呼称区分	圧送用空気圧縮機の規格範囲	公称揚土能力( $m^3/h$ )	摘要
鋼D 2,000PS型	1,400PS型 < $\leq$ 2,200PS型	300	
〃 3,000 〃	2,200PS型 < $\leq$ 3,200PS型	600	
〃 6,000 〃	4,000PS型 < $\leq$ 8,000PS型	800	

##### 2) 標準的な船団構成

空気圧送船の規格区分	揚錨船	摘要
鋼D 2,000PS型	鋼D 15 t 吊	
〃 3,000 〃	〃 20 〃	
〃 6,000 〃	〃 30 〃	

注) 1. グラブ浚渫船の規格に対する空気圧送船規格は、1日当たり浚渫量に適した規格とする。

2. 揚錨船は、空気圧送船の退避が頻繁に生じる場合等、現場条件により計上することができる。

## 8-2-6 施工歩掛

### 1) 作業能力

#### (1) 1日当り揚土量

空気圧送船の1日当り揚土量は、1日当り浚渫土量とする。ただし、複数の浚渫船から浚渫土砂が運搬されてくる場合は、空気圧送船の揚土能力、運転時間を考慮して決定する。

注) 入手可能船舶調査による規格選定において、対象の空気圧送船1時間当り揚土能力が、グラブ浚渫船1時間当り浚渫量を下回る場合は、以下による。

①標準稼働（1日当り運転時間8h／日）の場合は、空気圧送船揚土能力に適したグラブ浚渫船の1日当り浚渫運転時間を算定し、1日当り揚土量（1日当り浚渫土量）を決定する。

②標準稼働以外の場合は、空気圧送船の揚土能力、運転時間を考慮して1日当り揚土量（1日当り浚渫土量）を決定する。

#### (2) 1時間当り基本揚土能力 ( $q_1$ 、 $m^3/h$ )

##### 【2,000PS型】

土 質		標準変化率 $f$	排送距離別基本揚土能力 ( $m^3/h$ )					
分類	含水比		200m	400m	600m	800m	1,000m	1,000m超
粘性土	95% 以上	0.95	280	270	260	250	240	別途

##### 【3,000PS型】

土 質		標準変化率 $f$	排送距離別基本揚土能力 ( $m^3/h$ )					
分類	含水比		200m	400m	600m	800m	1,000m	1,000m超
粘性土	95% 以上	0.95	570	550	530	510	490	別途

##### 【6,000PS型】

土 質		標準変化率 $f$	排送距離別基本揚土能力 ( $m^3/h$ )					
分類	含水比		200m	400m	600m	800m	1,000m	1,000m超
粘性土	95% 以上	0.95	770	740	710	680	650	別途

注) 1. 土質は、ポンプ浚渫における現地盤の土質分類を適用する。

2. 固結粘土や、レキ分が混入する場合等においては、実績を勘案し、基本揚土能力を低減することとする。

3. 上表に示す排送距離間の揚土能力は、比例配分により算出する。(小数1位四捨五入)

4. 排送距離が1,000mを超える場合の能力は、別途考慮する。

#### (3) 1日当り揚土時間

1日当り揚土時間は、次式により算定する。なお、空気圧送船の1時間当り揚土量が異なる複数の土砂を揚土する場合（土質・含水比区分の違い等）、1日当り揚土時間は、複数の土砂を合成（平均）した1時間当り揚土量に対して決定する。その場合、次式の  $q_0/f$ 、 $q_2/f$  の代わりに以下の数値を代入する。

ただし、グラブ浚渫船1時間当り浚渫量に対して空気圧送船1時間当り揚土土量が下回る場合は、次式の  $q_0/f$ 、 $q_2/f$  を入れ替えて算定する。

なお、グラブ浚渫船の運転時間を補正している場合は別途考慮する。

$$\frac{q_0}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{\frac{q_{0,i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$$\frac{q_2}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{\frac{q_{2,i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_{0,i}$  : 当該土質のグラブ浚渫船1時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$q_{2,i}$  : 当該土質の空気圧送船1時間当り揚土量 ( $m^3/h$ )

$f_i$  : 当該土質の標準変化率

$V$  : 全浚渫量 ( $m^3$ )

$V_i$  : 当該土質の浚渫量 ( $m^3$ )

$$\begin{aligned}
 1\text{日当たり揚土時間(h/日)} &= \frac{B \times 0.8 \times f}{q_2} \times \frac{T}{\frac{B \times 0.8 \times f}{q_0}} \\
 &= \frac{\frac{q_0}{f}}{\frac{q_2}{f}} \times T \\
 &\quad (\text{小数1位切上げ、整数止め。最大8h/日})
 \end{aligned}$$

$f$  : グラブ浚渫土量の標準変化率  
 $B$  : 土運船の公称泥艤容量 ( $m^3$ )  
 $q_0$  : グラブ浚渫船1時間当たり浚渫量 ( $m^3/h$ )  
 $q_0 = q_1 \times E_1 \times E_2 \times E_3$  (小数2位四捨五入)  
 $q$  : グラブ浚渫船(普通地盤用)1時間当たり浚渫能力 ( $m^3/h$ )  
 $E_1$  : 土厚区分能力係数  
 $E_2$  : 海象条件区分能力係数  
 $E_3$  : 水深区分能力係数  
「本節 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛、1) 作業能力」参照  
 $q_2$  : 空気圧送船1時間当たり揚土能力 ( $m^3/h$ )  
 $q_2 = q_1 \times E_4$  (小数2位四捨五入)  
 $q_1$  : 空気圧送船1時間当たり基本作業能力 ( $m^3/h$ )  
 $E_4$  : 作業時間区分能力係数  
 $T$  : グラブ浚渫船(普通地盤用)1日当たり運転時間 (h/日、標準は8h/日)

#### (4) 能力係数等

能力係数		良 好	普 通	悪 い	摘 要
E <sub>4</sub>	作業時間区分	0.90	0.85	0.80	

作業時間区分の補足表

作業時間区分	作業時間区分の適用明細
良 好	バージ離接舷頻度が少なく、障害物除去作業がない場合。
普 通	標準的な条件の場合。
悪 い	バージ離接舷頻度が頻繁な場合。障害物除去作業が多い場合。

#### (5) 拘束費

空気圧送船については、工事着手前に試験が必要であり、空気圧送船・揚錨船の拘束費（供用損料、労務費）を計上する。

また、浚渫船の浚渫完了後の検測待ちに関連して必要と認められる場合は、同様に拘束費を計上する。

ただし、一工事で空気圧送船を複数隻使用する場合は、着手前については全隻数を、完了後については1隻のみを計上する。なお、一工事で使用する空気圧送船の規格が異なる場合は、完了後の1隻は大型規格船の拘束費を計上する。

その他、浚渫に伴う経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる隻数の拘束費を計上する。

空気圧送船団の拘束費計上日数

区 分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘 要
着手前	0.5日	フロータ接続、送水試験	全隻数
完了後	1.0日	検測待ち	必要な場合のみ 複数船団の場合は大型の1船団
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる隻数

2) 代価表

(1) 空気圧送揚土 1日 ( m<sup>3</sup>) 当り

名称	形状寸法	単位	数量	摘要
空気圧送船	鋼D PS型	日	1	運 H／就10H
揚錨船	鋼D t 吊	〃		就業8H
雑材料				

注) 1. 空気圧送船の最大運転時間は、8時間である。

2. 揚錨船は、現場条件により計上することができる。ただし、船員は計上しない。

(2) 空気圧送船拘束 1式当り

名称	形状寸法	単位	数量	摘要
空気圧送船	鋼D PS型	日		供用
揚錨船	鋼D t 吊	〃		供用

注) 1. 空気圧送船、揚錨船の拘束日数は、フロータ接続、送水試験、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

2. 揚錨船は、現場条件により計上している場合に計上する。ただし、船員は計上しない。

## 付属資料－1 ポンプ浚渫船の能力算定

### 1. 規格別適用排送距離の能力

$$Q = \frac{q \times d_o}{736} \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

$Q$  : ポンプ浚渫船の1時間当たり浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

$q$  : ポンプ浚渫船の電動換算736kWの1時間当たり浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h} \cdot 736\text{kW}$ )

$d_o$  : ポンプ浚渫船の電動換算出力 (kW)

電動換算736kWの1時間当たり浚渫能力 ( $q$ )

土質分類	基準N値	排送距離(m)別の浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h} \cdot 736\text{kW}$ )													
		500	600	800	1,000	1,200	1,400	1,600	1,800	2,000	2,200	2,400	2,600	2,800	3,000
粘性土	0	353	353	353	353	353	353	349	①343	337	②330	324	③317	311	305
	2	312	312	312	312	312	312	306	300	294	288	282	276	270	264
	5	272	272	272	272	272	272	269	263	257	252	246	240	234	229
	10	244	244	244	244	244	244	239	233	228	222	216	211	205	200
	15	214	214	214	214	214	211	205	200	195	189	184	178	173	168
	20	184	184	184	184	179	174	169	163	158	153	148	142	137	⑤132
砂質土	30	①137	137	137	②134	129	124	119	114	109	104	99	94	89	84
	40	(③)85	85	85	80	76	71	(④)67	62	(⑤)57	53	48	(⑥)44	39	(⑥)34
	10	222	222	222	222	217	212	①206	201	②196	191	③186	181	175	④170
	20	187	187	187	185	180	176	171	166	161	157	152	147	143	138
	30	①166	166	166	②161	157	152	148	143	139	134	130	125	121	116
	40	140	140	140	136	131	127	123	118	114	110	105	101	96	(⑤)92
	50	(③)116	116	116	112	107	103	(④)99	94	90	(⑤)86	82	77	(⑥)73	(⑥)69

土質分類	基準N値	排送距離(m)別の浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h} \cdot 736\text{kW}$ )														
		3,200	3,400	3,600	3,800	4,000	4,200	4,400	4,600	4,800	5,000	5,200	5,400	5,600	5,800	6,000
粘性土	0	298	④292	286	279	273	266	260	⑤254	247	241	235	228	222	215	⑥209
	2	257	251	245	239	233	227	221	215	209	203	197	191	185	179	173
	5	④217	212	206	200	194	189	183	177	171	166	160	154	148	143	
	10	189	183	176	172	167	161	155	150	144	139	133	128	122		
	15	157	152	146	141	135	130	125	119	114	108					
	20	⑤127	121	116	111	106	100	95	90	85						
砂質土	30	79	74	69	64											
	40	(⑥)30														
	10	④165	160	155	150	144	139	⑤134	129	124	119	113	108	103	(⑥)98	
	20	133	128	124	119	114	109	105	100	95	91					
	30	(⑤)112	107	103	98	94	89									
	40	88	83	79	75											
	50	(⑥)65	60													

注) 1. ポンプ浚渫船の主ポンプ用機関出力に対応する土質・N値別適用排送距離域を示す階梯線は下表による。

2. 下表に示す排送距離間の浚渫能力は、比例配分により算出する。

ポンプ浚渫船	主ポンプ用機関出力		階梯線の番号	摘要
	呼称	公称出力bd		
鋼D 1,350PS型		993kW	①～①	
〃 2,250〃		1,655〃	②～②	
〃 3,200〃		2,354〃	③～③	
〃 4,000〃		2,942〃	④～④	
〃 6,000〃		4,413〃	⑤～⑤	
〃 8,000〃		5,884〃	⑥～⑥	

### 2. 短距離の能力

規格別の土質・N値別適用排送距離域より短い場合の電動換算736kW当り浚渫能力（以下、短距離または短距離能力という）は、前項の電動換算能力（以下、換算能力という）を用い次式により算定する。

