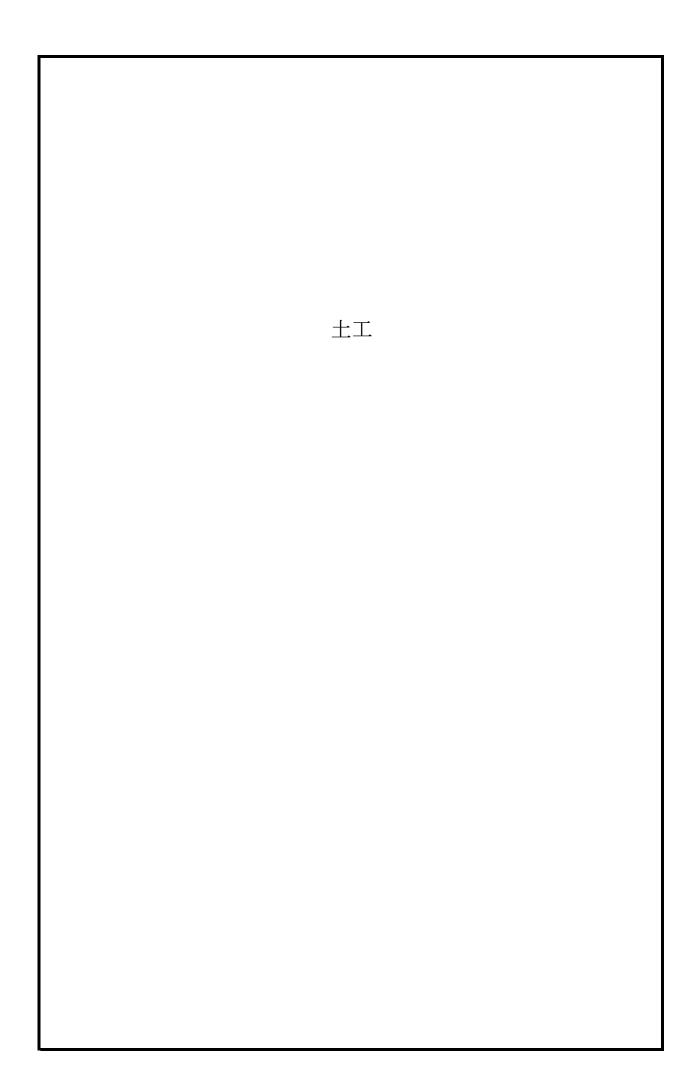
積算数量総括表

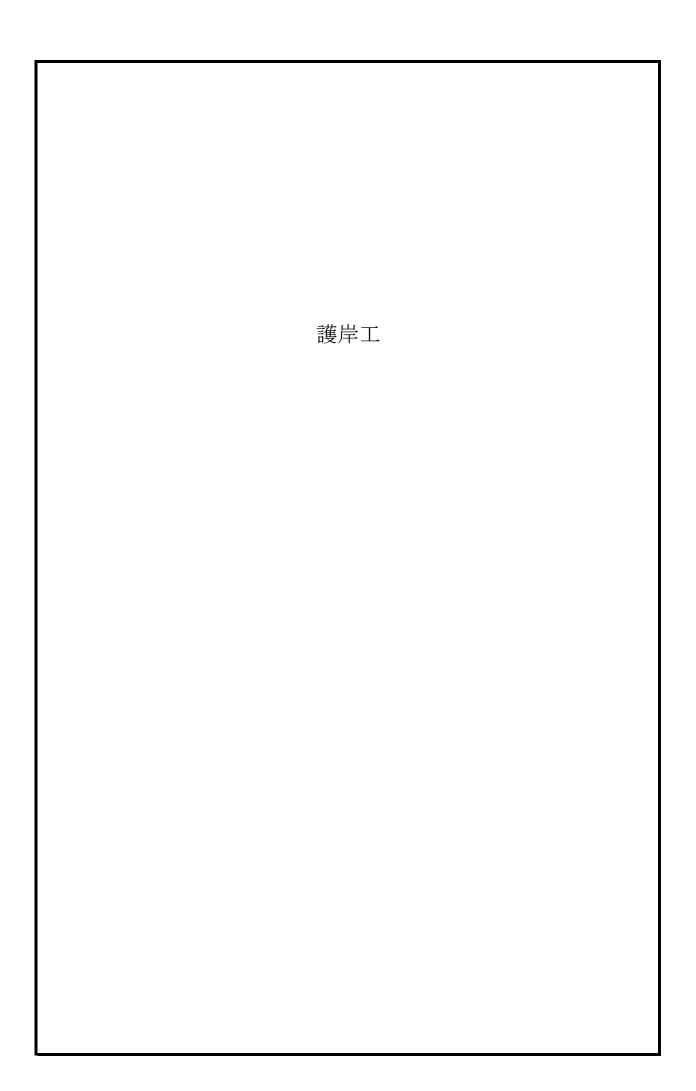
工事	種 類	単位	数量	摘要	頁
土工		式	1		1
護岸工		式	1		9
水門設備工		式	1		23
既設撤去工		式	1		30
仮設工		式	1		38
ヤート・整備工		式	1		49
保安費		式	1		55
発生土処分		m3	49		61
産廃処理(鉄筋コンクリート)		t	3		64
産廃処理(無筋コンクリート)		t	30		67
伐採木処分		t	0.6		70
軌道監視		目	5		73



工事種類: 土工

工事	項目	単位	数	量	摘	要	頁
【直接工事費】		式		1			
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式		1	歩掛補正率:1 機械作業換算	0% 率:95%	
掘削	土砂 小規模 0.28m3バックホウ	m3		38.1			
床堀	土砂 小規模 0.28m3バックホウ	m3		21.1			
埋戻	最大埋戻幅 1m以上4m未満	m3		9.0			
盛土	2.5m未満	m3		1.5			
法面整型	盛土部	m2		23.2			
人力施工による植生工	植生シート工	m2		23.2			
掘削土搬出及び機 械等搬入出	160tオールテレーンクレーン	目		4			
ワイヤーモッコ	12×9×1500mm	枚		1			
昼間標準作業		式		1			
土砂等運搬	小規模 運搬距離:11.3km	m3		48.7			

