前 金	部 分 払
有	5回以内

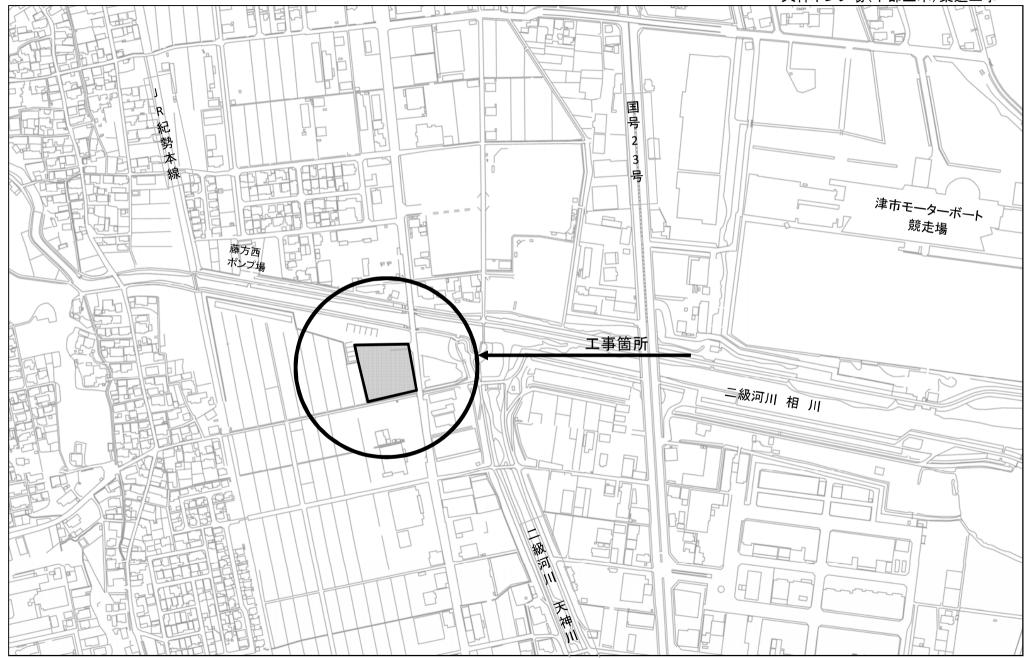
平 成 2 9 年 度 下建公補継 第 1 号

# 天神ポンプ場(下部土木)築造工事設計書

工事仕様は特記以外は三重県公共工事共通仕様書及び工事監督員の指示による。

津市下水道局下水道建設課

平成 29 年度	下建公補継 第 1 号		工事	設計	書
	津市高茶屋小森上野町地内		,	管理者	
施工場所				局長	
	天神ポンプ場(下部土木)築造工事	局次長			
工事名		課長			
-n1 <i>ba</i>		検算者			
設計額			(うち消費税等相当額 )	参与	
T #0				調整担当主幹	
工期	540日間限り			担当主幹	
長	_	巾	_	設計者	
·			エ 事 の 大 要		
	躯体工 函渠工		-式 -式		



[01.冊切別家工事					設 計 内	訳表				
費目	工種	種別	細別	単位	数量	単	価	金	額	摘要
01:補助対象工事										
処理場・ポ	ンプ場			式						
					1.000	)				
本体化	乍業土工	-		式						
					1. 000	)				
	掘削工	-		式						第 0001 号 明細表
					1.000	)				
	埋戻工	-		式						第 0002 号 明細表
					1. 000	,				
	残土処	理工		式						第 0003 号 明細表
		:			1.000	,				
	底面均	ルエ		式						第 0004 号 明細表
					1. 000	,				
地盤。	<b></b>			式						
					1. 000	,				
	表層安	定処理工		式	1,000					第 0005 号 明細表
					1. 000	)				

[01.補助別家工事				設 計 内	訳表		
費目	工種	種別 細別	単位	数量	単 価	金額	摘 要
本体化	反設工		式				
				1. 000			
	土留・	仮締切工	式				第 0006 号 明細表
				1. 000			
	地下才	《低下工	式				第 0007 号 明細表
	:			1.000			
	電力認	<b>设</b> 備工	式				第 0008 号 明細表
				1.000			
本体领	築造工		式				
				1. 000			
	躯体コ		式				第 0009 号 明細表
				1. 000			
	伸縮組	* *手工	式				第 0010 号 明細表
				1.000			
	蓋工		式	1.000			第 0011 号 明細表
				1.000			
	角落し	工	式	11.000			第 0012 号 明細表
				1.000			

[01:開奶//  家工事]			設 計 内	訳 表		
費目  □	工種 種別 細別	単 位	数量	単 価	金額	摘 要
1	手摺工	式				第 0013 号 明細表
			1.000			
世	里込管工	式				第 0014 号 明細表
			1.000			
f	寸属物工	式				第 0015 号 明細表
			1.000			
治	且立マンホール工	式				第 0016 号 明細表
			1.000			
放流渠・	・吐口工	式				
			1.000			
1	作業土工	式				第 0017 号 明細表
			1. 000			
才	長層安定処理工	式				第 0018 号 明細表
			1. 000			
9	<b>尺板工</b>	式				第 0019 号 明細表
			1. 000			
<b>1</b>	k替工	式				第 0020 号 明細表
			1.000			

				設 計 内	訳 表		
費目	工種	重別 細別	単 位	数量	単 価	金 額	摘  要
	函渠工		式				第 0021 号 明細表
				1.000			
	伸縮継手コ	<u> </u>	式				第 0022 号 明細表
				1.000			
	付属物工		式				第 0023 号 明細表
				1.000			
	ゲートエ		式				第 0024 号 明細表
				1.000			
直接工事費計			式				
				1.000			
間接工事費							
共通仮設費							
運搬	費		式				第 9001 号 明細表
				1.000			
事業	損失防止施討	安 <b>費</b>	式				第 9002 号 明細表
				1.000			

[01、個的內別多工事]		設 計 内	訳 表		
費目 工種 種別 細別	単 位	数量	単 価	金 額	摘 要
役務費	式				第 9003 号 明細表
		1. 000			
技術管理費	式				第 9004 号 明細表
		1.000			
共通仮設費 (率計上額)	式				
		1.000			
共通仮設費計	式				
		1.000			
純工事費	式				
		1. 000			
現場管理費	式				
		1. 000			
工事原価	式				
		1.000			
一般管理費等	式				
		1.000			
工事価格	式				
		1. 000			

	<u>別別家工事</u>					設 計 内	訳 表		
	費目	工種	種別	] 細別	単位	数量	単 価	金 額	摘要
消費税及	び地方消費	: 貴税相当	額		式				
						1.000			
本工事費	計				式				
						1.000			

## [02:市単独工事]

					設 計 内	訳 表		
費目	工種	種別	] 細別	単位	数量	単 価	金額	摘要
02:市単独工事								
処理場・ポン	ノプ場			式				
造成二	ET.			式	1.000			
	作業士			式	1.000			第 0025 号 明細表
-					1. 000			
仮設-	<u>                                     </u>			式	1.000			## 0000 H HH/HH
	交通管	建工		式	1. 000			第 0026 号 明細表
直接工事費計				式				
間接工事費					1.000			
共通仮設費								
八匹队队								

## [02:市単独工事]

		設 計 内	訳表		
費目 工種 種別 細別	単位	数量	単 価	金 額	摘要
技術管理費	式				第 9005 号 明細表
		1.000			
共通仮設費 (率計上額)	式				
		1.000			
共通仮設費計	式				
		1.000			
純工事費	式				
		1.000			
現場管理費	式				
		1.000			
工事原価	式				
		1.000			
一般管理費等	式				
		1.000			
工事価格	式				
		1.000			
消費税及び地方消費税相当額	式				
		1.000			

## [02:市単独工事]

	1年烟上尹]					設 計 内	訳 表		
	費目	工種	種別	」 細別	単位	数量	単 価	金額	摘 要
本工事費	費計				式				
						1. 000			
	:								
:	<u>:</u>	:							

計

第 0001 号 明細表 掘削工								1式
名称 規格	単位	数	量	単		金	額	(上段 : 前 回 下段 : 今 回)       摘 要
先行掘削 (施工パッケージ)								CB210030 (0001)
土砂	m3							
		72	20.000					
床掘り(1) (施工パッケージ)	0							CB210030 (0002)
土砂	m3							
		2, 00	00.000					
床掘り(2) (施工パッケージ)	0							CB210030 (0003)
土砂	m3							
		7, 50	00.000					
合 計								
第 0002 号 明細表 埋戻工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘  要
埋戻し(1) (施工パッケージ)	0							CB210410 (0004)
	m3							
		2, 60	00.000					
埋戻し(2) (施工パッケージ)	0							CB210410 (0005)
	m3							

津市

2.000

第 0003 号 明細表 残土処理工							1 式
							(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	単	価	金	額	摘  要
残土処理(1) (施工パッケージ)							第0001号施工単価表
	m3						
土砂(岩塊・玉石混り土含む)							
75   /H 777 (a) / <del>                                    </del>		2, 720.	000				<b>第0000日长工光年</b>
残土処理(2) (施工パッケージ)	m3						第0002号施工単価表
土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3						
工物(石地 工有比り工百名)		3, 850.	000				
残土処理(3) (施工パッケージ)		3, 000.	000				第0003号施工単価表
(A) (A) (A)	m3						s •
土砂(岩塊・玉石混り土含む)							
		3, 610.	000				
A 31							
合 計							
第 0004 号 明細表 底面均し工							1 式
							(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	単	価	金	額	摘  要
基面整正 (施工パッケージ)							CB210080 (0009)
	m2						
		830.	000				
合 計							
					1		

5 1114 124 14 14 14 14										
第 0005 号 明細表 表層安定処理工									1 式	
								(上段 :前 回	下段 :	今 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
安定処理(1)								第0001号単価表		
	式									
			1.000							
A 31										
合 計										

第 0006 号 明細表 土留・仮締切工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘  要
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0004号施工単価表
	枚				
		40.0			
		436. 000			
電動(油圧)式バイブロハンマ矢板引抜工(陸上施					第0005号施工単価表
工)	枚				
		406.000			
電動(油圧)式バイブロハンマ矢板引抜工(陸上施					第0006号施工単価表
工)	枚				
		30.000			
ガス切断工					第0007号施工単価表
	箇所				
		30.000			

[冊明月家工事]					
第 0006 号 明細表 土留・仮締切工					1 式
	1	l w = 1		T	(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘要
鋼矢板材料					
L1部 IV型	t				
Lith Iv主		3. 400			
鋼矢板材料		3. 100			
	t				
L2部 IV型		00.000			
鋼矢板損料		30. 800			
到大伙頂付	式				
IV型					
		1. 000			
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)	٠, ١٠				第0008号施工単価表
	枚				
		18. 000			
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0009号施工単価表
	枚				
		00.000			
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)		20.000			第0010号施工単価表
"可用用"有一种"人物",人物们是工作库工地工厂	枚				为10010 万尼上中區以
		3.000			late The sale has been been been been been been been bee
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)	٠, ١٨٠				第0008号施工単価表
	枚				
		1. 000			
切断部処理		1. 000			第0004号単価表
	個所				
		42.000			

[					
第 0006 号 明細表 土留・仮締切工					1 式
	l	I 1		1	(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
中間杭材料					
L1部 H形鋼300	t				
DI HP 11/1/2 \$40000		1. 800			
中間杭材料					
1.04月 11177次回9.0.0	t				
L2部 H形鋼300		4. 800			
中間杭材料		4.000			
	t				
L2部 H形鋼300		10,000			
中間杭損料		12. 900			
门间外的具件	式				
H形鋼300					
		1. 000			第0013号施工単価表
仮設工(切梁・腹起し)	t				第0013号旭工 <u>早</u> 個农
設置					
		251. 800			
仮設工(切梁・腹起し)					第0014号施工単価表
撤去	t				
1117 🕁		251. 800			
鋼製支保材損料					
	式				
		1. 000			
盛替コンクリート		1.000			第0015号施工単価表
	m3				
無筋・鉄筋構造物 18-8-40 高炉 W/C=60%以下					
小型車割増無し		84. 000			

第 0006 号 明細表 土留・仮締切工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘  要
盛替コンクリート撤去					第0016号施工単価表
	m3				
無筋構造物 低騒音・低振動対策しない					
		17. 000			
殼運搬処理					第0006号単価表
	m3				
		17. 000			
\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \					
合 計					

第 0007 号 明細表 地下水低下工									1 式	
								(上段 :前 回	下段 :	テ 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘っ	要	
スーパーウェルポイント								第0007号単価表		
	式									
			1.000							
A =1										
合 計										

第 0008 号 明細表 電力設備工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量		単	価	金	額	摘  要
低圧受電設備設置撤去工								第0021号単価表
	箇所							
25kW超え50kW以下								
		1.	000					hite and a little land
ころがし配線								第0022号単価表
	m							
100sq-3c								
		40.	000					
A								
合 計								

第 0009 号 明細表 躯体工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘要
基礎砕石 (施工パッケージ)					CB221110 (0013)
	m2				
17.5cm超20.0cm以下 再生クラッシャラン 40~0 小型車					
割増無し		1,000.000			
コンクリート					第0019号施工単価表
	m3				
無筋・鉄筋構造物 18-12-40 高炉 W/C=60%以下					
小型車割増無し		100.000			
型枠					第0020号施工単価表
	m2				
一般型枠					
		27. 000			

第 0009 号 明細表 躯体工					1 式 (上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	単 価	金 額	摘  要
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20) 高炉	m3				第0021号施工単価表
W/C=55%以下 小型車割増無し		3, 904. 000			
コンクリート	m3				第0019号施工単価表
無筋・鉄筋構造物 18-12-40 高炉 W/C=60%以下 小型車割増無し		320. 000			
型枠	m2				第0022号施工単価表
一般型枠		5, 190. 000			
型枠	m2				第0023号施工単価表
一般型枠		82. 000			
型枠	m2				第0022号施工単価表
一般型枠		13. 000			
鉄筋工 (市場単価)	kg				第0024号施工単価表
一般構造物	0	600.000			
鉄筋工 (市場単価)	kg				第0025号施工単価表
一般構造物		130. 000			
鉄筋工 (市場単価)	kg				第0026号施工単価表
一般構造物		150. 000			

第 0009 号 明細表 躯体	I.								1 式 (上段 :前 回 下段 :今 回)
		単 位	数	量	単	価	金	 額	摘要
鉄筋工 (市場単価)									第0027号施工単価表
	一般構造物	kg							
	/4X 111 X2 1/3		75, 55	50.000					
鉄筋工 (市場単価)		1							第0028号施工単価表
	一般構造物	kg							
			14, 69	90. 000					the STA AND STA
鉄筋工(市場単価)		kg							第0028号施工単価表
	一般構造物	ng							
			83, 99	90.000					Mts a a a a II library VV fittable
鉄筋工(市場単価)		kg							第0028号施工単価表
	一般構造物	1,2							
NI Mary (-Lale W/ frr)			29, 18	80.000					<b>第0000日长工光师</b> 丰
鉄筋工(市場単価)		kg							第0028号施工単価表
	一般構造物	***8							
/			118, 42	20.000					第0012号施工単価表
鉄筋工(市場単価)		kg							第0012万旭上毕钿衣
	一般構造物	0							
ガス圧接工(市場単価)			70, 42	20.000					第0029号施工単価表
ルク圧接上(甲物甲畑) 		箇所							初0023 7 旭上于 III X
D19+D19		//							
ガス圧接工(市場単価)				6.000					第0030号施工単価表
ルヘ圧1女上(川-物甲畑)		箇所							勿0000分爬上于Щ么
D25+D25									
			79	91.000					

第 0009 号 明細表 躯体工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘  要
ガス圧接工 (市場単価)	箇所				第0031号施工単価表
D29+D29	E4/21	286. 000			
足場工	掛m2	200000			第0032号施工単価表
	*.				
支保工	空m3				第0033号施工単価表
支保工	空m3				第0034号施工単価表
	<u></u>				
合 計					

第 0010 号 明細表 伸縮継手工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘  要
止水板 (施工パッケージ)					CB224810 (0019)
PP4.50	m				
FF150		335. 000			
		339, 000			
合 計					

第 0011 号 明細表 蓋工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
グレーチング蓋								第0035号施工単価表
	枚							蓋、受枠共
$G-1 400L \times 3400B \times 19H$								
			2.000					
グレーチング蓋								第0038号施工単価表
	枚							蓋、受枠共
G-3 400L×3400B×19H								
			2.000					
グレーチング蓋								第0039号施工単価表
	枚							蓋、受枠共
$G-7 700L \times 2300B \times 25H$								
			1.000					
グレーチング蓋								
	箇所							受枠のみ
G-2 2600L×2600B×50H								
			2.000					

第 0011 号 明細表 蓋工					1 式
	1			1	(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘 要
グレーチング蓋					
C 4 1100L V 1600B V 05U	箇所				受枠のみ
$G-4 1100L \times 1600B \times 25H$		1.000			
グレーチング蓋		1.000			
, , , , , <u>, , , , , , , , , , , , , , </u>	箇所				受枠のみ
G-5 900L×2400B×25H					
		1. 000	)		
グレーチング蓋	<i>₩</i> ===				T. I
G-6 900L×2300B×25H	箇所				受枠のみ
0 0 0000/20000/2011		1.000	)		
マンホール蓋					第0042号施工単価表
All All Hall	組				
鋳鉄製 T-2 φ600 防水型		4 000			
		4. 000	)		
合 計					

第 0012 号 明細表 角落し工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘  要
角落し受枠					
The state of the s	箇所				
FK-1 呼称180 W3000×H6800		0.000			
hallo and the		2.000			
角落し受枠	<i>\$</i> \$₹ <b>□</b> □				
FK-2 呼称180 W3000×H6200	箇所				
FK-2 呼称180 W3000×H0200		2. 000			
角落し受枠		2.000			
円俗し文件	箇所				
FK-3 呼称120 W1800×H5800					
<b>5</b> 1, 22 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2		1.000			
合 計					

第 0013 号 明細表 手摺工									1 式		
								(上段 :前 回	下段	: 今	回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘	要		
手すり								第0043号施工単価表			
	m										
アルミニウム製 H=1100 直付式											
			50.000								
手すり								第0044号施工単価表			
	m										
アルミニウム製 H=900 直付式											
			8.000								
手すり								第0045号施工単価表			
	m										
アルミニウム製 H=1100 取外式											
			4.000								

第 0013 号 明細表 手摺工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	量	単	価	金	額	摘  要
手すり								第0046号施工単価表
	m							
ステンレス製 H=1100 埋込式								
		7.	. 000					
合 計								
合 計								

第 0014 号 明細表 埋込管工					1 式 (上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	単 価	金額	摘要
埋込管(1)	tata man				第0023号単価表
SUS φ 200 Sch20S L=3200 片フランシ゛	箇所	1 000			
埋込管(2)		1.000			第0025号単価表
SUS φ 200 Sch20S L=900 パドル付両フランジ	箇所				
303 ψ 200 3cH203 E=300 /· [· // []]]]]]]]]]		1.000			
埋込管(3)	箇所				第0026号単価表
SUS φ 200 Sch20S L=700 パドル付両フランジ	固別				
		2. 000			
埋込管(4)	   箇所				第0027号単価表
SUS φ 300 Sch20S L=700 両フランシ゛	画刀				
		1. 000			
埋込管(5)	箇所				第0029号単価表
SUS φ 200 Sch20S L=700 両フランシ	固別				
		1.000			

第 0014 号 明細表 埋込管工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金 額	摘 要
合 計					

第 0015 号 明細表 付属物工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘  要
足掛金物	_							第0030号単価表
4° 114° ~ 1° 17 44年 III 900	本							
ポリプロピレン被覆 W=300			129.000					
落込取手								第0031号単価表
ステンレス製 W=300	箇所							
A77VA穀 W-300			4.000					
合 計								
H #1								

第 0016 号 明細表 組立マンホール工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
組立1号マンホール								第0032号単価表
	式							
			1.000					
合 計								
	1	I						

第 0017 号 明細表 作業土工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘 要
床掘り(3) (施工パッケージ)					CB210030 (0021)
	m3				
土砂					
		460.000			
埋戻し(3) (施工パッケージ)					CB210410 (0022)
	m3				
		260. 000			
  残土処理(4) (施工パッケージ)		200.000			第0050号施工単価表
	m3				对0000万尼工中间公
土砂(岩塊・玉石混り土含む)	mo				
		170.000			
基面整正(施工パッケージ)					CB210080 (0009)
	m2				
		100.000			

[								
第 0017 号 明細表 作業土工								1 式
7771124								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘要
H 13 /28 IH	1 122	<i>79</i> <b>.</b>		'	lheri	-11:-	197	3174
合 計								
第 0018 号 明細表 表層安定処理工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
安定処理(2) (施工パッケージ)								CB211410 (0024)
	m2							
バックホウ 固化材数量 9.5 t/100m2 セメン								
ト系 (一般軟弱土用)			80.000					
合 計								
[m								
第 0019 号 明細表 矢板工								1 式
	T	l vive						(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘  要
広幅鋼矢板打込工								第0033号単価表
	枚							矢板長2.0m
Ⅱw型 打込長1.8m								
			15. 000					Maria a a a El XV / m - tr
広幅鋼矢板打込工	1.7							第0034号単価表
	枚							矢板長4.0m
Ⅱw型 打込長1.8m			0.000					
			2.000					

第 0019 号 明細表 矢板工							1 式 (上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単	価	金	額	摘  要
広幅鋼矢板打込工	枚						第0035号単価表 矢板長4.0m
Ⅱw型 打込長3.8m		8. 000					
広幅鋼矢板打込工	枚						第0036号単価表 矢板長5.5m
ⅢW型 打込長 2.0m		2. 000					
広幅鋼矢板打込工	枚						第0037号単価表 矢板長5.5m
Ⅱw型 打込長4.1m		6. 000					NIXXO. OII
可とう鋼矢板打込工	 枚	0.000					第0038号単価表 矢板長4.0m
Ⅱw型 打込長1.8m		2. 000					八伙及五。如
可とう鋼矢板打込工	 枚	2. 000					第0039号単価表 矢板長5.5m
Ⅱw型 打込長2.0m		2. 000					八次及び、別
鉄筋工(市場単価)	kg	2.000					第0055号施工単価表
一般構造物	кg	20, 000					
フレアー溶接 (場所打杭用かご筋以外)	か言に	30.000					
D16	箇所	40.000					
		60.000					
合 計							

							1 式
							(上段 :前 回 下段 :今 回)
単 位	数	量	単	価	金	額	摘要
							第0056号施工単価表
式							
		1.000					
				式	式	式	式

第 0021 号 明細表 函渠工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘 要
コンクリート					第0059号施工単価表
fore total. And total identification of the control	m3				
無筋・鉄筋構造物 18-8-40 高炉 W/C=60%以下					
小型車割増無し		8.000			
型枠					第0020号施工単価表
4n. mil 14	m2				
一般型枠					
		7. 000			http://www.li
コンクリート					第0060号施工単価表
for late 14 Mart 14 Ma	m3				
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20) 高炉 W/C=55%以					
下 小型車割増無し		94. 000			
型枠					第0022号施工単価表
	m2				
一般型枠					
		270.000			

#### 「補助対象工事〕

[柵助刈家工事]					
第 0021 号 明細表 函渠工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金 額	摘 要
鉄筋工 (市場単価)					第0049号施工単価表
有几上+tr > 4.4 。	kg				
一般構造物		3, 260. 000			
   鉄筋工(市場単価)		3, 200. 000			第0055号施工単価表
奶工 (17%) 中間)	kg				
一般構造物					
		2, 610. 000			<b>第0001日长工光/万丰</b>
足場工	掛m2				第0061号施工単価表
	7#] III4				
支保工					第0034号施工単価表
	空m3				
コンクリート (二次)					第0062号施工単価表
	m3				
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20) 高炉 W/C=55%以		1 000			
下小型車割増無し		1. 000			第0022号施工単価表
型枠	m2				另0022万旭工中叫农
一般型枠					
		4.000			
モルタル金ごて仕上げ(モルタル上塗り工)					第0063号施工単価表
	m2				
		4. 000			
鉄筋工(市場単価)		1. 000			第0064号施工単価表
	kg				
一般構造物					
		20.000			

- Inition (1)								
第 0021 号 明細表 函渠工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘  要
足場工(二次)								第0065号施工単価表
	掛m2							
								the sea of the TW IT to
支保工	# 0							第0066号施工単価表
	空m3							
合 計								

第 0022 号 明細表 伸縮継手工					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	単 価	金額	摘  要
止水板 (施工パッケージ)					CB224810 (0027)
	m				
耐震用ゴム止水板 280B型					
		7. 000			
目地板(施工パッケージ)					CB224710 (0028)
	m2				
瀝青質目地板t=20					
		9.000			
可とう継手					
N	箇所				
B1800×H1500 沈下100mm対応					
		2.000			
合 計					

第 0023 号 明細表 付属物工								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘  要
グラウトホール (施工パッケージ)								CB322510 (0029)
	組							
			5.000					
A =1								
合 計								

第 0024 号 明細表 ゲートエ	1 式							
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
フラップゲート								第0040号単価表
	式							
B1800×H1500								
			1.000					
合 計								
H HI								

第 9001 号 明細表 運搬費								1 式 (上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘  要
重建設機械分解組立輸送(往復)	田							第0069号施工単価表
重建設機械分解組立輸送(往復)	田							第0070号施工単価表
専用機材組立解体運搬工	式		1. 000					第0041号単価表 スーパーウェルポイント
仮設材等運搬費 (片道) 運搬重量= 276.844 t	式		1.000					第0071号施工単価表
		-	1.000					tota
仮設材等運搬費 (片道) 運搬重量= 263.954 t	式	-	1.000					第0072号施工単価表
仮設材等運搬費 (往復) 運搬重量= 463.449 t	式		1. 000					第0073号施工単価表
仮設材等積込み取卸し 積込み取卸し重量= 276.844 t	式		1.000					第0074号施工単価表
仮設材等積込み取卸し		-	1.000					第0075号施工単価表
積込み取卸し重量= 263.954 t	式		1.000					

第 9001 号 明細表 運搬費								1 式
								(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘 要
仮設材等積込み取卸し								第0076号施工単価表
(中) 7 下(四) 千日 400 440	式							
積込み取卸し重量= 463.449 t			1. 000					
			1.000					
合 計								

第 9002 号 明細表 事業損失防止施設費								1 式	
								(上段 :前 回 下段 :今 🛭	回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘要	
観測井戸設置工								第0077号施工単価表	
	箇所								
φ 66mm (ノンコアホ゛ーリンク゛)									
			2.000						
合 計									

## [補助対象工事]

第 9003 号 明細表 役務費								1 式 (上段 :前 回 下段 :今 回)
5 41. In 16	))/ //·	141		))/	- Int		, Lagra	
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
電力基本料金								
	式							
			1.000					
合 計								

第 9004 号 明細表 技術管理費					1 式
				,	(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金額	摘  要
六価クロム溶出試験					
	検体				
		2. 000			
揚水試験費		2. 000			第0050号単価表
	回				スーパーウェルポイント
効果確認試験					
Line Later agrants I was A = hard					
安定処理室内配合試験	101/4 <i>=</i>				
	試料				
		2.000			
合 計					

## [市単独工事]

第 0025 号 明細表 作業土工						1 式
						(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単 位	数量	単 価	金	額	摘 要
積込 (ルーズ) (施工パッケージ)						CB210020 (0030)
	m3					
土砂		3, 610. 000				
土砂等運搬(施工パッケージ)						第0067号施工単価表
	m3					
土砂(岩塊・玉石混り土含む)		3, 610. 000				
合 計						
H HI						
						•

第 0026 号 明細表 交通管理工								1 式			
								(上段 :前 回	下段	: 今	回)
名 称 規格	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要		
交通誘導警備員費								第0068号施工単価表			
	式										
			1.000								
合 計											

## [市単独工事]

第 9005 号 明細表 技術管理費					1 式
					(上段 :前 回 下段 :今 回)
名 称 規格	単位	数量	単 価	金額	摘  要
コーン指数調査					
	試料				
JIS A 1228 突き固め25回		4.000			
簡易支持力測定試験		4,000			
III) O CITY / JUNIOCE IP (MICE)	箇所				
		8. 000			
合計					

残土処理(1) (施工パッケージ) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					第 0001 号 施工単価表 1.000 m3 当り
	単位	数量	単 価	金額	摘要
土砂等運搬 (施工パッケージ)					CB210110 (0006)
土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	1.000			
승카	m3	1.000			
単位当り	m3	1.000	当り		
				1	
残土処理(2) (施工パッケージ) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					第 0002 号 施工単価表 1.000 m3 当り
土砂(岩塊・玉石混り土含む)  名 称	単位	数量	単価	金額	
土砂(岩塊・玉石混り土含む)		数量	単 価	金額	1.000 m3 当り
土砂(岩塊·玉石混り土含む) 名 称		数 量 1.000		金額	1.000 m3 当り 摘 要
土砂(岩塊・玉石混り土含む)         名       称         土砂等運搬(施工パッケージ)	単位			金額	1.000 m3 当り 摘 要
土砂(岩塊・玉石混り土含む) 名 称 土砂等運搬(施工パッケージ) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)	単位 m3	1.000		金額	1.000 m3 当り 摘 要

残土処理(3) (施工パッケーシ 土砂(岩塊・玉石混り土含む)	<i>"</i> )				第 0003 号 施工単価表 1.000 m3 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘要
土砂等運搬 (施工パッケージ)					CB210110 (0008)
土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	1.000			
<b>∧</b> ∃1	0	1 000			
合計	m3	1.000			
単位当り	m3	1. 000	当り		
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工	(陸上施工)				第 0004 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				

W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(図	第 0004 号 施工単価表 10.000 枚 当り				
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
溶接工					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
杭打ち用ウォータージェット運転費【基準】					第0002号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10. 000			
単位当り	枚	1. 000	当り		

電動(油圧)式バイブロハンマ矢	第 0005 号 施工単価表 10.000 枚 当り				
名称	単位	数量	単価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0003号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10. 000			
単位当り	枚	1.000	当り		

電動(油圧)式バイブロハンマ矢	第 0006 号 施工単価表 10.000 枚 当り				
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役			, , , , ,		
	人				
とび工					
	人				
普通作業員					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0003号運転単価表
	目				
諸維費					
	式	1.000			
合計	枚	10.000			
単位当り	枚	1.000	当り		

ガス切断工					第 0007 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
溶接工	人				
普通作業員	人				
酸素					
ボンベ入り	m3	0.040			
アセチレンガス					
ボンベ入り	kg	0.010			
諸雑費	式	1. 000			
合計	箇所	1. 000			
単位当り	箇所	1. 000	当り		

W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(図	<b></b>				第 0008 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
溶接工					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
杭打ち用ウォータージェット運転費【基準】					第0002号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			

	W. J併月	]バイブロハンマ矢板打込ニ	工(陸上施工)				第 0008 号 施工単価表 10.000 枚 当り
	名	称	単位	数量	単 価	金額	摘要
合計			枚	10. 000			
単位当り			枚	1. 000	当り		
	W. J併月	別がイグロハンマ矢板打込こ	工(陸上施工)			,	第 0009 号 施工単価表 10.000 枚 当り

W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(®	<b>ዽ上施工)</b>				第 0009 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
溶接工					
	人				

W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(図	<b></b>				第 0009 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘要
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
杭打ち用ウォータージェット運転費【基準】					第0002号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10.000			
単位当り	枚	1.000	当り		
W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(図	· 全上施工)				第 0010 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
土木一般世話役					
	人				

W. J併用バイブロハンマ矢板打込工(図	皇上施工)				第 0010 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名称	単位	数量	単価	金額	摘要
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
溶接工					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
杭打ち用ウォータージェット運転費【基準】					第0002号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
승카	枚	10.000			

W. J	併用バイブロハンマ矢板キ	第 0010 号 施工単価表 10.000 枚 当り				
名	称	単位	数量	単 価	金額	摘要
単位当り		枚	1.000	当り		
ガフ	ス切断工					第 0011 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名	称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
溶接工		人				
普通作業員		人				
酸素						
ボンベ入り		m3	0. 070			
アセチレンガス						
ボンベ入り		kg	0. 020			
諸雑費		式	1. 000			

ガス切断工					第 0011 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
合計	箇所	1. 000			
単位当り	箇所	1. 000	当り		

鉄筋工 (市場単価)					第 0012 号 施工単価表
	一般構造	物			1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD345					
D29~32mm	t	1.030			
鉄筋加工・組立 (市場単価)					
一般構造物	t	1.000			
合計	kg	1, 000. 000			
単位当り	kg	1. 000	当り		

仮設工(切梁・腹起し) 設置					第 0013 号 施工単価表 10.000 t 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
土木一般世話役					
	人				
とび工					
	人				
溶接工					
	人				
普通作業員					
	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
排出ガス対策型	目				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	t	10.000			

	仮設工(切梁・腹起し) 設置					第 0013 号 施工単価表 10.000 t 当り
	名 称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
単位当り		t	1.000	当り		
	仮設工(切梁・腹起し) 撤去					第 0014 号 施工単価表 10.000 t 当り
	名称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
土木一般世話役						
		人				
とび工						
		人				
溶接工						
		人				
普通作業員						
		人				
ラフテレーンクロ	ノーン賃料					
排出ガス対策型		日				

	仮設工( 撤去	切梁・腹起し)					第 0014 号 施工単価表 10.000 t 当り
	名	称	単位	数量	単 価	金額	摘要
諸雑費							
			式	1.000			
合計			t	10.000			
単位当り			t	1. 000	当り		

盛替コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40 高炉	W/C=60%以下	・ 小型車割増無し			第 0015 号 施工単価表 10.000 m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
コンクリート (施工パッケージ)					CB240010 (0011)
無筋・鉄筋構造物 18-8-40(高炉) W/C=60%以下 小型車割増無し	m3	10.000			
슴計	m3	10. 000			
単位当り	m3	1.000	当り		

盛替コンクリート撤去 無筋構造物 低騒音・低振動対	策しない				第 0016 号 施工単価表 1.000 m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
構造物とりこわし工					
機械施工 無筋構造物	m3	1.000			
合計	m3	1. 000			
単位当り	m3	1. 000	当り		
殻運搬(施工パッケージ) コンクリート(無筋・鉄筋)構造物とり	こわし				第 0017 号 施工単価表 1.000 m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
設運搬 (施工パッケージ)					CB227010 (0012)
コンクリート(無筋・鉄筋)構造物とりこわし	m3	1.000			
合計	m3	1.000			

1.000 当り

m3

単位当り

建設廃棄物受入れ料金 無筋C o n 塊					第 0018 号 施工単価表 1.000 m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
建設廃棄物受入れ料金(無筋Con塊)					
	m3	1.000			
合計	m3	1. 000			
単位当り	m3	1. 000	当り		

コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-12-40 高炉	第 0019 号 施工単価表 10.000 m3 当り				
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘要
コンクリート (施工パッケージ)					CB240010 (0014)
無筋・鉄筋構造物 18-12-40(高炉) W/C=60%以下 小型車割増無し	m3	10.000			
合計	m3	10.000			
単位当り	m3	1.000	当り		

一般型枠					100.000 m2 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘    要
型枠(施工パッケージ)					CB240210 (0015)
一般型枠	m2	100.000			
合計	m2	100.000			
単位当り	m2	1.000	当り		
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(2	20) 高炉 W/C=5.	5%以下 小型車割増	9無し		第 0021 号 施工単価表 10.000 m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
コンクリート (施工パッケージ) 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)(高炉) W/C=55%以下 小型車割増無し	m3	10.000			CB240010 (0016)

型枠

合計

単位当り

第 0020 号 施工単価表

10.000

1.000 当り

m3

m3

型枠 一般型枠					第 0022 号 施工単価表 100.000 m2 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
型枠(施工パッケージ)					CB240210 (0017)
一般型枠	m2	100.000			
合計	m2	100. 000			
単位当り	m2	1. 000	当り		
型枠 一般型枠					第 0023 号 施工単価表 100.000 m2 当り
名    称	単位	数量	単 価	金額	摘要
型枠(施工パッケージ)					CB240210 (0018)
一般型枠	m2	100.000			
合計	m2	100. 000			
単位当り	m2	1. 000	坐 り		