ただし、排送距離が表に定める補正限界未満の場合は、補正限界距離で算定した短距離能力と同一とする。

$$q = \frac{q_1 + q_2}{2}$$

$q$  : 短距離能力 ( $\text{m}^3/\text{h} \cdot 736\text{kW}$ )

$q_1$  : 短距離の換算能力 ( $\text{m}^3/\text{h} \cdot 736\text{kW}$ )

$q_2$  : 適用最短距離の換算能力 ( $\text{m}^3/\text{h} \cdot 736\text{kW}$ )

規格別補正限界距離 (m)

土 質		ポンプ浚渫船規格				摘要
分 類	基 準 N 値	鋼D3, 200PS型	鋼D4, 000PS型	鋼D6, 000PS型	鋼D8, 000PS型	
粘性土	0	1,600	2,000	2,600	3,400	
	2	1,600	1,800	2,600	3,400	
	5	1,400	1,600	2,200	2,800	
	10	1,200	1,400	2,000	2,600	
	15	1,200	1,200	1,600	2,000	
	20	1,000	1,200	1,600	1,800	
	30	1,000	1,000	1,200	1,600	
	40	—	800	1,000	1,200	
砂質土	10	1,200	1,400	2,200	3,000	
	20	1,000	1,200	1,800	2,400	
	30	800	1,000	1,400	1,800	
	40	—	800	1,200	1,400	
	50	—	800	1,000	1,200	

[短距離能力の算定例]

算定条件	短 距 離 の 換 算 能 力 $q_1$	適用最短距離の 換 算 能 力 $q_2$	短 距 離 能 力 $q$
土 質 : 砂質土 N 値 : 10 短距離 : 3,000m 規 格 : 鋼D6, 000PS型	$L = 3,000\text{m}$ $q_1 = 170$	$L = 3,400\text{m}$ $q_2 = 160$	算定式より $q = \frac{170 + 160}{2} = 165$

## 付属資料－2 グラブ浚渫船の能力算定

### 1. 1時間当たり浚渫能力の算定

$$q = \frac{q' \times f \times K \times 60^2}{C_m} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船 1時間当たり浚渫能力 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

$q'$  : グラブ浚渫船の基準グラブの公称容量 ( $\text{m}^3$ )

$f$  : 浚渫土量の標準変化率

$K$  : グラブの掘削効率

$C_m$  : グラブのサイクルタイム (s)

### 1) 基準グラブ公称容量 ( $q'$ )

グラブ種別	グラブ浚渫船規格						摘要
	鋼D2.5m <sup>3</sup>	鋼D5m <sup>3</sup>	鋼D9m <sup>3</sup>	鋼D15m <sup>3</sup>	鋼D23m <sup>3</sup>	鋼D30m <sup>3</sup>	
	フライ級 鋼D3.5m <sup>3</sup>	ライト級 鋼D5.5m <sup>3</sup>	ヘビー級 鋼D7.5m <sup>3</sup>	スーパー・ヘビー級 鋼D11.5m <sup>3</sup>			
普通地盤用	2.5m <sup>3</sup>	5.0m <sup>3</sup>	9.0m <sup>3</sup>	15.0m <sup>3</sup>	23.0m <sup>3</sup>	30.0m <sup>3</sup>	
硬土盤用	—	3.5〃	5.5〃	7.5〃	—	11.5〃	
岩盤用	—	3.5〃	5.5〃	7.5〃	—	—	

注) グラブ浚渫船規格は、上段が普通地盤用、下段が硬土盤用・岩盤用。

ただし、スーパー・ヘビー級は、硬土盤用のみ。

### 2) 浚渫土量の標準変化率 (f)

土質		土量の標準変化率 f	摘要
分類	N値、状態		
粘土質土砂	10未満	0.95	
	10~30〃	0.90	
	30~50〃	0.85	
砂質土砂	10〃	0.90	
	10~30〃	0.85	
	30~50〃	0.80	
レキ混り土砂	30〃	0.85	
	30~50〃	0.75	
岩盤	軟質	0.75	
	中質	0.65	
	硬質	0.60	

### 3) 掘削効率 (K) とサイクルタイム (C<sub>m</sub>)

#### (1) グラブ浚渫船（普通地盤用）

土質		グラブ浚渫船（普通地盤用）規格												摘要	
分類	N値、状態	鋼D2.5m <sup>3</sup>		鋼D5m <sup>3</sup>		鋼D9m <sup>3</sup>		鋼D15m <sup>3</sup>		鋼D23m <sup>3</sup>		鋼D30m <sup>3</sup>			
		K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>		
粘土質土砂	10未満	1.05	75	1.10	80	1.15	90	1.20	105	1.20	125	1.25	145		
	10~30〃	0.70		0.75		0.90		1.00		1.00		1.10			
砂質土砂	10〃	0.90	80	0.95	90	1.05	90	1.10	105	1.10	125	1.20	145		
	10~30〃	0.65		0.70		0.75		0.85		0.85		0.90			
レキ混り土砂	30〃	0.35		0.45		0.55		0.60		0.65		0.70			

#### (2) グラブ浚渫船（硬土盤用）

土質		グラブ浚渫船（硬土盤用）規格								摘要	
分類	N値、状態	フライ級 鋼D3.5m <sup>3</sup>		ライト級 鋼D5.5m <sup>3</sup>		ヘビー級 鋼D7.5m <sup>3</sup>		スーパー・ヘビー級 鋼D11.5m <sup>3</sup>			
		K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>		
粘土質土砂	30~50未満	0.55	105	0.65	120	0.70	135	0.70	160		
	30~50〃										
砂質土砂	30~50〃	0.40	105	0.50	120	0.60	135	0.65	160		
	30~50未満										
レキ混り土砂	30~50〃	0.30	105	0.35	120	0.45	135	0.50	160		
	30~50未満										
岩盤	軟質	0.40	105	0.50	120	0.60	135	0.65	160		
	中質										

(3) グラブ浚渫船（岩盤用）

土 質		グラブ浚渫船（岩盤用）規格						摘要	
分 類	N値、状態	フライ級 鋼D3.5m <sup>3</sup>		ライト級 鋼D5.5m <sup>3</sup>		ヘビー級 鋼D7.5m <sup>3</sup>			
		K	Cm	K	Cm	K	Cm		
岩 盤	硬 質	0.50	105	0.65	120	0.70	135		

2. 引船および土運船（曳航）の所要隻数の算定

1) 土運船による土捨の場合

引船 1 日当り所要隻数（隻／日）

$$= \frac{\frac{t_1 + t_2}{60} + (\frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2})}{B \times f} \approx \frac{q_o}{f} \times \frac{(\frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v})}{B}$$

（小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻）

土運船 1 日当り所要隻数（隻／日） = 引船 1 日当り所要隻数 + 1

引船 1 日当り延運転時間（h／日）

$$= \{ \frac{t_1 + t_2}{60} + (\frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2}) \} \times \frac{T}{B \times f}$$

$$\approx \frac{q_o}{f} \times (\frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v}) \times \frac{T}{B} \quad \text{（小数 3 位四捨五入）}$$

引船 1 隻 1 日当り運転時間（h／日）

$$= \frac{\text{引船 1 日当り延運転時間}}{\text{引船 1 日当り所要隻数}} \quad \text{（小数 1 位切上げ、偶数止め。最大8h）}$$

$t_1$  : 土運船のグラブ浚渫船への離接舷等の関連時間（5分）

$t_2$  : 土運船が土捨位置に捨土する所要時間（7分）

$d_1$  : 往路えい航距離（km）

$d_2$  : 復路えい航距離（km）

$d$  : 往復平均えい航距離（km）

$v_1$  : 往路えい航速度（6.7km/h）

$v_2$  : 復路えい航速度（8.2km/h）

$v$  : 往復平均えい航速度（7.4km/h）

$B$  : 土運船の公称泥船容量（m<sup>3</sup>）

$f$  : 浚渫土量の標準変化率

$q_o$  : グラブ浚渫船 1 時間当たり浚渫量（m<sup>3</sup>/h）

$$q_o = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad \text{（小数 2 位四捨五入）}$$

$q$  : グラブ浚渫船 1 時間当たり浚渫能力（m<sup>3</sup>/h）

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船 1 日当り運転時間（h／日、標準は8h／日）

2) 土運船運搬後、バージアンローダ船または空気圧送船により土捨する場合

引船 1 日当り所要隻数（隻／日）

$$= \frac{\left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\}}{(B \times 0.8) \times f} \approx \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8}$$

(小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻)

引船 1 隻当り延運転時間 (h／日)

$$= \left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\} \times \frac{T}{(B \times 0.8) \times f} \approx \frac{q_o}{f} \times \left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T}{B \times 0.8}$$

(小数 3 位四捨五入)

引船 1 隻 1 日当り運転時間 (h／日)

$$= \frac{\text{引船 1 日当り延運転時間}}{\text{引船 1 日当り所要隻数}}$$

(小数 1 位切上げ、偶数止め。最大8h)

土運船 1 日当り所要隻数（隻／日）

$$= \frac{\frac{(B \times 0.8) \times f}{q_o} + \left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\} + \frac{(B \times 0.8) \times f}{q_2}}{\frac{(B \times 0.8) \times f}{q_o}} \approx \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8} + \frac{q_2}{f} + 1$$

(小数 1 位切上げ)

$t_1$  : 土運船のグラブ浚渫船への離接舷等の関連時間 (5分)

$t_2$  : 土運船のバージアンローダ船または空気圧送船への離接舷等の関連時間 (10分)

$d_1$  : 往路えい航距離 (km)

$d_2$  : 復路えい航距離 (km)

$d$  : 往復平均えい航距離 (km)

$v_1$  : 往路えい航速度 (6.7km/h)

$v_2$  : 復路えい航速度 (8.2km/h)

$v$  : 往復平均えい航速度 (7.4km/h)

$B$  : 土運船の公称泥船容量 ( $m^3$ )

$f$  : 浚渫土量の標準変化率

$q_o$  : グラブ浚渫船（普通地盤用）1 時間当たり浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_o = q \times E_1 \times E_2 \times E_3$$

(小数 2 位四捨五入)

$q$  : グラブ浚渫船（普通地盤用）1 時間当たり浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当たり揚土量 ( $m^3/h$ )

$$q_2 = q_1 \times E_4$$

(小数 2 位四捨五入)

$q_1$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当たり揚土能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船（普通地盤用）1 日当り運転時間 (h／日、標準は8h／日)

### 3. 押船及び土運船(押航)の所要隻数の算定

#### 1) 土運船による土捨の場合

押船 1 日当り所要隻数 (隻／日)

$$= \frac{\frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right)}{\frac{B \times f}{q_o}} \approx \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B}$$

(小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻)

土運船 1 日当り所要隻数 (隻／日) = 押船 1 日当り所要隻数 + 1

押船 1 日当り延運転時間 (h／日)

$$= \left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\} \times \frac{T}{\frac{B \times f}{q_o}}$$

$$\approx \frac{q_o}{f} \times \left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T}{B} \quad (\text{小数 3 位四捨五入})$$

押船 1 隻 1 日当り運転時間 (h／日)

$$= \frac{\text{押船 1 日当り延運転時間}}{\text{押船 1 日当り所要隻数}} \quad (\text{小数 1 位切上げ、偶数止め。最大 } 8\text{h})$$

$t_1$  : 土運船のグラブ浚渫船への離接舷等の関連時間 (5分)