工事種類•項目	算	t				単位	数 量
土工						式	1
【直接工事費】						式	1
	昼間中断作業					式	1
	掘削 土砂 小規模 0.28m3バックホウ						
	V=		=	38.1	m3	m3	38.1
	床堀 土砂 小規模 0.28m3バックホウ						
	V=		=	21.1	m3	m3	21.1
	埋戻 最大埋戻幅1m以上4m未満						
	V=		=	9.0	m3	m3	9.0
	盛土 2.5m未満						
	V=		=	1.5	m3	m3	1.5
	法面整型 盛土部						
	A=		=	23.2	m2	m2	23.2
	人力施工による植生工 植生シートエ						
	A=		=	23.2	m2	m2	23.2
	掘削土搬出及び機械等搬入出 160tオール	テレーン	クレーン				
	N= 掘削 (実働日数)		=	1.0	日		
	床掘		=	0.5	日		
	埋戻し		=	0.5	日		
	盛土		=	0.5	日		
	法面整形		=	0.5	日		
	植生シート		=	0.5	日		
		計	=	3.5	日	日	4
	ワイヤーモッコ 12×9×1500mm				1.7	_l. <i>t</i>	
	N=		=	1	枚	枚	1
	ET BELLET SALE LANGE					_5.	
	昼間標準作業					式	1
	土砂等運搬	2)		40 =			
	V = (38.1 m 3 + 21.1 m 3) - (9 m 3 + 1.5 m)	3)	=	48.7	m3	m3	48.7



工事種類:護岸工

工事	項目	単位	数	量	摘要	頁
【直接工事費】		式		1		
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式		1	歩掛補正率:10% 機械作業換算率:95%	
プレキャスト基礎ブロ	ック	m		10.7		
プレキャスト基礎ブロ	ック(材料費)	m		10.7		
プレキャスト小口止フ	゛ロック	m		9.3		
プレキャスト小口止フ	「ロック(材料費)	式		1		
大型プロック積		m2		51.8		
大型プロック積(材料 費)	(緑游2)	m2		51.8		
胴込	割栗石	m3		18.5		
裏込材	再生砕石RC-40	m3		26.9		
吸出し防止材設置		m2		51.8		
天端コンクリート	クレーン打設	m3		1.2	型枠含む	
目地材	t=10mm	m2		21.1		
摺付コンクリート	18-8-40BB(W/C60% 以下) クレーン打設	m3		5.3		
型枠		m2		12.9		
資機材搬入出及び 相番	160tラフテレーンクレー ン	目		8		

工事種類·項目	算			式				単位	数量
護岸工								式	1
【直接工事費】								式	1
	昼間中断作業							式	1
	プレキャスト基礎ブロ	シック							
	L= 10.661m				=	10.66	m	m	10.7
	プレキャスト基礎ブロ	ック(材料費	·)						
	L= 10.661m				=	10.66	m	m	10.7
	プレキャスト小口止フ	ブロック							
	L= 小口止(1)				=	4.8	m		
	L= 小口止(2)				=	4.5	m		
				計	=	9.3	m	m	9.3
	プレキャスト小口止フ	ブロック(材料	·費)						
	N=				=	1	式	式	1
	(内訳)								
		小口止(1)	1,	トロ止(2)					
	1500型	1	+	1	=	2	個		
	1200型	3	+	3	=	6	個		
	パネルH500	1	+	1	=	2	個		
	大型ブロック積								
	A=				=	51.81	m2	m2	51.8
	大型プロック積(材料製	貴) (緑游2)							
	A=				=	51.81	m2	m2	51.8
	胴込 割栗石								
	V=				=	18.51	m3	m3	18.5
	裏込材 再生砕石RG	C-40				00.00			00.5
	V=				=	26.86	m3	m3	26.9
	nT/ [[] 7.4 4.4								
	吸出し防止材設置					F1 01			F1.0
	A=				=	51.81	m2	m2	51.8

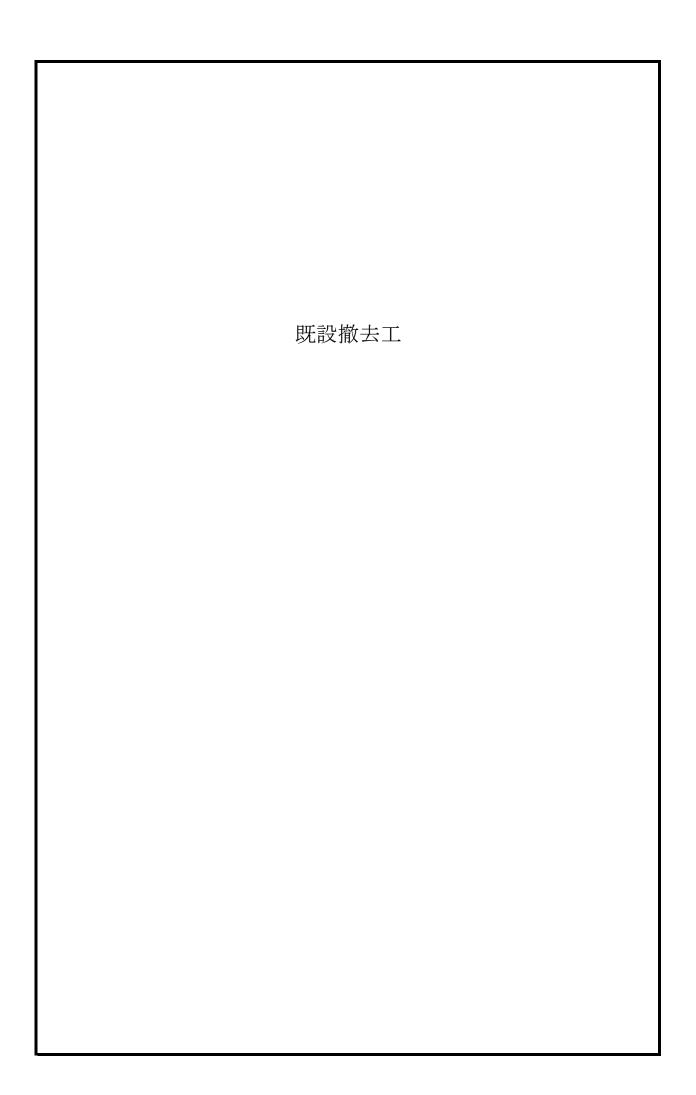
工事種類·項目	算	式			単位	数 量
護岸工					式	1
	天端コンクリート クレーン打設					
	$V = 0.087 \text{m2} \times (3.14 \text{m} + 10.66 \text{m})$	=	1.201	m3	m3	1.2
	$A = (0.849 + 0.899)/2 \times 0.1$	=	0.087	m2		
	目地材 t=10mm					
	A= 0.087m2×3箇所	=	0.261	m2		
	小口止め(1)	=	10.74	m2		
	小口止め(2)	=	10.06	m2	-	
		計 =	21.061	m2	m2	21.1
	摺付コンクリート 18-8-40BB(W/C60%以					
	V=	=	5.340	m3	m3	5.3
	TGLLA					
	型枠 		10.050			10.0
	A=	=	12.870	m2	m2	12.9
	Vertilated that what was a					
	資機材搬入出及び相番 160tラフテレ・			—		
	N= (工種作業別工程算出基礎よ	(5) =	8.0	日	日	8
	(実働日数)					
					+ +	