鉄筋工 (市場単価)					第 0024 号 施工単価表
	一般構造物				1,000.000 kg 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD295A					
D10mm	t	1. 030			
鉄筋加工・組立 (市場単価)					
一般構造物	t	1. 000			
合計	kg	1, 000. 000			
単位当り	kg	1. 000	当り		
鉄筋工 (市場単価)	一般構造物				第 0025 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD295A					
D13mm	t	1. 030			
鉄筋加工・組立 (市場単価)					
一般構造物	t	1.000			

鉄筋工 (市場単価)	一般構造物				第 0025 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
合計	kg	1,000.000			
単位当り	kg	1.000	当り		
鉄筋工 (市場単価)	一般構造物				第 0026 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD295A					
D16mm	t	1. 030			
鉄筋加工・組立 (市場単価)					
一般構造物	t	1.000			
合計	kg	1,000.000			
単位当り	kg	1.000	当り		

鉄筋工(市場単価)	一般構造物				第 0027 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘 要
異形棒鋼 SD345					
D13mm	t	1. 030			
鉄筋加工・組立(市場単価)					
一般構造物	t	1. 000			
合計	kg	1, 000. 000			
単位当り	kg	1.000	当り		
鉄筋工 (市場単価)	一般構造	物			第 0028 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD345					
D16~25mm	t	1. 030			
鉄筋加工・組立(市場単価)					
一般構造物	t	1.000			

鉄筋工 (市場単価)	か几十井、十	t∤.€			第 0028 号 施工単価表
	一般構造	셍			1,000.000 kg 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
合計	kg	1, 000. 000			
単位当り	kg	1. 000	当り		
ガス圧接工(市場単価) D19+D19					第 0029 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
ガス圧接工(市場単価) D19×D19	箇所	1. 000			
合計	箇所	1. 000			
単位当り	箇所	1. 000	当り		

ガス圧接工(市場単価) D25+D25					第 0030 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
ガス圧接工 (市場単価)					
D 2 5 × D 2 5	箇所	1.000			
合計	箇所	1. 000			
単位当り	箇所	1.000	当り		
ガス圧接工(市場単価) D29+D29					第 0031 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
D29+D29 名 称	単位	数量	単 価	金額	
D29+D29	単位	数量	単 価	金額	1.000 箇所 当り
D29+D29 名 称	単位	数 量 1.000		金額	1.000 箇所 当り
D29+D29       名     称       ガス圧接工(市場単価)				金額	1.000 箇所 当り

足場工					第 0032 号 施工単価表
					100.000 掛m2 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘 要
土木一般世話役					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
排出ガス対策型	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	掛m2	100.000			
単位当り	掛m2	1. 000	当り 		

支保工					第 0033 号 施工単価表
					100.000 空m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
型わく工					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
排出ガス対策型	日				
諸雑費 (仮設器材等費用)					
	式	1.000			
合計	空m3	100.000			

支保工					第 0033 号 施工単価表
					100.000 空m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
単位当り	空m3	1. 000	当り		
支保工					第 0034 号 施工単価表 100.000 空m3 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
型わく工					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
諸雑費 (仮設器材等費用)					
	式	1.000			

支保工					第 0034 号 施工単価表 100.000 空m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
合計	空m3	100. 000			
単位当り	空m3	1. 000	当り		
グレーチング蓋 G-1 400L×3400B×19H					第 0035 号 施工単価表 1.000 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
蓋版(市場単価) 40kg/枚以下	枚	1. 000			
グレーチング蓋	枚	1. 000			第0036号施工単価表
승計	枚	1. 000			
単位当り	枚	1.000	当り		

グレーチング蓋					第 0036 号 施工単価表 1.000 枚 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
一式施工					第0037号施工単価表
	式	1.000			
	.,				
合計	枚	1.000			
単位当り	枚	1.000	当り		
一式施工					第 0037 号 施工単価表
一式爬工					第 0037 万 旭工事価表 1.000 式 当り
名称	単位	数量	単価	金額	
	単位式	数 量 1.000		金額	1.000 式 当り
名称				金額	1.000 式 当り

	グレーチング蓋 G-3 400L×3400B×19H					第 0038 号 施工単価表 1.000 枚 当り
	名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
蓋版 (市場単価)						
40kg/枚以下		枚	1.000			
グレーチング蓋						第0036号施工単価表
		枚	1. 000			
合計		枚	1.000			
単位当り		枚	1.000	当り		
	グレーチング蓋 G-7 700L×2300B×25H					第 0039 号 施工単価表 1.000 枚 当り
	名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
蓋版 (市場単価)						
40kg/枚以下		枚	1.000			
グレーチング蓋		枚	1.000			第0040号施工単価表

グレーチング蓋 G-7 700L×2300B×25H					第 0039 号 施工単価表 1.000 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
슴計	枚	1.000			
単位当り	枚	1.000	当り		

グレーチング蓋					第 0040 号 施工単価表
					1.000 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
一式施工					第0041号施工単価表
	式	1.000			
合計	枚	1.000			
単位当り	枚	1. 000	当り		

	一式施工					第 0041 号 施工単価表 1.000 式 当り
	名称	単位	数量	単 価	金 額	摘要
二次製品扱い		式	1. 000			
合計		式	1. 000			
単位当り		式	1. 000	当り		
					_	
	マンホール蓋 鋳鉄製 T-2 φ600 防水型					第 0042 号 施工単価表 1.000 組 当り
		単位	数量	単価	金額	
人孔用蓋	鋳鉄製 T-2 φ600 防水型	単位 枚	数 量		金額	1.000 組 当り
人孔用蓋	鋳鉄製 T-2 φ 600 防水型 名 称				金額	1.000 組 当り

マンホール蓋 鋳鉄製 T-2 φ600 防水型					第 0042 号 施工単価表 1.000 組 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘要
普通作業員					
	人				
トラッククレーン賃料					
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	組	1.000			
単位当り	組	1. 000	当り		
手すり アルミニウム製 H=1100 直付式	Š				第 0043 号 施工単価表 1.000 m 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
横断・転落防止柵設置工(市場単価)					
アンカーボルト固定 ビーム・パネル式 間隔3m	m	1.000			

手すり アルミニウム製 H=1100 直	<b>直付式</b>				第 0043 号 施工単価表 1.000 m 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
横断・転落防止柵					
	m	1.000			
合計	m	1. 000			
単位当り	m	1. 000	当り		
手すり アルミニウム製 H=900 直	付式				第 0044 号 施工単価表 1.000 m 当り
	付式単位	数量	単価	金額	
アルミニウム製 H=900 直 名 称		数量	単価	金額	1.000 m 当り
アルミニウム製 H=900 直名 称 横断・転落防止柵設置工(市場単価)		数 量 1.000	単価	金額	1.000 m 当り
アルミニウム製 H=900 直名 称 横断・転落防止柵設置工(市場単価) アンカーボルト固定 ビーム・パネル式 間隔3m	単位		単 価	金額	1.000 m 当り
アルミニウム製 H=900 直	単位		単 価	金額	1.000 m 当り

手すり アルミニウム製 H=900 直付:	ŧ.				第 0044 号 施工単価表 1.000 m 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
単位当り	m	1.000	当り		

手すり					第 0045 号 施工単価表
アルミニウム製 H=1100 取外式	<u>,                                     </u>				1.000 m 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
横断・転落防止柵設置工(市場単価)					
アンカーボルト固定 ビーム・パネル式 間隔3m	m	1.000			
横断・転落防止柵					
	m	1.000			
合計	m	1. 000			
単位当り	m	1. 000	当り		

手すり ステンレス製 H=1100 埋込式					第 0046 号 施工単価表 1.000 m 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
横断・転落防止柵設置工(市場単価)					
コンクリート建込 門型 間隔3m	m	1.000			
横断・転落防止柵					
	m	1. 000			
合計	m	1. 000			
単位当り	m	1.000	当り		
組立マンホール設置工(市場単 1号 3m以下	価)				第 0047 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
組立マンホール設置工					
1号 3m以下	箇所	1.000			
合計	箇所	1.000			

組立マンホール設置工(市場単 1号 3m以下	価)				第 0047 号 施工単価表 1.000 箇所 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
単位当り	箇所	1. 000	当り		
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)	高炉 W/C=609	%以下 小型車割増約	無し		第 0048 号 施工単価表 10.000 m3 当り
名    称	単位	数量	単 価	金額	摘要
コンクリート(施工パッケージ)					CB240010 (0020)
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(高炉) W/C=60%以下 小型車割増無し	m3	10. 000			
合計	m3	10. 000			
単位当り	m3	1. 000	当り		
鉄筋工(市場単価)	一般構造物				第 0049 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD345					
D13mm	t	1. 030			

鉄筋工(市場単価)	一般構造物				第 0049 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
鉄筋加工・組立 (市場単価)					
一般構造物	t	1.000			
合計	kg	1, 000. 000			
単位当り	kg	1.000	当り		
残土処理(4) (施工パッケージ) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					第 0050 号 施工単価表 1.000 m3 当り
土砂(岩塊·玉石混り土含む) 名 称	単位	数量	単価	金額	
土砂(岩塊・玉石混り土含む)		数量	単価		1.000 m3 当り
土砂(岩塊·玉石混り土含む) 名 称		数 量 1.000			1.000 m3 当り 摘 要
土砂(岩塊・玉石混り土含む)         名       称         土砂等運搬(施工パッケージ)	単位				1.000 m3 当り 摘 要

油圧式バイブロハンマ矢板打込工(阝	<b></b>				第 0051 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名称	単位	数量	単価	金額	摘要
土木一般世話役					
	人				
とびエ					
	人				
普通作業員					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10.000			
77 / 1 / 10	+6-	1 222	NV 10		
単位当り	枚	1.000	<b>当</b> り 		

油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸	第 0052 号 施工単価表 10.000 枚 当り				
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
土木一般世話役					
	人				
とび工					
	人				
普通作業員					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10.000			
単位当り	枚	1.000	当り		

油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸	陸上施工)				第 0053 号 施工単価表 10.000 枚 当り
名称	単位	数量	単価	金額	摘要
土木一般世話役					
	人				
とび工					
	人				
普通作業員					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10.000			
単位当り	枚	1. 000	当り		

油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸	第 0054 号 施工単価表 10.000 枚 当り				
名称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
土木一般世話役					
	人				
とび工					
	人				
普通作業員					
	人				
バイブロハンマ杭打機運転費【基準】					第0001号運転単価表
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	枚	10.000			
単位当り	枚	1. 000	当り		

鉄筋工(市場単価)	一般構造	物			第 0055 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
	単位	数量	単価	金額	摘  要
異形棒鋼 SD345					
D16~25mm	t	1. 030			
鉄筋加工・組立(市場単価)					
一般構造物	t	1.000			
合計	kg	1,000.000			
単位当り	kg	1.000	当り		
開削水替工 作業時排水 発動発電機					第 0056 号 施工単価表 1.000 式 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
ポンプ運転工					第0057号施工単価表
作業時排水 発動発電機	日				
据付・撤去工					第0058号施工単価表
	現場	1.000			

	開削水替工 作業時排水 発動発電機					第 0056 号 施工単価表 1.000 式 当り
	 名	単位	数量	単 価	金額	摘要
排出水処理費						
		式	1. 000			
合計		式	1. 000			
Пн			11.000			
単位当り		式	1.000	当り		
	ポンプ運転工 作業時排水 発動発電機					第 0057 号 施工単価表 1.000 日 当り
	名    称	単位	数量	単 価	金 額	摘要
特殊作業員						
		人				
普通作業員						
		人				
工事用水中ポン	プ 機械損料					第0004号運転単価表
		日				

ポンプ運転工 作業時排水 発動発電機					第 0057 号 施工単価表 1.000 日 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
発動発電機機械損料					
	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	日	1.000			
単位当り	日	1. 000	当り		
据付・撤去工					第 0058 号 施工単価表 1.000 現場 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
普通作業員					
	人				
合計	現場	1.000			

据付・撤去工					第 0058 号 施工単価表 1.000 現場 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
単位当り	現場	1. 000	当り		
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40 高炉	W/C=60%以下	下 小型車割増無し			第 0059 号 施工単価表 10.000 m3 当り
名	単位	数量	単 価	金額	摘  要
コンクリート (施工パッケージ)					CB240010 (0011)
無筋・鉄筋構造物 18-8-40(高炉) W/C=60%以下 小型車割増無し	m3	10. 000			
合計	m3	10. 000			
単位当り	m3	1. 000	当り		
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)	高炉 W/C=559	%以下 小型車割増昇	<b>無し</b>		第 0060 号 施工単価表 10.000 m3 当り
	単位	数量	単 価	金額	摘  要
コンクリート(施工パッケージ)					CB240010 (0025)
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)(高炉) W/C=55%以下 小型車割増無し	m3	10. 000			

	コンクリ				from 3		第 0060 号 施工単価表
	無筋・鉄	筋構造物 24-8-25(20)	高炉 W/C=559	%以下 小型車割増約	無し		10.000 m3 当り
	名	称	単位	数量	単 価	金額	摘要
合計			m3	10.000			
出 佳 小			0	1 000	N/ IO		
単位当り			m3	1.000	<b>当り</b> 		
	足場工						第 0061 号 施工単価表
	<b>足</b>						第 0061 号 施工単価表 100.000 掛m2 当り
	名	称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役							
			人				
<u>と</u> びエ							
			,				
			人				
普通作業員							
			人				
ラフテレーンクし	ノーン賃料	<u> </u>					
	- 11						
排出ガス対策型			日				

足場工					第 0061 号 施工单 100.000 掛m2	単価表 当り
	単位	数量	単 価	金額	摘  要	
諸雑費						
	式	1. 000				
合計	掛m2	100. 000				
単位当り	掛m2	1. 000	当り			
コンクリート (二次)					第 0062 号 施工单	/ <del> </del>
無筋·鉄筋構造物 24-8-25(2					10.000 m3	単価表 当り
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(2 	20) 高炉 W/C=559	%以下 小型車割増約 数 量	無し 単 価	金額	10.000 m3 摘 要	
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(2 名 称				金額	10.000 m3	
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(2 名 称 コンクリート (施工パッケージ) 無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)(高炉)			単 価	金額	10.000 m3 摘 要	
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(2 名 称 コンクリート (施工パッケージ) 無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)(高炉) W/C=55%以下 小型車割増無し	単位 m3	数 量 10.000	単 価	金額	10.000 m3 摘 要	
無筋・鉄筋構造物 24-8-25(2	単位	数量	単 価	金額	10.000 m3 摘 要	

モルタル金ごて仕上げ(モルク	タル上塗り工)				第 0063 号 施工単価表 1.000 m2 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘  要
左官					
	人				
普通作業員					
	人				
モルタル練 (施工パッケージ)					CB240060 (0026)
高炉 1:2	m3	0. 020			
合計	m2	1. 000			
単位当り	m2	1. 000	当り		
鉄筋工(市場単価)	一般構造	物			第 0064 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘要
異形棒鋼 SD345					

1.030

t

D16~25mm

鉄筋工 (市場単価)	一般構造	物			第 0064 号 施工単価表 1,000.000 kg 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
鉄筋加工・組立(市場単価)					
一般構造物	t	1.000			
승카	kg	1, 000. 000			
単位当り	kg	1.000	当り		
足場工 (二次)					第 0065 号 施工単価表 100.000 掛m2 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	₩ <del>-</del>
土木一般世話役				业 积	摘  要
				亚 柏	<u> </u>
	人			亚二田	
とび工	人			业工工程	/
	人			业工工程	/
				业工工程	摘 安

足場工 (二次)					第 0065 号 施工単価表 100.000 掛m2 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	 摘   要
ラフテレーンクレーン賃料					
排出ガス対策型	日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	掛m2	100.000			
単位当り	掛m2	1. 000	当り		
支保工					第 0066 号 施工単価表 100.000 空m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
型わく工					
	人				

支保工					第 0066 号 施工単価表 100.000 空m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
とび工					
	人				
普通作業員					
	人				
諸雑費 (仮設器材等費用)					
	式	1. 000			
合計	空m3	100. 000			
単位当り	空m3	1. 000	当り		
土砂等運搬 (施工パッケージ) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					第 0067 号 施工単価表 1.000 m3 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
土砂等運搬 (施工パッケージ)					CB210110 (0031)
土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	1. 000			

土砂等運搬(施 土砂(岩塊·玉石					第 0067 号 施工単価表 1.000 m3 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
合計	m3	1.000			
単位当り	m3	1.000	当り		
交通誘導警備員	費				第 0068 号 施工単価表 1.000 式 当り

交通誘導警備員費					第 0068 号 施工単価表 1.000 式 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
交通誘導警備員B					
	人				
合計	式	1. 000			
単位当り	式	1. 000	当り		

重建設機械分解組立輸送(往復	)				第 0069 号 施工単価表
					1.000 回 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
特殊作業員					
	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
排出ガス対策型	日				
運搬費等率					
	式	1.000			
諸雑費					
	式	1.000			
合計	田	1.000			
単位当り	回	1.000	当り		

重建設機械分解組立輸送(往復	)				第 0070 号 施工単価表
					1.000 回 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要
特殊作業員					
	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
排出ガス対策型	日				
運搬費等率					
	式	1.000			
諸雑費					
	式	1.000			
合計	□	1.000			
単位当り	回	1.000	当り		

	仮設材等運搬費 (片道) 運搬重量= 276.844 t					第 0071 号 施工単価表 1.000 式 当り
	名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
運搬費		式	1. 000			
合計		式	1. 000			
単位当り		式	1. 000	当り		
	仮設材等運搬費 (片道) 運搬重量= 263.954 t					第 0072 号 施工単価表 1.000 式 当り
		単位	数量	単価	金額	
運搬費	運搬重量= 263.954 t	単位式	数 量		金額	1.000 式 当り
運搬費合計	運搬重量= 263.954 t				金額	1.000 式 当り

	仮設材等運搬費 (往復) 運搬重量= 463.449 t					第 0073 号 施工単価表 1.000 式 当り
	名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
運搬費						
		式	1.000			
合計		式	1. 000			
単位当り		式	1.000	当り		
	仮設材等積込み取卸し 積込み取卸し重量= 276.844 t					第 0074 号 施工単価表 1.000 式 当り
		単位	数量	単価	金額	
積込みのみ	積込み取卸し重量= 276.844 t	単位	数量	単 価	金額	1.000 式 当り
積込みのみ	積込み取卸し重量= 276.844 t	単位 t	数 量 276.840		金額	1.000 式 当り
積込みのみ 取卸しのみ	積込み取卸し重量= 276.844 t				金額	1.000 式 当り
	積込み取卸し重量= 276.844 t				金額	1.000 式 当り

		等積込み取卸し 対卸し重量= 276.844 t					第 0074 号 施工単価表 1.000 式 当り
	名	称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
単位当り			式	1.000	当り		
		等積込み取卸し 対卸し重量= 263.954 t					第 0075 号 施工単価表 1.000 式 当り
	名	称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
積込みのみ							
			t	263. 950			
取卸しのみ							
			t	263. 950			
合計			式	1. 000			
単位当り			式	1.000	当り		

	積込み取卸し 卸し重量= 463.449 t					第 0076 号 施工単価表 1.000 式 当り
名	称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
積込みのみ						
		t	463. 450			
取卸しのみ						
		t	463. 450			
積込みのみ						
		t	463. 450			
取卸しのみ						
		t	463. 450			
合計		式	1.000			
単位当り		式	1.000	当り		

観測井戸設置工 第 0077 号 施工単価表 φ 66mm (ノンコアホ゛ーリンク゛) 1.000 箇所 当り 称 単位 数量 単 価 金 額 土質ボーリングエ 第0078号施工単価表 φ 66mm (ノンコアボーリンク゛) 粘土・シノレト 2.300 m 土質ボーリングエ 第0079号施工単価表 φ 66mm (ノンコアボーリンク\*) 砂・砂質土 8.800 m 土質ボーリング工 第0080号施工単価表 φ 66mm (ノンコアホーリンク\*) 礫混じり土砂 3.900 m 観測井戸設置工 第0081号施工単価表 15.000 m 合計 箇所 1.000

1.000 当り

箇所

単位当り

	土質ボー	-リング	工								第	0078 号	施工単	.価表
	$\phi$ 66mm	(ノンコアホ゛	ーリンク゛)	》 粘土·	シルト							1.000	m	当り
	名	称			単位	数	量	単	価	金額		摘	要	
土質ボーリング↓	66 mm	n (ノン	コア)											
粘性土・シルト					m		1. 000							
合計					m		1. 000							
単位当り					m		1. 000	当り						
孔径 地質 せん孔深度 せん孔方向		件	名	称		,			φ 66mm 粘土・シ 50m以下 鉛直下方		件	値		

土質ボーリング工 φ 66mm (ノンコアホーリンク・) 砂・砂・	φ 66mm (ノンコアボ <sup>*</sup> ーリンケ <sup>*</sup> ) 砂・砂質土									
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要					
土質ボーリングφ66mm (ノンコア)										
砂・砂質土	m	1.000								
合計	m	1. 000								

	土質ボー φ 66mm			) 砂・砂	質土					第	0079 号 1.000		価表 当り
2	名	称			単位	数量	単(	価	金額		摘	要	
単位当り					m	1. 000	当り						
孔径 地質	条	件	名	称				66mm ( ・砂質 <u>-</u>	条 (/ンコアボーリング) H:	件	値		
せん孔深度 せん孔方向							50	m以下 直下方					

土質ボーリング工					第	0080 号 施工单	鱼価表
φ 66mm (ノンコアホ゛ーリンケ゛)	礫混じり土砂					1.000 m	当り
名称	単位	数量	単 価	金額		摘要	
土質ボーリングφ66mm (ノンコア)							
礫混じり土砂	m	1.000					
合計	m	1.000					
単位当り	m	1.000	当り				
条 件 名 税 孔径 地質 せん孔深度 せん孔方向	, ,		φ 66mm 礫混じり 50m以下 鉛直下方	条 (ノンコアボーリング) 土砂	件	値	

津市

観測井戸設置工					第 0081 号 施工単価表 10.000 m 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘   要
普通作業員					
	人				
配管工					
	人				
暗渠排水管					
	m	10. 300			
砂					
0.074mm以下通過百分率が0~10%	m3	0.040			
諸雑費					
	式	1.000			
合計	m	10.000			
単位当り	m	1. 000	当り		

SJ0530 安定処理(1)					第 0001 号単価表 1 式 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
自走式土質改良機設置・撤去					第0002号単価表
	台	1.000			
土質改良工					第0003号単価表
	m3	600.000			
埋戻し (施工パッケージ)					CB210410 (0010)
	m3	600.000			
合 計	式	1.000			
単位当り	式	1.000	当り		

SJ0531 自走式土質改良機設置・撤去					第 0002 号単価表 1 台 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘  要
土木一般世話役					
	人				
特殊作業員					
	人				
特殊運転手					
	人				
自走式土質改良機運転					
20t級	日				
금 計	台	1. 000			
単位当り	台	1.000	当り		

SJ0532 土質改良工								第 0003 号単価表 100 m3 当 当 。	0
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要	
土木一般世話役									
	人								
特殊作業員									
	人								
セメント系固化材									
一般軟弱土用	t		11. 440						
自走式土質改良機運転									
20t級	日								
バックホウ(クローラ型)運転									
超低騒音型・排出ガス対策型(第3次基準 値)山積0.8m3(平積0.6m3)	日								
諸雑費									
	式		1.000						
合 計	m3	1	00.000						
単位当り	m3		1.000	当り					

SJ0020 切断部処理					第 0004 号単価表 1 個所 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘 要
ガス切断工					第0011号施工単価表
	箇所	1.000			
普通鋼板					
PL-3. 2	k g	6. 280			
止水板					
ゴム系 10×20	m	1.800			
防水モルタル塗り					第0005号単価表
t=100mm	m2	0. 250			
鉄筋工 (市場単価)					第0012号施工単価表
一般構造物	kg	496. 000			
合 計	個所	1.000			
W MAN In	/	4 000	Ne to		
単位当り	個所	1.000	当り 		

SJ0030 防水モルタル塗り t=100mm					第 0005 号単価表 1 m2 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘 要
左官					
	人				
普通作業員					
	人				
セメントモルタル					
1:2	m3	0. 100			
防水剤					
	kg	3. 000			
諸雑費					
	式	1.000			
合 計	m2	1. 000			
単位当り	m2	1. 000	当り		

SJ0040					第 0006	号単価表 10 m3	当り
名称	単位	数 量	単 価	金 額	摘	要	
殻運搬 (施工パッケージ)					第0017号施工単価表		
コンクリート(無筋・鉄筋)構造物とりこわし	m3	10.000					
建設廃棄物受入れ料金					第0018号施工単価表		
無筋Con塊	m3	10.000					
合 計	m3	10.000					
単位当り	m3	1.000	当り				

SJ0500 スーパーウェルポイント								第 0007 号単価表 1 式 当り
名 称	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
掘削工								第0008号単価表
掘削径ファイ550mm, 掘削長15.5m	本		3.000					
ケーシングエ								第0009号単価表
井戸長25.0m以下	本		3.000					
砂利充填工								第0010号単価表
	本		3.000					
井戸内洗浄工								第0011号単価表
	本		3.000					
揚水ポンプ設置工								第0012号単価表
井戸長25.0m以下	本		3.000					
真空設備設置工								第0014号単価表
	組		1.000					
機械器具損料費(設置工用)								第0016号単価表
	本		3.000					
Hi-WAi洗浄工								第0017号単価表
井戸長25.0m以下	本		3.000					

SJ0500 スーパーウェルポイント					第 0007 号単価表 1 式 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
運転管理工					第0018号単価表
揚水井戸3本の管理	日				
揚水設備機材損料費					第0019号単価表
	式	1.000			
撤去工					第0020号単価表
揚水設備撤去費	口				
特許料					
	式	1. 000			
合 <b>計</b>	式	1.000	)		
単位当り	式	1.000	当り		

SJ0300 掘削工 掘削径ファイ550mm, 掘削長15.5m					第 0008 号単価表 1 本 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI.	人				
軽油					
一般用	リットル				
ワイヤーロープ損料					
ト゛リリンク゛ライン 22mm	m	66. 000			
ワイヤーロープ損料					
サント、ライン 12mm	m	66. 000			
ガイド管損料					
STPY400 650A t=6.4mm	m	3. 000			

SJ0300 掘削工 掘削径ファイ550mm, 掘削長15.5m					第 0008 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘  要
作泥材					
粘土	t	5. 000			
その他消耗材					
	式	1.000			
合 計	本	1. 000			
単位当り	本	1. 000	当り 		

SJ0310 ケーシング工 井戸長25.0m以下								第 0009 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘要
地質調査技師								
SWP技士	人							
主任地質調査員								
SWP技能士	人							
地質調査員								
SWP技工	人							
特殊作業員								
SWPI	人							
地質調査技師								
SWP技士	人							
主任地質調査員								
SWP技能士	人							
地質調査員								
SWP技工	人							
特殊作業員								
SWPI	人							

SJ0310 ケーシングエ 井戸長25.0m以下									第 0009 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数 量	<u>.</u>	単	価	金	:	額	摘  要
ASS-A450基本スクリーン									
砂留め2.0m+スクリーン4.0m	本	1.	000						
ASS-Aa450補助スクリーン									
	m	2.	000						
スクリーン接続バンドA450									
	組	1.	000						
鋼管400A STK400									
t=7.9mm 77.6kg/m	m	7.	500						
硬質塩ビ管 (VP) スリーブ無									
φ 25mm 長4.0m	本	4.	000						井戸際水位観測管(井戸長-2.0m)/4m
軽油									
一般用	リットル								
消耗材料費									
	式	1.	000						
合 計	本	1.	000						

SJ0310 ケーシング工 井戸長25.0m以下								第	0009	号単価表 1 本	当り
名 称	単位	数	量	単	価	金	額		摘	要	
単位当り	本		1. 000	当り							

SJ0320 砂利充填工					第 0010 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI	人				
砂利					
5~25mm	m3	2. 230			
軽油					
一般用	リットル				
消耗材料費					
	式	1. 000			
合 計	本	1.000			

SJ0320	砂利充填工									第 0010	号単価表 1 本	当り
	名	称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
単位当り			本		1. 000	当り						

SJ0330 井戸内洗浄工					第 0011 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI.	人				
軽油					
一般用	リットル				
合 計	本	1.000			
単位当り	本	1. 000	当り		

SJ0340 揚水ポンプ設置工 井戸長25.0m以下					第 0012 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘 要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI.	人				
消耗材料費					第0013号単価表
溶接フランジ・ボルト・パッキンなど	m	11. 500			
合 計	本	1.000			
単位当り	本	1.000	当り		

SJ0341       消耗材料費         溶接フランジ・ボルト・パッキンなど					第 0013 号単価表 1 m 当り
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI	人				
合計					
	式	1. 000			
単位当り	m	1.000	当り		

SJ0350 真空設備設置工					第 0014 号単価表 1 組 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘 要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWP I.	人				
消耗材料費					第0015号単価表
吸気配管材料など	本	3.000			
合 計	組	1.000			
単位当り	組	1.000	当り		

SJ0351 消耗材料費 吸気配管材料など					第 0015 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI	人				
合計					
	式	1. 000			
単位当り	本	1. 000	当り		

SJ0360 機械器具損料費(設置工用)								第 0016 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
さく井機片櫓B 運転								
	日日							
さく井機片櫓B 供用								
	日日							
掘削用ビット 400用 運転								
	日日							
掘削用ビット 400用 供用								
	日							
ベーラ 400用 運転								
	日日							
ベーラ 400用 供用								
	日							
泥水ミキサー単相200L 運転								
	日日							
泥水ミキサー単相200L 供用								
	日							

SJ0360 機械器具損料費(設置工用)								第 0016 号単価表 1 本 当り
名	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
電気溶接機300A 運転								
	日							
電気溶接機300A 供用								
	日							
発電機75kVA 運転								
	日							
発電機75kVA 供用								
	日							
サンドポンプ(100mm, 5.5kw) 運転								
	日							
サンドポンプ(100mm, 5.5kw) 供用								
	日							
水中ポンプ(50mm, 3.7kw) 運転								
	日							
水中ポンプ(50mm, 3.7kw) 供用								
	日							

SJ0360 機械器具損料費(設置工用)								第 0016	号単価表 1 本	当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
ガス溶接機具 供用										
	日									
泥水タンク 3m3 供用										
	日									
水タンク 10m3 供用										
	日									
クレーン付トラック3t積 運転										
	日									
クレーン付トラック3t積 供用										
	日									
小型バックホウ 0.1m3 賃料										
	日									
合 計	本		1. 000							
単位当り	本		1.000	当り						

SJ0370 Hi — WAi洗浄工 井戸長25.0m以下								第 0017	号単価表 1 本	当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
地質調査技師										
SWP技士	人									
主任地質調査員										
SWP技能士	人									
地質調査員										
SWP技工	人									
特殊作業員										
SWPI.	人									
機械損料ディープ用 φ 150										
19kw 1ヶ月複合損料計/30	目									
サンドポンプ賃料										
φ 100, 5. 5kw	日									
水槽賃料										
20m3×2基	目									
コンプレッサー賃料										
190HP 運転4H燃料(1041)含む	日									

SJ0370 Hi — WAi洗浄工 井戸長25.0m以下					第 0017 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘 要
発電機45kVA賃料					
炎天8H燃料(491)含む	目				
合 計	本	1.000			
単位当り	本	1.000	当り		

SJ0390 運転管理工 揚水井戸3本の管理					第 0018 号単価表 1 日 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
消耗材料費					
	式	1. 000			
メンテ保障費					
	式	1.000			
合 計	日	1.000			
単位当り	日	1.000	当り		

SJ0400 揚水設備機材損料費							第 0019 号単価表 1 式 当り
名称	単位	数量	単	価	金	額	摘 要
バキュームポンプ11.0kw							
動力線10m付 1現場損料	台	1.000					
バキュームポンプ11.0kw							
動力線10m付 供用日損料	台・日	270. 000					
真空関連装置 冷却水槽							
ノッチタンク1m3 1現場損料	台	1.000					
真空関連装置 冷却水槽							
ノッチタンク1m3 供用日損料	台・日	270. 000					
バキューム排気消音装置							
1現場損料	台	1.000					
バキューム排気消音装置							
供用日損料	台・日	270. 000					
サージタンク							
1現場損料	台	1.000					
サージタンク							
供用日損料	台・日	270.000					

SJ0400 揚水設備機材損料費							第 0019 号単価表 1 式 当り
名 称	単位	数量	単	価	金	額	摘  要
ディープ用ポンプ11.0kw							
動力線20m付 1現場損料	台	3.000					
ディープ用ポンプ11.0kw							
動力線20m付 供用日損料	台・日	810.000					
上蓋 400A用							
1現場損料	組	3.000					
上蓋 400A用							
供用日損料	組・日	810.000					
揚水管 4インチフランジ付							
1現場損料	m	34. 500					
揚水管 4インチフランシ・付							
供用日損料	m· 🗏	9, 315. 000					
エルボ 4インチフランジ付							
1現場損料	個	3. 000					
エルボ 4インチフランジ付							
供用日損料	個・日						

SJ0400 揚水設備機材損料費					第 0019 号単価表 1 式 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
バタフライバルブ 4インチフランジ付					
1現場損料	個	3. 000			
バタフライバルブ 4インチフランジ付					
供用日損料	個・日				
雑器材					
	式	1. 000			
合 計	式	1.000			
単位当り	式	1. 000	当り		

SJ0410 撤去工 揚水設備撤去費					第 0020 号単価表 1 回 当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘  要
地質調査技師					
SWP技士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI.	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
	目				
· 금 :	口	1.000			
Н #1		1.000			
単位当り	田	1.000	当り		

SJ0520 低圧受電設備設置撤去工 25kW超え50kW以下								第 002	21 <del>5</del>	号単価表 1 箇所	当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	打	商	要	
コンクリート柱											
7m-19cm 4.2kN	本		1. 000								
低圧ピン碍子											
中	個		3. 000								
軽腕金											
1.2m	本		1. 000								
アームタイ											
2.3-25-945	本		1. 000								
装柱金具											
Uボルト 13-220	個		1. 000								
亜鉛メッキ鋼撚線											
2種、A級、22sq	kg		1. 200								
巻き付けグリップ											
22sq	個		4. 000								
エントランスキャップ											
VE70	個		1. 000								

SJ0520 低圧受電設備設置撤去工 25kW超え50kW以下								第 0021 号単価表 1 箇所 当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
足場ボルト								
CP用	本	8	3. 000					
金属製可とう電線管 (プリカチューブ)								
76mm	m	1	1.000					
ステンレスベルト								
SFBT-10	m	4	1. 000					
ステンレスベルト								
SFBT-10締金具	個	5	5. 000					
根かせ								
コンクリートA形	個	1	1.000					
電線管								
VE70	m	4	1. 000					
電線管								
VE16	m	2	2. 000					
接地棒								
	本	2	2. 000					

SJ0520 低圧受電設備設置撤去工 25kW超え50kW以下								第 0021 号単価表 1 箇所 当	り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘  要	
電線									
VVR100 s q -3 c	m		4.000						
電線									
IV 5. 5	m		3.000						
玉碍子									
$100 \times 100$	個		1.000						
仮設ボックス									
屋外用600×700×200	個		1.000						
漏電遮断器									
	個		1.000						
漏電遮断器									
	個		3.000						
漏電遮断器									
	個		1.000						
低圧ブレーカ									
	個		1.000						

SJ0520 低圧受電設備設置撤去工 25kW超え50kW以下								第 002	1 号単価表 1 箇所	当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
進相コンデンサー										
200V、250 μ F	個		1.000							
進相コンデンサー										
200V、200 μ F	個		2.000							
進相コンデンサー										
$200\mathrm{V}$ 、 $150\mu\mathrm{F}$	個		2.000							
電工										
	人									
普通作業員										
	人									
諸雑費										
	式		1.000							
合 計	箇所		1.000							
単位当り	箇所		1.000	当り						