$t_2$  : 土運船が土捨位置に捨土する所要時間 (7分)

$d_1$  : 往路えい航距離 (km)

$d_2$  : 復路えい航距離 (km)

$d$  : 往復平均えい航距離 (km)

$v_1$  : 往路えい航速度 (10.2km/h)

$v_2$  : 復路えい航速度 (12.0km/h)

$v$  : 往復平均えい航速度 (11.0km/h)

$B$  : 土運船の公称泥船容量 ( $m^3$ )

$f$  : 浚渫土量の標準変化率

$q_o$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_o = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad (\text{小数 2 位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船 1 日当り運転時間 (h／日、標準は8h／日)

2) 土運船運搬後、バージアンローダ船または空気圧送船により土捨する場合

押船 1 日当り所要隻数 (隻／日)

$$= \frac{\left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\}}{(B \times 0.8) \times f} \approx \frac{q_0}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8}$$

(小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻)

押船 1 日当り延運転時間 (h／日)

$$= \left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\} \times \frac{T}{(B \times 0.8) \times f} \approx \frac{q_0}{f} \times \left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T}{B \times 0.8}$$

(小数 3 位四捨五入)

押船 1 隻 1 日当り運転時間 (h／日)

$$= \frac{\text{押船 1 日当り延運転時間}}{\text{押船 1 日当り所要隻数}}$$

(小数 1 位切上げ、偶数止め。最大8h)

土運船 1 日当り所要隻数 (隻／日)

$$= \frac{\frac{(B \times 0.8) \times f}{q_0} + \left\{ \frac{t_1 + t_2}{60} + \left( \frac{d_1}{v_1} + \frac{d_2}{v_2} \right) \right\} + \frac{(B \times 0.8) \times f}{q_2}}{\frac{(B \times 0.8) \times f}{q_0}} \approx \frac{q_0}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8} + \frac{q_2}{f} + 1$$

(小数 1 位切上げ)

$t_1$  : 土運船のグラブ浚渫船への離接舷等の関連時間 (5分)

$t_2$  : 土運船のバージアンローダ船または空気圧送船への離接舷等の関連時間 (10分)

$d_1$  : 往路えい航距離 (km)

$d_2$  : 復路えい航距離 (km)

$d$  : 往復平均えい航距離 (km)

$v_1$  : 往路えい航速度 (10.2km/h)

$v_2$  : 復路えい航速度 (12.0km/h)

$v$  : 往復平均えい航速度 (11.0km/h)

$B$  : 土運船の公称泥船容量 ( $m^3$ )

$f$  : 浚渫土量の標準変化率

$q_0$  : グラブ浚渫船 (普通地盤用) 1 時間当たり浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_0 = q \times E_1 \times E_2 \times E_3$$

(小数 2 位四捨五入)

$q$  : グラブ浚渫船 (普通地盤用) 1 時間当たり浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数  $E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当たり揚土量 ( $m^3/h$ )

$$q_2 = q_1 \times E_4$$

(小数 2 位四捨五入)

$q_1$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当たり揚土能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船 (普通地盤用) 1 日当り運転時間 (h／日、標準は8h／日)

#### 4. グラブ浚渫船 (岩盤用) の碎岩能力算定

$$1 \text{ 時間当たり碎岩量 } (m^3/h) = \frac{di}{H}$$

(小数 3 位四捨五入)

$di$  : 碎岩長 (1m)

$H$  : 1  $m^2$  当り碎岩所要時間 (h/m<sup>2</sup>)

1  $m^2$  当り碎岩所要時間 (h/m<sup>2</sup>)

土 質		グラブ浚渫船 (岩盤用) 規格		
分 類	状 態	鋼D 3.5 m <sup>3</sup>	鋼D 5.5 m <sup>3</sup>	鋼D 7.5 m <sup>3</sup>
岩 盤	硬 質	0.08547	0.05556	0.03636

## 付属資料－3 バックホウ浚渫船の能力算定

### 1. 1時間当たり浚渫能力の算定

$$q = \frac{q' \times f \times K \times 60^2}{C_m} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

q : バックホウ浚渫船 1時間当たり浚渫能力 ( $m^3/h$ )  
 q' : バックホウ浚渫船の基準バケットの公称容量 ( $m^3$ )  
 f : 浚渫土量の標準変化率  
 K : バケットの掘削効率  
 C<sub>m</sub> : バケットのサイクルタイム (s)

#### 1) 基準バケット公称容量 (q')

バックホウ 浚渫船	バックホウ浚渫船規格		摘要
	鋼D 1.0m <sup>3</sup>	鋼D 2.0m <sup>3</sup>	
バケット容量	1.0m <sup>3</sup>	2.0m <sup>3</sup>	

#### 2) 浚渫土量の標準変化率 (f)

分類	土質		土量の標準 変化率 f	摘要
	N値、状態			
粘土質土砂	10未満	0.95		
	10～30〃	0.90		
	30～50〃	0.85		
砂質土砂	10〃	0.90		
	10～30〃	0.85		
	30～50〃	0.80		
レキ混り土砂	10～30〃	0.85		
	30～50〃	0.75		
岩盤	軟質	(0.60)		
	中質			
	硬質			

注) ( ) は岩盤を水中ブレーカー等による碎岩後の浚渫に適用する。

#### 3) 掘削効率 (K) とサイクルタイム (C<sub>m</sub>)

分類	土質		バックホウ浚渫船規格				摘要	
	N値、状態		鋼D 1.0m <sup>3</sup>		鋼D 2.0m <sup>3</sup>			
		K	C <sub>m</sub>	K	C <sub>m</sub>			
粘土質土砂	10未満	1.05	55	1.05	60			
	10～30〃	0.75		0.75				
砂質土砂	10〃	0.95	0.65	0.95				
	10～30〃	0.70		0.70				
レキ混り土砂	30〃	0.70		0.70				
粘土質土砂	30～50〃							
砂質土砂	30～50〃							
レキ混り土砂	30～50〃							
岩盤	軟質	(0.30)		0.65				
	中質			(0.30)				
	硬質							

注) ( ) は岩盤を水中ブレーカー等による碎岩後の浚渫に適用する。

## 参考資料-1 バックホウ浚渫工

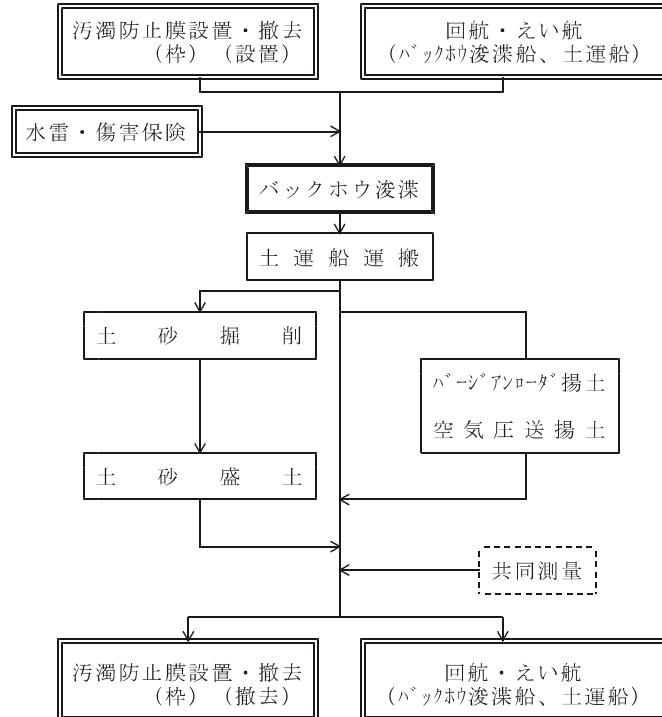
バックホウ浚渫工に含まれる代価表は、下表のとおりである。

種別(レベル3)		細別(レベル4)	積算要素(レベル6)	
バックホウ浚渫工	バックホウ浚渫	バックホウ浚渫	バックホウ浚渫 1日 ( $m^3$ ) 当り	バックホウ浚渫船拘束 1式当り

### 1-1 適用範囲

本項は、現場条件等によりグラブ浚渫による施工ができない場合におけるバックホウ浚渫船による浚渫工事に適用する。ただし、岩盤（軟質・中質・硬質）については、碎岩後の浚渫に適用する。

### 1-2 施工フロー



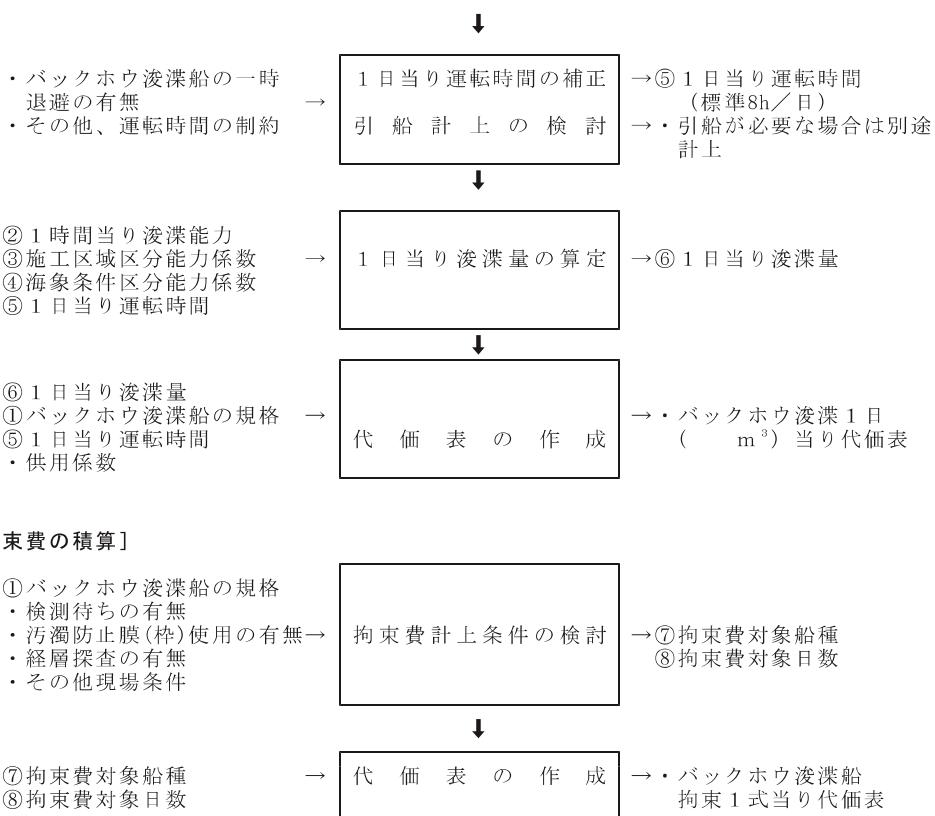
### 1-3 代価表作成手順 [浚渫費の積算]

#### 1-4

- ・浚渫水深
- ・工期、運転時間、施工数量 → 供用係数
- ・土捨場の受入土量の制約等
- ・作業船在港状況 → 経済比較
- ・施工場所 → 水雷・傷害保険の検討
  - 必要な場合は水雷・傷害保険料を計上 (共通仮設費)