水門設備工

工事種類: 水門設備工

工事	項目	単位	数量	摘 要	頁
【直接工事費】		式	1		
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式	1	歩掛補正率:10% 機械作業換算率:95%	
コンクリート	24-12-25BB W/C60%以下	m3	1.1		
型枠		m2	4.0		
鉄筋	D13 SD345	t	0.032		
コンクリート削孔	削孔径16 削孔深110	孔	9		
樹脂カプセル	ケミカルアンカー R-16N	本	9		
水門据付		門	1	見積	
簡易スルースゲート	XCS4T-600×600 1500L	門	1	見積	
資機材搬入出及び 相番	160tラフテレーンクレー ン	目	5		

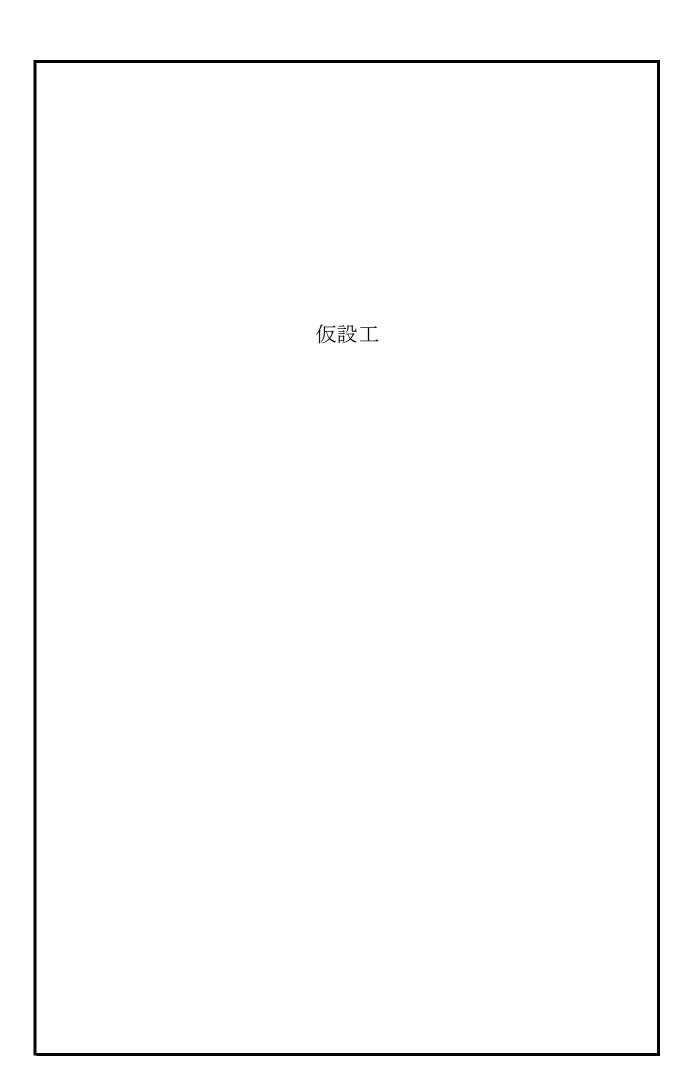
工事種類•項目	算 式				単位	数量
水門設備工					式	1
【直接工事費】					式	1
昼間中断作業					式	1
	コンクリート 24-12-25BBW/C60%以下					
	$V = (1.05 \text{m} \times 2.85 \text{m} - 0.6 \text{m} \times 0.6 \text{m}) \times 0$.4m =	1.053	m3	m3	1.1
	型枠					
	$A = 1.05 \text{m} \times 2.85 \text{m} + 0.4 \text{m} \times 0.6 \text{m} \times 4$	=	3.953	m2	m2	4.0
	鉄筋 D13 SD345					
	W= 31.570kg/1000	=	0.032	t	t	0.032
	コンクリート削孔 削孔径16 削孔深110					
	N=	=	9	孔	孔	9
	性心カプレル たこれルマンカ D 10N					
	樹脂カプセル ケミカルアンカーR-16N 	=	9	本	本	9
	L		<i>J</i>	/ T	74	<u> </u>
	水門据付					
	N=	=	1	門	門	1
	簡易スルースゲート XCS4T-600×600 150	0L				
	N=	=	1	門	門	1
	資機材搬入出及び相番 160tラフテレーンク	レーン				
	N=(工種作業別工程算出基礎より) (実働日数)	=	5.0	日	日	5



工事種類: 既設撤去工

工事	項 目	単位	数	量	摘 要	頁
【直接工事費】		式		1		
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式		1	歩掛補正率:10% 機械作業換算率:95%	
既設水門撤去	600×600	門		1	見積	
構造物とりこわし工	鉄筋コンクリート 人力	m3		1.1		
構造物とりこわし工	無筋コンクリート 人力	m3		12.7		
殻搬出及び機械等 搬入出	160tラフテレーンクレー ン	日		4		
伐採工		式		1	見積	
ラフテレーンクレー ン25t吊	伐採工	目		1		
昼間標準作業		式		1		
殼運搬	鉄筋コンクリート 運搬距離:15.3km	m3		1.1		
殼運搬	無筋コンクリート 運搬距離:15.3km	m3		12.7		
積込(コンクリート殻)	バックホウ	m3		13.8		