SJ0510 ころがし配線 100sq-3c					第 0022 号単価表 100 m 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
電線					
VVR100 s q -3 c	m	100. 000			
電工					
	人				
諸雑費					
	式	1.000			
合 計	m	100.000			
単位当り	m	1. 000	当り		

							第 0023	号単価表 1 箇所	当り
単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
							第0024号単価表		
m		3. 200							
本		1. 000							
箇所		1. 000							
箇所		1. 000	当り						
							第 0024	号単価表 1 m	当り
単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
人									
m		1. 000							
m		1. 000	当り						
	m 本 箇	単位     数       m     本       箇所        単位     数       人     m	単位     数       m     3.200       本     1.000       箇所     1.000       単位     数       基       人     1.000	単位     数量     単       m     3.200       本     1.000       箇所     1.000       単位     数量     単       人     1.000	単位     数量     単価       本     1.000       箇所     1.000       当り       単位     数量単価       人     1.000	単位     数量     単価     金       本     1.000       箇所     1.000       当り       単位     数量単価     金       人     1.000	単位     数量     単価     金額       m     3.200       本     1.000       箇所     1.000       単位     数量     単価     金額       人     1.000	単位     数量     単価     金額     摘       本     1.000       箇所     1.000     当り       単位     数量     単価     金額     摘       人     1.000	単位     数量     単価     金額     摘要       第0024号単価表       箇所     1.000       箇所     1.000       単位     数量     単価     金額     摘要       人     1.000

SJ0080 埋込管(2) SUS φ 200 Sch20S L=900 パドル付育	両フランシ゛				第 0025	号単価表 1 箇所	当り
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘	要	
ステンレス鋼鋼管埋設配管					第0024号単価表		
φ 200	m	0.900					
ステンレス鋼鋼管							
SUS φ 200 Sch20S L=900 パドル付両フランジ	本	1.000					
合 計	箇所	1. 000					
単位当り	箇所	1.000	当り				

SJ0090 埋込管(3) SUS φ 200 Sch20S L=700 パトル付同	両フランシ゛						第 0026	号単価表 1 箇所	当り
名称	単位	数 量	単 価	i	金	額	摘	要	
ステンレス鋼鋼管埋設配管							第0024号単価表		
φ 200	m	0.700							
ステンレス鋼鋼管									
SUS φ 200 Sch20S L=700 パドル付両フランジ	本	1.000							
合 計	箇所	1.000							
単位当り	箇所	1.000	当り						

SJ0100 埋込管(4) SUS φ 300 Sch20S L=700 両フランシ゛									第 0027 号単価表 1 箇所 当り
名称	単位	数	量	単	価	金	<u> </u>	額	摘  要
ステンレス鋼鋼管埋設配管									第0028号単価表
φ 300	m		0.700						
ステンレス鋼鋼管									
SUS φ 300 Sch20S L=700 両フランジ	本		1.000						
合 計	箇所		1. 000						
単位当り	箇所		1. 000	当り					
SJ0060 ステンレス鋼鋼管埋設配管									第 0028 号単価表 1 m 当り
名称	単位	数	量	単	価	金	È.	額	摘要
配管工									
	人								
合 計	m		1.000						
単位当り	m		1. 000	当り					

SJ0110 埋込管(5) SUS φ 200 Sch20S L=700 両フランシ゛					第 0029	号単価表 1 箇所 当	り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘	要	
ステンレス鋼鋼管埋設配管					第0024号単価表		
φ 200	m	0.700					
ステンレス鋼鋼管							
SUS φ 200 Sch20S L=700 両フランジ	本	1.000					
合 計	箇所	1.000					
単位当り	箇所	1.000	当り				

SJ0120 足掛金物 ポリプロピレン被覆 W=300					第 0030 号単価表 1 本 当り
名称	単位	数 量	単 価	金額	摘 要
足掛金物					
ポリプロピレン被覆 W=300	本	1.000			
特殊作業員					
	人				
普通作業員					
	人				
合 計	本	1. 000			
単位当り	本	1. 000	  当り		

SJ0130					第 0031 号単価表 1 箇所 当り
名称	単位	数 量	単 価	金 額	摘  要
落込取手					
W=300	個	1. 000			
特殊作業員					
	人				
普通作業員					
	人				
合 計	箇所	1.000			
単位当り	箇所	1.000	当り		

SJ0140 組立 1 号マンホール									第 0032 号単価表 1 式 当り
名 称	単位	数	量	単	価	金	<u> </u>	額	摘  要
組立マンホール設置工 (市場単価)									第0047号施工単価表
1号 3m以下	箇所		1.000						
1号マンホール									
連結直壁	個		1.000						
1号マンホール									
斜壁 600×900×450	個		1.000						
マンホール調整リング									
φ 600 100mm	組		1.000						
無収縮早強性モルタル									
25. 0kg	袋		1.000						
人孔鉄蓋及び受枠(グラウンドマンホール)									
T-25 600 標準タイプ(浮上防止型鍵付蝶番付)	組		1.000						
コンクリート									第0048号施工単価表
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20) 高炉 W/C=60%以下 小型車割増無し	m3		0. 150						
型枠									第0023号施工単価表
一般型枠	m2		1. 130						

SJ0140 組立1号マンホール								第 0032	号単価表 1 式	当り
名 称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
鉄筋工 (市場単価)								第0049号施工単価表		
一般構造物	kg		13. 000							
合 計	式		1.000							
単位当り	式		1.000	当り						
SJ0150 広幅鋼矢板打込工 Ⅱ w型 打込長1.8m								第 0033	号単価表 1 枚	当り
名 称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)								第0051号施工単価表		
	枚		1.000							
広幅鋼矢板										
広幅Ⅱw型	m		2. 000							
合 計	枚		1.000							
単位当り	枚		1.000	当り						

SJ0160 広幅鋼矢板打込工 Ⅱw型 打込長1.8m					第 0034	号単価表 1 枚	当り
名称	単位	数量	単 価	金 額	摘	要	
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0051号施工単価表		
	枚	1.000					
広幅鋼矢板							
広幅Ⅱw型	m	4. 000					
合 計	枚	1. 000					
単位当り	枚	1.000	当り				

SJ0170 広幅鋼矢板打込工 Ⅱw型 打込長3.8m						第 0035	号単価表 1 枚	当り
名称	単位	数量	単 価	金	額	摘	要	
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)						第0052号施工単価表		
	枚	1.000						
広幅鋼矢板								
広幅Ⅱw型	m	4. 000						
合 計	枚	1. 000						
単位当り	枚	1. 000	当り					

SJ0180 広幅鋼矢板打込工 ⅡW型 打込長 2.0m					第 0036 号單 1	担価表 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘要	
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0053号施工単価表	
	枚	1.000				
広幅鋼矢板						
広幅Ⅱw型	m	5. 500				
合 計	枚	1.000				
単位当り	枚	1. 000	当り			

SJ0190 広幅鋼矢板打込工 Ⅱw型 打込長4.1m					第 0037	号単価表 1 枚	当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘	要	
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0054号施工単価表		
	枚	1.000					
広幅鋼矢板							
広幅Ⅱw型	m	5. 500					
合 計	枚	1. 000					
単位当り	枚	1.000	当り				

SJ0200 可とう鋼矢板打込工 Ⅱw型 打込長1.8m					第 0038 号単価表 1 枚 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0051号施工単価表
	枚	1.000			
可とう鋼矢板					
Ⅱw型 L=4.0m	枚	1. 000			
숨 計	枚	1.000			
単位当り	枚	1. 000	当り		

SJ0210 可とう鋼矢板打込工 Ⅱw型 打込長2.0m					第 0039	号単価表 1 枚	当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘	要	
油圧式バイブロハンマ矢板打込工(陸上施工)					第0053号施工単価表		
	枚	1.000					
可とう鋼矢板							
II w型 L=5.5m	枚	1. 000					
습 計	枚	1.000					
単位当り	枚	1.000	当り				

SJ0540 フラップゲート B1800×H1500					第 0040 号単価表 1 式	当り
名称	単位	数 量	単 価	金額	摘  要	
フラップゲート						
B1800×H1500 ステンレス製	式	1.000				
フラップゲート据付手間						
B1800×H1500	個所	1.000				
フラップゲート運搬						
B1800×H1500	式	1. 000				
合 計	式	1. 000				
単位当り	式	1.000	当り			

							第 0041 号単価表 1 式 当り
単位	数	量	単	価	金	額	摘  要
							第0042号単価表
式		1.000					
							第0043号単価表
式		1.000					
							第0044号単価表
式		1.000					
							第0045号単価表
式		1.000					
							第0046号単価表
式		1. 000					
							第0047号単価表
式		1.000					
式		1. 000					
式		1. 000	当り				
	式 式 式 式 式 式	式式式式式式式	式 1.000 式 1.000 式 1.000 式 1.000 式 1.000				

SJ0451 さく井機B機種 掘削機械1set運掘	般工				第 0042 号単価表 1 式 当り
名 称	単位	数量	単 価	金 額	摘  要
クレーン付8t車トラック運搬					
	台	2. 000			
クレーン付6t車トラック運搬					
	台	2. 000			
合 計	式	1.000			
単位当り	式	1.000	当り		

SJ0452 ビット・ワイヤ等 掘削機械1set	運搬工							第	0043	号単価表 1 式	当り
名称	単位	数量		単	価	金	額		摘	要	
クレーン付8t車トラック運搬											
	台	2. 0	000								
クレーン付4t車トラック運搬											
	台	2. (	000								
合 計	式	1. (	000								
単位当り	式	1. (	000	当り							

SJ0453 ケーシング・スクリーン運搬工								第 0044	号単価表 1 式	当り
名称	単位	数	量	単	価	金	額	摘	要	
クレーン付6t車トラック運搬										
	台	]	1.000							
合 計	式	]	1.000							
単位当り	式	]	1.000	当り						

SJ0454 揚水用機材運搬工					第 0045 号単価表 1 式 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
クレーン付4t車トラック運搬					
	台	2. 000			
合 計	式	1. 000			
単位当り	式	1. 000	当り		
SJ0455 洗浄用機材運搬工					第 0046 号単価表
Dail 1/19 DAFF AT DA					1式 当り
名称	単位	数 量	単価	金額	1 式 当り
	単位	数量	単 価	金額	1 式 当り
名称	単位	数 量 2.000		金額	1 式 当り
名 称 クレーン付4t車トラック運搬	台	2. 000		金額	1 式 当り
名称				金額	1 式 当り

SJ0420 機械組立解体工					第 0047 号単価表 1 式 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘 要
機械組立解体工					第0048号単価表
	   組	1.000			
機械移設工					第0049号単価表
	箇所	2.000			
合 計	式	1.000			
単位当り	式	1.000	当り		

SJ0430 機械組立解体工					第 0048 号単価表 1 組 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘 要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
	日				
消耗材料費					
	式	1.00	0		
合 計	組	1. 00	0		
単位当り	組	1.00	0 当り		

SJ0440 機械移設工					第 0049 号単価表 1 箇所 当り
名称	単位	数 量	単 価	金額	摘 要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI	人				
ラフテレーンクレーン賃料					
	目				
消耗材料費					
	式	1.000	)		
合 計	箇所	1.000			
	<i>tuta</i> — —				
単位当り	箇所	1.000	当り		

SJ0380 揚水試験費 効果確認試験					第 0050 号単価表 1 回 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘 要
地質調査技師					
SWP技士	人				
主任地質調査員					
SWP技能士	人				
地質調査員					
SWP技工	人				
特殊作業員					
SWPI	人				
消耗材料費					
	式	1.000			
試験解析費					
	式	1.000			
合 計	□	1. 000			
単位当り	旦	1. 000	ч, И		
中山 コソ	쁘	1.000	コソ		

	施工パッケージ単価一覧表								
単価コード	施工名称	単位	標準単価	積算単価	条件名称	条件値			
CB210030 (0001)	先行掘削 (施工パッケージ)	m3			土質区分	土砂			
CB210030 (0002)	床掘り(1) (施工パッケー ジ)	m3			土質区分	土砂			
CB210030 (0003)	床掘り(2) (施工パッケー ジ)	m3			土質区分	土砂			
CB210410 (0004)	埋戻し(1) (施工パッケー ジ)	m3							
CB210410 (0005)	埋戻し(2) (施工パッケー ジ)	m3							
CB210110 (0006)	土砂等運搬(施工パッケージ)	m3			土質	土砂(岩塊・玉石混り土含む)			
CB210110 (0007)	土砂等運搬(施工パッケージ)	m3			土質	土砂(岩塊・玉石混り土含む)			
CB210110 (0008)	土砂等運搬(施工パッケージ)	m3			土質	土砂(岩塊・玉石混り土含む)			
CB210080 (0009)	基面整正 (施工パッケージ)	m2							

	施工パッケージ単価一覧表								
単価コード	施工名称	単位	標準単価	積算単価	条件名称	条件値			
CB210410 (0010)	埋戻し (施工パッケージ)	m3							
CB240010 (0011)	コンクリート (施工パッケー ジ)	m3			構造物識別	無筋・鉄筋構造物			
					コンクリート規格	18-8-40(高炉)			
					水セメント比	W/C=60%以下			
					小型車割増	小型車割増無し			
CB227010 (0012)	殻運搬 (施工パッケージ)	m3			<b></b>	コンクリート(無筋・鉄筋)構造物とりこわし			
CB221110 (0013)	基礎砕石(施工パッケージ)	m2			砕石の厚さ	17.5cm超20.0cm以下			
					砕石の種類	再生クラッシャラン 40~0			
					小型車割増	小型車割増無し			
CB240010 (0014)	コンクリート (施工パッケー ジ)	m3			構造物識別	無筋・鉄筋構造物			
					コンクリート規格	18-12-40(高炉)			
					水セメント比	W/C=60%以下			
					小型車割増	小型車割増無し			
CB240210 (0015)	型枠(施工パッケージ)	m2			型枠の種類	一般型枠			

	施工パッケージ単価一覧表								
単価コード	施工名称	単位	標準単価	積算単価	条件名称	条件値			
CB240010 (0016)	コンクリート (施工パッケージ)	m3			構造物識別	無筋・鉄筋構造物			
	,				コンクリート規格	24-12-25(20)(高炉)			
					水セメント比	W/C=55%以下			
					小型車割増	小型車割増無し			
CB240210 (0017)	型枠(施工パッケージ)	m2			型枠の種類	一般型枠			
CB240210 (0018)	型枠(施工パッケージ)	m2			型枠の種類	一般型枠			
CB224810 (0019)	止水板 (施工パッケージ)	m			止水板種類	止水板各種			
CB240010 (0020)	コンクリート(施工パッケー	m3			構造物識別	無筋・鉄筋構造物			
	ジ)				コンクリート規格	18-8-25(高炉)			
					水セメント比	W/C=60%以下			
					小型車割増	小型車割増無し			
CB210030 (0021)	床掘り(3) (施工パッケー ジ)	m3			土質区分	土砂			
CB210410 (0022)	埋戻し(3) (施工パッケー ジ)	m3							

	施工パッケージ単価一覧表								
単価コード	施工名称	単位	標準単価	積算単価	条件名称	条件値			
CB210110 (0023)	土砂等運搬(施工パッケージ)	m3			土質	土砂(岩塊・玉石混り土含む)			
CB211410 (0024)	安定処理(2) (施工パッケージ)	m2			使用機種 固化材100m2当り使用量(実 数入力) 固化材種類	バックホウ 固化材数量 9.5 t/100m2 セメント系 (一般軟弱土用)			
CB240010 (0025)	コンクリート(施工パッケー ジ)	m3			構造物識別コンクリート規格 水セメント比 小型車割増	無筋・鉄筋構造物 24-8-25(20)(高炉) W/C=55%以下 小型車割増無し			
CB240060 (0026)	モルタル練 (施工パッケー ジ)	m3			セメント種類	高炉 1:2			
CB224810 (0027)	止水板 (施工パッケージ)	m			止水板種類	止水板各種			
CB224710 (0028)	目地板 (施工パッケージ)	m2			目地板の種類	瀝青質目地板t=20			
CB322510 (0029)	グラウトホール (施工パッ ケージ)	組							
CB210020 (0030)	積込(ルーズ)(施工パッケージ)	m3			土質	土砂			

津市

	施工パッケージ単価一覧表								
単価コード	施工名称	単位	標準単価	積算単価	条件名称	条件値			
CB210110(0031) 土砂等運搬 (施工パッケー m3 土質 土砂(岩塊・玉石混り土含む									

バイブロハンマ杭打機運転費【	第 0001 号 運転単価表 1.000 日 当り				
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
特殊運転手					
	人				
軽油					
一般用	リットル				
バイブロハンマ機械損料					
排ガス対策	供用日				
クローラクレーン機械損料					
排出ガス対策型	供用日				
諸雑費					
	式	1.000			
合計	日	1.000			
単位当り	日	1.000	出 N		
<del>푸</del>  쓰크 기 	"	1.000	<del>                                   </del>		

杭打ち用ウォータージェット運	転費【基準	1			第 0002 号 運転単価表 1.000 日 当り
名称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
軽油					
一般用	リットル				
杭打ち用ウォータージェット機械損料					
排出ガス対策型	供用日				
諸雑費					
	式	1. 000			
合計	日	1. 000			
単位当り	日	1. 000	当り		
バイブロハンマ杭打機運転費【	基準】				第 0003 号 運転単価表 1.000 日 当り
名 称	単位	数量	単価	金額	摘  要
特殊運転手	人				

バイブロハンマ杭打機運転費【	基準】				第 0003 号 運転単価表 1.000 日 当り
名称	単位	数量	単価	金額	摘    要
軽油					
一般用	リットル				
バイブロハンマ機械損料					
排ガス対策	供用日				
ラフテレーンクレーン機械損料					
排出ガス対策型	供用日				
諸雑費					
	式	1. 000			
合計	日	1. 000			
単位当り	Ħ	1.000	当り		

工事用水中ポンプ 機械損料					第 0004 号 運転単価表
					1.000 日 当り
名 称	単位	数量	単 価	金額	摘  要
工事用水中ポンプ 機械損料					
	日				
合計	日	1.000			
単位当り	日	1.000	当り		

# 平成29年度 下建公補継第1号 天神ポンプ場(下部土木)築造工事

数 뿌 单

補助対象工事

共通仮設

レベル1

処理場・ポンプ場

																					処理場・ポンプ場	レベル1 (工事区分)
			本体仮設工			地盤改良工														本体作業土工		レベル2 (工種)
		土留·仮締切工			表層安定処理工			底面均しエ				残土処理工			埋戻工				掘削工			レベル3 (種別)
鋼矢板引抜	鋼矢板打込			安定処理(1)			基面整正		残土処理(3)	残土処理(2)	残土処理(1)		埋戻L(2)	埋戻し(1)		床掘り(2)	床掘り(1)	先行掘削				フベン4 (番別)
IV型 引抜長14.5m	IV型 打込長14.5m 100≦Nmax≦180												流用土	流用土		土砂	土砂	土砂				レベル5 (規格)
女	校	炓	洪	洪	洪	炓	m2	珙	m3	m3	m3	炓	m3	m3	炓	m3	m3	m3	洪	洪	<u></u> 井	単位
406	436	1	_	_	_	_	830	1	3,610	3,850	2,720	1	2	2,600	1	7,500	2,000	720	1	_	1	数量
矢板長15.0m	矢板長15.0m																					摘要

																						レベル1 L (工事区分)
																						レベル2 (土種)
	地下水低下工																					レベル3 (種別)
スーパーウェルポイント		殻運搬処理	盛替コンクリート撤去	盛替コンクリート	鋼製支保材損料	仮設工(切梁・腹起し)	仮設工(切梁・腹起し)	中間杭損料	中間杭材料	中間杭材料	中間杭材料	切断部処理	中間杭打込	中間杭打込	中間杭打込	中間杭打込	鋼矢板損料	錮矢板材料	鋼矢板材料	鋼矢板切断	鋼矢板引抜	フ <b>ベ</b> ラ4 (
				18-8-40BB		撤去	設置	H形銅300	L2部 H形銅300	L2部 H形銅300	L1部 H形鋼300		H形鋼300 打込長10.5m	H形鋼300 打込長8.5m	H形鋼300 打込長9.0m	H形鋼300 打込長10.5m	IV型	L2部 IV型	L1部 IV型		IV型 引抜長1.0m	レベル5 (規格)
式	珙	m3	m3	m3	炓	+	+	珙	+	t	t	箇所	₩	*	*	₩	珙	t t	t	箇所	校	単位
1	1	17	17	84	1	251.8	251.8	1	12.9	4.8	1.8	42	1	3	20	18	1	30.8	3.4	30	30	数量
									L1がスクラップ長以上	L1がスクラップ長未満	L1がスクラップ長未満							L1スクラップ長未満	L1スクラップ長未満		矢板長1.5m	描

																		₩				レベル1(工事区分)
																		本体築造工				レベル2 (エ種)
																	躯体工				電力設備工	フベラ3 (種別)
鉄筋	鉄筋	鉄筋	型枠	型枠	型枠	コンクリート	コンクリート	あつ型枠	払しコンクリート	基礎砕石			ころがし配線	低圧受電設備設置撤去工		フベラ4 (雒妃)						
SD345 D29	SD345 D25	SD345 D22	SD345 D19	SD345 D16	SD345 D13	SD295A D16	SD295A D13	SD295A D10				18-12-40BB	24-12-25BB		18-12-40BB	RC-40				25kw超え50kw以下		レベル5 (規格)
kg	kg	kg	m2	m2	m2	m3	m3	m2	m3	m2	<b></b>	珙	3	珙	洪	単位						
70,420	118,420	29,180	83,990	14,690	75,550	150	130	600	13	82	5,190	320	3,904	27	100	1,000	1	_	40	1	1	数量
						差筋	差筋	差筋	無筋	鉄筋 曲面	鉄筋	無筋	鉄筋									摘要

																						レベル1 (工事区分)
																						(工種)
手趨工				角落しエ									離 日		伸縮継手工							レベル3 (種別)
	角落し受枠	角落し受枠	角落し受枠		マンホール蓋	グレーチング蓋	グレーチング蓋	グレーチング蓋	グレーチング蓋	グレーチング蓋	グレーチング蓋	グレーチング蓋		上火板		<b>対</b> 유	<b>対</b> 유	足場	圧接	圧接	圧接	フベン4 (番別)
	FK-3 呼称120 W1800×H5800	FK-2 呼称180 W3000×H6200	FK-1 呼称180 W3000×H6800		鋳鉄製 T-2 φ600 防水型	G-6 900L × 2300B × 25H	G-5 900L×2400B×25H	G-4 1100L×1600B×25H	G-2 2600L×2600B×50H	G-7 700L×2300B×25H	G-3 400L×3400B×19H	G-1 400L×3400B×19H		塩ビ製 FF150					SD345 D29同径	SD345 D25同径	SD345 D19同径	レベル5 (規格)
洪	箇所	箇所	箇所	<u></u> 井	治	箇所	箇所	箇所	箇所	枚	妆	枚	洪	3	垬	验 <sub>m3</sub>	空 <sub>m3</sub>	掛m2	箇所	箇所	箇所	単位
_	_	2	2	_	4	_	_	_	2	1	2	2	1	335	_				286	791	6	数量
						受枠のみ	受枠のみ	受枠のみ	受枠のみ	蓋、受枠井	蓋、受枠井	蓋、受枠井										摘要

	_	洪			表層安定処理工		
	100	m2		基面整正			
	170	m3		残土処理(4)			
	260	m3		埋戻し(3)			
	460	m3		床掘り(3)			
	_	井			作業土工		
	1	<u></u>				放流渠・吐口エ	
	1	炓		組立1号マンホール			
	_	<u></u> 井			組立マンホールエ		
	4	箇所	ステンレス製 W=300				
	129	₩	ポリプロピレン被覆 W=300	足掛金物			
	1	洪			付属物工		
	1	箇所					
	1	箇所	SUS∮300 Sch20S L=700 両フランシ゛	埋込管(4)			
	2	箇所	SUS Ø 200 Sch20S L=700 パドル付両フランジ				
	1	箇所	SUS Ø 200 Sch20S L=900 パドル付両フランジ	埋込管(2)			
	1	箇所	SUS Ø 200 Sch20S L=3200 片フランシ゛	埋込管(1)			
	1	珙			埋込管工		
	7	3	ステンレス製 一般部 H=1100 埋込式	手すり			
	4	3	アルミニウム製 一般部 H=1100 取外式	手すり			
	8	3	アルミニウム製 階段部 H=900 直付式	手すり			
	50	3	アルミニウム製 一般部 H=1100 直付式	手すり			
摘要	数量	単位	レベル5 (規格)	レベル4 (維別)	レベル3 (種別)	レベル2 (工種)	レベル1 (工事区分)

																						レベル1 (工事区分)
																						レベル2 (エ種)
								图渠 工		水替工										矢板工		レベル3 (種別)
<b>文</b> 保	足場	鉄筋	鉄筋	型枠	コンクリート	めし 型 枠	均しコンクリート		開削水替		溶接	矢板頭部鉄筋	可とう鋼矢板打込	可とう鋼矢板打込	広幅鋼矢板打込	広幅鋼矢板打込	広幅鋼矢板打込	広幅鋼矢板打込	広幅鋼矢板打込		安定処理(2)	レベル4 (á別)
		SD345 D16	SD345 D13		24-8-25BB		18-8-40BB				フレアー溶接	SD345 D16		Ⅱ w型 打込長1.8m	広幅Ⅱw型 打込長4.1m	広幅Ⅱw型 打込長2.0m	広幅Ⅱw型 打込長3.8m	広幅 I w型 打込長1.8m	広幅Ⅱw型 打込長1.8m			レベル5 (規格)
浄m3	夢 <sub>m2</sub>	kg	kg	m2	m3	m2	m3	炓	炸	붜	箇所	kg	校	夲	夲	校	夲	校	夲	붜	m2	単位
		2,610	3,260	270	94	7	&	1	1	1	60	30	2	2	6	2	8	2	15	1	80	数量
					鉄筋							L=600mm	矢板長5.5m	矢板長4.0m	矢板長5.5m	矢板長5.5m	矢板長4.0m	矢板長4.0m	矢板長2.0m			撤费

							共通仮設															レベル1 (工事区分)
						共通仮設費																レベル2 (エ種)
					運搬費				ゲートエ		付属物工				伸縮継手工							レベル3 (種別)
仮設材等運搬費	仮設材等運搬費	専用機材組立解体運搬	重建設機械 分解組立輸送(往復)	重建設機械 分解組立輸送(往復)				フラップゲート		グラウトホール		可とう継手	目地材	止水板		二次支保	二次足場	差筋	表面処理	二次型枠	二次コンクリート	レベル4 (維別)
片道	片道							B1800×H1500				B1800×H1500 沈下100mm対応	t=20mm	可とう性止水板 B=280mm				SD345 D16			24-8-25BB	レベル5 (規格)
垬	<u></u> 井	炓	回	回	<u></u> 井	<u></u> 井	<u></u> 井	炓	<b></b>	쐂	<u></u> 井	箇所	m2	3	垬	空m3	掛m2	र्छ	m2	m2	m3	単位
_	_	1			_	_	_	_	_	<b>5</b> 1	_	2	9	7	1			20	4	4	_	数量
鋼製支保材、H形鋼 263.954t	鋼製支保材、H形鋼 276.844t	スーパーウエルポイント						ステンレス製														海姆

**益 多 必 火 土 半** 

																	(工事区分)
																	(工種)
								技術管理費		役務費		事業損失防止施設費					レベル3 (種別)
					安定処理室内配合試験	揚水試験	六価クロム溶出試験		電力基本料金		観測井戸設置工		仮設材等積込み取卸し	仮設材等積込み取卸し	仮設材等積込み取卸し	仮設材等運搬費	(番別)
									低圧契約電力40kW				往復	片道	片道	往復	レベル5 (規格)
					試料	回	検体	洪	洪	洪	箇所	洪	珙	끘	珙	洪	単位
					2		2	1	1	_	2	1	1	1	1	_	数量
						スーパーウエルポイント							鋼矢板、鋼製支保村、H形鋼 463.449t	鋼製支保村、H形鋼 263.954t	276.844t	463.449t 出版個	盤 描

### 本体作業土工数量集計表

				掘	削					埋	戻		埋戻	・盛土				
		バック	フホウ		クラム	シェル	合	計					対象	必要	掘削土	埋戻土	残土処分	底面
		掘削	積込		掘削	積込			区分A	区分B	区分C	区分D	土量	土量	仮 置	運搬		均し
項目													(実容積)	(÷0.9)				
	地山	地山	床堀	床堀	床堀	床堀												
	障害無	障害無	障害無	障害有	障害有	障害有												
	土砂	玉石	土砂	土砂	土砂	玉石	(m	3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m2)
本体作業土工																		
先行掘削			715														BH 715	5
1次掘削			2009														BH 2009	827
2次掘削					4423		土砂	10180									CS 3845	5
3次掘削					3033													
1次埋戻											543	2	545	606	606	606		
2次埋戻											958		958	1064	1064	1064		
3次埋戻											1147		1147	1274	1274	1274		
地盤改良													600	667	667	667		
計			2724		7456		土砂	10180			2648	2	3250	3611	3611	3611		
																	CS 3845	<u> </u>

<sup>※</sup>底面均し面積としては、基礎砕石工面積分を計上する

715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 3033 m3 1147 m3 1147 m3 826. 94 m2		11 11				
715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 3033 m3 543 m3 1147 m3 600 m3		11				
715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 4423 m3 543 m3 1147 m3 600 m3 600 m3		п				
715 m3 2009 m3 3033 m3 4423 m3 543 m3 1147 m3 600 m3		п			A= 826.94	
715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 543 m3 1147 m3 600 m3		11			別紙計算書より	底面均し工
715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 3033 m3 543 m3 1147 m3 600 m3		п				
715 m3 2009 m3 3033 m3 4423 m3 543 m3 1147 m3 600 m3		11				
715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 54423 m3 958 m3 1147 m3			600	V=	別紙計算書より	表層安定処理
715 m3 2009 m3 2009 m3 3033 m3 543 m3 958 m3 1147 m3						
715 m3 2009 m3 3033 m3 543 m3 958 m3		11	1147	V= 1	3次埋戻 区分∶0	埋戻し(1)
715 m3 2009 m3 3033 m3 543 m3 2 m3		II	958	V=	2次埋戻 区分:C	埋戻し(1)
715 m3 2009 m3 3033 m3 543 m3		II	2	V=	1次埋戻 区分:D	埋戻し(2)
715 m3 2009 m3 3033 m3		II	543	V=	1次埋戻 区分:C	埋戻し(1)
715 m3 2009 m3 3033 m3						埋戻工
715 m3 2009 m3 4423 m3		11	449 + 12	563 +	+	
715 m3 2009 m3 4423 m3					3次掘削	床掘り(2)
715 m3		11			V= 4423	
715 m3 2009 m3					2次	床掘り(2)
715 m3		11			V= 2009	
715 m3					1次掘削	床掘り(1)
71.5 m <sub>2</sub>						
		11			1次掘削 V= 715	先行掘削
						掘削工
						本体作業土工
						ポンプ棟
: 量 単位	数		式	計算		項目
_			本体作業土工	本体作		

連続工内数	563 m3	<del>-</del> 카					
日		II	24. 40	×			
四			1/2	50	50	V3=	
四		п	0. 50	40		V2=	
四   計 (		II	0. 50	40	80	V1=	
日   計算式		50	h=	-5. 90 m	40	◁	
計算							
計算式   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数	2009 m3	수 마					
計算		П	1. 50			V4=	
計算	110 m3	П	1. 50			V3=	
計算	1244 m3	П	1. 50			V2=	
計算式   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数		II	1. 50	18.40 ×		V1=	
計算式			ਜ	-5. 40 m	90	◁	
日   計算式							3次掘削
計算式   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数		<b>마</b>					
計算式   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数		11	3. 30	80		V4=	
計算式   数量   数量   数量   数量   数数量   数数		II	3. 30			V3=	
計算式 数量		П	3. 30			V2=	
数量		п	3. 30	40		V1=	
数量		30	7	-3. 90 m		٥	
数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量							2次掘削
計算式 数量		마					
計算式 数量		н	1. 50			V4=	
対象		11	1. 50			V3=	
計算式 数量   数量   1		П	1. 50			V2=	
数 量		11	1. 50			V1=	
計算式 数量			h=	−0. 60 m			
数量		<u>D</u>					1次堀削
持   (本)		<u>•</u> 11	0. 50	80		V4=	
計算式 数量		ı	0.00	5		¥3	
計算式 数量		1 1	0 50			V2-	
計算式 数量 <b>内訳</b> ∇ +1.40 ~ +0.90 m h= 0.50 m  V1= 22.80 × 10.40 × 0.50 = 221 m3		1 1	0 5 6			V9-	
計算式 数量		5	л О	10 //O		V1 -	
日     計算式     数量       内訳		л О	5	+0 00 m			先行掘用
計 算 式 数 量							生气晶 当
目 計 算 式 数 量						I 内部	上偏離・
			单	쿠		Ш	頁

																						項目
							+	延長 1=		V2= 0.50 ×	V1= 4.40 ×	∇ -7.30 ~		+	+	延長 [=			8. 20	V1= 15.50 ×	∇ -5.90 ~	
							4. 73	4.73 +	×		*	-7. 80 m		17. 17	9.13 +	17.17 +	×	L		^	−7. 30 m	<b>뿌</b>
							= 18.	4. 73 + 4.	18. 92	1/2		h= 0.		= 56.	2. 80 + 3.	3. 60 + 2.	56. 37	1/2	1. 40		h= 1.	算式
						뿌	18. 92 m	4. 73	11		П	50 m	小計 44	56. 37 m	3. 70	80	II 5			II	40 m	
						12 m3			2 m3		10 m3		449 m3				55 m3		32 m3	362 m3		数量
																						単位