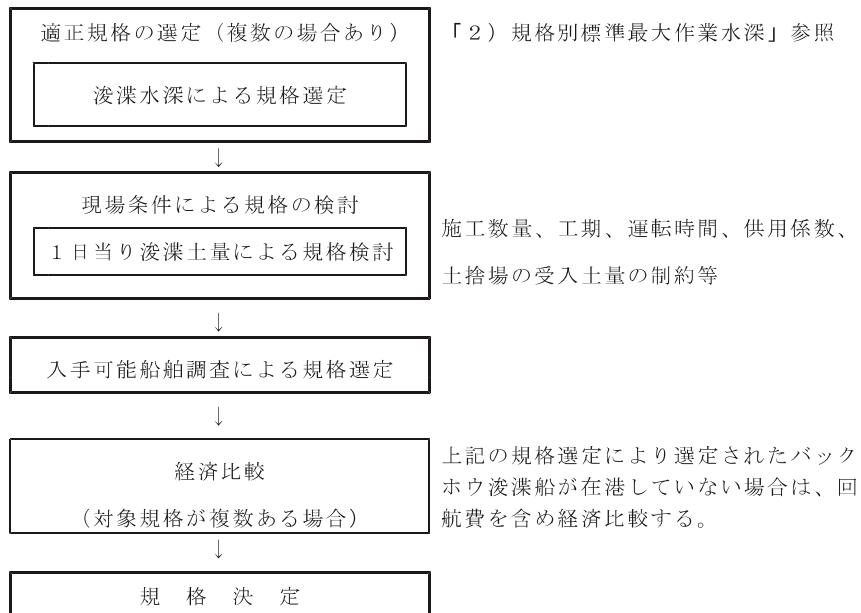
#### 1-6

- ①バックホウ浚渫船の規格 → 1時間当たり浚渫能力選定 → ②1時間当たり浚渫能力
  - ・土質分類、N値
- ①バックホウ浚渫船の規格 → 能力係数の選定 → ③施工区分能力係数
  - ・海象条件



#### 1-4 バックホウ浚渫船の規格選定

##### 1) 規格選定フロー



バックホウ浚渫船の規格は、一工事 1 規格を原則とする。ただし、複数のバックホウ浚渫船による施工が適当と考えられる場合はこの限りではない。

##### 2) 規格別標準最大作業水深

バックホウ浚渫船規格	標準最大作業水深	摘要
鋼D 1.0m <sup>3</sup>	4 m	
〃 2.0〃	6 m	

注) 標準最大作業水深は、朔望平均満潮面 (H.W.L.) を基準とする水深である。

## 1-5 バックホウ浚渫船の規格区分

### 1) 規格区分

バックホウ浚渫船の規格区分	実装バケットの範囲 (m <sup>3</sup> )	摘要
鋼D 1.0 m <sup>3</sup>	≤ 1.5	
〃 2.0 〃	1.5 < ≤ 2.5	

注) バックホウ浚渫船の退避が頻繁に生じ補助船舶が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にバックホウ浚渫船を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上する(「本項 1-6 施工歩掛、1) (4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照)。

## 1-6 施工歩掛

### 1) 作業能力

#### (1) 能力算定式

バックホウ浚渫船の1日当たり浚渫量は、下式により算定する。

$$Q = q \times E_1 \times E_2 \times T \quad (\text{小数1位四捨五入})$$

Q : バックホウ浚渫船1日当たり浚渫量 (m<sup>3</sup>/日)

q : バックホウ浚渫船1時間当たり浚渫能力 (m<sup>3</sup>/h)

E<sub>1</sub> : 施工区域区分能力係数

E<sub>2</sub> : 海象条件区分能力係数

T : バックホウ浚渫船1日当たり運転時間 (h/日、標準は8h/日)

現場条件に応じて1日当たり運転時間を補正する(「(4) 浚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正」参照)。

#### (2) 1時間当たり浚渫能力 (m<sup>3</sup>/h) と土量の標準変化率

土質	標準変化率 f	バックホウ浚渫船		摘要
		鋼D 1.0 m <sup>3</sup>	鋼D 2.0 m <sup>3</sup>	
粘土質土砂	10未満	0.95	65.3	119.7
	10~30 〃	0.90	44.2	81.0
砂質土砂	10 〃	0.90	56.0	102.6
	10~30 〃	0.85	38.9	71.4
レキ混り土砂	30 〃	0.85	38.9	71.4
粘土質土砂	30~50 〃	0.85	36.2	66.3
砂質土砂	30~50 〃	0.80	34.0	62.4
レキ混り土砂	30~50 〃	0.75	31.9	58.5
岩盤	軟質 中質 硬質	(0.60)	(11.8)	(21.6)

注) ( )書きは岩盤を水中ブレーカー等による碎岩後の浚渫に適用する。

#### (3) 能力係数等

##### ①施工区域区分能力係数 (E<sub>1</sub>)

能力係数	普通	やや悪い	悪い	摘要
E <sub>1</sub> 施工区域区分	0.85	0.70	0.60	

施工区域区分の補足表

施工区域区分の適用明細	
普通	土厚が1mを超え、かつ浚渫区域が連続している工事。
やや悪い	土厚が1m以下、または浚渫区域が点在している工事。
悪い	土厚が1m以下、かつ浚渫区域が点在している工事。

注) 1. 土厚には余掘厚を含む。

2. 既設岸壁直近、および受働崩壊幅の範囲内については、施工区域区分能力係数を1ランク下とする(「本節 1-6-2 土量の算出、5) (3) 岸壁前面の浚渫」参照)。

3. 危険水域の浚渫で経層探査が行われる場合は、経層探査の予定深度により土厚を複数の層に分けて施工区域区分能力係数を適用する。

②海象条件区分能力係数 (E<sub>2</sub>)

能力係数	普通	やや悪い	悪い	摘要
E <sub>2</sub>	海象条件区分	0.95	0.90	0.80

海象条件区分の補足表

海象条件区分	海象条件区分の適用明細
普通	自然の地形や防波堤等で遮蔽されており、港外波浪またはウネリの影響を受けない工事で、潮流、潮位差が特に大きくなき工事
やや悪い	「普通」あるいは「悪い」どちらにも属さない工事
悪い	自然の地形や防波堤等による遮蔽効果が期待できず、港外波浪またはウネリの影響を受ける工事。または、潮流、潮位差が特に大きい工事

(4) 渚渫船の一時退避に伴う運転時間の補正

船舶の航行に支障があるために航行船舶に支障のない区域にバックホウ渚渫船を一時退避する必要が生じた場合には、運転時間を補正しなければならない。

1回の一時退避に要する往復時間は、原則として下表のとおりとする。なお、これにより難い場合は、現場条件により別途考慮することができる。また、1日当りの一時退避回数は実績によるものとし、小数2位を四捨五入し、小数1位止めとする。

バックホウ渚渫船の一時退避は、引船によることを標準とする。

バックホウ渚渫船の運転時間(端数処理)=標準運転時間-退避回数×1回の退避に要する往復時間  
(0.1未満を切り捨て、0.1以上0.6未満を0.5時間、0.6以上を1時間として0.5時間単位にする。)

バックホウ渚渫船	1回の退避に要する往復時間	引 船	摘要
鋼D 1.0m <sup>3</sup> 、2.0m <sup>3</sup>	0.5h／回	鋼D 200PS型	

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船規格を別途考慮する。

(5) 拘束費

バックホウ渚渫船については、工事完了後に検測待ちが必要であり、バックホウ渚渫船の拘束費（供用損料、労務費）を計上する。

ただし、一工事でバックホウ渚渫船を複数船団使用する場合は、1船団のみを計上する。なお、一工事で使用するバックホウ渚渫船の規格が異なる場合は、大型規格船の拘束費を計上する。

その他、汚濁防止膜(枠)を使用する場合や経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる船団数の拘束費を計上する。

なお、検測待ちにおける拘束費については、既設のRTKGPS基準局（固定局）を利用した施工が可能な場合計上しない。この場合は別途費用（GPS損料等）を計上する。

バックホウ渚渫船団の拘束費計上日数

区分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘要
着手前	0.5日	汚濁防止膜(枠)取付	汚濁防止膜(枠)を使用する場合
完了後	1.0日	検測待ち	複数船団の場合は大型の1船団
	0.5日	汚濁防止膜(枠)取外し	汚濁防止膜(枠)を使用する場合
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる船団数

2) 代価表

(1) バックホウ浚渫 1日 ( m<sup>3</sup>) 当り

名 称	形 状态 尺 法	単 位	数 量	摘 要
バックホウ浚渫船	鋼D m <sup>3</sup>	日	1	運8H／就10H
雜 材 料				

- 注) 1. バックホウ浚渫船の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、バックホウ浚渫船の運転時間、就業時間を補正する。  
 2. バックホウ浚渫船の退避が頻繁に生じ補助船舶が必要な場合、または航行船舶に支障のない区域にバックホウ浚渫船を一時退避する必要がある場合等、現場条件により引船を別途計上する。なお、退避が発生する場合は、現場条件によりバックホウ浚渫船の運転時間を補正する。

(2) バックホウ浚渫船拘束 1式当り

名 称	形 状态 尺 法	単 位	数 量	摘 要
バックホウ浚渫船	鋼D m <sup>3</sup>	日		供用

- 注) バックホウ浚渫船の拘束日数は、汚濁防止膜(枠)取付・取外し、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