構造物とりこわし工 無筋コンリート 人力 V= 3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12. 競験出及び機械等鞭入出 160tラフテレーンクレーン N= 4 日 = 4 日 日 4 日 日 4 (作業日数)(実働日数) 既設水門樹去 = 1.00 日 日 日 4 日 4 日 日 4 日 日 日 日 日 日 日 日 1 日 日 日 日	工事種類·項目	章 式				単位	数 量
展覧中断作業 式 1 脱設水門撤去 600×600 N= = 1 PP PP 1 構造物とりこわし工 鉄筋コンリート 人力 V= (1.05m×2.85m-0.6m×0.6m)×0.4m = 1.053 m3 m3 1.1 構造物とりこわし工 無筋コンリート 人力 V= 3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12. 総機出及び機械等搬入出 160tラフテレーンクレーン N= 4 B = 4 B B 4 (作業日数) (実働日数) 既設水門撤去 = 1.00 B 構造物取壊し 鉄筋 = 0.50 B 排 4.00 B 計 4.0	既設撤去工					式	1
照設水門撤去 600×600 N= = 1 門 門 1 構造物とりこわし工 鉄筋・ングリート 人力 V= (1.05m×2.85m-0.6m×0.6m)×0.4m = 1.053 m3 m3 1.1 構造物とりこわし工 無筋・ングリート 人力 V= 3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12. 競機出及び機械等搬入出 160tラフテレーンクレーン N= 4 日 = 4 日 日 4 日 日 4 (作業日数)(実働日数) 既設水門撤去 = 1.00 日 持造物取壊し 鉄筋 = 0.50 日 持造物取壊し 鉄筋 = 0.50 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日	【直接工事費】					式	1
N=		昼間中断作業				式	1
構造物と9こわし工 鉄筋コクリート 人力 V= (1.05m×2.85m-0.6m×0.6m)×0.4m = 1.053 m3 m3 1.1 構造物と9こわし工 無筋コクリート 人力 V= 3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12.		既設水門撤去 600×600					
V=(1.05m×2.85m-0.6m×0.6m)×0.4m = 1.053 m3 m3 m3 1.1 構造物とりこわし工 無筋コングリート 人力 V=3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12. 殻線出及び機械等搬入出 160tラフテレーンクレーン N= 4 目 = 4 目 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日		N=	=	1	門	門	1
横造物とりこわし工 無筋コンパート 人力 V= 3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12. 般機出及び機械等擬入出 160tラフテレーンクレーン N= 4日 = 4 日 日 5 日 日 5 日 日 6 日 日 6 日 日 6 日 6 日 6 日		構造物とりこわし工 鉄筋コンクリート 人力					
V= 3.2m×0.35m×11.3m = 12.656 m3 m3 12. 機機出及び機械等搬入出 160tラフテレーンクレーン 1 N= 4 B = 4 B B (作業日数) (実働日数) 4 B B B B B B B B B B B B B B B B B B B		$V = (1.05 \text{m} \times 2.85 \text{m} - 0.6 \text{m} \times 0.6 \text{m}) \times 0.4$	4m =	1.053	m3	m3	1.1
一		構造物とりこわし工 無筋コンクリート 人力					
N= 4日		$V = 3.2 \text{m} \times 0.35 \text{m} \times 11.3 \text{m}$	=	12.656	m3	m3	12.7
(作業日数) (実働日数) 既設水門撤去 = 1.00 日		殻搬出及び機械等搬入出 160tラフテレーン	クレーン	/			
既設水門撤去		N= 4 ∃	=	4	目	日	4
構造物取壊し 鉄筋 = 0.50 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日		(作業日数)(実働日数)					
構造物取壊し 無筋 = 2.50 日 日 計 4.00 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日		既設水門撤去	=	1.00	目		
(大採工 見積 (5本) = 1 式 式 1 ラフテレーンクレーン25t吊 (大採工) (株工 日積 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日		構造物取壊し 鉄筋	=	0.50	目		
伏採工 見積		構造物取壊し 無筋	=	2.50	日		
N= (5本) = 1 式 式 1 ラフテレーンクレーン25t吊 伐採工			計 =	4.00	日		
ラフテレーンクレーン25t吊 (技採工) V採工 日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日日		伐採工 見積					
N= 1日 = 1日 日 1日 日 1日 日 1日 日 1日 日 1日 日 <td< td=""><td></td><td>N= (5本)</td><td>=</td><td>1</td><td>式</td><td>式</td><td>1</td></td<>		N= (5本)	=	1	式	式	1
(作業日数) (実働日数) 伐採工 = 1.00 日 計 = 1.00 日 昼間標準作業 式 1 設運搬 鉄筋コンクリート運搬距離:15.3km V= = 1.053 m3 m3 m3 1.1 設運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3km V= = 12.656 m3 m3 m3 12.		ラフテレーンクレーン25t吊 伐採工					
(大採工 = 1.00 目 計 = 1.00 目 計 = 1.00 目 昼間標準作業 式 1 設運搬 鉄筋コンクリート運搬距離:15.3km = 1.053 m3 m3 m3 1.1 設運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3km = 12.656 m3 m3 12.		N= 1 В	=	1	日	日	1
計 = 1.00 日		(作業日数)(実働日数)					
昼間標準作業 式 1 殻運搬 鉄筋コンクリート運搬距離:15.3km = 1.053 m3 m3 m3 1.1 V= = 1.053 m3 m3 m3 1.1 殻運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3km = 12.656 m3 m3 12.		伐採工	=	1.00	目		
 設運搬 鉄筋コンクリート運搬距離:15.3km V= = 1.053 m3 m3 1.1 設運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3km V= = 12.656 m3 m3 12. 			計 =	1.00	日		
V= = 1.053 m3 m3 m3 1.1 設運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3km = 12.656 m3 m3 12.		昼間標準作業				式	1
設運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3kmV= = 12.656 m3 m3 12.		殻運搬 鉄筋コンクリート運搬距離:15.3km					
V= = 12.656 m3 m3 12.		V=	=	1.053	m3	m3	1.1
		殻運搬 無筋コンクリート運搬距離:15.3km					
(中) 1 (一) 1 h l l + l l l + l l l l + l l l l l + l l l l l + l		V=	=	12.656	m3	m3	12.7
積込(コンクリート殻) ハックホワ		積込(コンクリート殻) ハックホウ					
V= 1.1+12.7 = 13.8 m3 m3 13.		V= 1.1+12.7	=	13.8	m3	m3	13.8



工事種類: 仮設工

工事	項 目	単位	数	量	摘要	頁
【直接工事費】		式		1		
夜間中断作業	作業時間:8時間	式		1	歩掛補正率:0% 機械作業換算率:100%	
鋼矢板圧入	Ⅲ型 打込長H=10.5m 最大N値:67	枚		7		
鋼矢板圧入	Ⅲ型 打込長H=6.0m 最大N値:67	枚		17		
鋼矢板引抜	Ⅲ型 引抜長H=10.5m	枚		7		
鋼矢板引抜	Ⅲ型 引抜長H=6.0m	枚		17		
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式		1	歩掛補正率:10% 機械作業換算率:95%	
鋼矢板圧入	Ⅲ型 打込長H=6.0m 最大N値:67	枚		35		
鋼矢板引抜き	Ⅲ型 引抜長H=6.0m	枚		35		
油圧式杭圧入引抜 機据付解体	压入(50 <nmax≦600)< td=""><td>口</td><td></td><td>2</td><td></td><td></td></nmax≦600)<>	口		2		
油圧式杭圧入引抜 機据付解体	引抜	口		2		
大型土のう工	製作•設置 RC-40	袋		12		
大型土のう工	撤去	袋		12		
鋼矢板材料費		式		1		
鋼矢板賃料	Ⅲ型 H=11.0m 賃料期間:60日	枚		7		
鋼矢板賃料	Ⅲ型 H=9.0m 賃料期間:60日	枚		52		
鋼矢板賃料 コーナー	Ⅲ型 H=9.0m 賃料期間:60日	枚		1	見積	
鋼矢板賃料 ピース コーナー	Ⅲ型 H=9.0m	枚		1	見積	
昼間標準作業		式		1		
ポンプ設置・撤去		箇所		1		
ポンプ運転		目		60		