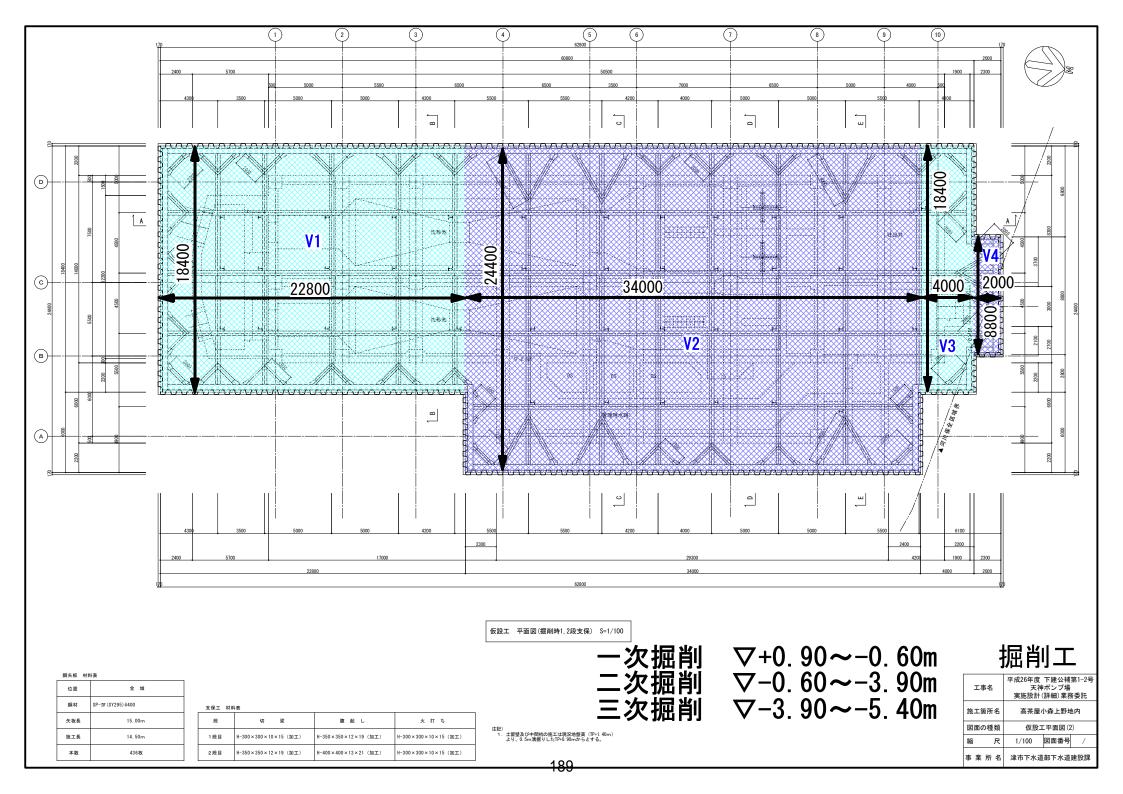
			<del>-  </del>	本体作業土工				1
· 博見 一月 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日			ᅖ	十 算 式			数	単位
区分:0		1m≦W1<4m						
<b>一次埋戻</b>								+
∇-5.900~-7.300m								+
掘削土量	<b>V</b> =	449.00			11	449 m3		+
基礎砕石控除	V=	-14. 70 ×	14. 20 ×	0. 30	П			<del>                                     </del>
基礎砕石控除	V=	−7. 30 ×	2. 70 ×	0. 30	П			<del>                                     </del>
_	V=	-14.50 ×	14. 00 ×	1. 10	11			<del>                                     </del>
	V=			1. 10	П			+
	V=	-0.50 ×	16. 70 ×	1. 40	П	-12 m3		<del>                                     </del>
	V=	-1.40 ×	1.40 ×	1/2				<del>                                     </del>
			×	17. 17	11	-17 m3		
					<b>&gt;</b>	107 m3		
								-
∇-5. 900 ~-5. 400m								
掘削土量	<b>V</b> =	563			11	563 m3		1
躯体控除	V=	-1. 15 ×	2.14 ×	0. 50	11	-1 m3		<del>                                     </del>
	V=	-1. 15 ×	3. 45 ×	0. 50	П	−2 m3		<del>                                     </del>
	<b>V</b> =	-1. 15 ×	2. 24 ×	0. 50	П	-1 m3		<b>-</b>
	<b>V</b> =	−4. 55 ×	12. 20 ×	0. 50	11	-28 m3		<del>                                     </del>
	<b>V</b> =	-41.50 ×	14.00 ×	0. 50	11	-291 m3		+
	<b>V</b> =	−24.50 ×	6. 00 ×	0. 50	11	-74 m3		+
基礎砕石控除	<b>V</b> =	-0.10 ×	104. 55 ×	0. 30	11	-3 m3		+
		延長 仁	4.65 +	1. 50 +	27. 10			+
		+	4.52 +	3. 45 +	4. 63			+
		+	4.60 +	0.30 +	17. 10			+
		+	6.00 +	24. 70 +	6. 00			+
				П	104. 55 m			+
地盤改良部控除	<b>V</b> =	-1.90 ×	24. 40 ×	0. 50	11	-23 m3		1
地盤改良部控除	<b>V</b> =	-0.50 ×	0.50 ×	1/2				+
			×	24. 40	11	-3 m3		+
					<b>小</b> 計	137 m3		1
								<del>                                     </del>
								<del>                                     </del>
								<del>                                     </del>
								+
								_

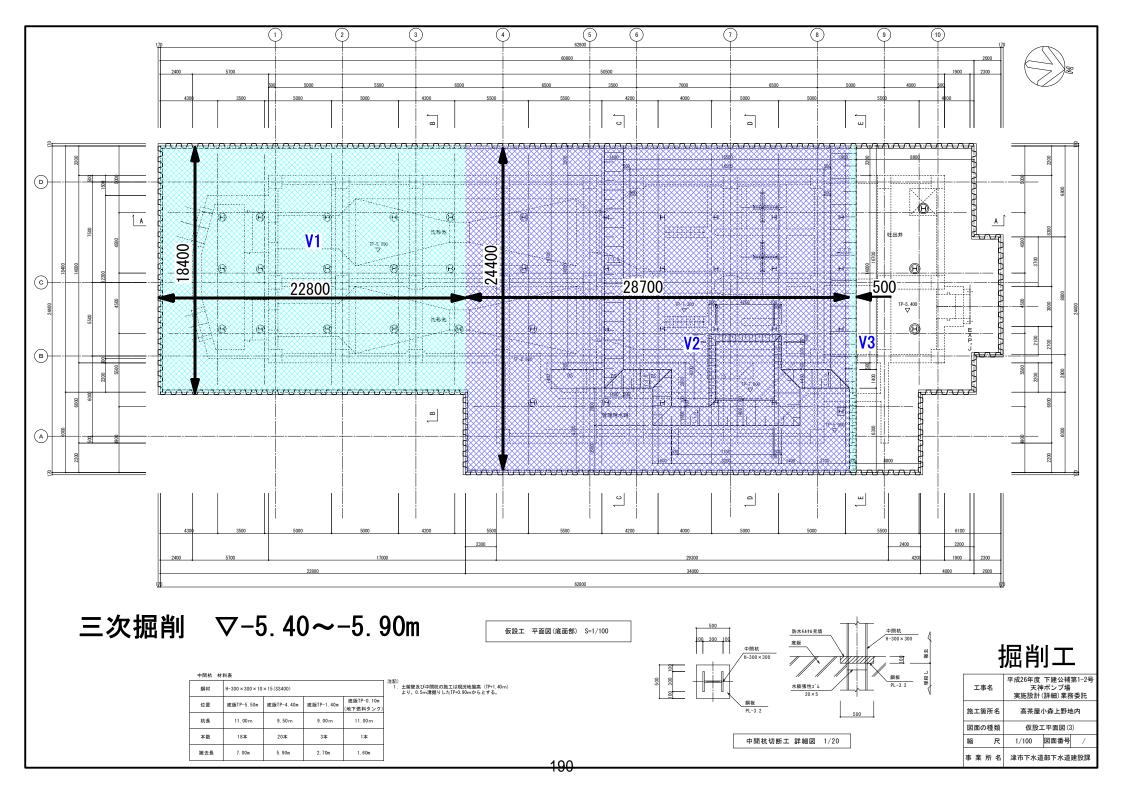
			本(	本作業.					5
月日			<u> </u>	算式			数	#  0	単位
∇-5. 40~-4. 40m									
掘削土量	γ=	22. 80 ×	18. 40 ×	1. 00	Ш	420 m3			$\vdash$
	<b>V</b> =	34.00 ×	24. 40 ×	1. 00	П	830 m3			
	<b>V</b> =	4. 00 ×		1. 00	П				Ì
	<b>V</b> =	2. 00 ×	8. 80 ×	1. 00	П	18 m3			
躯体控除	V=	-1. 15 ×	-	1. 00	П				
	<b>V</b> =	-1. 15 ×	3.45 ×	1. 00	П				
	<b>V</b> =		2. 24 ×	1. 00	П				1
	<b>V</b> =	−4. 55 ×	12. 20 ×	1. 00	П	-56 m3			1
	<b>V</b> =	−41.50 ×	14.00 ×	1. 00	П	-581 m3			
	<b>V</b> =	−24.50 ×	6. 00 ×	1. 00	П	-147 m3			1
地盤改良控除	<b>V</b> =	−7. 20 ×	24. 40 ×	1. 00	П	-176 m3			1
	<b>V</b> =	-4. 00 ×	18. 40 ×	1. 00	П				
					小計				
	一次	-次埋戻合計							
	<b>γ</b> =	107 +	137 +	299	11	543 m3		543	ಪ
∇-4. 40~-3. 20m									
掘削土量	<b>V</b> =	22. 80 ×	18. 40 ×	1. 20	П	503 m3			
	<b>V</b> =	34.00 ×	24. 40 ×	1. 20	П				
	<b>V</b> =	4.00 ×	18. 40 ×	1. 20	П	88 m3			
	<b>V</b> =	2.00 ×		1. 20	П				
躯体控除	<b>V</b> =	-1. 15 ×	2. 14 ×	1. 20	П	-3 m3			
	<b>V</b> =	-1. 15 ×	3. 45 ×	1. 20	П	−5 m3			
	<b>V</b> =	-1.15 ×	2. 24 ×	1. 20	П	-3 m3			
	<b>V</b> =	−4. 55 ×	12. 20 ×	1. 20	П	-67 m3			
	<b>V</b> =	−41. 50 ×	14.00 ×	1. 20	п	-697 m3			
	<b>V</b> =	−24.50 ×	6. 00 ×	1. 20	п	-176 m3			1
地盤改良控除	<b>V</b> =	-7. 20 ×	24. 40 ×	1. 20	П	-211 m3			1
	<b>V</b> =	−4. 00 ×	18.40 ×	1. 20	П	-88 m3			1
					<b>小計</b>	358 m3			
									П

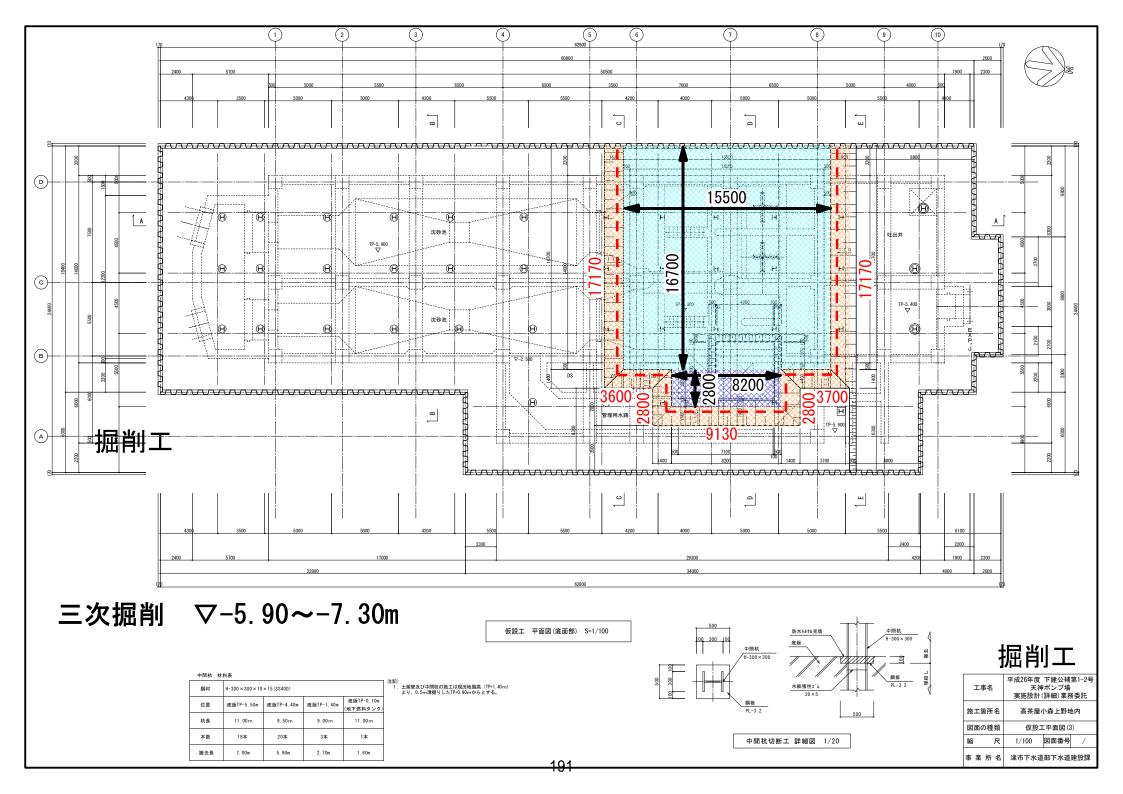
項 目					
項 目					
項 目	수				
項目     計算式       20~-1.70m     計算式       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.50       V= 34.00 × 24.40 × 1.50       V= 4.00 × 18.40 × 1.50       V= 2.00 × 8.80 × 1.50       V= -4.90 × 2.90 × 0.30       V= -1.15 × 2.14 × 1.50       躯体控除     V= -1.15 × 2.24 × 1.50       V= -4.95 × 12.20 × 1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50       V= -4.80 × 2.90 × 1.50       V= -4.80 × 2.90 × 1.50       V= -4.80 × 2.90 × 1.20       V= -1.40 × 3.00 × 1.20       V= -1.40 × 3.00 × 1.20       V= -1.40 × 3.00 × 1.20       V= -1.40 × 3.20 × 0.30       V= -1.40 × 3.20 × 0.30       V= -1.50 × 2.17 × 0.70       V= -1.50 × 2.17 × 0.70       V= -1.40 × 3.20 × 0.30       V= -1.50 × 2.17 × 0.70       V= -1.50 × 2.17 × 0.70       V= -1.50 × 2.17 × 0.70       V= -1.15 × 3.60 × 18.40 × 0.30       V= -1.15 × 2.14 × 0.30       V= -1.15 × 3.45 × 0.30	П	0.		15	V=
項目     計算式       20~-1.70m     計算式       掘削土量 V= 22.80 × 18.40 × 1.50     1.50       V= 34.00 × 24.40 × 1.50     1.50       V= 4.00 × 18.40 × 1.50     1.50       V= -9.10 × 14.20 × 0.30     1.50       V= -4.90 × 2.90 × 0.30     0.30       V= -1.15 × 2.14 × 1.50     1.50       躯体控除 V= -1.15 × 2.14 × 1.50     1.50       V= -1.15 × 2.14 × 1.50     1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50     1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50     1.50       V= -4.50 × 14.00 × 1.50     1.50       V= -4.50 × 10.00 × 1.50     1.50       V= -4.80 × 2.90 × 1.50     1.50       V= -4.80 × 2.90 × 1.20     1.20       V= -4.80 × 2.90 × 1.20     1.20       V= -1.40 × 3.00 × 1.20     2.17 × 0.70       V= -1.40 × 3.20 × 0.30     1.20       V= -1.40 × 3.20 × 0.30     0.30       V= -1.40 × 3.20 × 0.30     0.30       V= 358 + 600     0.30       V= 358 + 600     0.30       V= 350 × 18.40 × 0.30       V= 3.60 × 18.40 × 0.30	П				V=
連     計算式       20~-1.70m     22.80 × 18.40 × 1.50       掘削土量 V= 22.80 × 18.40 × 1.50     1.50       V= 34.00 × 24.40 × 1.50     1.50       V= 4.00 × 18.40 × 1.50     1.50       V= -4.90 × 2.90 × 0.30     1.50       V= -4.90 × 2.90 × 0.30     2.90 × 0.30       V= -1.15 × 2.14 × 1.50     1.50       躯体控除 V= -1.15 × 2.14 × 1.50     1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50     1.50       V= -4.55 × 12.20 × 1.50     1.50       V= -4.50 × 14.00 × 1.50     1.50       V= -4.80 × 2.90 × 1.50     1.50       V= -1.40 × 3.00 × 1.20     1.50       N' 까比자部 V= -0.50 × 14.00 × 1.20     1.20       V= -1.40 × 3.20 × 0.30     1.20       N' 까比자部 V= -1.40 × 3.20 × 0.30     1.20       V= -1.40 × 3.20 × 0.30     2/2       N' 까比자部 V= -1.40 × 3.20 × 0.30     1.20       V= -358 + 600     0.30       V= 358 + 600     0.30       V= 358 + 600     0.30	П		2. 14		_
項 目	П		18. 40		V=
1	农	コンクリー	良時に一部		40m
1					三次掘削
1	П		600		V=
1				埋戻合計	二次
1	수 라				
項 目	П			40	
項 目	П				
項目     計算       20~~1.70m     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       期計量     V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 8.80 × 1.5       W= -9.10 × 14.20 × 0.3       W= -1.15 × 2.90 × 0.3       躯体控除     V= -1.15 × 2.14 × 1.5       V= -1.15 × 2.24 × 1.5       V= -1.55 × 12.20 × 1.5       V= -41.50 × 14.00 × 1.5       V= -24.50 × 6.00 × 1.5       V= -4.80 × 2.90 × 1.2       V= -1.40 × 3.00 × 1.2					-
項 目 常 算 算 算 算 算 算 算	П				V=
項目     計算       20~-1.70m     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       掘削土量     V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 34.00 × 18.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= -9.10 × 18.80 × 1.5       上礎砕石控除     V= -1.40 × 2.90 × 0.3       原体控除     V= -1.15 × 2.14 × 1.5       V= -1.15 × 2.24 × 1.5       V= -1.55 × 12.20 × 1.5       V= -41.50 × 14.00 × 1.5       V= -24.50 × 6.00 × 1.5       U= -9.00 × 14.00 × 1.5	П	1	2. 90		V=
項目     計算       20~-1.70m     計算       期削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 8.80 × 1.5       基礎砕石控除     V= -4.90 × 2.90 × 0.3       N= -1.15 × 2.14 × 1.5       V= -1.15 × 2.14 × 1.5       V= -1.55 × 12.20 × 1.5       V= -41.50 × 14.00 × 1.5       V= -24.50 × 6.00 × 1.5	П	<u>-</u>	14. 00		
項目     計算       20~-1.70m     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       掘削土量     V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 34.00 × 18.40 × 1.5       V= 20.00 × 8.80 × 1.5       W= -9.10 × 14.20 × 0.3       基礎砕石控除     V= -1.40 × 2.90 × 0.3       躯体控除     V= -1.15 × 2.14 × 1.5       V= -1.15 × 2.24 × 1.5       V= -4.55 × 12.20 × 1.5       V= -41.50 × 14.00 × 1.5	П		6. 00		V=
項目     計算       20~-1.70m     計算       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 8.80 × 1.5       V= -4.90 × 2.90 × 0.3       N= -1.15 × 2.14 × 1.5       取体控除     V= -1.15 × 2.24 × 1.5       V= -4.55 × 12.20 × 1.5	П		14. 00		V=
項目     計算       20~-1.70m     計算       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 8.80 × 1.5       V= -9.10 × 14.20 × 0.3       V= -1.40 × 2.90 × 0.3       躯体控除     V= -1.15 × 2.14 × 1.5       V= -1.15 × 2.24 × 1.5	П	<del></del>	12. 20		V=
項目     計算       20~-1.70m     計算       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       基礎砕石控除     V= -9.10 × 14.20 × 0.3       躯体控除     V= -1.40 × 3.20 × 0.3       躯体控除     V= -1.15 × 3.45 × 1.5	П	<del>_</del>			V=
項目     計算       20~-1.70m     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       掘削土量     V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 8.80 × 1.5       碳砕石控除     V= -4.90 × 2.90 × 0.3       躯体控除     V= -1.15 × 2.14 × 1.5	II		3. 45		
項目     計算       20~-1.70m     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       掘削土量     V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       W= 2.00 × 18.40 × 1.5       W= -9.10 × 14.20 × 0.3       W= -4.90 × 2.90 × 0.3       V= -1.40 × 3.20 × 0.3	П		2. 14		
項目     計算       20~-1.70m     計算       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 18.40 × 1.5       V= -9.10 × 14.20 × 0.3       V= -4.90 × 2.90 × 0.3	П	0			V=
項目     計算       き     20~-1.70m       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5       V= 2.00 × 8.80 × 1.5       技磁砕石控除     V= -9.10 × 14.20 × 0.3	П	0.			
項目 計算 20~-1.70m 掘削土量 V= 22.80 × 18.40 × 1.5 V= 34.00 × 24.40 × 1.5 V= 4.00 × 18.40 × 1.5 V= 4.00 × 18.40 × 1.5	П	0.			
項目     計算       き     計算       20~-1.70m     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       堀削土量 V= 34.00 × 24.40 × 1.5       V= 4.00 × 18.40 × 1.5	П	_			V=
項目     計算       き     20~-1.70m       掘削土量     V= 22.80 × 18.40 × 1.5       V= 34.00 × 24.40 × 1.5	П	<u></u>	18.40		V=
項 目 計 算 <u>20~-1.70m</u> 掘削土量 V= 22.80 × 18.40 × 1.5	П	<u></u>	24. 40		V=
項 目 計 算 <u>*</u> 20~-1.70m	П	<u> </u>			
項目     計算       き     1					∇-3. 20~-1. 70m
目 計算					うづき
		算			

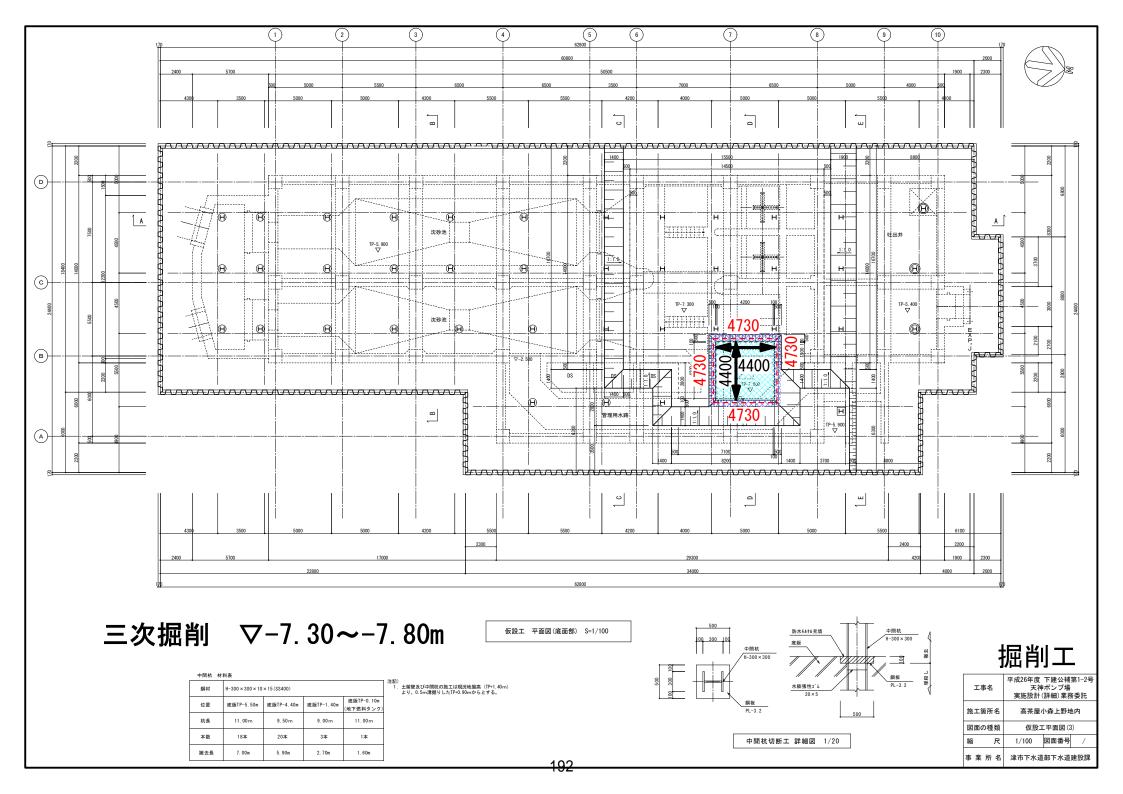
22.80 × 18.40 × 2.80 = 1175 m3 34.00 × 24.40 × 2.80 = 2823 m3 4.00 × 18.40 × 2.80 = 206 m3 2.00 × 8.80 × 2.80 = 49 m3 -1.15 × 2.14 × 2.80 = -11 m3 -1.15 × 2.24 × 2.80 = -155 m3 -4.55 × 12.20 × 2.80 = -155 m3 -4.50 × 6.00 × 2.80 = -1627 m3 -24.50 × 6.00 × 2.80 = -412 m3 -9.00 × 14.00 × 2.80 = -412 m3 -1.40 × 3.00 × 2.80 = -353 m3 -1.40 × 3.00 × 2.80 = -12 m3 -1.40 × 3.00 × 2.80 = -12 m3 -1.40 × 3.00 × 2.80 = 11147 m3  17 + 1130 = 1147 m3							In				早 田 井					躯体控除					∇-1.40~+1.40m	月 頁	
×       2.80       = 1175 m3         ×       2.80       = 2323 m3         ×       2.80       = 206 m3         ×       2.80       = -7 m3         ×       2.80       = -111 m3         ×       2.80       = -1627 m3         ×       2.80       = -412 m3         ×       2.80       = -353 m3         ×       2.80       = -12 m3         小計 1130 m3       -12 m3         小計 1130 m3       -147 m3							三次埋戻合計		-1.40	-4.80	-24. 50 -9. 00	-41. 50		-1. 15	-1. 15	-1. 15	2.00		34. 00	22. 80			
80 = 1175 m3 80 = 2323 m3 80 = 206 m3 80 = 49 m3 80 = -7 m3 80 = -115 m3 80 = -1627 m3 80 = -1627 m3 80 = -353 m3 80 = -12 m3 1)計 1130 m3 = 1147 m3						1130			×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	40 ×		計算	本体作
1175 m3 2323 m3 206 m3 49 m3 -7 m3 -1155 m3 -1627 m3 -1627 m3 -353 m3 -39 m3 1130 m3 1147 m3									2. 80	2. 80	2. 80 2. 80	2. 80	2. 80	2. 80	2. 80	2. 80	2. 80	2. 80	2. 80	2. 80		算 式	本体作業土工
						1147		1130			-412 -353	-1627	-155						2323	1175			
1147 m3						1147 m																数 量 単位	

類 日   野									
□									
日   計算式									
日   計算式									
日									
日   計算式									
日   計算式									
日   計算式									
日   計算式									
日   計算式									
日   計算式   計算式									
田									
日   計算式									
日   計算式									
日   計算式									
B   第 式   12 m3   12 m3   13 m3   14 m3   14 m3   15 m3   1									
日   計算式									
日   計算式									
日   計算式									
The content of the first									
目     計算式       W1<1m									
目     計算式       W1<1m									
目     計算式       W1<1m		2 m3	뿌						
目     計算式       W1<1m		-4 m3	П	0. 20		4. 20	-4. 20	V=	躯体控除
目     計算式       W1<1m		-6 m3	11	0. 30		4. 40	-4. 40	<b>V</b> =	地業控除
目 計算式 W1<1m		12 m3	11				12. 00	<b>V</b> =	掘削土量
目 計算式 W1<1m									-7. 300∼-7. 800m
目 計算式							W1 < 1m	_	分:D
	数				뿌				

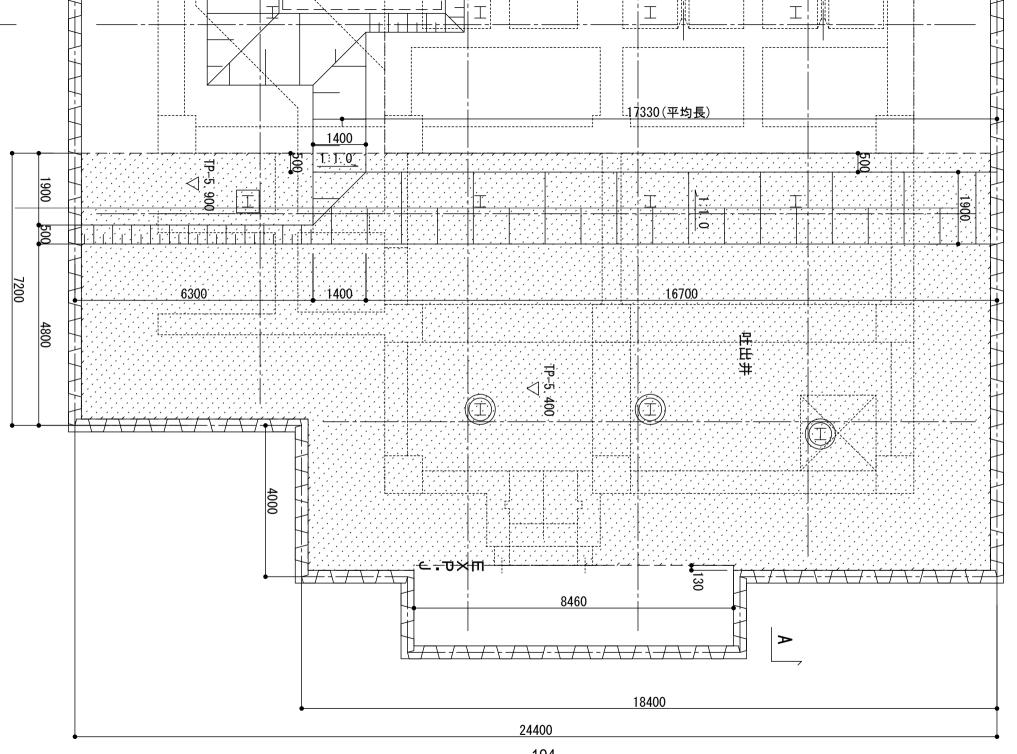








TP-7. 30~-5. 40m  V1= 0.50 × 16.70  V2= 1.90 × 17. 33  V2= 1.90 × 6.30  V4= 1.90 × 6.30  V5= 0.50 × 6.30  V6= 7.20 × 24.40  V7= 4.00 × 18.40  V7= 4.00 × 18.40  A1= 0.50 × 16.70  A2= 1.90 × 17. 33  A3= 1.40 × 0.50  A6= 4.80 × 24.40  A7= 4.00 × 18.40  A8= -0.13 × 8.46  A8= -0.13 × 8.46  A1= 0.50 × 6.30  A6= 4.80 × 24.40  A7= 4.00 × 18.40  A7= 4.00 × 18.40  A8= -0.13 × 8.46  A1= 246.72 × 2												
計算式 数 類												
計算式 数 類   11P-7.30~-5.40m												
計算式 数量									t/m3			(セメント量)
Part   Part												
Part												
計算式   数量   1.90		493. 44	m2	493. 44	II			2	×	246. 72	<b>A</b> =	(改良範囲)
Part			m2	246. 72		뿌						
TP-7.30~-5.40m			m2		II			8. 46	×	-0. 13	A8=	
計算式 数量 2			m2	73. 60	II			18. 40	×		A7=	
計算式 数 量			m2	117. 12	II			24. 40	×		A6=	
計算式 数量  TP-7. 30~-5. 40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  V3= 0.50 × 1.40 × 1.40  × 1/2 = 31.28 m3  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V6= 7.20 × 24.40 × 2.20 = 386.50 m3  V7= 4.00 × 18.40 × 2.20 = 161.92 m3  V8= -0.13 × 8.46 × 2.20 = 161.92 m3  A1= 0.50 × 16.70 = 8.35 m2  A2= 1.90 × 17.33 = 32.93 m2  A4= 1.90 × 6.30 = 11.97 m2			m2	3. 15	II			6. 30	×	0.50	A5=	
数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量			m2	11. 97	II			6. 30	×	1. 90	A4=	
数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量   数量			m2	0. 70	II			0. 50	×	1. 40	A3=	
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90 = 15.87 m3  V3= 0.50 × 1.40 × 1.40  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V6= 7.20 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V7= 4.00 × 18.40 × 2.20 = 386.50 m3  V8= -0.13 × 8.46 × 2.20 = -2.42 m3  A1= 0.50 × 16.70 = 8.35 m2			m2	32. 93	П			17. 33	×		A2=	
計算式 数 量  TP-7. 30~-5. 40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90 = 15.87 m3  × 1/2 = 31.28 m3  × 1/2 = 31.28 m3  × 1/2 = 0.49 m3  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 1/2 = 0.79 m3  TP-5. 40~-3.20m  V6= 7.20 × 24.40 × 2.20 = 386.50 m3  V8= -0.13 × 8.46 × 2.20 = -2.42 m3  600.42			m2	8. 35	II			16. 70	×		A1=	(面積)
計算式 数		600. 42	킜	600. 4		끡						
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90 = 15.87 m3  × 1/2 = 31.28 m3  × 1/2 = 0.49 m3  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  TP-5.40~-3.20m  V6= 7.20 × 24.40 × 2.20 = 386.50 m3  V7= 4.00 × 18.40 × 2.20 = 161.92 m3			, E	-2. 42	II		×	8. 46	×	-0. 13	V8=	
計算式 数量  TP-7.30~5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  V3= 0.50 × 1.40 × 1.40  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 0.50  TP-5.40~-3.20m  V6= 7.20 × 24.40 × 2.20 = 386.50 m3			. 3	161. 92	II	2. 20	×	18. 40	×	4.00	V7=	
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  V3= 0.50 × 1.40 × 1.40  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 0.50  TP-5.40~-3.20m    数量   数			厾	386. 50	II	2. 20	×	24. 40	×	7. 20	V6=	
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  V3= 0.50 × 1.40 × 1/2 = 31.28 m3  V4= 1.90 × 6.30 × 1/2 = 0.49 m3  V5= 0.50 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3  × 1/2 = 0.79 m3									. 20m	-5. 40 <i>~</i> −3		
計算式 数量   17-7.30~-5.40m			厾		II	1/2	×					
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  × 1/2 = 31.28 m3  V3= 0.50 × 1.40 × 1.40  V4= 1.90 × 6.30 × 0.50 = 5.99 m3						0. 50	×	6. 30	×	0.50	V5=	
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  × 17.33 × 1.90  × 1/2 = 31.28 m3  × 1/2 = 0.49 m3			33		II	0. 50	×	6. 30	×	1. 90	V4=	
計算式 数量  TP-7.30~-5.40m  V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3  V2= 1.90 × 17.33 × 1.90  × 17.33 × 1.90  × 17.33 × 1.90  × 17.33 × 1.90  × 17.33 × 1.90			33		II	1/2	×					
計算式 数量 TP-7.30~-5.40m V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3 V2= 1.90 × 17.33 × 1.90 × 17.34 × 1.90 × 17.34 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 × 17.35 × 1.90 ×						1. 40	×	1. 40	×		V3=	
計算式 数量 TP-7.30~-5.40m V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3 V2= 1.90 × 17.33 × 1.90			33	31. 28	II	1/2	×					
計算式 数量 TP-7.30~-5.40m V1= 0.50 × 16.70 × 1.90 = 15.87 m3						1. 90	×	17. 33	×	1. 90	V2=	
計算式 数量 30~-5.40m			సె	15. 87	II	1. 90	×	16. 70	×	0. 50	V1=	(体積)
算 式 数 量									. 40m	30~	7	地盤改良工
算 式 数 量												
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	lm-											項目
按						H H	地盤改足					



底面均しエ 底面均しエ 天神ポンプ場 (ポンプ棟) 5, 6ピット部控除 ′松  $\frac{1}{3}$ 12 5 6 ယ 夲 16部控除 6部控除 ᄕ゚ットҬ 砕石基礎工及び均し基礎コンクリートエ同型枠工 -7. 10 24. 70 14. 70 -1.00 10. 10 17. 00 -1. 17 -1. 22 -4. 20 5. 70 5. 20 4. 40 7. 30 1. 20 2. 50 1. 50 ×14. 20 ×12.40 ×14. 20 × 14. 10 × 2. 70 × 4. 36 ×3.40 ×1. 10 × 2. 00 ×1.35 × 4. 40 × 4. 20 ×3.40 ×2.70 × 6. 10 × 4. 56 ×1/2 ×1/2 뿌 禪 りア区型址 垬 数 ▲19. 17 ▲17. 64 826. 94 208. 74 150. 67 142. 41 241. 40 ▲3.40 **▲**2. 55 **▲**2. 78 19. 36 19. 71 70. 68 10.40 4. 08 1. 65 3.38 単位  $m_{2}$ 