1-7 土運船運搬

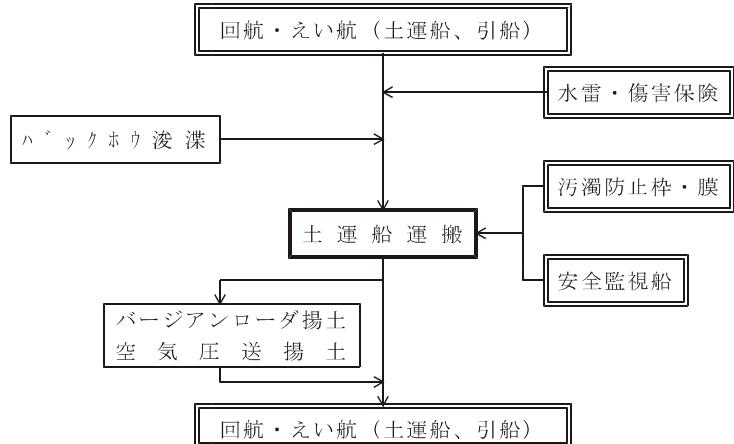
「本節 参考資料-2 バックホウ浚渫土運搬」を適用する。

## 参考資料-2 バックホウ浚渫土運搬

### 1-1 適用範囲

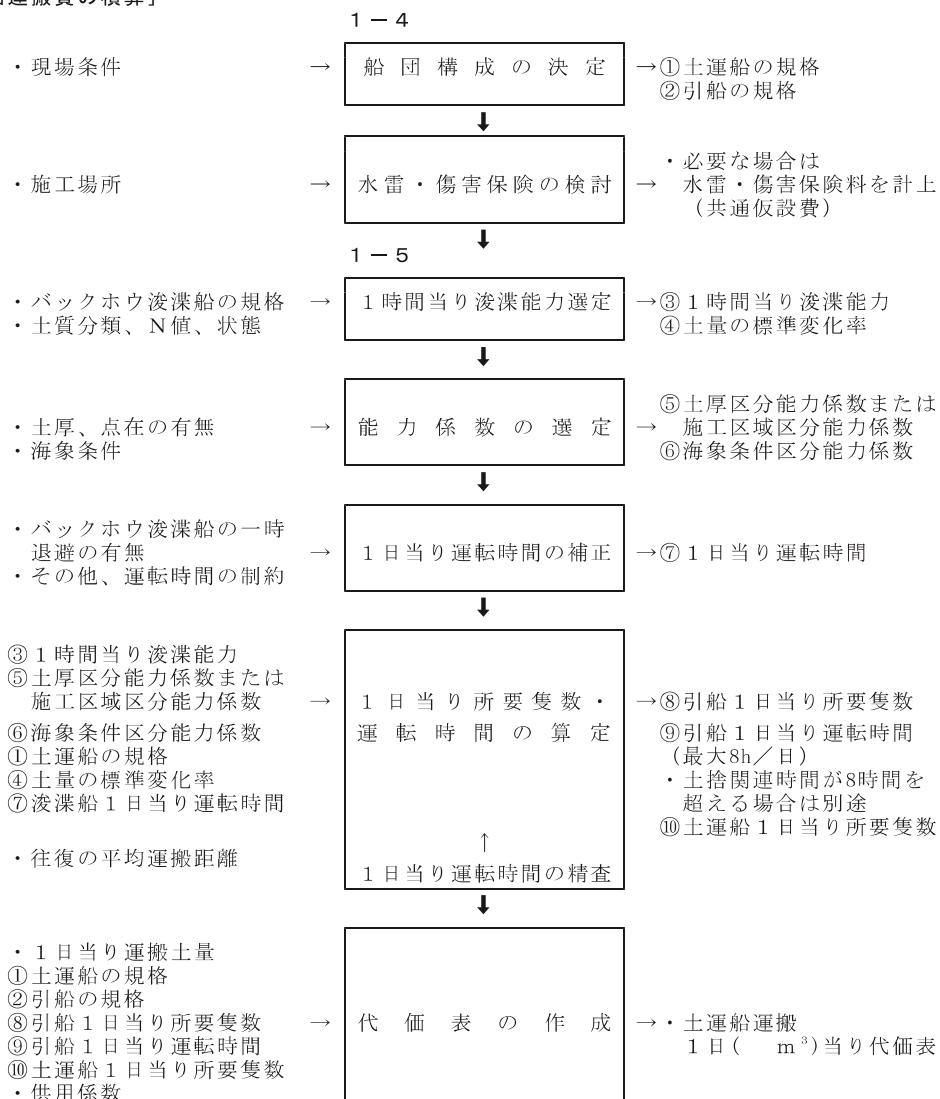
本項は、バックホウ浚渫土砂の土運船による土捨工事に適用する。

### 1-2 施工フロー

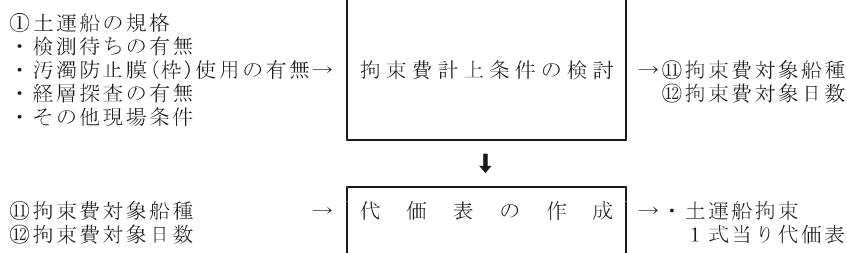


注) 本項の歩掛は、 [ ] の部分である。

### 1-3 代価表作成手順 [土運船運搬費の積算]



### [拘束費の積算]



### 1-4 作業船の規格区分と組合せ

#### 1) 土運船の規格区分

土運船規格区分	土運船の積載量範囲	公称泥艶容量	摘要
鋼 100m <sup>3</sup> 積	≤160m <sup>3</sup>	100m <sup>3</sup>	
鋼 300m <sup>3</sup> 積	160 < ≤450m <sup>3</sup>	300m <sup>3</sup>	

#### 2) バックホウ浚渫船と標準土運船の組合せ

船種・規格	土運船規格		摘要
	鋼100m <sup>3</sup> 積	鋼300m <sup>3</sup> 積	
バックホウ 浚渫船	鋼D 1.0m <sup>3</sup>	○	
	〃 2.0〃	○	

#### 3) 土運船の規格区分と引船の組合せ

土運船規格区分	引船	摘要
鋼 100m <sup>3</sup> 積	鋼D 300PS型	
鋼 300m <sup>3</sup> 積	鋼D 500PS型	

注) 天候、潮流、波浪等の条件の悪い場合は、引船規格を別途考慮することができる。

### 1-5 施工歩掛

#### 1) 引船および土運船の1日当り所要隻数・運転時間

引船および土運船の1日当り所要隻数・運転時間の算定は、土運船による土捨の場合による。なお、バックホウ浚渫船の1時間当り浚渫量が異なる複数の土砂を浚渫する場合(土質・N値区分の違い等)、1日当り所要土運船隻数および引船隻数、運転時間は、複数の土砂を合成(平均)した1時間当り浚渫量に対して決定する。その場合は、 $q_o/f$  の代わりに以下の数値を代入する。

$$\frac{q_o}{f} = \frac{V}{\sum_i \left( \frac{q_{o,i}}{f_i} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_{o,i}$  : 当該土質のバックホウ浚渫船1時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$f_i$  : 当該土質の標準変化率

$V$  : 全浚渫量 ( $m^3$ )

$V_i$  : 当該土質の浚渫量 ( $m^3$ )

##### (1) 土運船による土捨の場合

$$\text{引船1日当り所要隻数 (隻/日)} = \frac{q_o}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B} \quad (\text{小数1位切上げ})$$

$$\text{引船1日当り延運転時間 (h/日)} = \frac{q_o}{f} \times \left( \frac{1}{5} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T}{B} \quad (\text{小数3位四捨五入})$$

$$\text{引船1隻1日当り運転時間 (h/日)} = \frac{\text{引船1日当り延運転時間}}{\text{引船1日当り所要隻数}} \quad (\text{小数1位切上げ、偶数止め。最大8h/日})$$

土運船 1 日当り所要隻数（隻／日）＝引船 1 日当り所要隻数 + 1

$q_0$  : バックホウ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )  
 $q_0 = q \times E_1 \times E_2$  (小数 2 位四捨五入)  
 $q$  : バックホウ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )  
 $E_1$  : 施工区域区分能力係数  
 $E_2$  : 海象条件区分能力係数  
 $B$  : 土運船の公称泥艶容量 ( $m^3$ )  
 $f$  : 標準変化率  
 $T$  : バックホウ浚渫船 1 日当り運転時間 (h/日、標準は8h/日)  
 $d$  : 往復平均えい航距離 (km)  
 $v$  : 往復平均えい航速度 (7.4km/h)

算定式の適用は、原則として引船 1 日当り運転時間が8時間以下の場合とし、土運船による運搬距離が長く、土捨関連時間が8時間を超える場合には、別途決定する（「本節 7. 土運船運搬工、7-1-2-5 施工歩掛、5) 土運船による遠距離土捨について」参照）。

## 2) 1 時間当り浚渫能力と土量の標準変化率

バックホウ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ ) と土量の標準変化率「本節 参考資料-1 1-6 施工歩掛、1)、(2) 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ ) と土量の標準変化率」を適用する。

## 3) 能力係数等

「本節 参考資料-1 1-6 施工歩掛け、1)、(3) 能力係数等」を適用する。

## 4) 土運船 1 日当り運搬量

「本節 7. 土運船運搬工、7-1-2-5 施工歩掛け、4) 土運船 1 日当り運搬量」を適用する。

## 5) 拘束費

バックホウ浚渫工事については、工事完了後に検測待ちが必要であり、バックホウ浚渫船団数に係わらず、土運船（1隻）・引船（1隻）の拘束費（供用損料、労務費）を計上する。

なお、一工事で使用するバックホウ浚渫船団の規格が異なる場合は、大型規格船に付属する土運船・引船の拘束費を計上する。

その他、経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる船団に付属する土運船・引船すべての隻数の拘束費を計上する。

なお、検測待ちにおける拘束費については、既設のRTGPS基準局（固定局）を利用した施工が可能な場合計上しない。

土運船・引船の拘束費計上日数

区分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘要
完了後	1.0日	検測待ち	複数船団の場合は大型の浚渫船に付属する土運船1隻、引船1隻
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象船団すべての隻数

## 6) 代価表

### (1) 土運船運搬 1 日 ( $m^3$ ) 当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
土 運 船	鋼 $m^3$ 積	日		就業10H
引 船	鋼D PS型	〃		運：作業能力／就業10H
雜 材 料				

- 注) 1. バックホウ浚渫船の運転時間に制約がある場合は、制約条件に応じて、土運船、引船の就業時間を補正する。  
 2. 遠距離土捨の場合の運転時間、就業時間は、「土運船による遠距離土捨について」による。

### (2) 土運船拘束 1 式当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
土 運 船	鋼 $m^3$ 積	日		供用
引 船	鋼D PS型	〃		供用

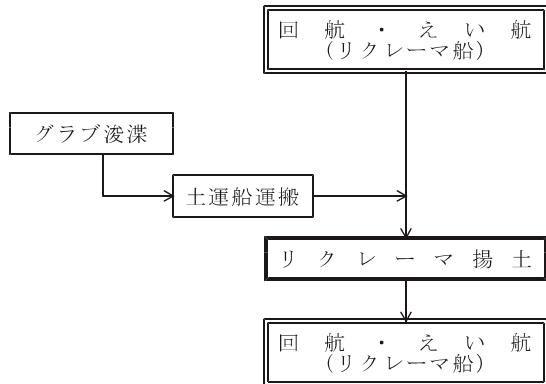
注) 土運船、引船の拘束日数は、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