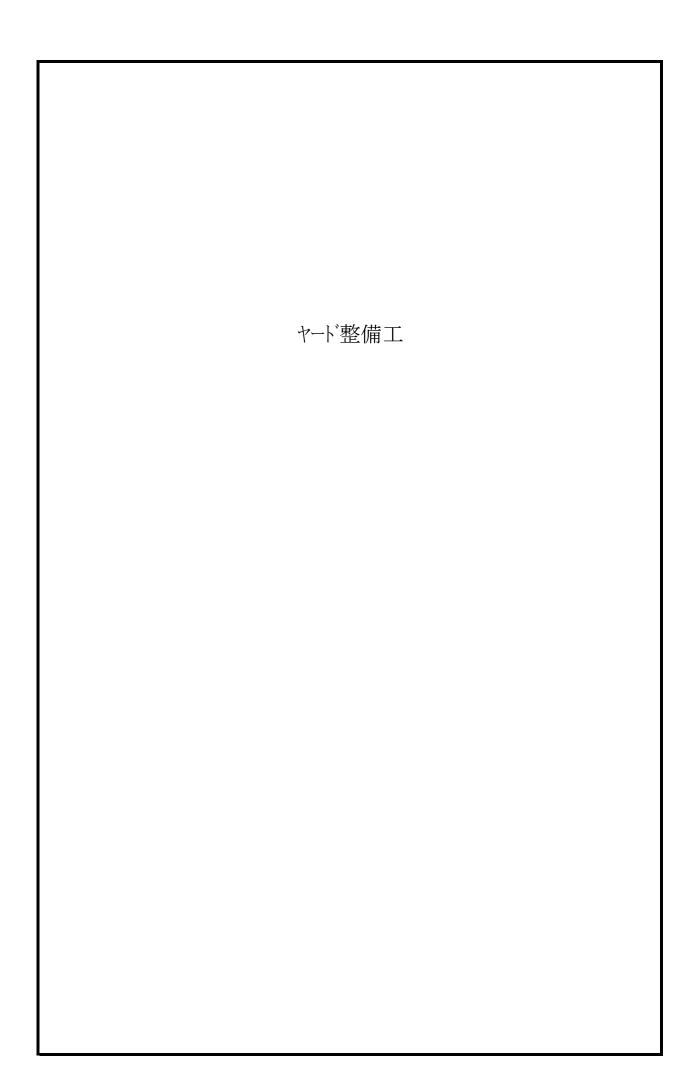
工事種類: 仮設工

工事	項 目	単位	数量	摘	要	頁
クレーン運転		式	1			
(夜間)機械搬入出、 作業相番	160tオールテレーンク レーン 160tオールテレーンク	日	4			
(昼間)機械搬入出、 作業相番	160tオールテレーンク レーン	目	8			
【共通仮設費(運搬費)】		社	1			
重建設機械分解組立輸送	160tオールテレーンク レーン	□	1			
貨物自動車による運搬	油圧式杭圧入引抜機 (硬質地盤専用)	□	1			
仮設材運搬	鋼矢板	t	32.700			

工事種類•項目	注	<u>.</u>			単位	数 量
仮設工					式	1
【本校工本典】					-1-	-
【直接工事費】	夜間中断作業				式式	1
	郵子樹門子 鋼矢板圧入 Ⅲ型 打込長H=10.5m 対		7		14	1
	N=	製 / (N 値 : 0	7	枚	枚	7
			•	10		'
	N= (3.6+2.8)/0.4+1枚	=	17	枚	枚	17
	鋼矢板引抜 Ⅲ型 引抜長H=10.5m					
	N=	=	7	枚	枚	7
			•			•
	N= (3.6+2.8)/0.4+1枚		17	枚	枚	17
	(2)			IX		
	上 昼間中断作業				式	1
	鋼矢板圧入 Ⅲ型 打込長H=6.0m 最	大N値:67				
	N = (11.6+2.0)/0.4+1	=	35	枚	枚	35
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
	 鋼矢板引抜き Ⅲ型 引抜長H=6.0m					
	N = (11.6+2.0)/0.4+1	=	35	枚	枚	35
	, , , , , , ,					
	油圧式杭圧入引抜機据付解体 圧入(50	0 <nmax≦< td=""><td>600)</td><td></td><td></td><td></td></nmax≦<>	600)			
	N= 据付解体1回+移設1回	=	2	□	口	2
	油圧式杭圧入引抜機据付解体 引抜					
	N= 据付解体1回+移設1回	=	2	□	回	2
	大型土のう工 製作・設置RC-40					
	N=	=	12	袋	袋	12
	大型土のう工 撤去					
	N=	=	12	袋	袋	12

工事種類•項目	算	式				単位	数 量
仮設工						式	1
	鋼矢板材料費					式	1
	鋼矢板賃料 Ⅲ型 H=11.0m賃料期	間:60日					
	N=		=	7	枚	枚	7
	鋼矢板賃料 Ⅲ型 H=9.0m賃料期間]:60日					
	N= 17枚+35枚		=	52	枚	枚	52
	鋼矢板賃料 コーナー Ⅲ型 H=9.0r	n賃料期	月間:6	0 目			
	N=		=	1	枚	枚	1
	鋼矢板賃料 ピースコーナー Ⅲ型 〕	H=9.0m					
_	N=		=	1	枚	枚	1
	(賃料日数)						
	供用日数= 設置日数×1/2+作業日数		日数×	(1/2+ (5+4)		
	$= 12.8 \times 1/2 + 44.1 + 3.2 \times 1/2 + 4.1 + 4.$.9 1/		
	= 61.1 日	÷		60	日		
	鋼矢板圧入			12.8	日		
	(作業期間)						
	土工	=		12.3	日		
	護岸工	=		12.5	日		
	水門設備工	=		7.7	日		
	既設撤去工	=		9.2	日		
	仮設工(大型土のう+ポンプ)	=		2.4	日		
	-	計 =		44.1	月		
	鋼矢板引抜	=		3.2	月		
	昼間標準作業					式	1
	ポンプ設置・撤去						
	N=		=	1	箇所	箇所	1
	ポンプ。運転						
	N=		=	60	日	日	60