	3		!			<b>朱板</b> 長	
+	463 45	II		406 ×	×	W= 15 00	
			0.0761 t/m	W=		· 鋼矢板SP-IV型	鋼矢板損料
t	30. 82	II	0. 0761	30 ×	×	W= 13.50	
			0.0761 t/m	W=	L2部	·鋼矢板SP-IV型	鍋矢板材料
+	3 49	II	0. 0761 0. 0761	30 × W=	× 를	・ 調 大 板 S P - I V 空 N = 1 50	過火叔名料
				W	1 1 \$77		
箇所	30	II				N= 30	
						· 鋼矢板SP-IV型	鋼矢板切断工
苓	30	11				N= 30	
				. 0m	引抜長H=1.0m	· 鋼矢板SP-IV型,	鋼矢板引抜工
校	406	II		30	I	N= 436	7
				4. 50m	引抜長H=14.50m	·鋼矢板SP-IV型,	鋼矢板引抜工
校	436	46 =	57 +	15 +	+	+ 85	
		15	10 +	7 +	+	+ 5	
		22	57	17 +	+	N= 152	
			. 4m)	当たり矢板幅(0	工延長/1枚	上記土留め壁施工延長/1枚当たり矢板幅(0.4m)	
		x≦180)	4.50m) (100≦Nmax≦180)	打込長15m以下(打設長H=14.50m)	打込長15m	·鋼矢板SP-IV型,	鋼矢板打設工
							1. 土留壁工
					⋾	= 174, 40	
		18. 40	22. 80 +	6.00 +	+	+ 34.00	
		6. 00	4. 00 +	2. 80 +	+	+ 2.00	
		8. 80	2.00 +	6.80 +	+	_= 60.80	土留め壁施工延長し
				:			
単位	数量			計算式			項目
_			ξΉ	本体仮設工			

								4				3				2					Н	2. 中間杭工	項目	
					根固長 L=3.70m (TP-5.90~-9.60) N=	削孔長 L=10.50m (TP+0.90~-9.60)		④)底版TP-0. 1m(地下タンク)		削孔長 L=8.50m (TP+0.90~-7.60)	芯村長 L=9.00m (TP+1.40~-7.60)	③底版TP-1. 4m	根固長 L=2.20m (TP-5.90~-8.10) N=	削孔長 L=9.00m (TP+0.90~-8.10)	芯材長 L=9.50m (TP+1.40~−8.10)	②底版TP-4. 4m	根固長 L=2.30m (TP-7.3~-9.60) N=	削孔長 L=10.50m (TP+0.90~-9.60)	芯材長 L=11.00m (TP+1.40~−9.60)	①底版TP-5.5m	H-300 × 300 × 10 × 15		計 算 式	本体仮設工
													20				18						数 量	
					<u>→</u>				3 →				8 H				₩						単位	2

kg/ 箇界	496	χg	273	II				×		
			6. 23	×	16	×	2. 74	<b>W</b> =		
		kg	223	II				×		
			6. 23	×	16	×	2. 24	≤		
								強筋 D32	· 開口補強筋	
m2/ 箇所	0. 25	II			0. 50	×	0. 50	W=		
								レタル	・防水モルタル	
m/ 箇所	1. 80	II	_	×	6	×	0. 30	''		
							: 10	性ゴム 20×10	・水膨張性ゴム	
kg/ 箇所	6. 28	II	<u> </u>	×						
			25. 12	×	0. 50	×	0. 50	<b>W</b> =	• PL-3. 2	
箇所	_	II					_	断 W=	・H形鋼切断 W=	
								数量)	歯所当り	
箇所	42	II	_	+	ω	+	20	18 +		300
									中間杭	(2)切断部処理工
無	数量					<b></b>	計算			項目
ယ					H	Ŋ				

鋼材リスト (1/2)

																			重量 (t)					
種別	細別	型式	延長	本数	延長	本数	延長	本数	延長	本数	延長	本数	延長 計	H-250	H-300	H-350	H-400	H-502	[-150					
														80	100	150	200	300	18.6	主部材 計	副部材A	副部材B	設置	撤去
													(m)	(kg/m)	(kg/m)	(kg/m)	(kg/m)	(kg/m)	(kg/m)	(t)	(×22%)	(×4%)	(t)	( t )
3. 鋼象	<b>製支保工</b>																							
	第1段 腹起し	H-350 × 350 × 12 × 19	60. 46	1	7. 15	1	2. 35	2	8. 4	6 1	3. 15	1												
			4. 35		6. 35	1	33. 66	1	6. 3	5 1	23. 15	1												
			18. 06	1	2. 50	2							180. 84			27. 126				27. 126	5. 968	1. 085	34. 179	34. 17
	切梁	H-300 × 300 × 10 × 15	16. 86		22. 86	6	16. 86	1	59. 2	6 1	61. 26	2	!											
			32. 46										452. 56		45. 256	ô				45. 256	9. 956	1. 810	57. 022	57. 02:
	火打ち	H-300 × 300 × 10 × 15	0. 50	6	1. 00	48	2. 00	2	3. 0	0 12						_								
													91.00		9. 100					9. 100				
												小計	724. 40		54. 356	5 27. 126				81. 482	17. 926	3. 259	102. 667	102. 66
	<b>年 0 印 時 わ 1</b>	II. 400 v 400 v 12 v 21	60.40	1	7 00	1	0.40		0.4	6 4	2.00	1			+				+					
	第2段 腹起し	H-400 × 400 × 13 × 21	60. 46 4. 40		7. 20 6. 40	- 1	2. 40 33. 66		8. 4 6. 4		3. 20 23. 20													
			18. 06		2. 50	1	33. 66	1	0. 4	U I	23. 20	- 1	181. 24				36. 248	,		36. 248	7. 975	1. 450	45. 673	45. 67
			18.00	'	2. 50								101. 24				30. 240	5		30. 248	7.975	1. 450	45. 673	45. 67
	切梁	H-350 × 350 × 12 × 19	16. 76	5	22. 76	6	16. 76	1	59. 1	6 1	61. 16	2												
	初末	11 000 × 000 × 12 × 10	32. 36		22. 70		10. 70	1	00.1	0 1	01.10		450. 96			67. 644				67. 644	14. 882	2. 706	85. 232	85. 23:
	火打ち	H-300 × 300 × 10 × 15	0. 50		1. 00	48	2. 00	2	3. 0	0 12			100.00			07.011				07.011	7 11 002	2.700	00. 202	00. 20.
													91.00		9. 100	0				9. 100	2. 002	0. 364	11. 466	11. 46
												小計	723. 20		9. 100	67. 644	36. 248	3		112. 992	24. 859	4. 520	142. 371	142. 37
	第1段撤去時盛替梁																							
	腹起し																							
	切梁	H-300 × 300 × 10 × 15	1.00	2	2. 00	2	4. 50	4	2. 5	0 2	5. 45	1												
			4. 00		1. 80	3	2. 50	2	3. 6	0 1	0. 70	1			1				1					
			2. 70	1									55. 85		5. 585	5			-	5. 585	1. 229	0. 223	7. 037	7. 03
	火打ち														1		<u> </u>		1					
															1		<u> </u>		1					
														1	1	4								
												-		1	+		-		+					
												小計	55. 85	1	5. 585	5	-		+	5. 585	1. 229	0. 223	7. 037	7. 03
															<del>                                     </del>				-					
														-	+		<del>                                     </del>		<del>                                     </del>					
	AM ±11 → 10 —	A #1										61		1	60.0	64.35-	00.0:-		+	000 050	4		050 05-	050 0
	鋼製支保工	合計										計			69. 041	94. 770	36. 248		1	200. 059	44. 014	8. 002	252. 075	252. 075

鋼材リスト (2/2)

									重量	( t )	不足分弁 L1がスクラッ	ト償 L2部 プ長以上	全損 L1がスクラッ	L2部 プ長未満	損料 L1がスクラッフ	L1部 プ長以上	全損 L1がスクラッ	L1部 プ長未満		鋼材も	<b>町</b> 町工
種別	細別	型式	打込工 延長	本数				延長 計	H-300生	H-400生	1本当り 延長	全本当り 重量	1本当り 延長	全本当り 重量	1本当り 延長	全本当り 重量	1本当り 延長	全本当り 重量	引抜工 延長	H-300	H-400
									93.0kg/m	172.0kg/m	L (m)	W (t)	L (m)	W (t)	L (m)	W (t)	L (m)	W (t)	L (m)	(本)	(本)
4. 中間支柱材	I																				
	H-300 × 300 × 10 × 15														НЗ	300:5m未満	はスクラッ	プ			
	鋼材長L=11.0m	切断位置 TP-5.60m	11. 00	9				99. 00	9. 207		4. 000	3. 348	3		7. 000	5. 859				9	
		切断位置 TP-4.50m	11. 00	6				66. 00	6. 138		5. 100	2. 846			5. 900	3. 292				6	
		切断位置 TP-1.50m	11. 00	3				33. 00	3.069				8. 100	2. 260			2. 900	0.809		3	
	鋼材長L=9.5m	切断位置 TP-4.50m	9. 50	20				190. 00	17. 670		3. 600	6. 696			5. 900	10. 974				20	
	鋼材長L=9.0m	切断位置 TP-1.50m	9. 00	3				27. 00	2. 511				6. 100	1. 702			2. 900	0.809		3	
	鋼材長L=11.0m	切断位置 TP-0.20m	11. 00	1				11.00	1. 023				9. 400	0. 874			1. 600	0. 149		1	
			計	42	計		計	426. 00	39. 618			12. 890		4. 836		20. 125		1. 767		42	
種別	細別	型式													<u> </u>	運搬	重量			積込・	取卸
															搬入			搬出		搬入時	搬出時
														A区分	B区分	C区分	A区分	B区分	C区分		
5. 仮設材運搬																					
	支保鋼材 主部材	H-300~400												200. 059			200. 059			200. 059	200. 059
	副部材 A													44. 014			44. 014			44. 014	44. 014
	中間支柱杭	H-300 (損料分)												20. 125			20. 125			20. 125	20. 125
		H-300 (不足分弁償)												12. 890						12. 890	
													合計	277. 088			264. 198			277. 088	264. 198
	鋼矢板 SP-IV型														463. 449			463. 449		463. 449	463. 449
1								1													
	1	_		1	l																
													合計		463. 449			463. 449		463. 449	463. 449

				N	7	H			
項目				計算	洪			数量	単位
6. 盛替コンクリートエ	無筋	無筋コンクリート 18-8-40BB	· F 18-	8-40BB	=	300 mm			
	(1段目)	(1段目支保撤去盛替時)	·替時)						
	A1=	26. 80	×	24. 40		II	653.92 m2		
	A2=	22. 80	×	18. 40		II	419.52 m2		
躯体控除	A3=	-24. 50	×	20.00		II	-490.00 m2		
	A4=	-17. 00	×	14. 00		II	-238. 00 m2		
	A5=	-4. 55	×	12. 20		II	-55.51 m2		
	A6=	-1. 15	×	4. 27	×	1/2 =	-2.46 m2		
	A7=	-1. 15	×	3. 45		II	-3.97 m2		
	A8=	-1. 20	×	4. 47	×	1/2 =			
						ᅖ	280.82 m2		
	V1=	280. 82	×	0.30		II	84. 25 m3	84. 25	m3
7. 盛替コンクリート撤去エ	無筋	無筋コンクリート 18-8-40BB	- - - - - - - -	8-40BB	Ħ	300 mm			
(構造物取壊し) 湯	流入渠()	将来)部分?	を埋戻時	流入渠 (将来) 部分を埋戻時に一部撤去	<b>)</b>				
	A1 =	3. 60	×	18. 40		II	66. 24 m2		
躯体控除	A2=	-1. 15	×	4. 27	×	1/2 =	-2.46 m2		
	A3=	-1. 15	×	3. 45		II	-3. 97 m2		
	A4=	-1. 20	×	4. 47	×	1/2 =	-2. 68 m2		
						ᄜ			
	V1 =	57. 13	×	0. 30		II	17.14 m3	17. 14	m3
8.ガラ処分	淮	無筋コンクコー	ノートガラ	Ţ				17. 14	m3

								10. 電力設備工					9. 地下水低下エ スーパ	項目	
								低压受電設備設置撤去工	管理運転工	スーパーウェルポイント撤去工 鋼管径 Φ 400	鋼管径 φ 400 井戸長15.5m	スーパーウェルポイント設置エ	パーウェルポイントエ	計 算 式	本体仮設工
								1	1	ω	3			数量	
								— 洪	- 式	₩ ₩	₩			単位	7

#### 鋼材損料

#### 鋼矢板Ⅳ型

		供用日	質量	日当り損料額	損料額	転用回数	修理及び損耗費	修理及び損耗費	計
種別	規格	а	Α	m	a×A×m	N=(n+1)/2	С	$N \times A \times C$	F
		(日)	(t)	(円/t/日)	(円)	(回)	(円/t/回)	(円)	(円)
鋼矢板Ⅳ型	L=15.00m		463.449						
計									

全体 L= 15.000 m× 436 枚× 0.0761 t/m = 497.694

損料 L= 15.000 m× 406 枚× 0.0761 t/m = 463.449

スクラップ L= 1.500 m× 30枚× 0.0761 t/m = 3.425 t

#### 鋼矢板購入

鋼矢板IV型費 (L1) L1がスクラップ長未満 3.425

鋼矢板Ⅳ型残置費(L2) L1がスクラップ長未満

497.694 - 463.449 - 3.425 = 30.820

#### 中間杭

種別	規格	供用日 a	質量 A	日当り損料額 m	損料額 a×A×m	転用回数 N=(n+1)/2	修理及び損耗費 C	修理及び損耗費 N×A×C	計 F
1277	7,50111	(日)	(t)	···· (円/t/日)	(円)	(回)	(円/t/回)	(円)	(円)
鋼矢板Ⅳ型	L=15.00m		20.125						
計									

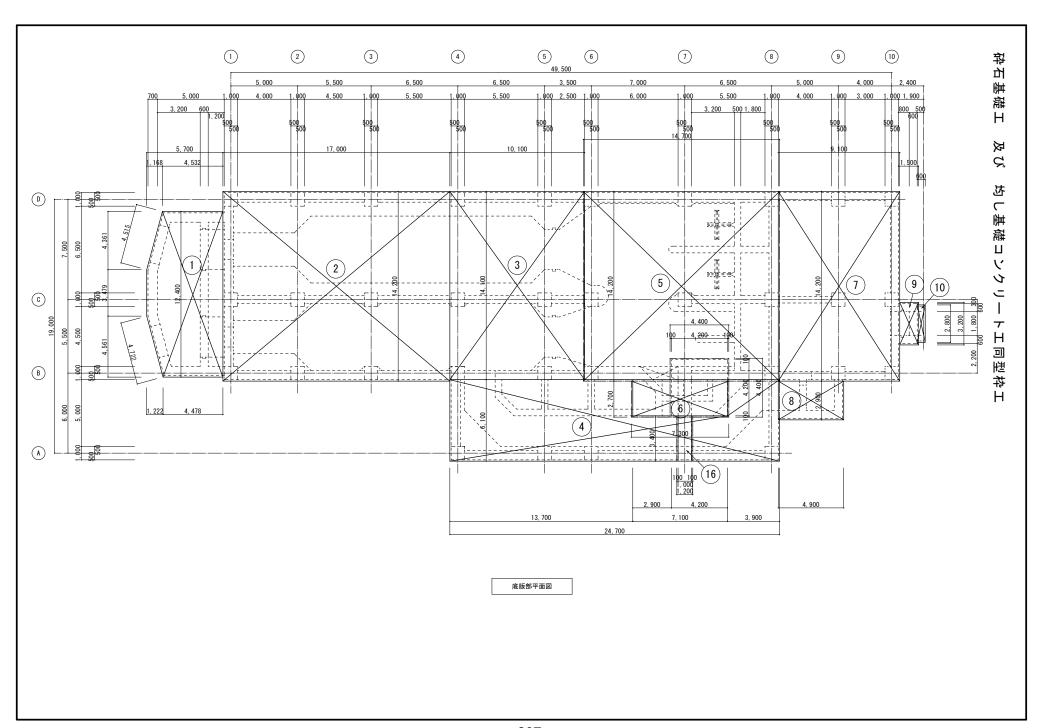
#### 鋼材損料(支保工)

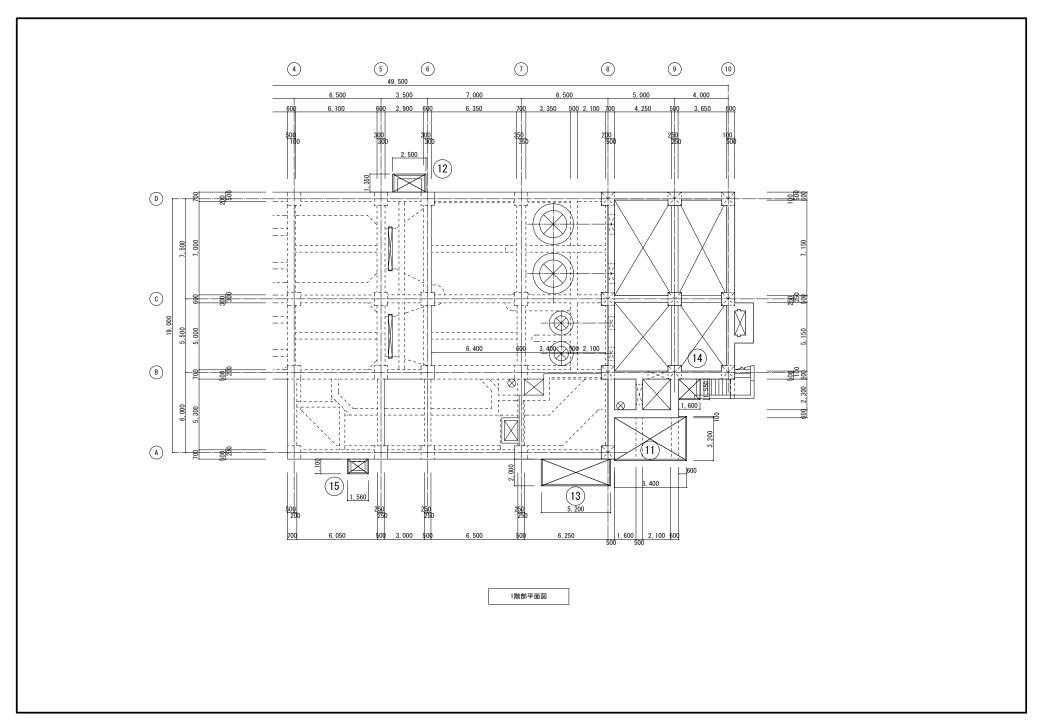
支保工

		供用日	質量	日当り損料額	損料額	転用回数	修理及び損耗費	修理及び損耗費	計
種別	規格	а	Α	m	$a \times A \times m$	N=(n+1)/2	С	$N \times A \times C$	F
		(日)	(t)	(円/t/日)	(円)	(回)	(円/t/回)	(円)	(円)
(一段目 腹起し)	H-350 × 350		27.126						
	副部材(A) 22%		5.968						
	副部材(B) 4%		1.085						
(一段目 切梁)	H-300 × 300		45.256						
	副部材(A) 22%		9.956						
	副部材(B) 4%		1.810						
(一段目 火打ち)	H-300 × 300		9.100						
	副部材(A) 22%		2.002						
	副部材(B) 4%		0.364						
(二段目 腹起し)	H-400 × 400		36.248						
	副部材(A) 22%		7.975						
	副部材(B) 4%		1.450						
(二段目 切梁)	H-350 × 350		67.644						
	副部材(A) 22%		14.882						
	副部材(B) 4%		2.706						
(二段目 火打ち)	H-300 × 300		9.100						
	副部材(A) 22%		2.002						
	副部材(B) 4%		0.364						
(盛替梁 切梁)	H-300 × 300		5.585						
	副部材(A) 22%		1.229						
	副部材(B) 4%		0.223						
計									

砕石基礎工 砕石基礎工 小梁(バットレス)部控除 天神ポンプ場(ポンプ棟) 小梁(バットレス)部下 ₩ 6년。 水部控除 12 14 13  $\vec{=}$ 5 7 ယ 2 9  $\infty$ 6 16部控除 冭 6部控除 ᅜᄬ (t=200) 14. 70 24. 70 10. 10 17. 00 -1. 00 -7. 10 -1. 17 -1. 22 -4. 20 0. 70 5. 70 -0. 50 0. 60 5. 40 0. 60 9. 10 4. 40 7. 30 1. 60 5. 20 2. 50 1. 50 4. 90 1. 20 1. 50 ×14. 20 ×14. 20 × 14, 10 × 14. 20 ×12.40 ×3.20 × 2. 90 × 4. 40 × 2. 70 × 6. 10 × 3. 40 ×1.10 × 1. 55 × 2. 00 × 1. 35 ×3.24 ×3.20 ×0.10 × 2. 80 × 3. 20 × 4. 20 × 3. 40 × 2. 70 × 4. 36 × 4. 56 ×1/2 ×1/2 뿌 × 2 × 2 硉 垬 数 **▲**19. 17 998. 01 ▲17. 64 208. 74 150. 67 142. 41 241. 40 129. 22 ▶3. 40 **▲** 2. 55 ▲2. 78 19. 36 **▲** 3. 20 17. 28 14. 21 19. 71 70. 68 10. 40 4. 08 2. 48 3. 38 4. 54 0. 06 1. 68 4. 80 1. 65 単位  $m_{2}$ 

B 2	27. 49	27							
								•	
	0. 80	C			× 2)	+3. 40	× (1. 20	0. 10	16
	0. 38	C			×2)	+1. 10	× (1.56	0. 10	15
	0. 32	C				+1. 55)	× (1.60	0. 10	14
	0. 92	C			×2)	+2. 00	× (5. 20	0. 10	13
	0. 52	C			×2)	+1. 35	× (2.50	0. 10	12
	1. 44			×2	+0. 70)	× 2	× (3. 24	0. 10	小梁(バットレス)部
	▲0. 10	<b>▶</b> C				× 2	× 0. 50	-0. 10	小梁(バットレス)部控除
	0. 93	C			+0.60)	+3. 30	× (5.40	0. 10	11
	0. 40	C			+2. 80)	×2	× (0.60	0. 10	10
	0. 62	C			+3. 20)	×2	× (1.50	0. 10	9
	0. 78	C				+2. 90)	× (4.90	0. 10	8
	<b>▲</b> 0. 49	<b>▲</b> C					× 4. 90	-0. 10	8部
	3. 24	ω			+14. 20)	×2	× (9.10	0. 10	7
	1. 76	1				×4	× 4. 40	0. 10	5, 6ピット部
	0. 57	C				+2. 70)	× (3.00	0. 10	6
	▲0. 10	<b>▲</b> C					×1.00	-0. 10	16部
	▲0. 73	<b>▲</b> C					× 7. 30	-0. 10	6部
	5. 78	נח			×2	+14. 20)	× (14. 70	0. 10	5
	3. 69	S			×2)	+6. 10	× (24.70	0. 10	4
	1. 01	1					×10.10	0. 10	3
	▲1. 24	<b>▶</b> 1					×12.40	-0. 10	
	4. 82	4			+14. 20)	×2	× (17.00	0. 10	2
	2. 17	2	+4. 52)	+3, 48	+4. 72	+4. 53	× (4.48	0. 10	1
								<b>.</b> +	同上 型枠工
m 3	9. 80	99.				(M <sub>s</sub> )	× 998. 01	0. 10	砕石より
								+	均し基礎コンクリートエ
単位		数量		共	算	파			名 称
						П	回 型枠工	7 H	<b>圴し基礎コンクリー</b>
								ブ槙)	大神ボンフ場(ボンフ棟)





# 数量算出要領

## 数量算出の方法

1) 数量の計測、計算方法は 設計寸法及び図示寸法による。

### 数量の単位

 $\exists$ 計測の単位はmとし、小数点以下3位を四捨五入する。

長さ、面積、体積の計算過程においても、小数点以下3位を四捨五入する。

### 記号説明

 $\exists$ 躯体数量総括表、 部位別集計表 区

ロソクコート欄

FC : コソクリー · トF 値

型枠欄

普通型枠 (打放し、 一般共)

G .

<u>..</u> 曲面型枠

(打放し、

一般共)

\_

<u><</u>

2) 内訳計算書 区

型枠欄

普通型枠 (打放し、 一般共)

<u>..</u> 曲面型枠 (打放し、 -般共)

\_

<u><</u>

 $\omega$ コンクリート案内 区

底版

宋版

柱

側壁

B1-1~2, B2-1~5, B3-1~4

 $W1-1\sim62, W2-1\sim13, W3-1\sim3$ 

S1-1~25, S2-1~8, S3-1~2, T-1~13, ST-1~4、その他

通符号で示す。

大溪

通符号で示す。

添い

通符号で示す。

無筋コンクリート

**1**~8

ミ神ポンプ場(ポンプ棟

1   1   1   1   1   1   1   1   1   1

B1-1	*
B1-2	*
上底当	
ピット歌	*
ピット控除	*
Ø	*
σ	*
ဂ	*
	*
d	*
Φ	*
<b>-</b> h	*
# 	
贈出	

名称壁	*
世	
ポン井立上	*
	*
B2-1	*
	*
	*
B2-1当	
B2-3当	
B2-3	*
B2-4	*
「おきます」	*
B2-5	*
B3-1	*
B3-2当	

底版 B3-4 B3-3 名学 × × × -2. 0 50 70 40 × 0. × 2. × . 15 8 60 コンクリート計算式 × 0. 15 × 0.80 × 0 40 Ш П П 0.05 0 52 36 വ വ G G G 0. 15 2. 60 2. 90 0 . 50 40 ×0.40 ×0.40 ×0.15 × 0.80 × 1. 50 型枠計算式 × 2 × × × 2 x 2 11 11 11 П Ш 0. 40 1. 04 0. 05 4. 35 2 . 24

*1.00 =			= 37. 95	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
		15. 75	15. 75 G 2.	4. 7. 50 G -2. 70 G -5. 50 G -0. 40 15. 75 G 2. 50 G -2. 50 G -2. 50	G -2. 70 × 6. 60  G -5. 50 × 0. 30  G -0. 40 × 0. 50  15. 75  G 2. 50 × 6. 30  G -2. 50 × 0. 30	G -2. 70 × 6. 60 × 1  G -5. 50 × 0. 30 × 1  G -0. 40 × 0. 50 × 1  15. 75  G 2. 50 × 6. 30 × 2  G -2. 50 × 0. 30 × 1
	15. 75		G -2.  G -2.  G -5.  G -2.  G -6.	G -2. 70 G -5. 50 G -0. 40 G -2. 50 G -2. 50 G -2. 50 G -2. 50 G -6. 00	G -2. 70 × 6. 60 G -5. 50 × 0. 30 G -0. 40 × 0. 50 G -2. 50 × 6. 30	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$

100   10
コンクリート計算式
ト計算式 型枠計算式 26.57
計算式 型枠計算式 = 26.57 G 5.50 ×6.90 ×2  G -0.30 ×6.50 ×2  G 0.42 ×6.50 ×2  G 0.42 ×6.50 ×2  G -5.50 ×0.40 ×1  = 34.50 G 5.00 ×6.90 ×2  = 15.92 G -5.70 ×6.60 ×1  G -5.00 ×0.30 ×1  G -1.52 ×0.50 ×1  G -1.52 ×0.50 ×1  G -0.60 ×2.80 ×1  G -0.50 ×0.60 ×1  G -0.50 ×0.60 ×1  G -0.50 ×0.60 ×1
型枠計算式 26.57
型枠計算式 57 G 5.50 ×6.90 ×2 59 G -0.30 ×6.50 ×2 G 0.42 ×6.50 ×2 G -5.50 ×0.40 ×1 G -5.00 ×6.90 ×2 50 G 5.00 ×6.90 ×2 6 -2.70 ×6.60 ×1 G -5.00 ×0.30 ×1 G -1.52 ×0.50 ×1 G -1.80 ×2.30 ×2 G -1.80 ×0.30 ×1 G -0.60 ×2.80 ×1 G -0.60 ×2.80 ×1
型枠計算式 5.50 ×6.90 ×2 -0.30 ×6.50 ×2 0.42 ×6.50 ×2 -5.50 ×0.40 ×1 -5.00 ×6.90 ×2 5.00 ×6.90 ×2 -2.70 ×6.60 ×1 -1.52 ×0.30 ×1 -1.80 ×0.30 ×1 -0.60 ×2.80 ×1 -0.60 ×2.80 ×1
型枠計算式 50 ×6.90 ×2 30 ×6.50 ×2 42 ×6.50 ×2 50 ×0.40 ×1 50 ×0.30 ×1 00 ×6.60 ×1 00 ×2.30 ×2 40 ×2.30 ×2 40 ×2.30 ×1 80 ×0.30 ×1 60 ×7.80 ×1
型枠計算式 × 2

名称		П	ンクリート計算式					坓	型枠計算式		
柱ハンチ *	0. 20	× 0. 20	$\times$ 7. 10 $\times$ 2/2	П	0. 28	G	-0. 20	× 7. 10	× 2	Ш	<b>▶</b> 2.
						G	0. 28	×7. 10	×2	П	3. 98
床当						G	-6. 00	× 0. 30	×	П	<b>&gt;</b>
W1_17 *	я яо	× 7 /10	× 0 70	I	98 /0		۶ <u>۶</u> ۵	× 7 //0	× >	ı	81 //0
蓙		6	0	II			=				
			×7.10 ×1/2	II		G	-0. 20	× 7. 10	×	II	<b>▶</b> ∴
						G	0. 28	× 7. 10	×	П	1. 99
型						G	-0. 50	× 6. 70	×	Ш	<b>▶</b> သ
						G	-0. 35	× 2. 25	×	Ш	▲ 0.79
床当						G	-3. 20	× 0. 70	×	Ш	▲ 2.24
						G	-1. 80	× 0. 30	×	П	▶ 0.54
壁心チ						G	-0. 60	× 6. 70	×	П	<b>▲</b> 4.02
*	4. 63	× 5. 80	× 0. /0	II	18. 80	٦	4. 63		<u>×</u>		26.
						G	4. 00	× 5. 80	×		23.
						G	0. 73	× 5. 80	×	П	4. 23
*	3. 36	× 5. 80	× 0. 70	II	13. 64	G	3. 36	× 5. 80	×2	П	38. 98
*	4. 43	×5.80	×0. 70	П	17. 99	G	4. 43	× 5. 80	×	Ш	25. 69
						G	3. 80	× 5. 80	×	Ш	22. 04
						G	0. 73	× 5. 80	×	Ш	4. 23
保辿						G	-4. 00	× 0. 50	×	П	▶ 2.00
						G	-3. 27	× 0. 50	×	II	▶ 1.64
						G	-3. 80	× 0. 50	×	11	▶ 1.90
<b>贈口</b>	-2. 30	× 1. 50	× 0. 70		▲ 2.42	G	-2. 30	×1.50	×2	11	<b>▲</b> 6.90
수 □						G	2. 30	×0.70	×2	11	3. 22
						G	1. 50	×0.70	× 2	11	2. 10
羅 口 *	-1. 80	× 1. 00	×0.70	11	▲ 1.26	G	-1. 80	×1.00	×2	Ш	<b>▲</b> 3.60
宁						G	1. 80	×0.70	×2	Ш	2. 52
						G	1. 00	× 0. 70	×2	11	1. 40
流入口 *	2. 40	× 1. 60	× 0. 30	II	1. 15	G	1. 60	× 0. 30	×2	Ш	0. 96
						G	2. 40	× 0. 30	×	П	0.
*	-1. 80	× 1. 00	×0. 15		▲ 0.27	G	1. 80	× 0. 15	×2	II	0.
						G	1. 00	× 0. 15	×2	Ш	0.
<u> </u>		× 1 20	×0.15	11	• 0.36	G	2. 00	×0. 15	× 2	Ш	0. 60
<del>,</del>	-2.00	:									

名称			Ц	ンクリート	ト計算式					ц⊭	型枠計算式	
	*	2. 90	× 2. 10	× 0. 30		П	1. 83	G	2. 10	× 0. 30	× 2	
								G	2. 90	× 0. 30	×	
	*	-2. 30	× 1. 50	×0.15		П	▲ 0.52	G	2. 30	×0. 15	×2	
								G	1. 50	×0.15	× 2	II
	*	-2. 50	×1.70	× 0. 15		П	▶ 0.64	G	2. 50	× 0. 15	× 2	
								G	1. 70	×0.15	×2	Ш
W1-19	*	0. 70	×8. 10	× 0. 60		П	3. 40	ഒ	0. 70	×5.30	×	
								G		× 6. 50	×	
	*	3. 55	×8. 10	×1.80		Ш	51. 76	G	3. 55	×5.30	×	
								G	0. 60	× 6. 50	× 2	II
								G	1. 20	× 7. 80	×2	П
	*	0. 55	×8. 10	×0.60		П	2. 67	G	0. 55	×5.30	×	П
								G	0. 60	× 6. 50	×	П
	*	3. 00	×1.30	×0.60	×2	П	4. 68	G	3. 00	×1.30	×4	П
床開口	*	-0. 15	× 0. 30	× 0. 30	× 4	П	▲ 0.05	G	0. 15	×0.30	× ∞	П
								മ	0. 30	×0.30	× 4	
W1-20	*	4. 50	× 6. 90	×0. 70		П	21. 74	വ വ	4. 50	× 6. 90	× 2	
壁打増当								G	-0. 70	× 6. 90	×	
								G	-0. 80	× 6. 90	×	П
								G	-0. 95	× 6. 50	×	
								G	-1. 05	× 6. 50	×	
床当								G	-4. 50	×0.40	×	
贈口	*	-1. 50	× 2. 50	×0.70		П	<b>▲</b> 2.63	G	-1. 50	× 2. 50	×2	
<u>&gt;</u> _								G	1. 50	×0.70	×2	П
								മ	2. 50	×0. 70	×2	
W1-21	*	6. 50	× 6. 90	× 0. 70		П	31. 40	G	6. 50	× 6. 90	× 2	
壁打増当								G	-1. 75	× 6. 90	×	II
								G	-0. 55	×6.90	×	П
								G	-2. 00	× 6. 50	× 2	II
型								G	-0. 70	× 6. 90	×	II
宋 当								G	-6. 50	×0.40	×	II
			)	√n 7n		П	<b>№</b> 2. 63	G	-1. 50	× 2. 50	× 2	П

名称		Ш	ンクリート計算式	式				进	型枠計算式		
シロ						G	1. 50	× 0. 70	× 2	П	2.
						G	2. 50	×0. 70	× 2	11	ω
W1-22 *	5. 00	× 6. 90	×0. 70	II	24. 15	G	5. 00	× 6. 90	×2	II	69. 00
壁打增当						G	-2. 70	× 6. 60	×	11	▲ 17.82
追出						G	-2. 90	× 1. 50	×	П	<b>▲</b> 4.35
聖						G	-0.60	× 3. 90	×	П	▲ 2.34
保進						G	-5. 00	× 0. 30	×	П	▶ 1.50
						G	-2. 30	× 0. 30	×	II	▲ 0.69
						G	-2. 10	× 0. 50	×	П	▶ 1.05
羅口	-2. 30	× 2. 30	× 0. 70	II	▲ 3.70	G	-2. 30	× 2. 30	×2		▲ 10.58
宁						G	2. 30	× 0. 70	×ω	Ш	4. 83
重油タンク						G	-3. 10	×0.50	×	П	▲ 1.55
W1-23 *	4. 50	× 7. 40	× 0. 70	П	23. 31	G	4. 50	×7.40	×2	П	66. 60
高当						G	-4. 50	× 1. 50	×	Ш	<b>▶</b> 6.
未当						G	-4. 50	× 0. 30	×	II	<b>▲</b> 1.35
W1-24 *	6. 50	× 7. 40	× 0. 70	II	33. 67	G	6. 50	× 7. 40	× 2	II	96.
底当						G	-6. 50	×1.50	×	II	<b>▶</b> 9.
世						G	-0. 50	×7. 10	×	Ш	<b>▲</b> 3.55
宋						G	-6. 50	× 0. 30	×		<b>▲</b> 1.95
W1-25 *	5. 50	× 6. 90	× 0. 70	П	26. 57	G	5. 50	× 6. 90	×2	П	75. 90
壁打増当						G	-0. 50	× 6. 50	×	П	<b>▲</b> 3. 25
世						G	-0. 50	× 6. 50	×	Ш	<b>▶</b> ω
宋						G	-5. 50	× 0. 40	×	П	<b>▲</b> 2. 20
						G	-5. 50	× 0. 30	×	Ш	<b>▲</b> 1.65
<b>期</b> 口	-2. 30	×3.80	× 0. 70	Ш	▲ 6.12	G	-2. 30	×3.80	×2		▲ 17.48
宁						G	2. 30	×0.70	×	П	1. 61
						G	3. 80	×0.70	×2	П	5. 32