### 参考資料－3 リクレーマ揚土

#### 1－1 適用範囲

本項は、浚渫土砂のリクレーマ船（バックホウ式）による土捨工事に適用する。

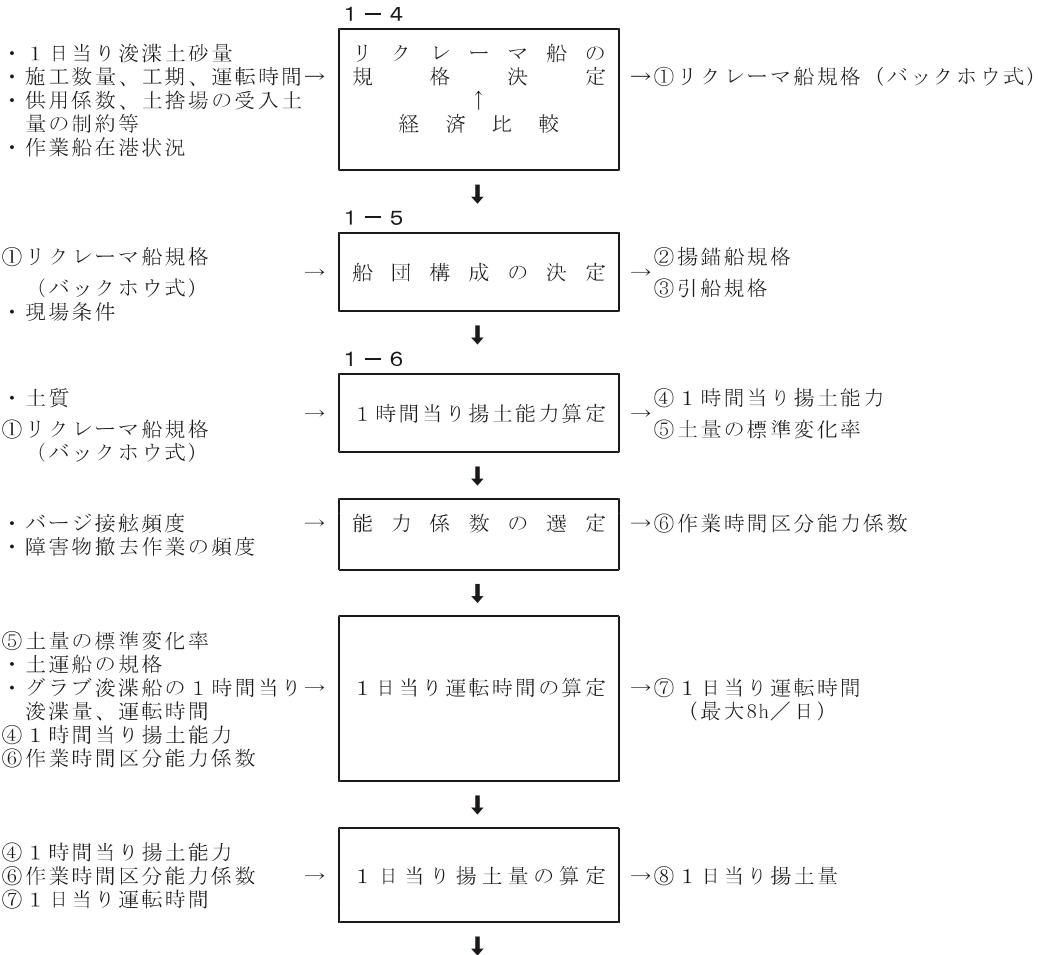
#### 1－2 施工フロー

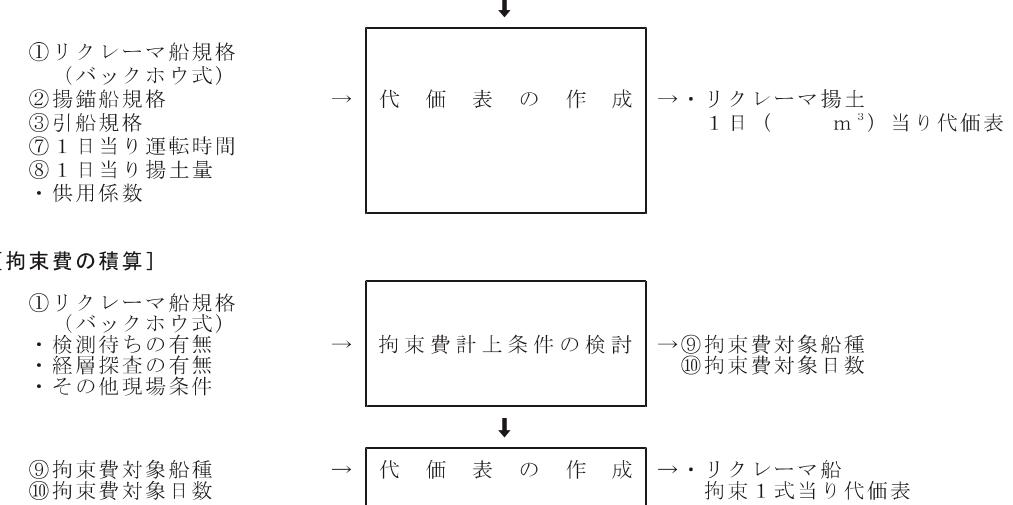


注) 本項の歩掛は、 [ ] の部分である。

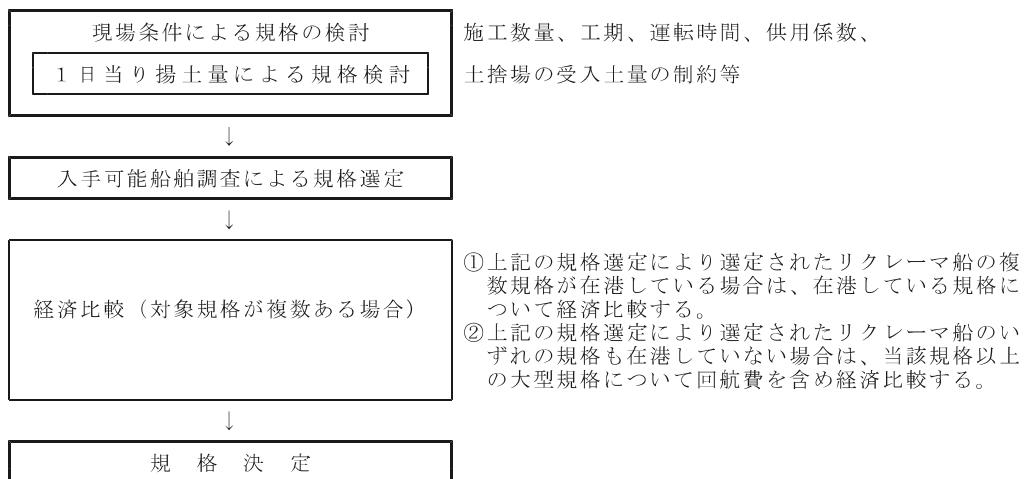
#### 1－3 代価表作成手順

##### [揚土土捨費の積算]





#### 1-4 リクレーマ船の規格選定



#### 1-5 船団構成

##### 1) 主作業船の規格区分

リクレーマ船の規格呼称区分	公称能力の範囲	公称揚土能力
鋼DE 1,200PS型	500 ≤ < 1,000 m³/h	750 m³/h
鋼DE 2,800〃	1,000 ≤ < 2,000 m³/h	1,500 m³/h
鋼DE 3,200〃	2,000 ≤ < 2,400 m³/h	2,200 m³/h

##### 2) 標準的な船団構成

リクレーマ船の規格呼称区分	揚錨船	引船	摘要
鋼DE 1,200PS型	鋼D 10t吊	鋼D 450PS型	
鋼DE 2,800〃			
鋼DE 3,200〃	鋼D 15t吊	鋼D 1,000PS型	

- 注) 1. グラブ浚渫船規格に対するリクレーマ船規格は、1日当たり浚渫量に適した規格とする。
2. 揚錨船は、浚渫箇所と揚土箇所が同一区域の場合等、現場条件により計上しないことができる。
3. 引船は、リクレーマ船の退避が頻繁に生じる場合等、現場条件により計上することができる。

## 1-6 施工歩掛

### 1) 作業能力

#### (1) 1日当り揚土量

リクレーマ船の1日当り揚土量は、1日当り浚渫土砂量とする。ただし、複数の場所から土砂が運搬されてくる場合は、リクレーマ船の揚土能力、運転時間を考慮して決定する。

#### (2) リクレーマ船の1時間当り基本揚土能力 ( $q_1$ 、 $m^3/h$ )

土分 質類	鋼DE 1,200PS型	鋼DE 2,800PS型	鋼DE 3,200PS型
粘土質・砂質土砂	463	786	1,213
レキ混り土砂	324	551	849

注) 土質は、グラブ浚渫における現地盤の土質分類による。

#### (3) 1日当り揚土時間

1日当り揚土時間は、次式により算定する。なお、リクレーマ船の1時間当り揚土量が異なる複数の土砂を揚土する場合(土質の違い等)、1日当り揚土時間は、複数の土砂を合成(平均)した1時間当り揚土量に対して決定する。その場合、次式の  $q_0/f$ 、 $q_2/f$  の代わりに以下の数値を代入する。

$$\frac{q_0}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{\frac{q_{0i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$$\frac{q_2}{f} = \frac{V}{\sum \left( \frac{V_i}{\frac{q_{2i}}{f_i}} \right)} \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_{0i}$  : 当該土質のグラブ浚渫船1時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$q_{2i}$  : 当該土質のリクレーマ船1時間当り揚土量 ( $m^3/h$ )

$f_i$  : 当該土質のグラブ浚渫土量の標準変化率

$V$  : 全浚渫量 ( $m^3$ )

$V_i$  : 当該土質の浚渫量 ( $m^3$ )

$$1\text{日当り揚土時間 (h/日)} = \frac{B \times 0.8 \times f}{q_2} \times \frac{T}{\frac{B \times 0.8 \times f}{q_0}} = \frac{\frac{q_0}{f}}{\frac{q_2}{f}} \times T$$

(小数1位切上げ、整数止め。最大8h/日)

$f$  : グラブ浚渫土砂の標準変化率

$B$  : 土運船の公称泥船容量 ( $m^3$ )

$q_0$  : グラブ浚渫船1時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_0 = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船(普通地盤用)1時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

「本節 3. グラブ浚渫工、3-1-6 施工歩掛、1) 作業能力」参照

$q_2$  : リクレーマ船1時間当り揚土能力 ( $m^3/h$ )

$$q_2 = q_1 \times E_4 \quad (\text{小数2位四捨五入})$$

$q_1$  : リクレーマ船1時間当り基本揚土能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船(普通地盤用)1日当り運転時間 (h/日、標準は8h/日)

(4) 能力係数等

能力係数		良 好	普 通	悪 い	摘 要
E 4	作業時間区分	0.95	0.90	0.80	

作業時間区分の補足表

作業時間区分	作業時間区分の適用明細
良 好	バージ離接舷頻度が少なく、障害物除去作業がない。
普 通	標準的な条件の場合
悪 い	バージ離接舷頻度が頻繁で、障害物除去作業が多い。

(5) 拘束費

リクレーマ船については、工事着手前に試運転が必要であり、リクレーマ船・揚錨船の拘束費（供用損料、労務費）を計上する。

また、浚渫船の浚渫完了後の検測待ちに関連して必要と認められる場合は、同様に拘束費を計上する。ただし、一工事でリクレーマ船を複数隻使用する場合は、着手前については全隻数を、完了後については1隻のみを計上する。なお、一工事で使用するリクレーマ船の規格が異なる場合は、完了後の1隻は大型規格船の拘束費を計上する。

その他、浚渫に伴う経層探査等の期間で拘束費を計上する必要があると認められる場合は、対象となる隻数の拘束費を計上する。

リクレーマ船団の拘束費計上日数

区 分	拘束費計上日数	対象作業内容	摘 要
着手前	0.5日	搬送試験	全隻数
完了後	1.0日	検測待ち	必要な場合のみ 複数船団の場合は大型の1船団
その他	必要な日数	経層探査待ち等	対象となる隻数

2) 代価表

(1) リクレーマ揚土 1日 ( $m^3$ ) 当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
リクレーマ船	鋼DE PS型	日	1	運H／就10H
揚 鐵 船	鋼D t 吊	〃	1	就業8H
引 船	鋼D PS型	〃		運2H／就8H
雜 材 料				

注) 1. リクレーマ船の最大運転時間は、8時間である。

2. 揚鉢船の船員は計上しない。なお、揚鉢船は現場条件により計上しないことができる。
3. 引船は、現場条件により計上することができる。

(2) リクレーマ船拘束 1式当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
リクレーマ船	鋼DE PS型	日		供用
揚 鐵 船	鋼D t 吊	〃		供用
引 船	鋼D PS型	〃		供用

注) 1. リクレーマ船、揚鉢船の拘束日数は、検測待ち、経層探査待ち等、現場条件に応じて必要な日数を計上する。

2. 揚鉢船の船員は計上しない。なお、揚鉢船は現場条件により計上しないことができる。
3. 引船は、現場条件により計上することができる。

3) 土運船運搬工

土運船 1日当り所要隻数は、「本節 7. 土運船運搬工、7-1-2 グラブ浚渫土運搬、7-1-2-5 施工歩掛、1) 引船押船および土運船の1日当り所要隻数・運転時間、(2) 土運船運搬後、バージアンローダ船または空気圧送船により土捨する場合」を適用し、「 $q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1時間当たり揚土量」を「 $q_2$  : リクレーマ船 1時間当り揚土量」として算出する。