工事種類•項目	算	弌			単位	数 量
仮設工					式	1
	クレーン運転				式	1
	(夜間)機械搬入出、作業相番 160t才、					
	N= 4.0 ∃	=	4.0	日	日	4
	(作業日数)					
	圧入	=	3.0	日		
	引抜	=	1.0	日		
		計 =	4.0	日		
	(昼間)機械搬入出、作業相番 160t才、	ールテレー	・ンクレーン	/		
	N= 8.0 ∃	=	8.0	日	目	8
	(作業日数)					
	圧入	=	3.0	日		
	引抜	=	0.5	日		
	据付解体 2.5+0.5	=	3.0	日		
	大型土のう	=	1.0	日		
	ポンプ設置撤去		0.5	日		
		計 =	8.0	日		
【共通仮設費(運	搬費)】				式	1
	重建設機械分解組立輸送 160tオールラ	テレーンクし				
	N=	=	1	□	□	1
	貨物自動車による運搬油圧式杭圧	入引抜機(硬質地盤:			
	N=	=	1	口	口	1
	les and larger lan					
	仮設材運搬 鋼矢板					
	W= Ⅲ型 11.0m×0.06t/m×7枚	=	4.620			
	Ⅲ型 9.0m×0.06t/m×(35+17		28.080			00.500
	N=	=	32.700	t	t	32.700

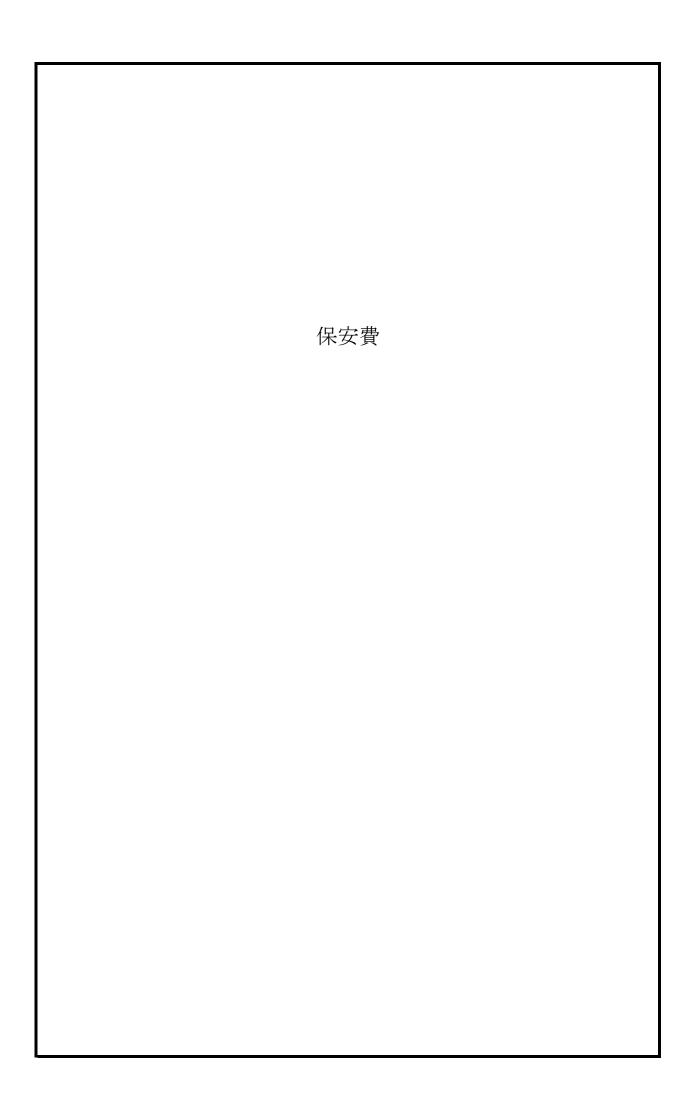


工事種類: ヤード整備工

工事	項 目	単位	数量	摘 要	頁
【直接工事費】		式	1		
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式	1	歩掛補正率:10% 機械作業換算率:95%	
路体盛土		m3	280.9		
盛土材	RC-40	m3	373.6		
路体盛土撤去		m3	280.9		
敷鉄板設置撤去		m2	627.1		
鋼板賃料	22×1524×6096 賃料期間:70日	枚	54		
鋼板賃料	22×1524×3048 賃料期間:70日	枚	27		
昼間標準作業		式	1		
残土運搬		m3	280.9		
【共通仮設費(運搬費)】		式	1		
仮設材運搬	敷鉄板	t	108.300		
【共通仮設費(安全費)】		式	1		
昼間中断作業	(昼間営近作業)	式	1	歩掛補正率:10%	
線路防護柵設置撤去	H=1800 設置期間:3ヶ月	m	30		

工事種類•項目	算	式				単位	数 量
ヤート・整備工						式	1
【直接工事費】						式	1
	昼間中断作業					式	1
	路体盛土						
	V=		=	280.93	m3	m3	280.9
	盛土材 RC-40						
	$V = 280.93 \text{m} 3 \times 1.33 (\text{L/C})$		=	373.64	m3	m3	373.6
	路体盛土撤去						
	V=		=	280.93	m3	m3	280.9
	敷鉄板設置撤去						
	A= 1.524m×6.096m×54枚+1.5	524m×3.	.0481	m×27枚			
			=	627.096	m2	m2	627.1
	鋼板賃料 22×1524×6096 賃料其	月間:70日					
	N=		=	54	枚	枚	54
	鋼板賃料 22×1524×3048 賃料其	月間:70日					
	N=		=	27	枚	枚	27
	(賃料日数)						
	供用日数= 設置日数×1/2+作業日	数+撤去	日数	$\times 1/2 + (5)$	+4)		
	$= 1.5 \times 1/2 + 60.1 +$	2+(5+4)					
	= 70.6 日	≒		70	日		
	敷鉄板設置	=		1.5	日		
	(作業期間)						
	土工	=		12.3	日		
	護岸工	=		12.5	日		
	水門設備工	=		7.7	日		
	既設撤去工	=		9.2	日		
	仮設工	=		18.4	月		
		計 =		60.1	日		
	敷鉄板撤去	=		1.5	日		
	昼間標準作業					式	1
	残土運搬						
	V=		=	280.9	m3	m3	280.9