名券			Ц	ンクリート計算式	算				畑	型枠計算式		
宋 当							G	-2. 50	× 0. 30	×	11	<b>▶</b> 0.
W1-27	*	6. 00	× 6. 30	×1.00	=	37. 80	G	6. 00	× 6. 30	×2	П	75.
聖							G	-0. 71	× 6. 00	×	П	<b>▲</b> 4.26
							G	-0. 70	× 5. 40	×	II	▲ 3.78
床当							G	-6. 00	×0.30	×2	П	<b>▲</b> 3.60
	*	-2. 40	× 0. 40	×1.00	II	▲ 0.96	G	-2. 40	× 0. 40	×2	II	▲ 1.92
<u> </u>							G	2. 40	×1.00	×	II	2. 40
							G	1. 00	×0.40	×	II	0. 40
							G	1. 41	× 0. 40	×	II	0. 56
中間床当							G	-1. 20	× 0. 30	×	II	<b>▲</b> 0.36
W1-28	*	5. 50	× 6. 30	×0.70	II	24. 26	G	5. 50	× 6. 30	×2	П	69.
打増	*	3. 20	× 5. 80	× 0. 30	П	5. 57						
世世							G	-0. 50	× 6. 00	×	II	<b>▲</b> 3.00
							G	-3. 10	× 6. 30	×	II	▲ 19.53
录坐							G	-3. 20	×0.70	×	П	▲ 2.24
							G	-2. 30	× 0. 30	×	П	▲ 0.69
W1-20	×	4 00	× 6 90	× 0 60	II	16 56	Ī					
W1-30	*	4. 50	× 6. 90	× 0. 60	П	18. 63	G	4. 50	× 6. 90	×	11	31. 05
壁心チ							G	-0. 50	× 6. 50	×	II	<b>▲</b> 3. 25
柱心チ	*	0. 20	× 0. 20	$\times 6.50 \times 1/2$	2 =	0. 13	G	-0. 20	× 6. 50	×	П	<b>▶</b> 1.30
							G	0. 28	× 6. 50	×	П	1. 82
保业							G	-4. 50	× 0. 40	×	II	▶ 1.80
W1-31	*	5. 50	× 6. 90	× 0. 60	II	22. 77	G	5. 50	× 6. 90	×	II	37. 95
柱心チ	*	0. 20	× 0. 20	$\times 6.50 \times 2/2$	2 =	0. 26	G	-0. 20	× 6. 50	×2	П	<b>▲</b> 2.60
							G	0. 28	× 6. 50	×2	11	3. 64
录业							G	-5. 50	× 0. 40	×	II	▲ 2.20

名 芬			Ш	ンクリート計算式					牌	型枠計算式
W1-39 *	۲	5 50	× 6 90	× 0 60	- 2'	99 77	G.	5 50	× 6 90	×
ンチ							G		6	
柱//>/ *	*	0. 20	×0.20	×6.50 ×1/2	= (	0. 13	G	-0. 20	× 6. 50	×
							G	0. 28	× 6. 50	×
保辿							G	-5. 50	×0.40	×
W1-33 *	*	2. 50	× 6. 90	× 0. 60	= 1	10. 35				
W1-34 *	*	5. 50	× 7. 40	× 0. 60	= 2.	24. 42	G	5. 50	× 7. 40	× 2
打増当							G	-3. 20	× 7. 40	×
聖							G	-0. 50	× 7. 40	× 2
							G	-0. 35	× 2. 25	×
保当							G	-1. 80	× 0. 30	×
							G	-3. 20	× 0. 70	×
							G	-1. 80	× 0. 30	×
		9	3				>	7		
							G		6.	×
大 ※ *	*	-0. 70	× 0. 60	× 0. 60	=	0. 25	G	-0. 60	× 0. 60	×
W1-36 *	*	6. 21	×1.00	× 6. 50	= 40.	0. 37	G	4. 55	× 6. 50	×
							G	1. 77	× 6. 50	×
大溪当************************************	*	-0. 80	× 0. 60	× 0, 60	=	0. 29	G	-0. 60	× 0. 60	×
W1-37 *	*	2. 69	×1.00	× 6. 50	= 1	7. 49	G	1. 41	× 6. 50	×
							G	1. 10	× 6. 50	×
							G	2. 50	× 6. 50	×
大 兴 当 *	*	-0. 70	×0.60	× 0. 60	=	0. 25	G	-0. 60	× 0. 60	×
小溪当							G	-0. 40	× 0. 40	×
				пополивичного поливичного поливичного поливичного поливичного поливичного поливичного поливичного поливичного п						
W1_20 +		9 79	×1.00	× 6. 50	= 1	17. 68	G	1.41	× 6. 50	×

************************************	此	账	: [	_	大溪当 *						W1-41 *	*	*	大 <b>梁当</b> *							W1-40 *	底段部当 *	大溪当 *	W1-39 *	小溪当	大梁当*			名称	側壁
>	2. 32			-0. 75	-1. 75						35. 04	-0. 55	-0. 75	-1. 75							33. 78	-1. 55	-0. 78	1. 55		-0. 80				
× 0 60	× 1. 00			× 0. 60							×1.00	× 0. 60	× 0. 60	× 0. 60							× 1. 00	×1.10	× 0. 60	× 1. 55		× 0. 60			Ц	
× 0. 30	× 6. 70			× 0. 60	× 0. 60						× 6. 50	× 0. 80	× 0. 60	× 0. 60							× 6. 50	× 0. 20	× 0. 90	× 7. 10		× 0. 60			ンクリー	
				×2	× 2								×2	×2										×1/8 × ;					ト計算式	
II	Ш			11	II						П	Ш	Ш	Ш							П	Ш	П	π =		П				
▲ 0.07	15. 54			▶ 0.54	<b>▲</b> 1.26						227. 76	▲ 0.26	▲ 0.54	<b>▲</b> 1. 26							219. 57	▶ 0.34	▲ 0.42	6. 70		▲ 0.29				
G	G		G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	~	G	~	G	G	G	G		
-0. 60	4. 20		-1. 20	-0. 60	-0. 60	2. 97	1. 10	1. 41	16. 50	1. 77	4. 55	-0. 60	-0. 60	-0. 60	0. 50	2. 68	1. 10	1. 41	16. 50	1. 77	4. 55	1. 10	-0. 60	1. 55	-0. 40	-0. 60	2. 53	1. 10		
×0.30	× 6. 70		× 0. 25	. 0	× 0. 60	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	×0.80	× 0. 60	× 0. 60	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 6. 50	× 0. 20	×0.90	× 7. 10	× 0. 40	× 0. 60	× 6. 50	× 6. 50	1.34	
×	×		×		×2	×1	×	×	×	×	×	×	×2	×2	×	×	×	×	×	×	×	×2	×	×1/2 × :	×	×	×	×	型枠計算式	
П	П		II	II	П	Ш	П	П	П	П	П	П	П	Ш	П	П	II	II	П	П	II	П	П	$\pi =$	II	П	11	II	C F	
▶ 0.18	28. 14		<b>▶</b> 0. 30	<b>▲</b> 0.72	<b>▲</b> 0. 72	19. 31	7. 15	9. 17	107. 25	11. 51	29. 58	▲ 0.48	▲ 0.72	▲ 0.72	3. 25	17. 42	7. 15	9. 17	107. 25	11. 51	29. 58	0. 44	▲ 0.54	17. 29	▲ 0.16	<b>▲</b> 0.36	16. 45	7. 15		

名称		Ц	ンクリー	ト計算式				104	型枠計算式		
W1-43 *	0. 70	× 1. 00	× 7. 10	II	4. 97	~	1. 77	× 7. 10	×	11	12. 57
						G	0. 10	× 7. 10	×	П	0. 71
						G	0. 30	×7.10	×	=	2. 13
大 溪 *	-0. 62	× 0. 60	× 0. 90	П	▶ 0.33	G	-0. 60	×0.90	×	II	▲ 0.54
W1-44 *	5. 00	× 7. 40	× 0. 50		18. 50	G	5. 00	× 7. 40	× 2	11	74. 00
壁						G	-0. 50	× 6. 90	×	П	<b>▲</b> 3.45
打増当						G	-0. 30	× 6. 90	×	П	▲ 2.07
						G	-0. 60	× 6. 90	×	П	<b>▲</b> 4. 14
保辿						G	-5. 00	× 0. 70	×	П	▶ 3.50
						G	-5. 00	×0.30	×	П	▲ 1.50
W1-45 *	7. 00	× 7. 40	× 0. 50	II	25. 90	G	7. 00	× 7. 40	× 2	П	103. 60
世						G	-0. 50	× 7. 10	×	11	<b>▲</b> 3. 55
						G	-0. 50	× 6. 70	×	П	▲ 3.35
打増当						G	-0. 10	× 7. 10	×	11	▲ 0.71
宋坐						G	-7. 00	×0.70	×	П	<b>▲</b> 4.90
						G	-7. 00	× 0. 30	×	П	▲ 2.10
壁心チ当						G	-0. 60	× 6. 70	×4	11	<b>▲</b> 16.08
*゚ン井側出 *	6. 50	× 0. 25	× 0. 20	×2 =	0. 65	G	6. 50	×0.46	×4	11	11. 96
壁//> *	0.60	× 0. 60	× 6. 70	×4/2 =	4. 82	G	0. 85	× 6. 70	×4	П	22. 78
W1-46 *	2. 65	× 6. 70	× 0. 50	II	8. 88	G	2. 65	× 6. 70	× 2	II	35. 51
先端 *	0.50	× 0. 50	× 6. 70		5. 26	7	0. 50	× 6. 70	$\times 1/2 \times \pi$	=	5. 26
W1-47 *	4. 65	× 7. 40	× 0. 50	=	17. 21	G	4. 65	×7.40	× 2	П	68. 82
聖						G	-0. 35	× 2. 25	× 2	П	▲ 1.58
宋 世						G	-0. 60	× 0. 30	× 2	Ш	<b>▲</b> 0.36
*	-3. 35	×0.70	× 0. 50	=	▲ 1.17	G	-3. 35	× 0. 70	× 2	П	<b>▲</b> 4.69
大 溪 当 *	-0. 50	×0.70	×1.00	II	<b>▲</b> 0.35	G	-0. 70	×1.00	×2	Ш	▶ 1.40
先端 *	0. 50	× 0. 50	×7.40	$\times 1/8 \times \pi =$	0. 73	~	0. 50	× 6. 50	×1/2 × π		5. 11
						G	-0. 60	× 6. 70	×2	Ш	▲ 8.04

大神ホンフ3 側壁 W1-48 W1-49 W1-50 W1-51	· * * * * * * * * * * * * * * * * * * *	天神ポンプ場(ポンプ棟) 側壁 W1-48 * 2.10 W1-49 * 3.20 W1-50 * 3.20 W1-51 * 1.20 * 1.77 * 1.95	×7. 10 ×7. 10 ×2. 25 ×2. 25 ×6. 60 ×6. 60 ×6. 60	ンクリート計算式 ×0.50 ×0.35 ×0.35 ×0.35 ×0.50 ×0.50		7. 46 2. 52 2. 52 2. 52 3. 96 5. 84 6. 44			2. 10 ×7. 10 2. 10 ×7. 10 3. 20 ×2. 25 3. 20 ×2. 25 3. 20 ×0. 35 3. 20 ×0. 35 1. 20 ×6. 60 1. 77 ×6. 60 1. 95 ×6. 60	2. 10 ×7. 10 2. 10 ×7. 10 3. 20 ×2. 25 3. 20 ×0. 35 3. 20 ×0. 35 3. 20 ×0. 35 1. 20 ×6. 60 1. 77 ×6. 60 1. 95 ×6. 60	型枠計算式 2.10 ×7.10 ×2 3.20 ×2.25 ×2 3.20 ×0.35 ×1 3.20 ×0.35 ×1 3.20 ×0.60 ×2 1.77 ×6.60 ×2 1.95 ×6.60 ×2 1.95 ×6.60 ×2
1-51		1. 20 1. 77 1. 95	× 6. 60 × 6. 60 × 6. 60	×0.50 ×0.50 ×0.50		3. 96 5. 84 6. 44		6 6	G 1. 20 ×6. G 1. 77 ×6. G 1. 95 ×6. G -0. 40 ×0.	G 1. 20 × 6. 60 G 1. 77 × 6. 60 G 1. 95 × 6. 60 G -0. 40 × 0. 50	G 1. 20 × 6. 60 × 2 G 1. 77 × 6. 60 × 2 G 1. 95 × 6. 60 × 2 G -0. 40 × 0. 50 × 2
W1-52	*	3. 00	× 6. 00	×0.50		9. 00	G	G 3.00		3. 00 × 6.	3.00 × 6.00 ×
W1-53	*	4. 55	× 6. 00	×0.50	=	13. 65	G	G 4.55	4.	4. 55 × 6.	4. 55 × 6. 00
W1-54	*	2. 70	× 6.00	× 0. 50	II III	8. 10	G G	G 1. 29 G 1. 20		1. 29 × 6. 1. 20 × 6.	1. 29 × 6. 00 1. 20 × 6. 00
	*	0. 91	×0.91	× 6. 00 × 1/2		2. 48	6	1. 0.	1. 28 × 6. 0. 50 × 6.	1. 28 0. 50	1. 28 × 6. 00 × 1 0. 50 × 6. 00 × 1
っ囲口弦深	*	-0. /0	× 0. /0	× 0. 40 × 1/ z	=	0. 10	G G	G 0. 70 G 0. 99	0. 70 × 0. 40 0. 70 × 0. 70 0. 99 × 0. 40	0. 70	-0. /0 × 0. 40 × 1 0. 70 × 0. 70 × 1/2 0. 99 × 0. 40 × 1
中間床当	ш						G		-1. 20	-1. 20	—1. 20 × 0. 30 ×
W1-55 5通	*	2. 70	× 5. 90	× 0. 50	II	7. 97	G	G 2. 70 G 5. 90	2. 5.	2. 70 × 5. 5. 90 × 0.	2. 70 × 5. 90 × 2 5. 90 × 0. 50 × 1
能 毛型	*	9 70	x 5 30	× 0 × 50	II	7 16	റ വ	G -5.90	s 5	-5. 90 × 0.	-5. 90 × 0. 50 ×
							G	5.	5. 30 × 0.	5. 30 × 0. 50 ×	5. 30 × 0. 50 × 1

4 型		W1-62				世聖		床当		W1-61		W1-60	W1-59		W1-58	床排ピット当	大梁当	W1-57	录	大梁当	中間床当		W1-56	·····································	名称	!
		*								*	*	*	*		*		*	*		*		*	*			
		12. 20								10. 80	2. /0		2. 70		5. 68		-1. 10	1. 95		-0.40		1. 20	3. 80			
		×1. 20								× 2. 80	×2. /0	6.	×2. 70		× 1. 00		× 0. 50	×1. 10		× 0. 50		× 6. 60	× 6. 60		Ц	
		×0. 70								× 0. 60	×6.60	2. 70	× 6. 60		× 6. 60		× 0. 70	× 6. 00		×0.70		× 0. 40	× 0. 40		ンクリート	
											×1/2		×1/2												・ト計算式	}
		П								Ш	II	П	П		П		Ш	Ш		П		Ш	П			
		10. 25								18. 14	24. 06	8. 91	24. 06		37. 49		▲ 0.39	12. 87		▲ 0.14		3. 17	10. 03			
G	G	G	٥	ה	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	മ	G	G	G	G	G		
-0. 70	1. 20	12. 20		0 55	-3. 55	-0. 70	-10. 80	-10. 80	10. 80	10. 80	3. 82		3. 82	3. 82	1. 85	-1. 30	-0. 50	1. 95	1. 20	-0. 50	-1. 60	1. 20	3. 40	-5. 30		
×0.70	×0.70	× 1. 20		رى 50 م	× 2. 50	× 2. 50	× 0. 30	× 0. 50	× 0. 60	× 2. 80	× 6. 60	6.	× 6. 60	× 6. 60	× 6. 60	× 1. 00	× 0. 70	× 6. 00	× 0. 30	×0.70	× 0. 30	× 6. 60	× 6. 60	× 0. 50		4
×2	×2	×2	)  -	<b>\</b>	×	×	×	×	×	×2	×		×	×	×	×	×	×	×2	×	×	×	×	× 2	型枠計算式	
Ш	П	П		ı	П	11	П	II	Ш	П	II	П	II	II	П	II	П	П	П	II	II	П	Ш	II		
<b>▲</b> 0.98	1. 68	29. 28		- 8	<b>▶</b> 8. 88	▲ 1.75	▲ 3.24	<b>▲</b> 5.40	6. 48	60. 48	25. 21	3. 30	25. 21	25. 21	12. 21	<b>▲</b> 1.30	▶ 0.35	11. 70	0. 72	▶ 0.35	▲ 0.48	7. 92	22. 44	<b>▶</b> 5. 30	ı	

7 17		; = =	11_+14				<u>#</u>	T = 1 yyr		
<b>立</b>		コノンシーで引昇以	<b>第</b>		,	,	3	生作引 异八		
					. G	3 FF /O	× 0. 90	<u> </u>	l II	> 0. 53
					G	-0. 55	× 0. 90	<u>×</u>	II	▶ 0.50
宋当					,	-10. 80	× 0. 30	×	П	<b>▶</b> ೞ
W2-1 *	4. 80 × 7.	10 × 0. 60	Π	20. 45	9	4. 80	× 7. 10	× 2	П	68. 16
					G	7. 10	× 0. 60	×	П	4.
聖					G	-7. 10	× 0. 60	×	Ш	<b>▲</b> 4. 26
					9	-7. 10	× 0. 50	×	Ш	<b>▲</b> 3.55
宋当					9	-1. 60	× 0. 30	×	Ш	▲ 0.48
					9	-2. 10	× 0. 30	×	Ш	▶ 0.63
中間床当					G	-1. 60	× 0. 30	×	II	▲ 0.48
燃料貯油床					G	-4. 80	× 0. 50	×	П	<b>▲</b> 2.40
小彩出					9	-0. 50	×1.00	×2	П	<b>&gt;</b>
W2-2 *	2. 30 × 7.	10 × 0. 60	II	9. 80	G	2. 30	× 7. 10	×2	II	32. 66
床当					G	-2. 30	× 0. 30	×	П	<b>▶</b> 0.
		попинати принати при принати п	попинения попинения попинения попинения п							
W2-3 *	4. 00 × 7.	10 × 0. 60	П	17. 04	G	4. 00	× 7. 10	×2	Ш	56. 80
壁当					G	-7. 10	× 0. 50	×	Ш	<b>▲</b> 3.55
未当					G	-4. 00	× 0. 30	× 2	Ш	▲ 2.40
<b>盟</b> 口	−1. 50 ×1.	50 × 0. 60	=	. 1. 35	G	-1. 50	× 1. 50	×2	П	<b>▲</b> 4.50
シロ					G	1. 50	× 0. 60	×	П	2.
W2-4 *	3. 00 × 7.	10 × 0. 60	Η	12. 78	G	3. 00	×7. 10	×2	Ш	42. 60
未当					G	-3. 00	× 0. 30	×	Ш	▲ 0.90
ステージ当					G	-1. 20	× 0. 25	×	Ш	▶ 0.30
W2-5 *	4. 00 × 7.	10 × 0. 60	=	17. 04	G	4. 00	× 7. 10	× 2	П	56. 80
<b>未</b>					G	-4. 00	× 0. 30	×	II	<b>▲</b> 1. 20
	2 00 ~ 7	10 00 60	II	12 78	D.	သ က	× 7. 10	× 2	П	42. 60

名 学 :		Ш	ンクリート計算式	、計算式			Э	3	3	型枠計算式	ļ	'
<b>宋</b> 当							G	-3. 00	× 0. 30	×		Ш
小溪当							G	-0. 40	× 0. 30	×		II
W2-/ *	4. 50	× /. 10	× 0. 60		II	19. 17	G	4. 50	× /. 10	× 2.		Ш
海							G	-3. 00	× 0. 80	×		"
單							G	-0. 60	× 5. 80	×2	i	Ш
录业							G	-4. 50	× 0. 30	×		Ш
							G	-1. 80	× 0. 30	×		II
小梁当							G	-0. 40	× 0. 50	×		II
題口*	-1. 80	×1.50	× 0. 60		Ш	▲ 1.62	G	-1. 80	×1.50	×2		II
- -							G	1. 80	× 0. 60	×		11
							G	1. 50	× 0. 60	×2		Ш
W2-8 *	6. 50	× 7. 10	× 0. 60		П	27. 69	G	6. 50	× 7. 10	×2	II	"
保业							G	-6. 50	× 0. 30	×	П	"
小榮当							G	-0. 40	× 0. 50	×2		П
W2-9 *	2. 30	×7. 10	× 0. 50		II	8. 17	G	2. 30	×7. 10	× 2		
录							G	-2. 30	× 0. 30	×2		11
噩 口 *	-1. 50	× 1. 50	× 0. 50		11	▶ 1.13	G	-1. 50	×1.50	×2		11
<u> </u>							G	1. 50	× 0. 50	×		П
W2-10 *	4. 00	× 7. 10	× 0. 50		Ш	14. 20	G	4. 00	×7. 10	×2		11
录当							G	-4. 00	× 0. 30	×2		"
W2-11 *	1. 40	× 5. 80	× 0. 60	×2	Ш	9. 74	G	1. 40	×5.80	×4		Ш
							G	5. 80	× 0. 60	×2		"
壁当							G	-4. 30	× 0. 60	×2		II .
							G	-1. 90	×0.40	×2		Ш
宋							G	-0. 80	× 0. 30	× 2		11
	1 20	× 4 30	x 0 60		П	4. 64		1 80	× 4. 30	ر د		I

当	名称			Ш	コンクリー	-ト計算式			G	1. 80	× 0. (	60		型枠計算式 ×1	型枠計算式 ×1
\$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c	保辿								G s	-1. 80	× 0. 40	40			×
* 0.50 ×1.90 ×0.40 ×2 = 0.76 G 0.50  * -0.15 ×1.65 ×0.15 ×2 = A.0.07 G 0.15  * + -0.15 ×1.65 ×0.50 = 8.00 G -0.50  * * 5.00 ×3.20 ×0.50 = 8.00 G -0.50  * * 4.50 ×3.80 ×0.50 = 8.55 G 4.50  * * 6.50 ×3.80 ×0.50 ×2/4 × π = A.0.79 G -1.50  * * 6.50 ×3.80 ×0.50 ×2/4 × π = A.1.77 G -1.50  * * 6.50 ×3.80 ×0.50 ×2/4 × π = A.1.77 G -1.50  * * 6.50 ×3.80 ×0.50 ×2/4 × π = A.1.77 G -0.40  * * 6.50 ×3.80 ×0.50 ×2/4 × π = A.1.77 G -0.40  * * 6.50 ×3.80 ×0.50 ×2/4 × π = A.1.77 G -0.40									G	-1. 80	× 0. 30	30		***************************************	
(当	W2-13 *	(		<del>. '</del>	.0	×	II		G		×	90	90 ×4	90	90 × 4
* -0.15 ×1.65 ×0.15 ×2 = ▲0.07									G	1. 90	× 0.	40	40 ×2	40 × 2	40 × 2
* 5.00 ×3.20 ×0.50 = 8.00 G -0.50 G -0.60 G -0.40	*	T			.0	×	П	.0	G	0. 15	×0.15	. 15			×2 =
* 5.00 ×3.20 ×0.50 = 8.00 6 5.00 6 -0.60 6 -	床当								G	-0. 50	×	× 0. 40			×2 = <b>▶</b>
* 5.00 ×3.20 ×0.50 = 8.00 G 5.00 G 5.00 G 5.00 G 5.00 G 5.00 G 5.00 G 6.00 G 5.00 G 6.00 G															
<ul> <li>(当)</li> <li>(3)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(5)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(8)</li> <li>(9)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(2)</li> <li>(3)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(5)</li> <li>(7)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(2)</li> <li>(3)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(5)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(8)</li> <li>(9)</li> <li>(9)</li> <li>(1)</li> <li>(2)</li> <li>(3)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(7)</li> <li>(8)</li> <li>(9)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(1)</li> <li>(2)</li> <li>(3)</li> <li>(4)</li> <li>(4)</li> <li>(4)</li> <li>(5)</li> <li>(6)</li> <li>(7)</li> <li>(7)</li> <li>(8)</li> <li>(9)</li> <li>(1)<td>W3-1 *</td><td>-</td><td>5. 00</td><td>္မ</td><td>× 0. 50</td><td></td><td>П</td><td></td><td>G</td><td>5. 00</td><td>× ω</td><td>3. 20</td><td></td><td>20 ×</td><td>20 ×2</td></li></ul>	W3-1 *	-	5. 00	္မ	× 0. 50		П		G	5. 00	× ω	3. 20		20 ×	20 ×2
(3 -2.30	壁当								G	-0. 60	×	× 3. 20	3. 20 ×1	×	×
* 4.50 ×3.80 ×0.50 = 8.55 G 4.50 G -4.50 G -4.50 G -4.50 S -4.50 ×2./4 × π = ▲ 0.79 G -1.00 K 1.00 ×0.50 ×2./4 × π = ▲ 0.79 G -1.00 K 1.00 × 0.50 × 2./4 × π = ■ 12.35 G -0.40 G -0	录当								G		×	× 0. 30	0. 30 ×1	30 ×	30 ×1
<ul> <li>* 4.50 ×3.80 ×0.50 = 8.55 6 4.50</li> <li>□ * -1.00 ×1.00 ×0.50 ×2/4 × π = ▲ 0.79 6 -1.00</li> <li>※ 6.50 ×3.80 ×0.50 = 12.35 6 6.50</li> <li>□ * -1.50 ×1.50 ×0.50 ×2/4 × π = ▲ 1.77 6 -6.50</li> <li>○ -0.40</li> <li>○ -0.40</li> <li>○ -0.40</li> <li>○ -0.40</li> <li>○ -0.40</li> </ul>															
当日 * -1.00 ×1.00 ×0.50 ×2/4 × π = ▲ 0.79	W3-2 *		4. 50	ယ	0		П		G	4. 50	× ω	3. 80	3.80 ×2	80	80 ×2
□ * -1.00 ×1.00 ×0.50 ×2/4 × π = ▲ 0.79   G -1.00     □	宋当								G	-4. 50	×	× 0. 30	0. 30 ×1	×	×
K 1.00		ı,	1.00	× 1. 00	× 0. 50	×2/4	π	0.	G	-1. 00	×	× 1. 00	×4/4		$\times 4/4 \times \pi$
<ul> <li>* 6.50 ×3.80 ×0.50 = 12.35 G -6.50</li> <li>* -1.50 ×1.50 ×0.50 ×2/4 × π = ▲ 1.77 G -6.50</li> <li>* (6 -0.40 G -0.40</li></ul>	<u> </u>								~	1. 00	×	: :	×2 ×	×2 × π	×2 ×π =
* 6.50 × 3.80 × 0.50 = 12.35 G G.50	ションションションションションションション・ション・ション・ション・ション・ショ								G	-0.40	×	× 0. 50	0.50 ×2		×2
** 6.50 ×3.80 ×0.50 = 12.35   G 6.50															
* $-1.50 \times 1.50 \times 0.50 \times 2/4 \times \pi = 1.77$ G $-1.50$ K $1.50$ K $1.50$ C $-0.40$ C $-0.$	W3-3 *			္ပယ	.0		11		G	6. 50	× ω	3. 80	3. 80 × 2	×2	×2
$\star = -1.50 \times 1.50 \times 0.50 \times 2/4 \times \pi =                                 $	保辿								G	-6. 50	×	× 0. 30	0.30 ×1	×	×
	: :	ı,			.0	×2/4	Я	_	G	-1. 50	×	× 1. 50	×4/4 ×	×4/4	$\times 4/4 \times \pi = \blacktriangle$
	ᅌᄆ								~	1. 50	v	× 0. 50	× 2 ×	×2 × π	×2 × π
	小梁当								G	-0. 40	1 1	× 0. 50		× 2	× 2 = •
											=			инивининининининининининининининининини	
											1				
										HIMITING THE PARTY OF THE PARTY					
															шининининининининининининининининининин

1	* 4.	### # 4. # 4. # 4. # 4. # 4. # 4. # 4.	### * 4. # 4. # 4. # 4. # 4. # 4. # 4. #	####################################	* 4.   4.   4.   4.   1.   1.   1.   1.	* 4. * -2.	4 * 4.	4 * 4.	* 4.				シロ	開口 * -0.80	シロ	開口 * -0.30	小楽当 * -0.50	\$1-3 * 1.80		小口	期口 * -0.80		小口	開口 * -0.30	小溪当 * -0.50	\$1-2 * 1.80	<b>小口</b>	開口 * -0.60	* -1.04	* -0.98	S1-1 <b>*</b> 2.60	名称	来频
×5. 00 ×2. 50 ×0. 30 ×0. 30 ×7. 00	×5.00 ×2.50 ×0.30 ×0.30 ×0.20 ×7.00	×5.00 ×2.50 ×0.30 ×0.30	×5.00 ×2.50 ×0.30 ×0.30	×5. 00 ×2. 50 ×0. 30	×5.00 ×2.50 ×0.30			5.	5.					× 2. 30		×3.00	×3.00	×3.00			× 2. 30			×3.00	× 3. 00	× 3. 00		× 0. 60	×3.87	×3.67	× 10. 80	Ц	
× 0. 40  × 0. 40  × 0. 40  × 0. 40  × 0. 40  × 0. 40  × 0. 40	40 × 40 × 40 40	40 40 40 × 40 40	40 40 40 ×	40 40 ×	× 0. 40			× 0. 40		× 0. 40	нинининининининининининининининининин			×0.30		×0.30	×0.30	× 0. 30			×0.30			×0.30	× 0. 30	× 0. 30		×1/4 ×	×	×0.50 ×1/2	×0.50	ンクリート計算式	
= 12.60	12.			= • 0.02	= <b>▲</b> 0.05	= • 0.04		= <b>▲</b> 2.50		= 9,00	ининининининининининининининининининин			= <b>▲</b> 0.55		= <b>▲</b> 0.27	= <b>▲</b> 0.45	= 1.62			= 🛦 0.55			= • 0.27	= <b>▲</b> 0.45	= 1.62		$\pi = \triangle 0.14$	= 1.01	= <b>▲</b> 0.90	= 14.04		
G G	G						G	G	G	G		G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	~	G	G	G	Ð		
-4.50							2. 50	-2. 50	-4. 50	4. 50		2. 30	0. 80	-0. 80	3. 00	-0. 30	-0. 50	1. 80	2. 30	0. 80	-0. 80	3. 00	0. 30	-0. 30	-0. 50	1. 80	0. 60	-0. 60	-1.04	-0. 98	2. 60		
V		× 7. 00					×0.40	× 2. 50	× 1. 25	×5.00		× 0. 30	× 0. 30	× 2. 30	× 0. 30	× 3. 00	×3.00	× 3. 00	× 0. 30	× 0. 30	× 2. 30	× 0. 30	× 0. 30	×3.00	×3.00	×3.00	× 0. 50	× 0. 60	×3.87	×3.67	× 10. 80		
× 1		×					× 4	×1	×2	×		×2	×2	×1	×2	×1	×1	× 1	×2	×2	×	×2	×2	×	×	×	$\times 1 \times \pi$	$\times 1/4 \times \pi$	×1/2	×1/2	×1	型枠計算式	
П		II					11	Ш	Ш	II		Ш	Ш	Ш	Ш	П	П	П	Ш	П	Ш	П	П	П	П	П	11	11	П	11	=		
<b>▶</b> 9 90		31. 50					4. 00	▲ 6.25	<b>▲</b> 11. 25	22. 50		1. 38	0. 48	▲ 1.84	1. 80	▲ 0.90	▲ 1.50	5. 40	1. 38	0. 48	▲ 1.84	1. 80	0.18	▲ 0.90	▶ 1.50	5. 40	0. 94	▲ 0.28	<b>▲</b> 2.01	▶ 1.80	28. 08		

名称			Ц	ンクリート	ト計算式					1.2	型枠計算式	并		
開口 *	-2.	50	× 2. 50	× 0. 40		П	▲ 2.50	G	-2. 50	× 2. 50	×			▲ 6.25
<u> </u>								G	2. 50	×0.40	× 4		П	4. 00
計 *	<b>-</b> 0.	30	× 0. 20	×0.40	× 2	П	▶ 0.05							
*	<b>-</b> 0.	20 >	× 0. 20	×0.40		П	▲ 0.02							
*	-0. 30		× 0. 30	× 0. 40		П	▲ 0.04							
S1-6 *	4.	70 >	× 5. 00	× 0. 40		П	9. 40	G	4. 70	×5.00	×		П	23. 50
マ は 単 出								G	-0. 70	× 0. 70	×2/2			▲ 0.49
								G	-0. 30	× 0. 30	×1/2			▲ 0.05
								G	-0. 20	× 0. 20	×1/2			▲ 0.02
<b>計</b> 当	-0.	20 >	× 0. 30	×0.40		П	▲ 0.02							
*	-0.	20 >	× 0. 20	× 0. 40		П	▲ 0.02							
\$1-7 *	4.	70 >	× 7. 00	× 0. 40		П	13. 16	G	4. 70	× 7. 00	×		Ш	32. 90
フ 曜 当								G	-4. 70	× 0. 95	×		=	<b>▲</b> 4.47
								G	-4. 70	× 1. 05	×		=	<b>▲</b> 4.94
社 当 *	<del>-</del> 0.		× 0. 20	× 0. 40		П	▶ 0.02	Ī						
*	-0.	20 >	× 0. 30	× 0. 40		11	▲ 0.02							
S1-8 *	5.	90 ,	× 5. 00	× 0. 40		Ш	11. 80	G	5. 90	×5.00	×		Ш	29. 50
マ 解 当								G	-0. 30	× 0. 30	×2/2			• 0.09
								G	-0. 20	× 0. 20	×2/2			• 0.04
小溪当 *	-5.	90 >	× 0. 50	×0.40	×2	П	<b>▲</b> 2.36	G	-5. 90	×0.50	×2			<b>▲</b> 5.90
理 口 *	-2.	8	× 2. 00	×0.40		П	<b>▲</b> 1.60	G	-2. 00	×2.00	×			<b>▲</b> 4.00
<u>-</u>								G	2. 00	×0.40	× 4		П	3. 20
第口*	<del>-</del> 0.	60	× 0. 60	×0.40	×1/4 × 7	π =	▶ 0.11	G	-0. 60	× 0. 60	×1/4 ×	π		▲ 0.28
<u> </u>								~	0. 60	×0.40	× ×	π	П	0. 75
計 *	-0.	40 >	× 0. 30	×0.40		Ш	▶ 0.05	G	-0. 40	×0.30	×			• 0.12
*	<del>-</del> 0.	40	× 0. 20	×0.40		П	<b>▶</b> 0. 03	G	-0. 40	× 0. 20	×			• 0.08
S1-9 *	5.	90 >	× 7. 00	× 0. 40		П	16. 52	G	5. 90	× 7. 00	×		II	41. 30
<b>寸</b> 壁								G	-5. 90	× 0. 95	×		"	<b>▶</b> 5. 61
								G	-5. 90	× 1. 05	×			▲ 6. 20
			7	< 0 A0	×	١.	<b>▶</b> 2.36	ה	п 20	x 0 50	× ک			<b>▶</b> 5 90