1-7 回航・えい航

1) 引船の組合せ

リクレーマ船	回 航	え い 航	摘 要
鋼DE 1,200PS型	鋼D 1,200PS型	鋼D 800PS型	
鋼DE 2,800PS型			
鋼DE 3,200PS型	鋼D 2,500PS型	鋼D 2,000PS型	

2) 航行速度

回航用引船の航行速度は5.0ノット (9.3km/h) とする。

3) 艤装費の算出

主作業船として算出する。

4) 総トン数

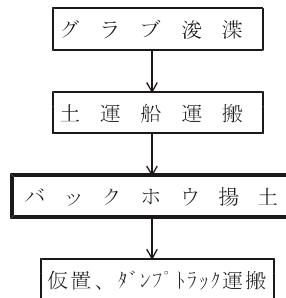
リクレーマ船	標準形状	総トン数(t)	摘 要
鋼DE 1,200PS型	L:49.0 × B:17.3 × D:3.3	990	
鋼DE 2,800PS型	73.0 × 23.3 × 4.1	2,460	
鋼DE 3,200PS型	79.0 × 24.7 × 4.3	2,960	

## 参考資料－4 バックホウ揚土

### 1－1 適用範囲

本項は、浚渫土砂を土運船により運搬し、バックホウで揚土する土捨工事に適用する。

### 1－2 施工フロー



注) 本項の歩掛は、□の部分である。

### 1－3 代価表作成手順

#### 1－4

・バケット総容量 → バックホウ規格の組合せ → ①バックホウ規格、台数

#### 1－5

・バケット総容量 → 1時間当たり揚土量選定 → ②1時間当たり揚土量



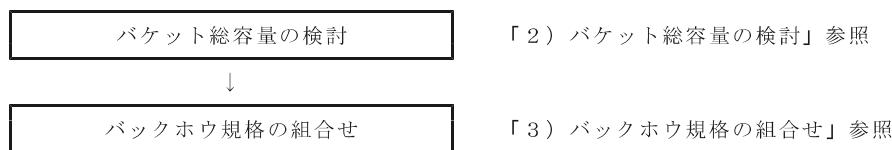
②1時間当たり揚土量  
・1時間当たり浚渫量  
・バックホウ台数 → バックホウ所要日数の算定 → ③バックホウ所要日数



①バックホウ規格  
③バックホウ所要日数 → 代価表の作成 → ④バックホウ揚土  
1日 (m<sup>3</sup>) 当り代価表

### 1－4 バックホウの規格の組合せ

1) 組合せ選定フロー



## 2) バケット総容量の検討

$$\text{バケット総容量 (m}^3\text{)} = \frac{q_0}{q_1} \quad (\text{小数 1 位切上げ})$$

$q_0$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )  
 $q_1$  : バックホウ 1  $\text{m}^3$  の 1 時間当り揚土量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

$q_1$	( $\text{m}^3/\text{h}$ )
砂・砂質土 粘性土・レキ質土	
76.4	

## 3) バックホウ規格の組合せ

バケット総容量	バックホウ規格の組合せ
1 $\text{m}^3$	排出ガス対策型(第1次基準値) 山積1.4 $\text{m}^3$ (平積1.0 $\text{m}^3$ ) × 1 台
2 $\text{m}^3$	排出ガス対策型(第1次基準値) 山積1.4 $\text{m}^3$ (平積1.0 $\text{m}^3$ ) × 2 台
3 $\text{m}^3$	排出ガス対策型(第1次基準値) 山積1.9 $\text{m}^3$ (平積1.4 $\text{m}^3$ ) × 2 台

注) バケット総容量が 3  $\text{m}^3$  を超える場合は別途検討する。

## 1-5 施工歩掛

### 1) 作業能力

(1) 1 日当り揚土量

バックホウの 1 日当り揚土量は、1 日当り浚渫土量とする。

(2) バックホウの 1 時間当り揚土量 ( $q_2$ ,  $\text{m}^3/\text{h}$ )

バケット総容量	土質分類	1 時間当り揚土量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )
1 $\text{m}^3$	砂・砂質土	76.4
2 $\text{m}^3$	粘性土・レキ質土	152.8
3 $\text{m}^3$		229.2

(3) バックホウ所要日数

バックホウの所要日数は、次式により算定する。

$$\text{バックホウ所要日数} = \frac{q_0 \times T}{q_2 \times T_1} \quad (\text{小数 3 位四捨五入})$$

$q_0$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

$T$  : グラブ浚渫船 1 日当り運転時間 ( $\text{h}/\text{日}$ 、標準は8h/ $\text{日}$ )

$q_2$  : バックホウの 1 時間当り揚土量 ( $\text{m}^3/\text{h}$ )

$T_1$  : バックホウの標準運転時間 ( $\text{h}/\text{日}$ )

2) 代価表

(1) パックホウ揚土 1日 ( m<sup>3</sup>) 当り

名 称	形状寸法	単位	数量	摘 要
パックホウ	排出ガス対策型(第1次基準値) m <sup>3</sup>	日		標準運転時間
"	排出ガス対策型(第1次基準値) m <sup>3</sup>	日		標準運転時間
雑 材 料				

3) 土運船運搬工

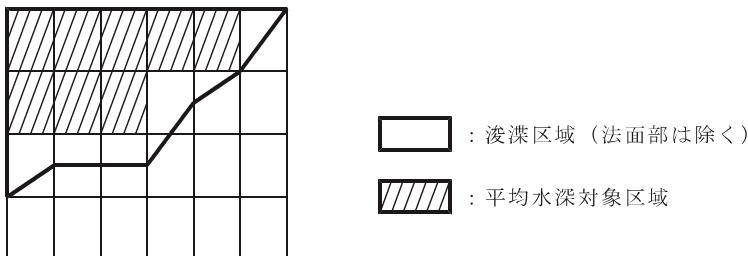
土運船 1日当り所要隻数は、「本節 7. 土運船運搬工、7-1-2 グラブ浚渫土運搬、7-1-2-5 施工歩掛、1) 引船押船および土運船の1日当り所要隻数・運転時間、(2) 土運船運搬後、バージアンローダ船または空気圧送船により土捨する場合」を適用し、「 $q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1時間当たり揚土土量」を、「 $q_2$  : パックホウの1時間当たり揚土量」として算出する。

## 補足資料－1 浚渫・土捨工（海上地盤改良工共通）

### 1. 平均土厚の算定方法

平均土厚 = (計画水深 + 底面余掘厚) - 在来平均水深

在来平均水深は、浚渫又は碎岩区域内における標準メッシュによる総測点の平均水深とする。  
(下図参照)



### 2. N 値の採用深度

N 値の深度は「標準貫入試験（本打の貫入量）の1/2の位置」とする。

土質境界にある N 値については、土質区分（砂質土、粘性土）した後に、N 値境界を決める。

### 3. q u 値から N 値への換算

q u 値から N 値に変換する場合は、以下の式を標準とする。

$$N = 4 \times 10^{-5} \times q u \text{ 値 } (N/m^2) [4 \times q u \text{ 値 } (kg f/cm^2)]$$

なお、土質調査結果等によって相関関係が明らかな場合は、その換算値とする。

### 4. 契約変更時の浚渫船規格

契約変更により当初の積算条件（平均土厚等）が変更される場合でも、積算における浚渫船規格は原則として変更しない。

ただし、未着工等の理由で上記によることが不適当と判断される場合は別途考慮する。

### 5. 経層磁気探査がある場合の土厚区分（E1）

経層磁気探査がある場合は、磁気探査の有効深度を考慮し土厚区分（E1）を選定する。

### 6. ポンプ船の出力換算

ポンプ船動力区分	出 力 换 算
電動機船（E、D E）	電動機出力 = ポンプ軸出力
ディーゼル船（D）	機関の連続最大出力 × 0.8 = ポンプ軸出力
タービン船（G T、S T）	機関の連続最大出力 × 0.9 = ポンプ軸出力

### 7. ポンプ船の標準装備延長以内に施工区域がある場合の能力算定

ポンプ浚渫船が装備しているフロータの標準装備延長は、浚渫区域が狭い場合でも原則として不变なものとして、能力を算定する。

### 8. ポンプ船の浚渫可能延長

零号からの浚渫可能延長は次式による。なお、フロータ長より除いてあるゴムジョイント延長は、浚渫の余裕長とし能力は考慮しない。

$$\text{浚渫可能延長} = \text{フロータ長} + \text{船体長} + \text{ラダー長} / 2$$

ポンプ船規格	フロータ標準装備延長	船体長 + ラダー長 / 2	浚渫可能延長
D 1, 350PS型	270m	50m	320m
D 2, 250PS型	360m	60m	420m
D 3, 200PS型	360m	60m	420m
D 4, 000PS型	360m	70m	430m
D 6, 000PS型	420m	80m	500m
D 8, 000PS型	420m	90m	510m

## 9. 受枠の高さ

陸上受枠、海上受枠の高さについては、以下とする。

(陸上受枠)	$H = 0\text{m}$	: 0m
	$H = 2\text{m}$	: 0mを超えて3m未満
	$H = 4\text{m}$	: 3~5m未満

(海上受枠)	$H = 4\text{m}$	: 3~5m未満
	$H = 6\text{m}$	: 5~7m未満
	$H = 8\text{m}$	: 7~9m未満
	$H = 10\text{m}$	: 9~11m未満