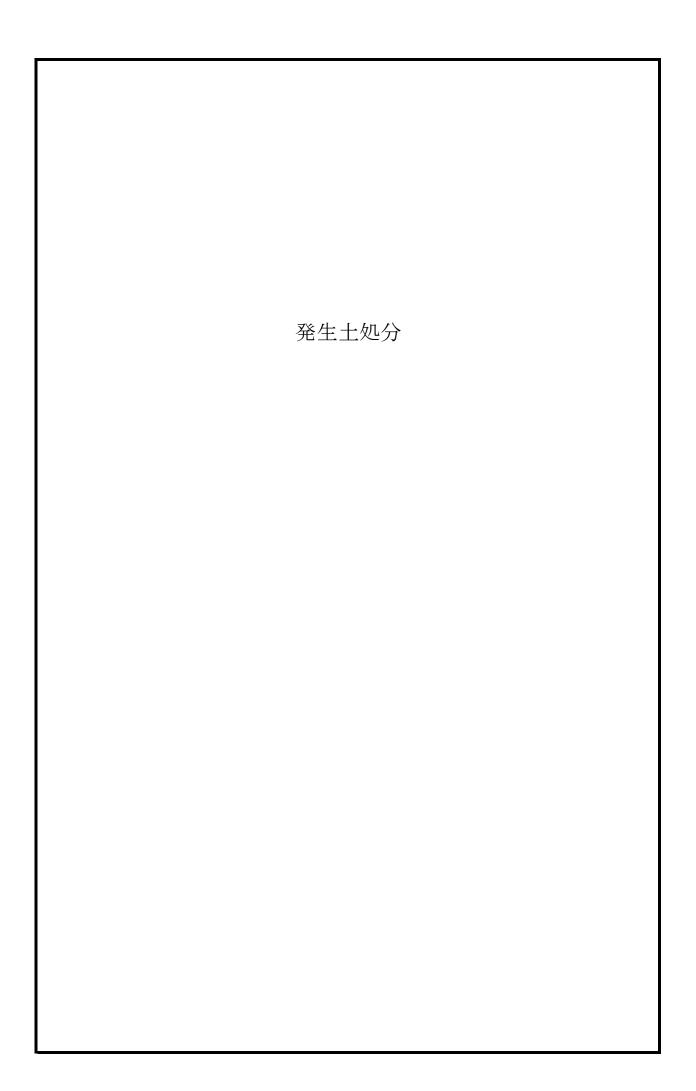
工事種類·項目	第 式	単位	数量
ヤート・整備工		式	1
【共通仮設費(運	般費)】	式	1
	仮設材運搬 <u>敷</u> 鉄板		
	W= $1.604t \times 54$ 枚 $+0.802t \times 27$ 枚 = 108.270 t	t	108.3
【共通仮設費(安全	L 全費)】	式	1
	昼間中断作業	式	1
	線路防護柵設置撤去 H=1800 設置期間:3ヶ月		
	L= = 30 m	m	30
1			
<u> </u>			



工事種類:保安費

工事	項 目	単位	数量	摘要	頁
【直接工事費】		式	1		
昼間					
交通整理員		人	53		
夜間					
交通整理員		人	4		
昼間					
列車見張員		人	71		
誘導員		人	36		
夜間					
列車見張員		人	8		
誘導員		人	4		

工事種類•項目			算	式				単位	数 量
保安費								式	1
【直接工事費】			保安要員一覧より					式	1
	昼間								
		交通整理員							
	ļ	N=	53.0人		=	53	人	人	53
	夜間								
	-	交通整理員	4.0.1			4			4
		N=	4.0人		=	4	人	人	4
	昼間								
	在11月	列車見張員							
		N=	71.0人		=	71	人	人	71
			. 230) (7.	
		誘導員							
		N=	35.5人		=	36	人	人	36
	夜間								
		列車見張員							
		N=	8.0人		=	8	人	人	8
		誘導員							
		N=	4.0人		=	4	人	人	4
	-								
	-								



工事種類: 発生土処分

設計数量: 49 m3

工事	項目	単位	数	量	摘 要	頁
【処分費】		式		1		
発生土処分費		m3		49		

工事種類•項目		算	式		単位	数 量
発生土処分					m3	49
【処分費】					式	1
	発生土処分費					
	V=		=	48.7	 m3	49

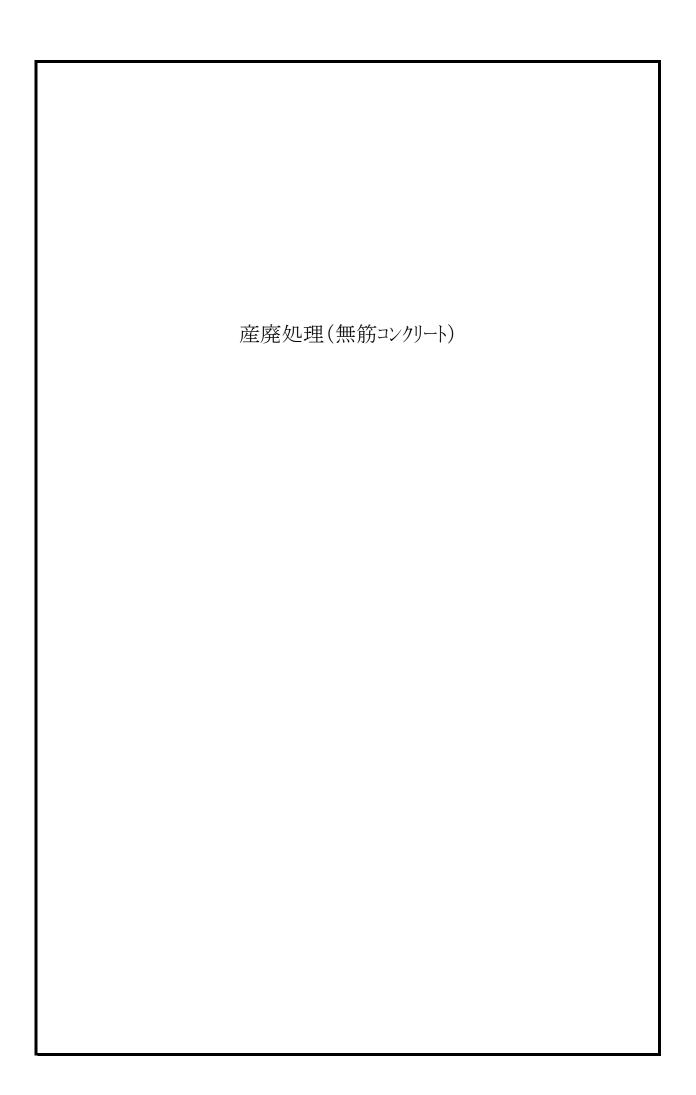
<u> </u>	産廃処理(鉄筋コンクリート)	

工事種類:産廃処理(鉄筋コンクリート)

設計数量: 3 t

工事項目	単位	数量	摘	要	頁
【処分費】	式	1			
産廃処理費(鉄筋コンクリート)	m3	1.1			

工事種類·項目	算	式				単位	数 量
産廃処理(鉄筋コ	- ンクリート)					t	3
【処分費】						式	1
	産廃処理費(鉄筋コンクリート)						
	$W = 1.1 \text{m} 3 \times 2.5 \text{t/m} 3 = 2.8 \text{t}$		=	3	t		
	V= 1.1m3(既設撤去工より)		=	1.1	m3	m3	1.1
	_						
	_						
	_						
	_						