×0.40 = ▲  ×0.40 ×1/4 × π = ▲  ×0.40 ×1/4 × π = ▲  ×0.40 × 0.40 = ▲  ×0.40 = ■  ×0.40 = 1  ×0.40 = 1  ×0.40 = 1  ×0.40 = ■  ×0.40 = ■  ×0.40 = ■  ×0.40 = ■	×0.40 = Δ  ×0.40 ×1/4 × π = Δ  ×0.40 ×1/4 × π = Δ  ×0.40 = Δ	コンクリート計算式 = ▲ 1.60 G G G G G G G G G G G G G G G G G G G	×0.40 = ▲ 1.60  ×0.40 × 1/4 × π = ▲ 0.11  ×0.40 × 1/4 × π = ▲ 0.03  ×0.40 = 12.20  ×0.40 = ▲ 1.22  ×0.40 = ▲ 0.05  ×0.40 = ▲ 1.22  ×0.40 = ▲ 0.05	ロングリート計算式  00 ×0.40 = ▲ 1.60 G -2.00 ×2.00 60 ×0.40 ×1/4 × π = ▲ 0.11 G G -0.60 ×0.40 20 ×0.40 = ▲ 0.05 30 ×0.40 = 12.20 G 6.10 ×5.00 50 ×0.40 = ▲ 1.22 G G -0.70 ×0.70 50 ×0.40 = ▲ 1.22 G G -0.40 ×0.30 30 ×0.40 = ▲ 0.05 G G -0.40 ×0.30	ンクリート計算式       型枠計算3         ×0.40       = ▲ 1.60       G -2.00 ×2.00 ×1         6 2.00 ×0.40 ×4       G 2.00 ×0.40 ×4         ×0.40 ×1/4 × π = ▲ 0.11       G -0.60 ×0.60 ×1/4 ×         ×0.40 = ▲ 0.05       K 0.60 ×0.40 ×1 ×         ×0.40 = 12.20       G 6.10 ×5.00 ×1         6 -0.70 ×0.70 ×2/2       G -0.70 ×0.70 ×2/2         6 -0.40 ×0.30 ×1       G -0.40 ×0.30 ×1	コンクリート計算式 $=                                    $
	ト計算式	ト計算式  = ▲ 1.60 G  G  ×1/4 × π = ▲ 0.11 G  = ▲ 0.05  = 12.20 G  G  G  G  K  K  G  G  G  G  G  G  G  G	ト計算式	ト計算式  = ▲ 1.60	ト計算式       型枠計算3         = ▲ 1.60       G -2.00 × 2.00 × 1         G 2.00 × 0.40 × 4       × 1/4 × π = ▲ 0.11         G -0.60 × 0.60 × 1/4 ×         = ▲ 0.03       K 0.60 × 0.40 × 1/4 ×         = ▲ 0.05       G 6.10 × 5.00 × 1         = ▲ 1.22       G -0.70 × 0.70 × 2/2         G -0.20 × 0.30 × 1/2       G -0.40 × 0.30 × 1         G -0.40 × 0.30 × 1       × 1	ト計算式
		= Δ 1.60 G G  π = Δ 0.11 G G G  π = Δ 0.05 K K  = 12.20 G G G  = 12.20 G G G  = Δ 1.22 G G G G  = Δ 1.22 G G G G G G G G G G G G G G G G G G	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	型枠計算3  = ▲ 1.60	型枠計算式 $\pi =                                   $
		▲ 1.60 G G G G G G G G G G G G G G G G G G G	▲ 1.60 G	▲ 1.60 G -2.00 ×2.00  ▲ 0.11 G 2.00 ×0.40  ▲ 0.05  ▲ 0.05  K 0.60 ×0.40  K 0.60 ×0.40  K 0.60 ×0.40  G -0.70 ×0.70  G -0.70 ×0.70  G -0.70 ×0.70  G -0.40 ×0.30	▲ 1.60 G -2.00 ×2.00 ×1 G 2.00 ×0.40 ×4 A 0.11 G -0.60 ×0.60 ×1/4 × A 0.03 A 0.05 G 6.10 ×5.00 ×1 X 12.20 G 6.10 ×5.00 ×1 G -0.70 ×0.70 ×2/2 G -0.10 ×0.30 ×1 G -0.40 ×0.30 ×1 G -0.40 ×0.30 ×1 G -0.40 ×0.30 ×1	■ 1.60
	. 60	G G G		G -2. 00 × 2. 00 G 2. 00 × 0. 40 G -0. 60 × 0. 60 K 0. 60 × 0. 40 G 6 -0. 10 × 5. 00 G -0. 70 × 0. 70 G -6. 10 × 0. 20 G -6. 10 × 0. 30 G -0. 40 × 0. 30	型枠計算3 G -2.00 ×2.00 ×1 G 2.00 ×0.40 ×4 G -0.60 ×0.60 ×1/4 × K 0.60 ×0.40 ×1 × K 0.60 ×0.40 ×1 × G -0.10 ×5.00 ×1 G -0.70 ×0.70 ×2/2 G -0.20 ×0.20 ×1/2 G -0.40 ×0.30 ×1 G -0.40 ×0.30 ×1	型枠計算式  G -2.00 ×2.00 ×1  G 2.00 ×0.40 ×4  G -0.60 ×0.60 ×1/4 ×π  K 0.60 ×0.40 ×1 ×π  G 6 -0.70 ×0.70 ×2/2  G -0.20 ×0.20 ×1/2  G -6.10 ×0.50 ×1  G -0.40 ×0.30 ×1  G -0.40 ×0.30 ×1

名称		П	ンクリート	ト計算式					1044	型枠計算式	Ħ	'
\$1-13 *	2. 90	× 7. 00	×0.40		II	8. 12	G	2. 90	× 7. 00	×		
フ壁当							G			×		
							G	-4. 20	×1.00	×		- 8
小梁当 *	-3. 28	×0.40	×0.40		= <b>▶</b>	0. 52	G	-3. 28	× 0. 40	×		
噩口	-0. 30	× 3. 30	× 0. 40		= <b>&gt;</b>	0. 40	G	-0. 30	× 3. 30	×		
누ㅁ							G	0. 30	× 0. 40	×2		7 8
							G	3. 30	× 0. 40	×2		3 8
井 当 *	-0. 20	×0.20	×0.40	×2	= •	0. 03						? <u>}</u>
*	-0. 20	× 0. 30	×0.40	× 2	-  ►	0. 05						3
												- 5
S1-14 *	6. 40	× 4. 70	× 0. 30		Ш	9. 02	G	6. 40	× 4. 70	×		: :
下壁当							G	-0. 42	× 1. 00	×		=
							G	-0. 07	× 1. 00	×		
小梁当 *	-6. 40	× 0. 50	× 0. 30		= ▶	0.96	G	-6. 40	× 0. 30	×		=
柱 当 *	-0. 20	× 0. 20	× 0. 30	×2	= ▶	0. 02						
S1-15 *	6. 35	× 7. 00	× 0. 30		11	13. 34	G	6. 35	× 7. 00	×		
フ 曜当							G	-0. 56	× 1. 00	×		
							G	-6. 35	×0.10	×		
							G	-0. 20	×0.20	×3/2		: :
小梁当 *	-6. 35	×0.50	× 0. 30		= ▶	0. 95	G	-6. 35	× 0. 30	×		
柱 当 *	-0. 20	×0.20	×0.30		= ▶	0. 01						: :
*	-0. 15	×0.20	×0.30		= ▶	0. 01						: :
*	-0. 20	× 0. 30	× 0. 30		= ▶	0. 02	G	-0. 20	× 0. 20	×		: =
*	-0. 15	× 0. 30	×0.30		=	0. 01	G	-0. 15	× 0. 20	×		= =
												=
S1-16 *	3. 40	×5.00	×0.70		П	11. 90	G	3. 40	×5.00	×		: :
下曜当							G	-2. 65	× 0. 50	×		=
							G		× 0. 50	×1/8	×π	=
							G	-3. 20	× 0. 30	×		=
							G	-3.40	× 0. 60	×		=
<b>期</b> 口	-1. 10	×1.10	×0.70	$\times 2/4 \times \pi$	=	1. 33	G	-1. 10	×1. 10	×2/4 >	×π	=
							۲	1 10	07 70	×	×	=

開口以上	* *	1. 80 -1. 10	× 1. 80	× 0. 30	×2/4 × 7 ×2/4 × 7		π = 1.53 π = λ 0.57		= 1.53 = 0.57	= 1.53 K 1. = <b>1</b> .53 K 1.
<b>益</b>	* *	-1. 10 -0. 20	×1. 10 ×0. 30	30 70	× Ħ	- 8	0 0	0. 57	0. 57 K 1.	0. 57 K 1. 10 × 0.
	*	-0. 20	× 0. 20	×0.70			▶ 0. 03			
<b>井</b> <b>出</b>	* *	2. 10 -0. 30	×5.00 ×0.30	× 0. 30		- ∃	3. 15 • 0. 03	ဝ ယ	3. 15	3. 15 G 2. 0. 03 G -0.
	*	-0. 30	× 0. 20	× 0. 30	=		▲ 0.02	0.	0. 02 G -0.	0. 02 G -0. 30 × 0.
\$1-17	*	3. 35	× 7. 00	× 0. 70	II		16. 42		42	42 G 3.
フ曜当								G	-3.	-3. 35
		=	)	2			•		G	6 -3.35 × 0.10
<b>シロ</b> ロ	*	-2. U5	× 2. U5	× 0. /0	× 2/4 × π =	- 1	<b>▲</b> 4. 62	4.	4. 62	4. 02 G
開口立上	*	3. 05	×3.05	× 0. 30	$\times 2/4 \times \pi =$		4. 38		<b>x</b> 3.	K 3.05 ×0.
‡ #	* <del>*</del>	-2. 05 -0. 15	×2.05	× 0. 30	$\times 2/4 \times \pi =$	- 1	<b>▲</b> 1.98		1. 98 K 2.	1. 98 K 2.
<del>-ii-</del>	*	-0. 15	× 0. 30	×0.70	=				0. 03	0. 03 G -0.
	*	2. 10	× 7. 00	× 0. 30	=	1	4. 41		41	41 G 2.
下壁当								G	-2.	-2.
壁心チ当							• •	>		G -0.
	*	-0. 30					.0	0. 03	0. 03 G -0.	0. 03
S1-18	*	5. 75	×5.00	× 0. 33	=	- 8	9. 49		49	49 G 5.
下壁当								G	G -1. 20	-1.
						- 8		G		$-1.77 \times 0.$
						= =		G	G -2. 70	
小溪当	*	-2. 80	× 0. 40	× 0. 33	×2 =	8 8	▲ 0.74	0.	0. 74	0. 74 G -2.
		3 00		: > >					)	50 G
S1-19	*		× 5.	× 0. 30			4. 50	4. 50 G	50	0.00

SI-20	杂		ш	ンクリート計算式		+			I 1.134 I	型枠計算式	型枠計算式
1-20	Ī			,	•				1	- 	-
下壁当  下壁当  * -1.00 ×1.50 ×0.30 = ▲ 0.45  小小口  * 1.30 ×2.30 ×1.00 = 2.99  #ピット * 1.30 ×1.90 ×0.20 = △ 1.05  * -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲ 1.05  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = △ 0.30    明日 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08  小小口  下壁当  * 4.20 ×5.00 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08  小小口    下壁当    * 4.20 ×5.00 ×0.30 ×1/4 × π = △ 0.08    小口    床当   * 1.20 ×0.60 ×0.40 = 1.03    壁当   床当   * 2.25 ×0.60 ×0.40 = 0.29    床当   * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.82    壁当   床当   * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.82    壁当   上		6.	×5.00		9.	G	6.5	50	0 ×5.00	× 5.	×5.00 ×
小口	床排ピット部 *	<u>-1</u>	×1.50	× 0. 30	<b>&gt;</b> 0.	G	-1. 30	0	0 ×2.30	×2.	× 2. 30 × 1
下壁当  #Fじか * 1.30 ×2.30 ×1.00 = 2.99  # -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲ 1.05  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = 0.49  立上 * 1.30 ×1.90 ×0.20 = ▲ 0.30    明日 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.30    下壁当	シロ					o G	1 1.00	0	0 × 0.30	× ×	× 0. 30
排じか * 1.30 ×2.30 ×1.00 = 2.99  * -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲ 1.05  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.08  閉口 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08  リハロ * 4.20 ×5.00 ×0.30 = 1.89  下壁当 * 4.20 ×0.60 ×0.30 = 1.03  摩当 * 1.20 ×0.60 ×0.40 = 0.29    床当	下壁当					G	-2. 7	70	× 0.	× 0. 50	× 0. 50 × 1
排ビット * 1.30 ×2.30 ×1.00 = 2.99  * -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲ 1.05  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30						G	-	-0. 91	91 × 0. 91	91	91 ×0.91 ×
#FF が * 1.30 ×2.30 ×1.00 = 2.99 #FF が * 1.30 ×1.50 ×0.70 = ▲ 1.05 * -1.00 ×1.50 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30    明日 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08   小口						G	-4 <sub>.</sub>	-4. 55	55 × 0. 50		×0.50
#Fi か * 1.30 ×2.30 ×1.00 = 2.99  * -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲1.05  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲0.30    日						G	<u> </u>	-1. 45	-	Ī	×0.40
* -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲ 1.05  立上 * 1.30 ×1.90 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30   開口 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08   小口	ダア	1.	2	<del></del>	2.	G		1. 30	1. 30 × 2. 30	-	× 2. 30
* -1.00 ×1.50 ×0.70 = ▲1.05  立上 * 1.30 ×1.90 ×0.20 = 0.49  * -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30						G	: =	2. 30	2.30 ×1.00	30	30 ×1.00 ×
立上 * 1.30 ×1.90 ×0.20 = 0.49    本	*	-1.	.∸	.0	<b>&gt;</b>	G		1. 00	1. 00 × 0. 70		×0.70 ×
東日       * 1.30 ×1.90 ×0.20 = 0.49         # -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30         開日       * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08         小口       * 1.85 ×3.40 ×0.30 = 1.89         * 4.20 ×5.00 ×0.30 = 6.30         下壁当       * 4.20 ×5.00 ×0.40 = 0.30         摩当       * 1.20 ×0.60 ×0.40 = 0.29         株当       * 2.25 ×0.60 ×0.40 = 0.54         株当       * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.54         * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.54         * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.54         * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.54         * 1.60 ×2.30 ×0.30 = 1.10						G		1. 50	1.50 × 0.70	× 0.	× 0. 70
* -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30   □   * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08   小□   * 1.85 ×3.40 ×0.30 = 1.89   下壁当   * 4.20 ×5.00 ×0.30 = 1.89   下壁当   * 4.30 ×0.60 ×0.40 = 1.03   藤当   * 1.20 ×0.60 ×0.40 = 0.29   床当   * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.82   壁当   * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.82   壁当   * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.82   摩当   * 3.40 ×0.60 ×0.40 = 0.82   ▼		1.	×1.90	×0.20	0.	G		1. 30	1.30 × 0.20		× 0. 20
# -1.00 ×1.50 ×0.20 = ▲ 0.30   開口 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08   小口						G		1. 90	1. 90 × 0. 20		× 0. 20
開口 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08  / \rightarrow    -21	*	-1.		×0.20	<b>&gt;</b> 0.	G	3 3	1. 00	1.00 × 0.20		× 0. 20
開日 * -0.60 ×0.60 ×0.30 ×1/4 × π = ▲ 0.08  / ハロ  1-21 * 1.85 ×3.40 ×0.30 = 1.89  下壁当    下壁当						G		1. 50	1.50 × 0.20		× 0. 20
1-21	<del>-</del>	-0.	× 0. 60	30 ×1/4	$\pi = \blacktriangle 0.$	G		-0. 60	×0.60		$\times 0.60 \times 1/4 \times \pi$
1-21   *   1.85   × 3.40   × 0.30   =   1.89	/\\							0. 60	0. 60 × 0. 30	60 × 0.	60 × 0. 30 × 1 ×
下壁当 段壁部 * 4.20 ×5.00 ×0.40 = 1.03 展当 (株当 (株当 (株当 (株当 (株当 (大) (大) (大) (大) (大) (大) (大) (大)		1.			1.	G		1. 85	1.85 ×3.40	85 ×3.	85 × 3. 40
映壁部 * 4.30 × 0.60 × 0.40 = 1.03   1.03   1.20 × 0.60 × 0.40 = 0.29   1.25 × 0.60 × 0.40 = 0.82   1.5当   1.5当   1.5当   1.60 × 2.30 × 0.30 = 1.10	*	4.	×5.00	×0.30	6.	G		4. 20		20	20 × 5. 00
段壁部 * 4.30 ×0.60 ×0.40 = 1.03     株当	下壁当					G		-5. 68		89	68 ×1.00 ×1
映壁部 * 4.30 × 0.60 × 0.40 = 1.03   1.03						, G	=		50 × 2. 70	50 × 2. 70	50 × 2. 70 × 1
株当		4.	× 0. 60	.0	1.	G "		4. 30	30 × 0. 60	30	30 × 0. 60
* 1.20 × 0.60 × 0.40 = 0.29 * 3.40 × 0.60 × 0.40 = 0.82 * 3.40 × 0.60 × 0.40 = 0.82 * 1.60 × 2.30 × 2.30 × 0.30 = 1.10	型					G	7 E	-2. 70	70	70	70 × 0. 30
* 1.20 × 0.60 × 0.40 = 0.29  * 2.25 × 0.60 × 0.40 = 0.82    全	宋					G	8 5	-3. 90	-3. 90 × 0. 30		× 0. 30
* 2.25 × 0.60 × 0.40 = 0.54  * 3.40 × 0.60 × 0.40 = 0.82    」	*	1.	×0.60		0.	G	E 6	1. 20	1. 20 × 0. 60	20	20 × 0.60 × 1
* 3.40 × 0.60 × 0.40 = 0.82	*	2.	× 0. 60	× 0. 40		G	₹ <u>1</u>	1. 85	1.85 × 0.60	85	85 × 0. 60
<u>麻当</u>	*	3.	×0.60	× 0. 40		G		3. 40		40	40 × 0. 60
麻当 ット立当 	世					G		-1. 10	-1. 10 × 0. 30	10 × 0.	10 × 0. 30
####################################						G		-3. 40			×0.30 ×1
* 1.60 × 2.30 × 0.30 = 1.10	床ピット立当					G		-1. 90	-1. 90 × 0. 20		× 0. 20 ×
		<b>-</b>	৩	>	1	٠		1 60	1 60 × 2 30	×	x 9 30 x

柱当 * -0.10											
	× 0. 25	× 0. 30		П	▲ 0.01	G	-0. 10	×0.25	<u>×</u>	11	▶ 0.03
* -0.10	× 0. 40	× 0. 30		II I	▶ 0.01	G	-0. 10	× 0. 40	×	II	▶ 0.04
S2-5 * 3.80	× 5. 15	× 0. 30		П	5. 87	G	3. 80	×5. 15	×	П	19. 57
小溪当 * -3.80	× 0. 40	× 0. 30		II	▲ 0.46	G	-3. 80	×0.40	×	II	▲ 1.52
開口 * -0.80	× 2. 20	× 0. 30		П	▲ 0.53	G	-0. 80	×2.20	×	11	▲ 1.76
<u> </u>						G	0. 80	× 0. 30	×2	Ш	0. 48
						G	2. 20	× 0. 30	× 2	Ш	1. 32
柱当 * -0.40	×0.40	×0.30	×2	П	▲ 0.10	G	-0.40	×0.40	×2	Ш	▲ 0.32
* -0.40	× 0. 25	× 0. 30	×2	П	▲ 0.06	G	-0. 40	× 0. 25	×2	П	▲ 0.20
S2-6 * 3.80	× 7. 15	× 0. 30		П	8. 15	G	3. 80	×7. 15	×	П	27. 17
小溪当 * -3.80	× 0. 40	× 0. 30	×2	Ш	▲ 0.91	G	-3. 80	×0.40	×2	Ш	<b>▲</b> 3.04
* -2.40	× 0. 40	× 0. 30		П	▲ 0.29	G	-2. 40	×0.40	×	Ш	▲ 0.96
開口 * -2.00	× 2. 00	× 0. 30		П	▲ 1.20	G	-2. 00	×2.00	×	II	<b>▲</b> 4.00
<b>누</b> ㅁ						G	2. 00	× 0. 30	× 4	Ш	2. 40
柱当 * -0.40	× 0. 25	×0.30	× 2	П	▲ 0.06	G	-0. 40	×0.25	× 2	П	▲ 0.20
* -0.40	× 0. 40	× 0. 30	× 2	П	▶ 0.10	G	-0.40	× 0.40	× 2	П	▲ 0.32
S2-7 <b>*</b> 0.80	× 1. 80	× 0. 30		Ш	0. 43	G	0. 80	×1.80	×	Ш	
開口 * -0.60	×1.80	× 0. 30		11	▲ 0.32	G	-0. 60	×1.80	×		▶ 1.08
<b>今日</b>						G	0. 60	× 0. 30	× 2		0. 36
						G	1. 80	× 0. 30	×2	II	1. 08
S2-8 * 1.80	×1.45	× 0. 30		П	0. 78	G	1. 80	×1.45	×	11	2.
S3-1 * 1.60	×1. 20	× 0. 30		Π	0. 58	G	1. 60	×1. 20	×	11	1.
						G	1. 20	× 0. 30	×	Ш	0. 36
第口 * -0.60	× 0. 60	×0.30 ×	$\times 1/4 \times \pi$	П	▶ 0.08	G	-0. 60	× 0. 60	$\times 1/4 \times \pi$	Ш	▲ 0.28
						~	0 60	>		II	
C3_3 + 1 20							C. CC	× 0. 30	$\pi \times 1 \times \pi$		0. 57

宋版 名称			П	ンクリート計算式	Z+				世	->-	型枠計算式	李計算式 
				'			G	1. 20	× 0. 25	- E 1 i	× 6	× 6
T_1	*	A 80	× 0 15	×0 95		0 18	٥ .	<b>A</b> 80	×0 15			
							G		×0.15	51		
T-2	*	1. 45	×0.15	×0.25	II	0. 05	G	1. 45	× 0. 1	15	5 × 2	×
T-3	*	1. 80	× 0. 15	× 0. 25	II III	0. 07	G	1. 80	× 0. 1	15	5 ×2	×
-	+		; ;	26. 60			٥	- 10	?	5	3	,
T-5	*	2. 65	× 0. 15	× 0. 25	II	0. 10	G	2. 65	× 0. 1	15	15 × 2	
							G	0. 25	× 0. 1	15	5 ×2	
	ŧ	1 63	C 0 15	( ) on	l	0 00	)	1 63		П	(	<b>\( \)</b>
-	1		; ;				G G	0. 25	× 0.	5 5	5 ×1	× >
T-7	*	3. 00	×0. 15	× 0. 25	II	0. 11	G	3. 00	× 0.	15	15 × 2	× 2
側部	*	3. 00	× 0. 25	× 0. 05	II	0.04	G	3. 00	× 0. 05	25	05 × 1	×
T-8	*	1. 20	× 0. 15	× 0. 25	Ш	0. 05	G	1. 20	× 0.	15	15 × 2	×
1–9	*	5. 30	× 0. 15	×0. 25	II	0. 20	G	5. 30	×0.	5	2 × 5	×
T_10	+	ა ა	<b>Ο</b> 15	V ∩ 80	I	ဂ ၁၀	0	ა აგ	V 0 15	л	7 ( ·	<b>,</b>
							· ·			ור ו		

T-11
* 2.
***************************************

ининининининининининининининининининин							
интинитини питанитини питанитини питанитини питанитини питанитини питанитини питанитини питанитини питанитини п							
	0.66 ×0	G					
$\times 0.20 \times 2 = 0.42$	1.06 ×0	G	= <b>▲</b> 0.14	×0.20	× 0. 66	-1. 06	*
	1.00 ×0	G	= 0.61	×0.45	×1.00	1. 36	靴洗い場 *
			= 0.48	× 0. 05	×1.90	5. 00	上増打 *
×0.30 ×2 = 1.14	1. 90 ×0	G	= 2.85	× 0. 30	×1.90	5. 00	出入口土間 *
×2 =	1.80 ×1	G	= 0.59	× 0. 25	×1.30	1. 80	*
$\times$ 0. 25 $\times$ 2 = 0. 50	1.00 ×0	G					
×2 =	1. 25 × 0	G		×0.25 ×2	× 1. 30	1. 25	
×2 =		G	= 0.86	× 0. 30	× 1. 25	2. 30	ハント゛ホール底 *
型枠計算式				ンクリート計算式	Ш		名称

4·B通 *		4·A通 *	3·D通 *	3·C通 ************************************	不能。	3·B)通 *	2・D通 *	2・C通 *	2.8通 *	1·D通 *	1・6通 *	1.8通 *	井 名 **
	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00		1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	
	×1.00	× 1. 00	× 1. 00	×1.00		× 1. 00	× 1. 00	× 1. 00	× 1. 00	× 1. 00	× 1. 00	×1.00	
	×	×	×	×		×	×	×	x	×	×		ロンク
	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90		6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	× 6. 90	<i>5</i> ∪ − t
													ト 計 算 式
	П			II		II	II	II		II		II	74
	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90		6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	6. 90	
വ വ	G	G	G	G	G	o G	G		G	G		G	_
0. 30 -0. 60	1. (	1. (	1. (	1. ( -0. (	-1. 00 -0. 60	1. (	1. (		1. (	1. (		1. ( 0. 3	
	00	00 >	00 >	00 >			00 >		00 >	00		30	
× 6. 50 × 0. 60	× 6. 50	× 6. 90	× 6. 90	× 6. 50 × 0. 60	× 0. 40 × 0. 60	× 6. 90	× 6. 90		× 6. 90	× 6. 90		× 6. 90 × 6. 90	
×××	×	× 2	×	××	×××	× 2	×		×	× 2		××	型枠計算式
													算式
	П	П	II	11 11		П	II		П	11		11 11	
11 11	= =			<b>&gt;</b>	<b>•</b>	.							I

**************************************	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	6. 90 G 1. 00 × 6. 90 6. 90 G -1. 00 × 6. 30 G -0. 50 × 1. 00 G -0. 50 × 1. 00
	6. 90 G 1. 00 6. 90 G 1. 00 G -1. 00 G -1. 00 G -0. 50 G -0. 50	6. 90 G 1. 00 × 6. 90 6. 90 G 1. 00 × 6. 90 G -1. 00 × 6. 30 G -0. 50 × 1. 00 G -0. 50 × 1. 00
		× 6. 90 × 6. 90 × 6. 30 × 1. 00
G G G G	× 0. 60 × 6. 90 × 6. 90 × 6. 30 × 1. 00	90 30 00 00
		<u> </u>
-0. 60 × 0. 60  1. 00 × 6. 90  1. 00 × 6. 90  1. 00 × 6. 90  1. 00 × 6. 90  -1. 00 × 6. 30  -1. 00 × 0. 30  -0. 50 × 1. 00		

5年ポノノ脳(ボノノ4

6·C通 *
壁
兴
6·D通 *
壁
保辿
彩业
A通 *
壁
彩业
上 二 二 二 二
B通 *
彩业
展业
C通 *
录当
兴业
7·D通 *
К Ш
彩

大神ボンフ場 (ボンフ

早出	9·D通		彩业	世	9・C通 :	彩业	壁当	9·B通		壁当	底当	8·D通 ;				壁	底当	8·C通 ;				壁当	底当	8·B通	燃貯油床	8·A通	名称
	*				*			*				*						*						*		*	
	1. 00				1. 00			1. 00				1. 00						1. 00						1. 00		1. 00	
	× 1. 00				× 1. 00			×1.00				× 1. 00						× 1. 00						× 1. 00		×1.00	
					×			×										×						×		1	コンク
	×3.80				3. 80			3. 80				× 7. 90						7. 90						6. 90		× 6. 90	ンクリート
																											ト計算式
	П				П			П				П						П						П		II	
	ω				ည			ω				7.						7.						6.		6.	
	80				80			80				90						90						90		90	
3	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G		G	G	G	Ð	Ð	G	G	Ð	Ð	Ð	G	G	G	
-0 60	1. 00	-0. 60	-0. 50	-0. 50	1. 00	-0. 60	-0. 60	1. 00	-0. 60	-0. 70	-1. 00	1. 00		-0. 50	-0. 60	-0. 70	-1. 00	1. 00	-0. 60	-0.40	-0. 70	-0. 70	-1. 00	1. 00	-1. 00	1. 00	
X ယ	× 3. 8	× 1. 00	×1.00	×3.80	х 3. 8	× 1. 00	× 3. 80	× 3. 8	× 3. 80	× 7. 40	× 1. 50	× 7. 9		× 3. 80	× 7. 40	× 7. 40	× 1. 50	× 7. 9	×3.90	× 0. 60	× 6. 30	× 6. 90	× 1. 50	× 6.9	× 0. 5	× 6.9	
8	80	ŏ	ŏ	ö	80	ŏ	ö	80	õ	Б	Ö	90		ö	Б	Б	Ö	90	ŏ	ŏ	ö	ŏ	ŏ	90	50	90	世
× 2	×4	× 2	×	×	× 4	×	×ω	×4	×	×2	×	× 4		×	×	×2	×	×4	×	×	× 2	×	×	× 4	×	× 2	型枠計算式
II	II	II	II	II	II	11	II II	II	II	II	II	П		II	II	П	II	11	П	II	П	II	II	II	II II	II	洪
<b>&gt;</b>		<b>•</b>	<b>&gt;</b>	<b>&gt;</b>		<b>&gt;</b>	<b>•</b>		<b>•</b>	<b>•</b>	<b>•</b>			<b>•</b>	▶	▶	<b>&gt;</b>		<b>•</b>	<b>•</b>	▶	▶	▶		<b>&gt;</b>		
4. 56	15. 20	. 1. 20	0. 50	1. 90	15. 20	, 0.60	6.84	15. 20	. 2. 28	10. 36	. 1. 50	31. 60	Ĭ	. 1. 90	, 4, 44	10. 36	. 1. 50	31. 60	. 2.34	0. 24	, 8, 82	4.83	. 1. 50	27. 60	0. 50	13. 80	

1F 9·B通 壁当	9.		世型	1F 8·D通	壁当	1F 8·C通		壁	1F 8·B通	壁当	1F 8·A通	聖	10·D通	談 业	世辈	10·C通		10·B通	灣	名称	Ĥ
		*		*		*			*		*		*			*		*			
		1. 00		1. 00		1. 00			1. 00		1. 00		1. 00			1. 00		1. 00			
		× 1. 00		× 1. 00		× 1. 00			×1.00		×1.00		×1.00			×1.00		×1.00		ш	
		× 3. 30		× 3. 30		× 3. 30			×3. 20		×3.50		×3.80			× 3.80		×3.80		コンクリート言	
				II		II			Ш		II		II III			II		II		・ト計算式	
		3. 30		3. 30		3. 30			3. 20		3. 50		3. 80			3. 80		3. 80			
മ	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G		
-0. 50	-0. 60	1. 00	-0. 50	1. 00	-0. 50	1. 00	-0. 60	-0. 50	1. 00	-0. 50	1. 00	-0. 60	1. 00	-0. 50	-0. 60	1. 00	-0. 60	1. 00	-0. 60		
×1.00	× 3. 30	×3.30	×3.00	× 3. 30	×3.30	× 3. 30	×3.20	×3.20	×3.20	× 3. 20	×3.50	×3.80	×3.80	×1.00	×3.80	×3.80	× 3.80		×1.00	Ц₩	
×	× ω	× 4	×2	×4	×	×4	×	×2	×4	×	×4	× 2	×4	×	×2	×4	× 2	×4	× 1	型枠計算式	
II	11	П	II	Ш	II	II	Ш	Ш	Ш	II	II	II	П	Ш	Ш	П		II			
"	▶		<b>▲</b> 3.00	13. 20	<b>▲</b> 4.95	13. 20	<b>▲</b> 1.92	<b>▲</b> 3. 20	12. 80	<b>▲</b> 1.60	14. 00	<b>▲</b> 4.56	15. 20	▲ 0.50	<b>▲</b> 4.56	15. 20	<b>A</b> 4.	15. 20	▶ 0.60		

							<b>斯</b>	1F 10·D通		K II	<b>开</b>		1F 10·C通	世望	1F 10·B通	彩出	聖	1F 9·D通	彩	世	1F 9·C通	名称	計
								*					*		*			*			*		
								1. 00					1. 00		1. 00			1. 00			1. 00		
								×1.00					× 1. 00		×1.00			× 1. 00			×1.00	Ц	
								×3.30					× 3. 30		× 3. 30			× 3. 30			× 3. 30	ンクリート計算式	
								П					II		П			П			П	式	
								3. 30					3. 30		3. 30			3. 30			3. 30		
							G	ရ	-	٥	ء د	٠	G	G	G	G	G	G	G	G	G		
							-0. 60	1. 00			-0 50	-0 60	1. 00	-0. 60	1. 00	-0. 50	-0. 60	1. 00	-0. 50	-0. 50	1. 00		
							× 3. 30	× 3. 30		; ;	×1 00	ىد د	× 3. 30	×3.30	× 3. 30	×1.00	×3.30	× 3. 30	×1.00	×3.30	× 3. 30	1129	
							× 2	×4		<u> </u>	×	×	×4	×2	×4	×	×2	× 4	×ω	×	×4	型枠計算式	
							П	П		1	11 1	ıı	П	П	П	Ш	Ш	П	П	II	Ш		
							<b>▲</b> 3.96	13. 20			3	<b>▶</b> ર 06	13. 20	<b>▲</b> 3.96	13. 20	▲ 0.50	<b>▲</b> 3.96	13. 20	▶ 1.50	▶ 1.65	13. 20		

	5, B-C通		К Ц	기 선생 기 (	床当		4, C-D通			小梁当	床当		4, B-C通	小梁当	床当		3, C-D通	小梁当	床当		3, B-C通		床当		2, C-D通	床当		2, B-C通	名称
	*						*						*				*				*				*			*	
	4. 50						6. 50						4. 50				6. 50				4. 50				6. 50			4. 50	
	× 0. 60						× 0. 60						× 0. 60				× 0. 60				×0.60				× 0. 60			× 0. 60	Ц
	×1.00						×1.00						×1.00				×1.00				×1.00				×1.00			×1.00	ンクリート計算式
	П						П						П				II				П				1			II	草式
	2. 70						3. 90						2. 70				3. 90				2. 70				3. 90			2. 70	
	G	G	ء د	ס	G	G	G		G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G		G	G	G	G	G	G	
ა <u>ი</u> ი	3. 00	-0. 50		0 50	-5. 00	5. 00	5. 00		-0. 50	-0. 50	-4. 50	4. 50	4. 50	-0. 50	-5. 00	5. 00	5. 00	-0. 50	-4. 50	4. 50	4. 50		-3. 00	3. 00	3. 00	-3. 00	3. 00	3. 00	
× 1 00	× 0. 60	× 0. 50	)	C 0 60	× 0. 40	×1.00	× 0. 60		× 0. 50	× 0. 60	× 0. 40	×1.00	× 0. 60	× 0. 60	× 0. 40	× 1. 00	× 0. 60	× 0. 60	× 0. 40	×1.00	× 0. 60		× 0. 40	×1.00	× 0. 60	× 0. 40	×1.00	× 0. 60	坓
× 2	×	×	. ^	3	×2	×2	×		×	× 2	×2	× 2	×	×2	×2	×2	×	× 2	×2	×2	×		×2	×2	×	× 2	×2	× 1	型枠計算式
11	П	11	ı	١	Ш	Ш	Ш		II	Ш	Ш	Ш	П	П	Ш	Ш	Ш	II	П	П	Ш		П	11	11	Ш	П	II	
6 00	1. 80	<b>▲</b> 0.25		• 0 60	<b>▲</b> 4.00	10. 00	3. 00		▲ 0.25	<b>▶</b> 0.60	<b>▲</b> 3.60	9. 00	2. 70	▶ 0.60	<b>▲</b> 4.00	10. 00	3. 00	<b>▶</b> 0.60	▲ 3.60	9. 00	2. 70	8 8	<b>▲</b> 2.40	6. 00	1. 80	<b>▲</b> 2.40	6. 00	1. 80	