## 10. 排砂管の運搬

排砂管の運搬費は所在地を調査し、共通仮設費として積上げ計上する。

ただし、所在地が把握できない場合は、浚渫船の基地港からの運搬費を計上し、精算変更の対象とする。

## 11. ポンプ浚渫の排送距離の考え方

次頁による。

## 12. 土運船の比較

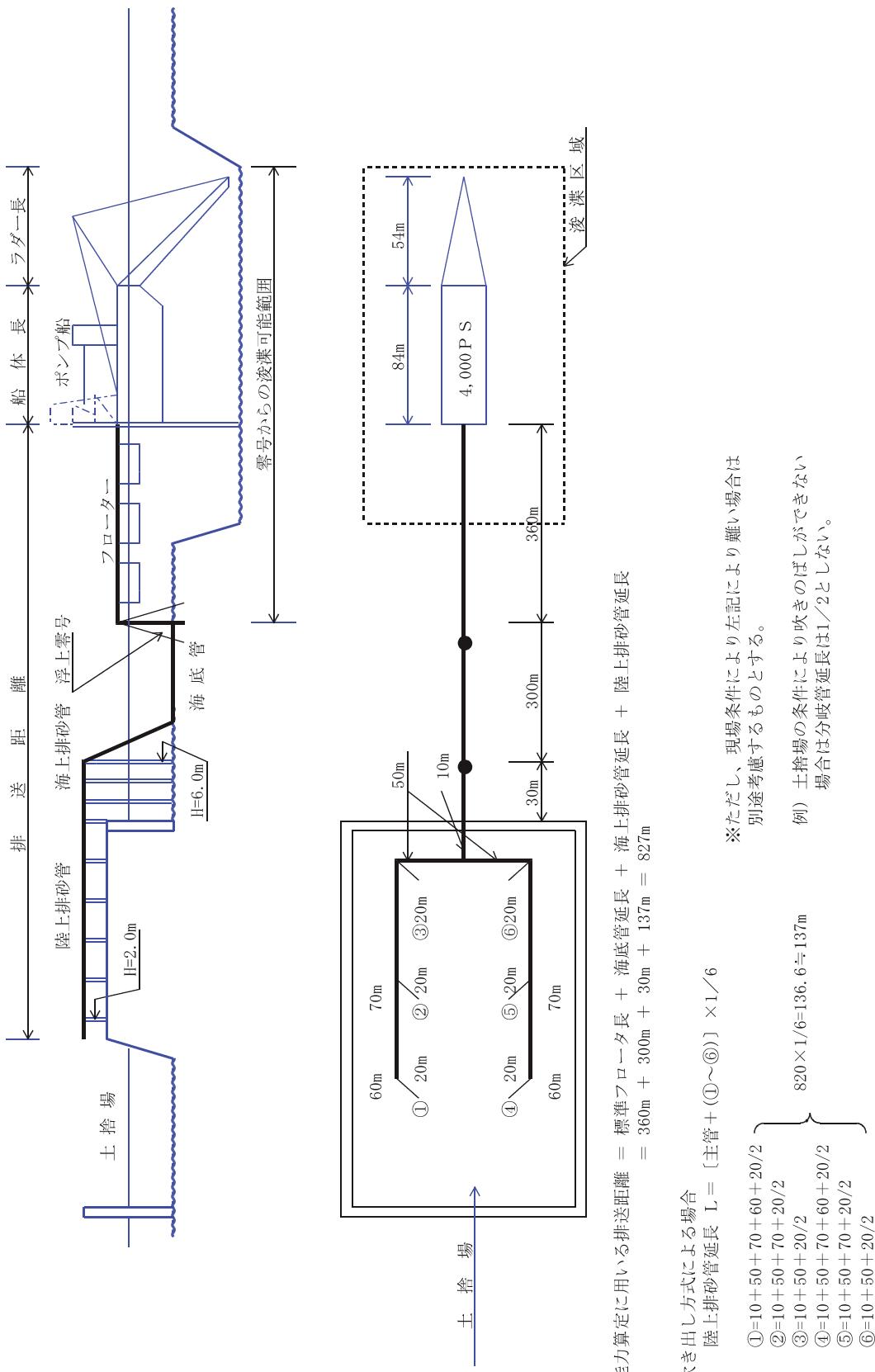
土運船は在港状況や現場条件を考慮のうえ選定し、同規格において引船方式及び押船方式が存在する場合は原則として、経済比較により選定する。

## 13. 土運船の船団数

引船・押船及び土運船の所要隻数及び運転時間は、グラブ浚渫船1船団ごとに算定する。

## ポンプ浚渫の排送距離の考え方（ルートで土捨てる場合）

### 1. 能力算定に用いる排送距離の算出例（浚渫船船尾から排砂管先端までとする場合）



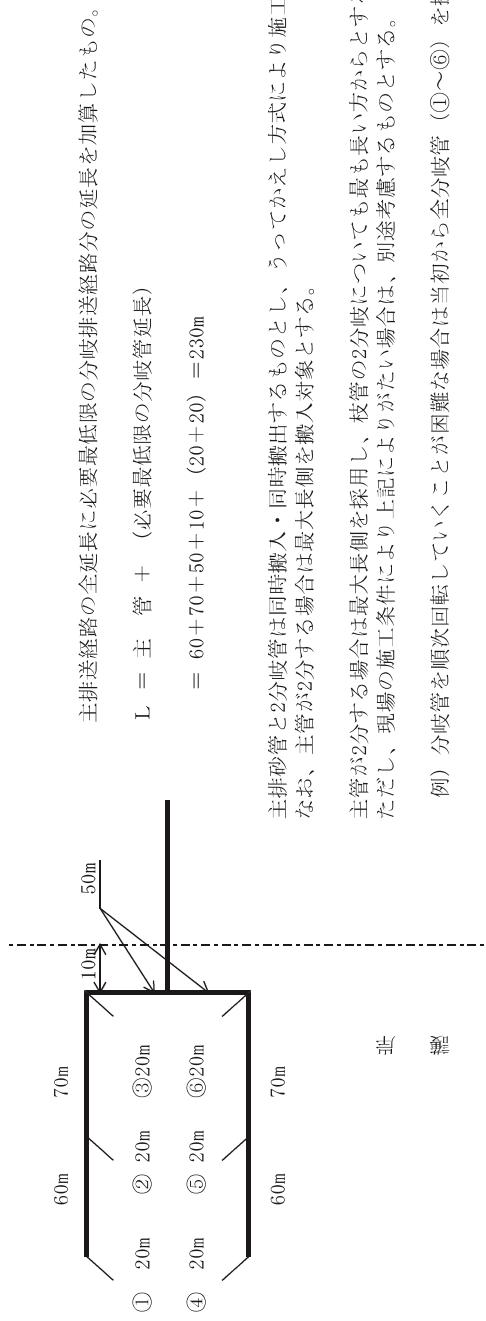
$$\begin{aligned} \text{能力算定に用いる排送距離} &= \text{標準フロータ長} + \text{海底管延長} + \text{海上排砂管延長} + \text{陸上排砂管延長} \\ &= 360m + 300m + 30m + 137m = 827m \end{aligned}$$

吹き出し方式による場合

$$\text{陸上排砂管延長 } L = [\text{主管} + (① \sim ⑥)] \times 1/6$$

$$\left. \begin{aligned} ① &= 10 + 50 + 70 + 60 + 20/2 \\ ② &= 10 + 50 + 70 + 20/2 \\ ③ &= 10 + 50 + 20/2 \\ ④ &= 10 + 50 + 70 + 60 + 20/2 \\ ⑤ &= 10 + 50 + 70 + 20/2 \\ ⑥ &= 10 + 50 + 20/2 \end{aligned} \right\} 820 \times 1/6 = 136.6 \div 137m$$

## 2. 陸上排砂管の供用損料に用いる排砂管延長の算出例



主排砂管と2分歧管は同時に搬入・同時に搬出するものとし、うつてかえし方式により施工するものとする。  
なお、主管が2分する場合は最大長側を採用し、水管の2分歧について最も長い方からとする。

主管が2分する場合は最大長側を採用し、水管の2分歧について最も長い方からとする。  
ただし、現場の施工条件により上記によりがたい場合は、別途考慮するものとする。

例) 分岐管を順次回転していくことが困難な場合は当初から全分歧管(①～⑥)を搬入する。

$$\begin{aligned} L &= \text{主 管} + (\text{①} \sim \text{⑥}) \\ &= 60 + 70 + 50 + 70 + 60 + 10 + (20 \times 6) = 490\text{m} \end{aligned}$$

## 3. 陸上排砂管布設・撤去の損料に用いる排砂管延長の算出例

全延長を対象とする。

$$\begin{aligned} L &= \text{主 管} + (\text{①} \sim \text{⑥}) \\ &= 10 + 50 + 70 + 60 + 50 + 70 + 60 + (20 \times 6) = 490\text{m} \end{aligned}$$

注) 排砂管の供用損料算定に用いる延長は、施工形態を勘案の上、搬入すべき必要最低限延長とする。

#### 14. 揚土土捨工における作業能力算定

(バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土量がグラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量を下回る場合)

※グラブ浚渫船が複数船団の場合、運転時間を補正している場合および複合土砂の場合は、別途考慮すること。

入手可能船舶調査による規格選定において、対象のバージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土能力が、グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量を下回る場合は、バージアンローダ船または空気圧送船揚土能力に適したグラブ浚渫船の 1 日当り浚渫運転時間を算定し、1 日当り揚土量（1 日当り浚渫土量）を決定する。

##### 1) グラブ浚渫船の 1 日当り運転時間及び浚渫量

###### (1) グラブ浚渫船の 1 日当り運転時間

$$T = \frac{\frac{q_2}{f}}{\frac{q_0}{f}} \times T'$$

(0.1未満を切り捨て、0.1以上0.6未満を0.5時間、0.6以上を1時間として0.5時間単位にする。)

$q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土量 ( $m^3/h$ )

$q_2 = q_1 \times E_4$  (小数 2 位四捨五入)

$q_1$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

「本節 8-1 バージアンローダ揚土 8-1-6 施工歩掛、1) 作業能力」および

「本節 8-2 空気圧送揚土、8-2-6 施工歩掛、1) 作業能力」参照

$q_0$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$q_0 = q \times E_1 \times E_2 \times E_3$  (小数 2 位四捨五入)

$q$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$T$  : グラブ浚渫船 1 日当り運転時間 ( $h/day$ )

$T'$  : 揚土船 1 日当り運転時間 ( $8h/day$ )

###### (2) グラブ浚渫船の 1 日当り浚渫量

1 日当り浚渫量は揚土量とする。

$$Q = Q'$$

$Q$  : グラブ浚渫船 1 日当り浚渫量 ( $m^3/day$ )

$Q'$  : 揚土船 1 日当り揚土量 ( $m^3/day$ )

$$Q' = q_2 \times T'$$

##### 2) 引船押船および土運船の 1 日当り所要隻数・運転時間

###### (1) 引船押船 1 日当り所要隻数

引船押船および土運船の 1 日当り所要隻数・運転時間の算定は次式による。なお、引船押船 1 隻 1 日当り運転時間が 8h/day を超える場合は、引船押船 1 日当り所要隻数に 1 隻追加する。

引船押船 1 日当り所要隻数 (隻/day)

$$= \frac{q_2}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8} \quad (\text{小数 1 位切上げ、最小隻数 1 隻})$$

###### (2) 引船押船 1 隻 1 日当り運転時間

引船押船 1 日当り延運転時間 ( $h/day$ )

$$= \frac{q_2}{f} \times \left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right) \times \frac{T'}{B \times 0.8} \quad (\text{小数 3 位四捨五入})$$

引船押船 1 隻 1 日当り運転時間 ( $h/day$ )

$$= \frac{\text{引船押船 1 日当り延運転時間}}{\text{引船押船 1 日当り所要隻数}} \quad (\text{小数 1 位切上げ、偶数止め。最大 } 8h/day)$$

(3) 土運船 1 日当り所要隻数

土運船 1 日当り所要隻数 (隻／日)

$$= \frac{q_2}{f} \times \frac{\left( \frac{1}{4} + \frac{2 \times d}{v} \right)}{B \times 0.8} + \frac{\frac{q_2}{f}}{\frac{q_0}{f}} + 1 \quad (\text{小数 1 位切上げ})$$

$d$  : 往復平均えい航距離 (km)

$v$  : 往復平均えい航速度 (引船7.4km/h 押船11.0km/h)

$B$  : 土運船の公称泥艤容量 ( $m^3$ )

$f$  : グラブ浚渫土量の標準変化率

$q_0$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫量 ( $m^3/h$ )

$$q_0 = q \times E_1 \times E_2 \times E_3 \quad (\text{小数 2 位四捨五入})$$

$q$  : グラブ浚渫船 1 時間当り浚渫能力 ( $m^3/h$ )

$E_1$  : 土厚区分能力係数

$E_2$  : 海象条件区分能力係数

$E_3$  : 水深区分能力係数

$q_2$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土土量 ( $m^3/h$ )

$$q_2 = q_1 \times E_4 \quad (\text{小数 2 位四捨五入})$$

$q_1$  : バージアンローダ船または空気圧送船 1 時間当り揚土能力 ( $m^3/h$ )

$E_4$  : 作業時間区分能力係数

「本節 8-1 バージアンローダ揚土 8-1-6 施工歩掛、1) 作業能力」および

「本節 8-2 空気圧送揚土、8-2-6 施工歩掛、1) 作業能力」参照

$T'$  : 揚土船 1 日当り運転時間 (8h/日)