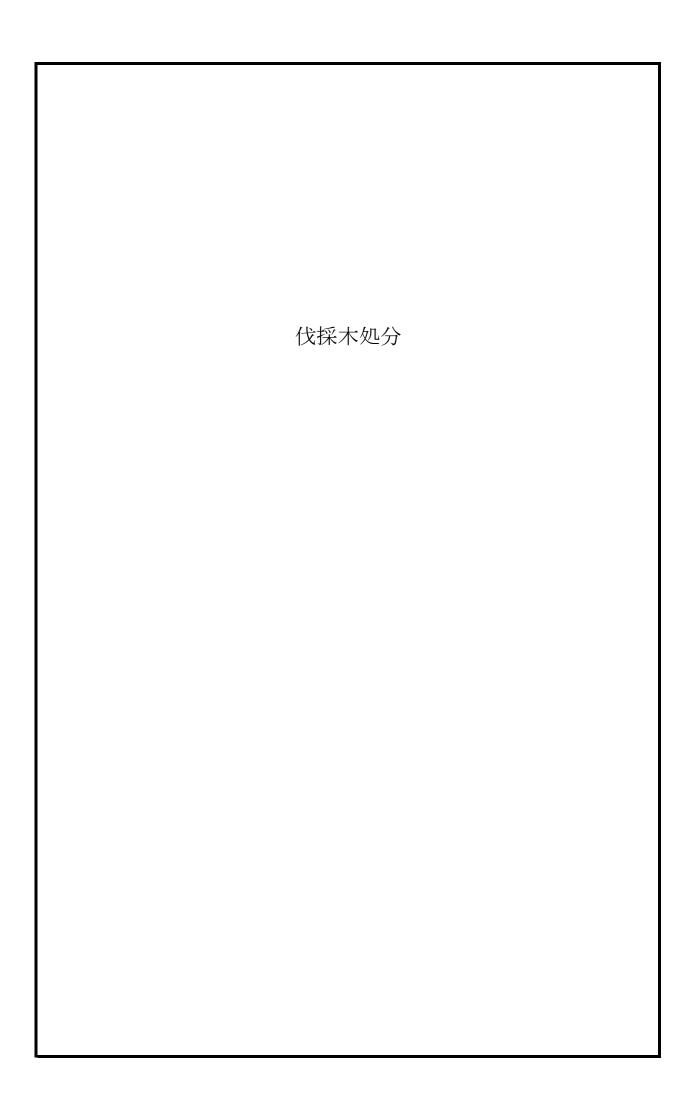


工事種類:産廃処理(無筋コンクリート)

設計数量: 30 t

工事項目	単位	数量	摘 要	頁
【処分費】	式	1		
産廃処理(無筋コンクリート)	m3	12.7		

工事種類•項目	算	式			単位	数 量
産廃処理(無筋コ	ン クリート)				t	30
【処分費】					式	1
	産廃処理(無筋コンクリート)					
	$W = 12.7 \text{m}3 \times 2.35 \text{t/m}3 = 29.8 \text{t}$	=	30	t		
	V= 12.7m3(既設撤去工より)	=	12.7	m3	m3	12.7
	_					

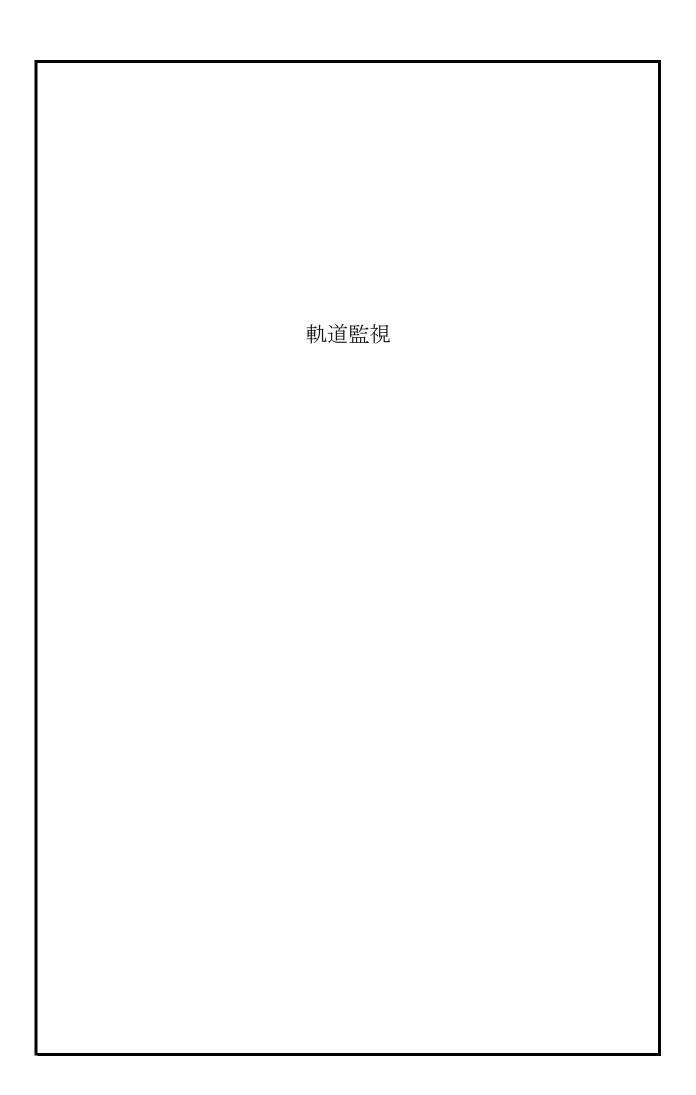


工事種類: 伐採木処分

設計数量: 0.6 t

工事項目	単位	数量	摘 要	頁
【処分費】	式	1		
伐採木処分費	t	0.6		

工事種類·項目	算		式				単位	数量
伐採木処分							t	0.6
【処分費】							式	1
	伐採木処分費							
	W= 0.6t(数量計算	事より)	=	= (0.6	t	t	0.6
						_		



工事種類: 軌道監視

設計数量: 5日

工事項目	単位	数量	摘要	頁
【純々工事費(軌道工事)】	式	1		
夜間作業	式	1		
軌道監視	日	5		

工事種類•項目		 算		式				単位	数量
軌道監視								日	5
【純々工事費(軌	· 道工事)】							式	1
	夜間作業							式	1
	軌道監視								
	N=	鋼矢板圧入			=	3	日		
		鋼矢板引抜	引抜長11m7枚	0.18日	=	1	日		
		鋼矢板引抜	引抜長6m17枚	0.30日	=	1	日		
					=	5	日	日	5