	床当		7, C-D通	小溪当		床当		7, B-C通	小溪当		床当	上打增		6, C-D通	小梁当		床当	上打増		6, B-C通	小灤当	床当		5, C-D通	・ 楽当	床当	名称
			*					*				*		*				×		*				*			
			6. 50					4. 50				6. 50		6. 50				4. 50		4. 50				6. 50			
			×0.70					× 0. 60				× 0. 60		× 0. 60				× 0. 60		× 0. 60				× 0. 60			Ш
			×1.00					×1.00				× 0. 60		× 1. 00				×0.60		×1.00				×1.00			コンクリート計算式
			1					П				П		П				П		11				П			算式
			4. 55					2. 70				2. 34		3. 90				1. 62		2. 70				3. 90			
വ	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	
-3. 00	-3. 00	3. 00	3. 00	-0. 50	-4. 10	-4. 10	4. 10	4. 10	-0. 50	-5. 95	-5. 95	6. 50	5. 95	5. 95	-0. 50	-4. 50	-4. 50	4. 50	4. 50	4. 50	-0. 50	-3. 00	3. 00	3. 00	-0. 50	-3. 00	
×0.70	×0.30	×1.00	×0.70	× 0. 60	× 0. 70	× 0. 30	×1.00	× 0. 60	× 0. 60	× 0. 30	× 0. 40	× 0. 60	×1.00	× 0. 60	×0.60	× 0. 30	×0.40	× 0. 60	×1.00	× 0. 60	× 0. 50	× 0. 40	×1.00	× 0. 60	× 0. 50	× 0. 40	11/28
× 2	×2	×4	× 2	×	×	×	× 2	×	×	×	×	×2	×2	×	×	×	×	×2	×2	×	×	× 2	× 2	×	×	×2	型枠計算式
Ш	П	П	П	II	II	II	П	П	II	II	П	П	П	П	II	11	П	П	П	П	Ш	П	П	П	П	II	
▶	▶	_		<b>•</b>	<b>&gt;</b>	▶			<b>•</b>	▶	▶		_		•	<b>&gt;</b>	<b>&gt;</b>				▶	▶			<b>•</b>	▶	
4. 20	1. 80	12. 00	4. 20	0. 30	2. 87	1. 23	8. 20	2. 46	0. 30	1. 79	2. 38	7. 80	11. 90	3. 57	0. 30	1. 35	1. 80	5. 40	9. 00	2. 70	0. 25	2. 40	6. 00	1. 8	0. 25	2. 40	

	2F 9, B-C通		C, 9-10通			9, C-D通		9, B-C通	床当		C, 6-7通	下打墙	录当	世型		7, A-B通	未	聖		6, A-B通	未	世		5, A-B通	名称	大樂
	*		*			*		*			*	*				*				*				*		ı
	4. 50		3. 00			6. 50		4. 50			6. 00	2. 10				5. 00				5. 00				5. 00		İ
	× 0. 50		× 0. 50			× 0. 60		× 0. 60			×0.60	× 0. 50				× 0. 50				× 0. 50				× 0. 50	Ш	l
	×1.00		×1.00			× 1. 00		×1.00			×1.20	× 0. 30				×1.00				×1.00				×1.00	ンクリート計算式	
	П		II			II		II			П	П				=				П				=	算式	
	2. 25		1. 50			3. 90		2. 70			4. 32	0. 32				2. 50				2. 50				2. 50		l
G	G	G	G		G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G		ı
1. 24	3. 30	3. 00	3. 00		6. 50	6. 50	4. 50	4. 50	-4. 66	4. 66	4. 66	2. 10	-5. 00	-1. 50	5. 00	2. 10	-5. 00	-0. 50	5. 00	2. 10	-5. 00	-0. 50	5. 00	2. 10		İ
× 0. 50	× 0. 50	×1.00	× 0. 50		×1.00	× 0. 60	×1.00	× 0. 60	× 0. 30	×1.20	× 0. 60	× 0. 30	× 0. 30	×0.70	×1.00	×0.50	× 0. 30	× 0. 70	×1.00	× 0. 50	× 0. 30	× 0. 70	×1.00	× 0. 50	坩	İ
×	×	× 2	×		× 2	×1	×2	×	×2	×2	×	×	×	×2	×	×	×2	×2	×2	×	×2	× 2	×2	×1	型枠計算式	i
П		II	II		П	II	П	II	II	II	П	П	П	П	II	П	П	Ш	11	П		II	II	=	- "	ı
0. 62	1. 65	6. 00	1. 50		13. 00	3. 90	9. 00	2. 70	<b>▶</b> 2.80	11. 18	2. 80	0. 63	<b>▲</b> 1.50	<b>▲</b> 2. 10	5. 00	1. 05	▶ 3.00	▲ 0.70	10. 00	1. 05	▶ 3.00	▶ 0.70	10. 00	1. 05		İ

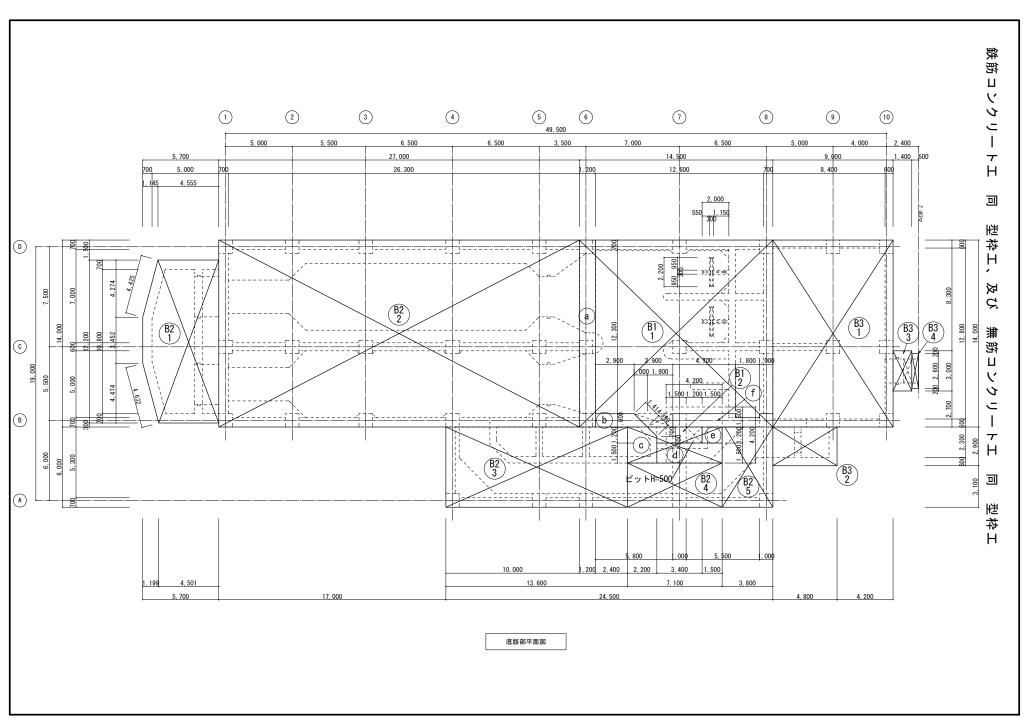
	* 1.38
床当	
小梁当	
2F 9, C-D通	* 6.
	*
床当	
小梁当	
2FC, 9-10通	* :
宋	

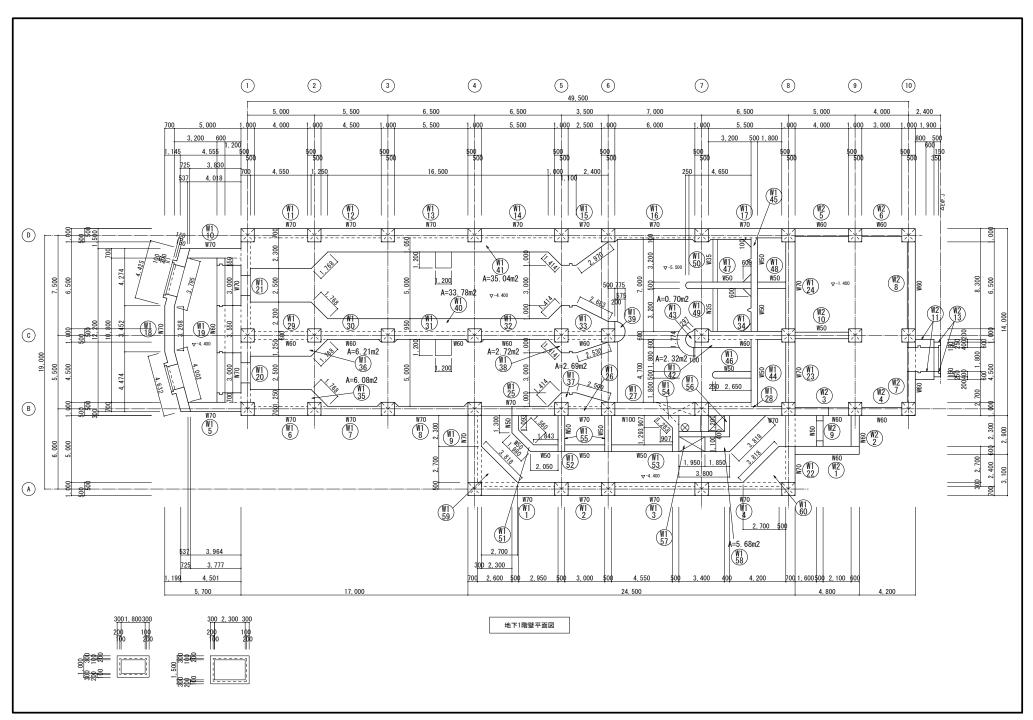
4-5, A-b <u></u>	۸_R	床当		6-7, C-D通		床当		6-7, B-C通	<b>米</b>		5-6, C-D通	束当		5-6, B-C通	来		4-5, B-D通	床当	上打増		3-4, B-D通	床当		-1, B-D通	名称	1
*	+			*				*			*			*			*		*		*			*		
2. 90				5. 51				6. 40			3. 55			3. 28			6. 10		5. 90		5. 90			3. 00		
× 0. 40				× 0. 50				× 0. 50			× 0. 40			× 0. 40			× 0. 50		× 0. 50		× 0. 50			× 0. 50	Ц	
× 0. 80	>			× 0. 90				× 0. 90			× 0. 80			× 0. 80			×0.90		×0.10		×0.90			×0.90	ンクリー	
× 2	٠ د																×2		× 4		× 4			×2	ト計算式	
II	1			II				П			П			II			П		II		П			11		
1. 86	1 06			2. 48				2. 88			1. 14			1. 05			5. 49		1. 18		10. 62			2. 70		
. G	ס	G	G	G		G	G	G	د	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G		
9 QO		-5. 51	5. 51	5. 51		-6. 40	6. 40	6. 40	-3. bb		3. 55	-3. 28	3. 28	3. 28	-6. 10	=	6. 10	-5. 90	5. 90	5. 90	5. 90	-3. 00	3. 00	3. 00		
x 0. 40	×0 40	× 0. 30	× 0. 90	× 0. 50		× 0. 30	×0.90	× 0. 50	× 0. 40	× 0. 80	× 0. 40	× 0. 40	× 0. 80	× 0. 40	× 0. 40	× 0. 90	× 0. 50	× 0. 40	×0.10	× 0. 90	× 0. 50	× 0. 30	× 0. 90	× 0. 50	<u>.</u>	
×	د ۲	×2	×2	×		×2	×2	×		×2	×	× 2	×2	×	×4	×4	×2	× 8	× 8	× 8	× 4	× 4	× 4	×2	型枠計算式	
	-	II	II	II		П	Ш	П	II II	II	11	II	Ш	II	П	II	П	II	II	Ш	П	II	II	Ш	CF .	
2. 32 9 28	ა ა	<b>▶</b> 3. 31	9. 92	2. 76		▲ 3.84	11. 52	3. 20	<b>≥</b> 2.84	- 8	1. 42	<b>▲</b> 2.62	5. 25	1. 31	<b>▲</b> 9. 76	21. 96	6. 10	▶ 18.88	4. 72	42. 48	11. 80	▶ 3.60	10. 80	3. 00		

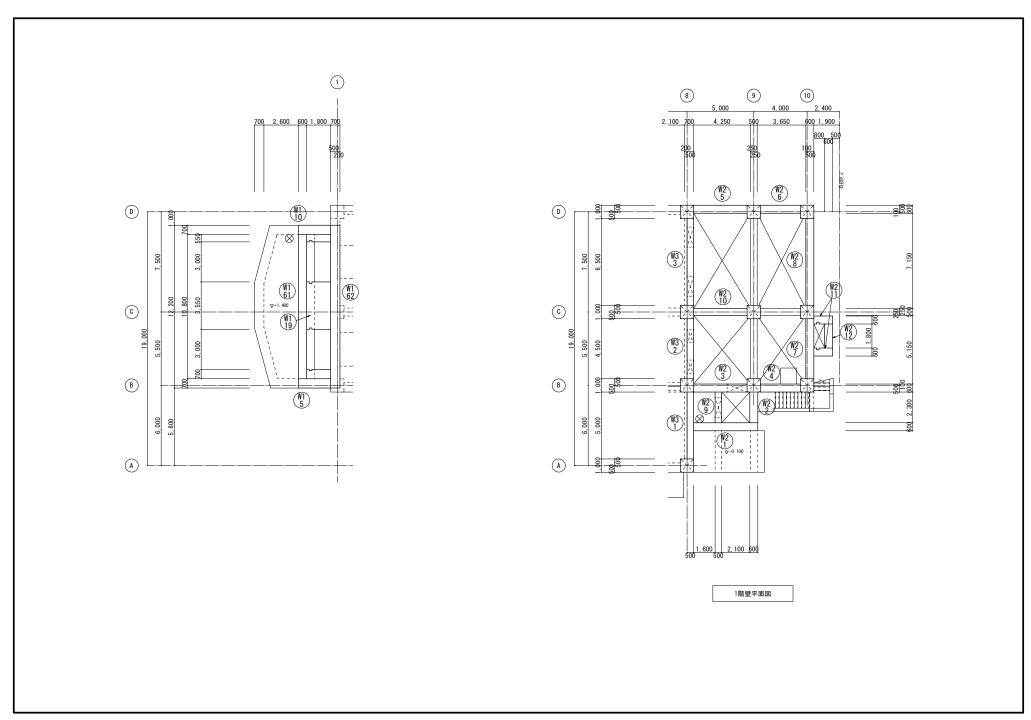
# 1.45 ×0.40 ×0.70 = 0.41						<u> </u>	FI F	地下タンク基礎		床当		y方向	小梁当	床当		9-10, B-D通	泉		8-9, B-D通	<b></b> 中 当		階段片持梁	平当	名称	小彩
型枠計算式   型枠計算式   単枠計算式								*				*				*			*			*			
2/2 リート計算式								- 8														1. 45			
2/2 リート計算式												.0				0.			0			× 0. 40		ļ,,	
下計算式   型枠計算式   日本								× 0. 50				0				× 0.			× 0.					ソカ	
■ 2.041								×								×			×			Ŭ		-ト計算式	
型枠計算式 6 -2.90 ×0.30 ×4 = 本 6 -1.45 ×0.40 ×1 = 4 6 -1.45 ×0.70 ×2 = 4 6 -1.45 ×0.40 ×1 = 4 6 -1.45 ×0.40 ×1 = 4 6 -1.45 ×0.40 ×1 = 4 6 -2.40 ×0.30 ×8 = 4 6 -2.40 ×0.30 ×6 = 4 6 -2.40 ×0.30 ×1 = 4 6 -2.40 ×0.30 ×2 = 4 6 -2.40 ×0.30 ×2 = 4 6 -3.10 ×0.50 ×1.00 ×2 = 4 6 -3.10 ×0.50 ×1 = 4 6 -3.00 ×1.00 ×2 = 4 6 -3.10 ×0.50 ×1 = 4 6 -3.10 ×1 = 4 6 -3.10								II				П				II			П			П		71	
型枠計算式  -2.90 ×0.30 ×4 = ▲  -1.45 ×0.40 ×1 = 1  1.45 ×0.42 ×1 = 4  -1.45 ×0.42 ×1 = 4  -1.45 ×0.42 ×1 = 4  -1.45 ×0.42 ×1 = 4  -1.45 ×0.42 ×1 = 4  -1.45 ×0.40 ×4 = 4  -1.40 ×0.80 ×8 = 4  -1.40 ×0.80 ×8 = 4  -2.40 ×0.30 ×6 = 5  -2.40 ×0.30 ×1 = 4  -2.40 ×0.30 ×2 = 5  -3.10 ×1.25 ×4 = 6  -3.10 ×1.25 ×4 = 6  -3.10 ×0.50 ×4 = 4  -3.10 ×0.50 ×4 = 4																						0. 41			
型枠計算式  90 ×0.30 ×4 = 1  45 ×0.40 ×1 = 4  45 ×0.70 ×2 = 1  45 ×0.42 ×1 = 1  10 ×0.80 ×8 = 1  10 ×0.80 ×8 = 1  10 ×0.80 ×8 = 1  10 ×0.30 ×1 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.30 ×2 = 1  40 ×0.40 ×1 = 1  40 ×0.50 ×4 = 1						٥	n G	G		G	G	G	G	G	G	G	G	G	G	G G	ရ	G	G		
型枠計算氏							0.50	3. 10		-2. 40	2. 40		-0.40	-3. 80			-4. 10			-1. 45	1. 45	1. 45			
							× 1. 00	×1. 25		× 0. 30	× 0. 60	×0.40	× 0. 30	× 0. 30	× 0. 80		× 0. 30	× 0. 80		×0.42	× 0. 70	× 0. 40			
						1	× × 2	×4		×2	×2	×	×	×6	× 6	×	× 8	× 8	× 4	×	× 2	×	× 4	型枠計算	
▲ 3. 48			 		ĺ																			井	
						1	1 11	П		П	Ш	Ш	Ш	Ш	11	"	11	Ш	Ш	Ш	Ш	Ш	П		

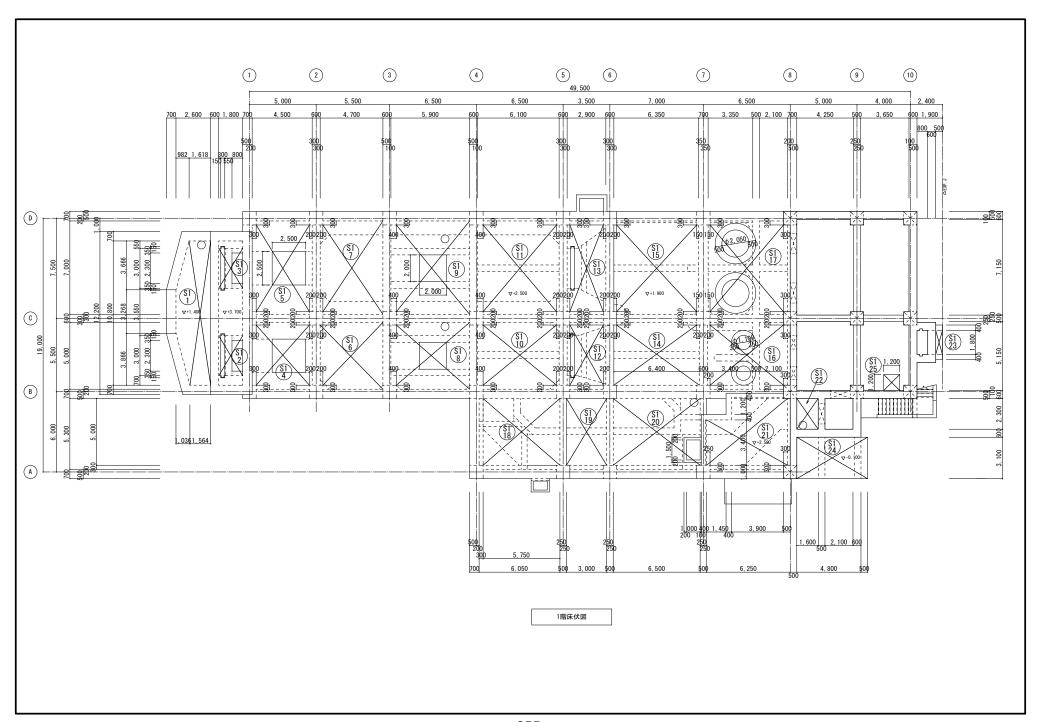
**天神ポンプ場(ポンプ**棟

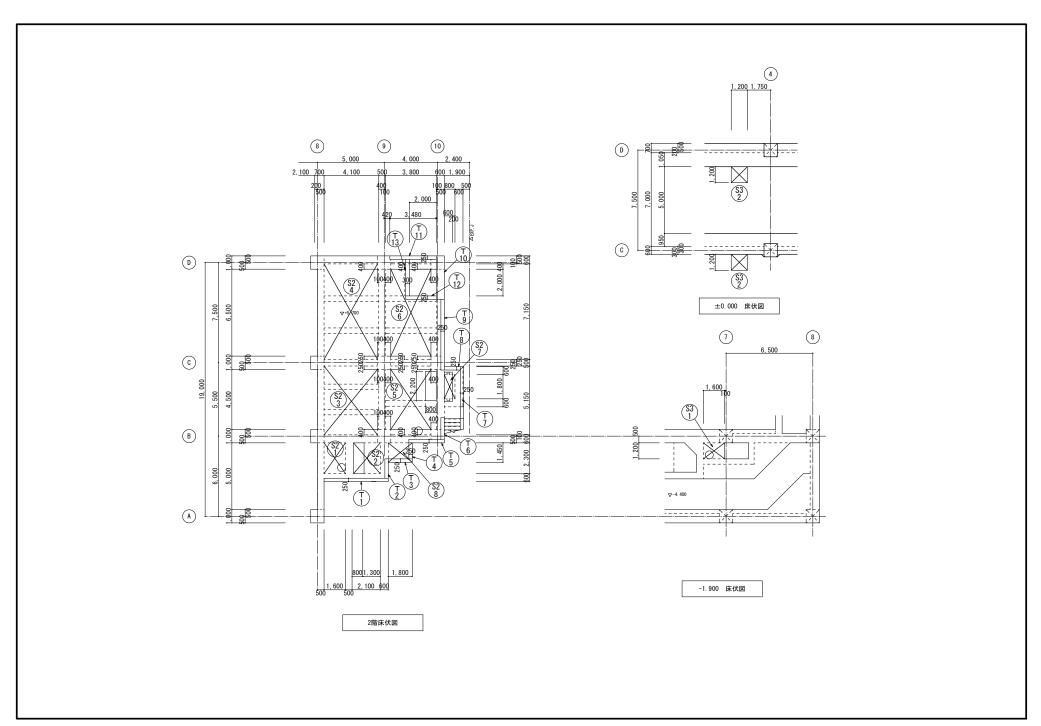
* 3.20×10.80×1.30 = 44.93  * -1.04×3.87×1.30×1/2 = ▲ 2.62  * -0.99×3.67×1.30×1/2 = ▲ 2.34  * 1.20×3.00×0.90×2 = 6.48  * 1.20×3.00×0.90×2 = 15.93  * 1.25×5.00×0.70×2 = 15.93  * -1.25×5.00×0.70×2 = 8.75  * 1.20×1.20×0.25×2 = 41.25  * 1.20×1.20×0.25×2 = 41.25  * 1.20×1.20×0.45×2 = 41.25  * 1.20×1.20×0.45×2 = 13.12  * 2.23×1.00×0.70×2 = 31.12  * 3.20×12.20×0.80 = 35.14  * 3.20×12.20×0.80 = 35.14  * 1.40×12.20×1.80 = 30.74  * 1.40×12.20×1.90 = 111.51  * 58.69×1.00×1.90 = 111.51  * 58.69×1.00×1.90 = 111.51	* 3.20×10.80×1.30 = 44.93  * -1.04 × 3.87 × 1.30 × 1/2 = A 2.62  * -0.98 × 3.67 × 1.30 × 1/2 = A 2.62  * 1.20 × 3.00 × 0.90 × 2 = 6.48  * 1.25 × 5.00 × 0.70 × 2 = 15.93  * 1.25 × 5.00 × 0.70 × 2 = 8.75  * 1.25 × 1.25 × 0.70 × 4/2 = A 2.19  * 1.25 × 1.25 × 1.25 × 0.70 × 4/2 = A 2.19  * 1.25 × 1.25 × 0.70 × 2 = 1.30 G 1.20 × 0.30  * 1.20 × 1.20 × 0.45 × 2 = 1.30 G 1.20 × 0.45  * 1.20 × 1.20 × 0.45 × 2 = 31.12 G 0.30 × 5.00  * 22.23 × 1.00 × 0.70 × 2 = 35.14  * -0.32 × 0.18 × 0.80 × 20/2 = A 0.46 G 0.80 × 1.80  * 58.69 × 1.00 × 1.90 = 111.51  * 58.69 × 1.00 × 1.90 = 111.51	8 8	階段部控除	——————————————————————————————————————	6	5	ステージ台	4			3	2			1	名琴
コンクリート計算式	コンクリート計算式   型特計算式   2.62   2.34   2.62   2.34   2.62   2.34   2.62   2.34	*	*	*	*	*	*	*	*	*	*	*	*	*	*	
×1.30 = 44.93 ×1.30 ×1/2 = ▲ 2.62 ×1.30 ×1/2 = ▲ 2.34 ×0.70 ×2 = 15.93 ×0.70 ×2 = 8.75 ← 0.70 ×4/2 = ▲ 2.19 ×0.25 ×2 = 41.25 ×0.25 ×2 = 1.30 ×0.70 ×2 = 31.12 ×0.90 = 35.14 ×0.80 ×20/2 = ▲ 0.46 € 0.30 ×5.00 ×1.90 = 111.51 ×1.90 = 111.51	X-7-1-7-計算式	58. 69	-0. 32	3. 20	1. 40			6	-1. 25	1. 25	4. 55		-0. 98		20	
ト計算式 = 44.93 ×1/2 = ▲ 2.62 ×1/2 = ■ 6.48 ×2 = 15.93 ×2 = 15.93 ×2 = 1.39 6 5.00 ×0.30 ×4/2 = ■ 1.30 6 1.20 ×0.45 ×2 = 31.12 6 0.30 ×5.00 ×20/2 = ▲ 0.46 6 0.80 ×1.80 6 0.32 ×0.18 6 0.32 ×0.18 6 0.32 ×0.18	ト計算式 型枠計算式 ×1/2 = ▲ 2.62 ×1/2 = ▲ 2.34 ×2 = 15.93 ×2 = 15.93 ×2 = 41.25 ×2 = 41.25 ×2 = 41.25 ×2 = 1.30 G 1.20 ×0.30 ×2 ×2 = 31.12 G 0.30 ×5.00 ×2 = 35.14 G 0.80 ×1.80 ×2 = 111.51 G 0.32 ×0.18 ×40/2 = 111.51 G 0.32 ×0.18 ×40/2	× 1. 00	× 0. 18	×12. 20	×12. 20		× 1. 20	×5.00	×1.25	×5.00	× 2. 50	*3.00	×3.67	×3.87	× 10. 80	
= 44.93 = 4.93 = 1.62 = 1.5.93 = 1.5.93 = 8.75 = 1.30 = 1.30 = 31.12 = 30.74 = 35.14 = 35.14 = 0.30 × 0.30 = 0.32 × 0.18 6 0.32 × 0.18	武     型枠計算式       = 44.93     = 44.93       = ▲ 2.62     = 6.48       = 15.93     = 15.93       = 8.75     6 5.00 ×0.30 ×2       = 41.25     = 1.30 6 1.20 ×0.45 ×6       = 35.14     = 35.14       = ▲ 0.46     6 0.80 ×1.80 ×2       6 0.32 ×0.18 ×40/2	× 1. 90	× 0. 80 ×	× 0. 90	× 1. 80	0.	× 0. 45		- 8	× 0. 70		× 0. 90	- ∃			ンクリー
44. 93  A 2. 62  A 2. 62  A 2. 34  6. 48  6. 48  6. 48  7. 15. 93  7. 1. 30  7. 1. 30  7. 1. 30  7. 1. 25  7. 1. 30  8. 75  9. 2. 19  111. 51  111. 51  111. 51  111. 51  111. 51  111. 51	型枠計算式   44.93   44.93		20/2			× 2	× 2	× 2	× 4/2	× 2	×2	× 2	× 1/2	×1/2		>計算式
44. 93 2. 62 2. 34 2. 34 6. 48 6. 48 75 1. 30 8. 75 1. 30 6. 1. 20 2. 19 30. 74 6. 0. 30 2. 1. 20 31. 12 6. 0. 30 2. 1. 20 30. 74 30. 74 30. 74 30. 74 30. 74 30. 74 30. 74 30. 74 30. 74	型枠計算式   2.62   2.34	II III III III III III III III III III	П	Ш	П	II	П	Ш	11	П	П	П	II	II	П	
1. 20 × 0. 45  1. 20 × 0. 45  1. 20 × 0. 45  1. 20 × 0. 180  1	型枠計算式			35. 14	30. 74	31. 12			2.	8. 75	15. 93		2	<b>▲</b> 2.62	44. 93	
00 × 0. 30  20 × 0. 45  20 × 0. 18  30 × 5. 00  30 × 5. 180	型枠計算式	G	മ			G	G			G						
		0.32	0. 80													
		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	8				.0			× 0. 30						牌
		40/2	×2			× 2	× 6			× 2						<b> </b> 枠計算式

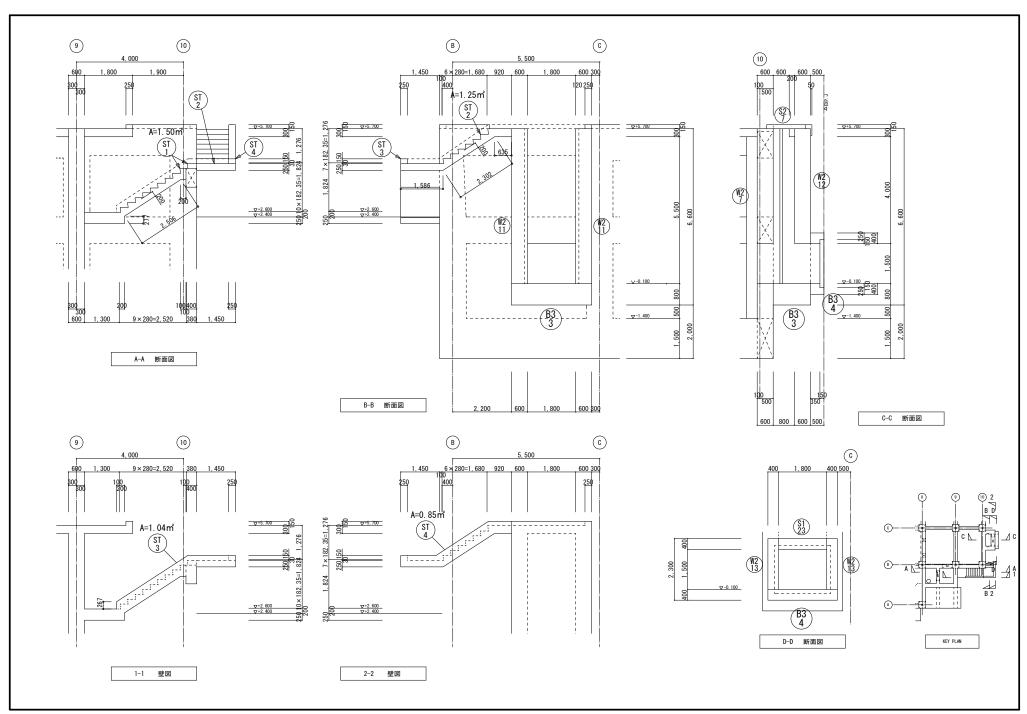


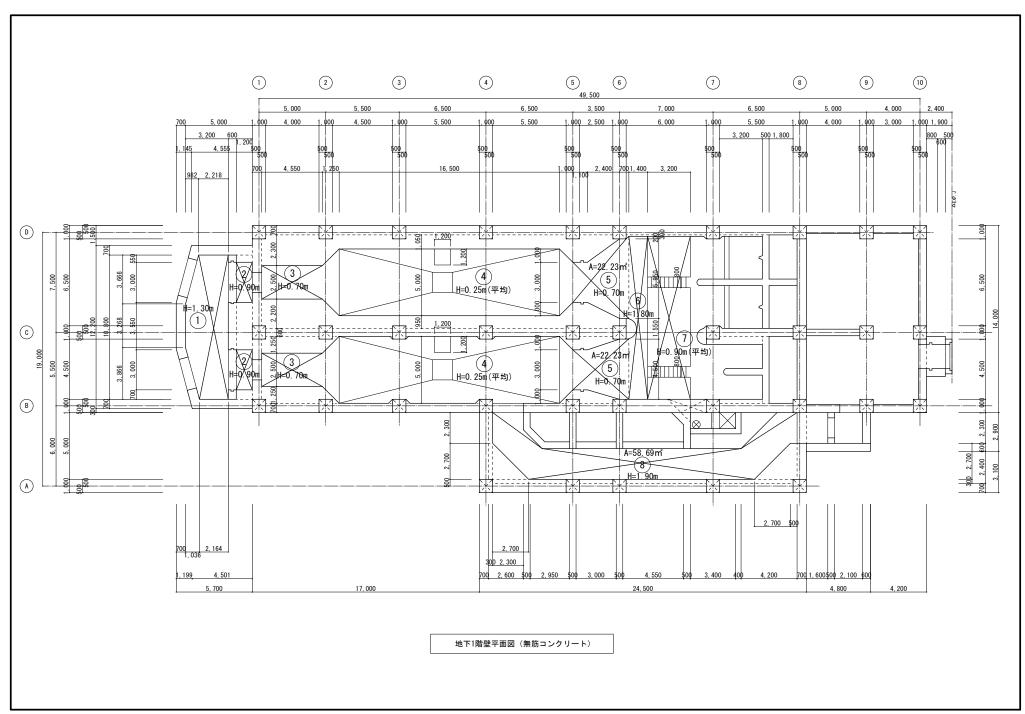


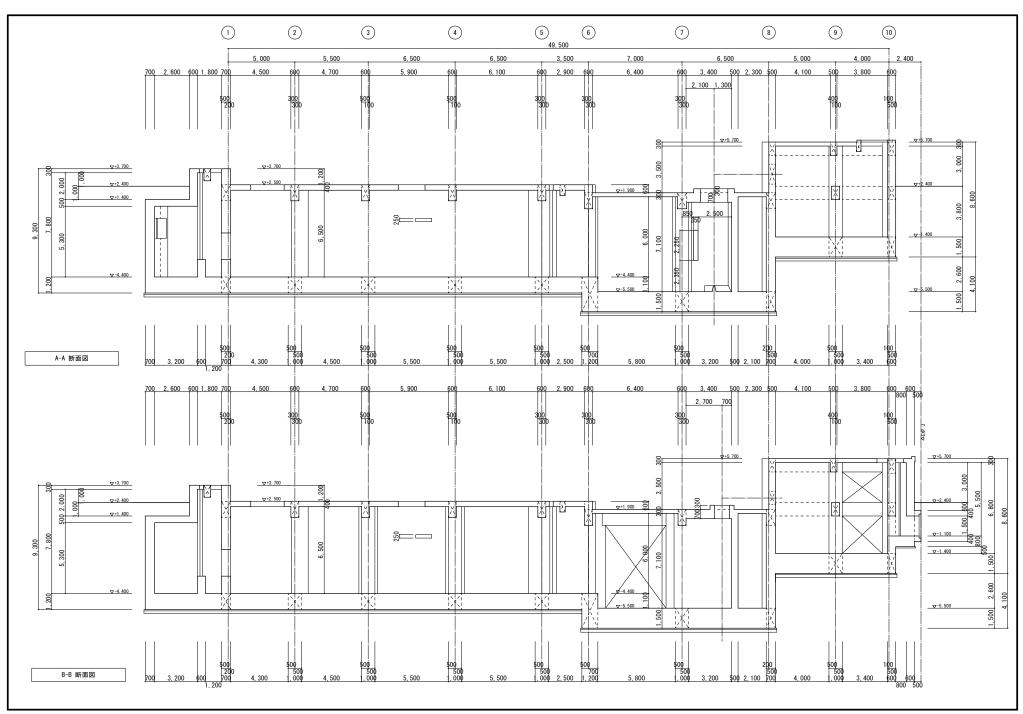


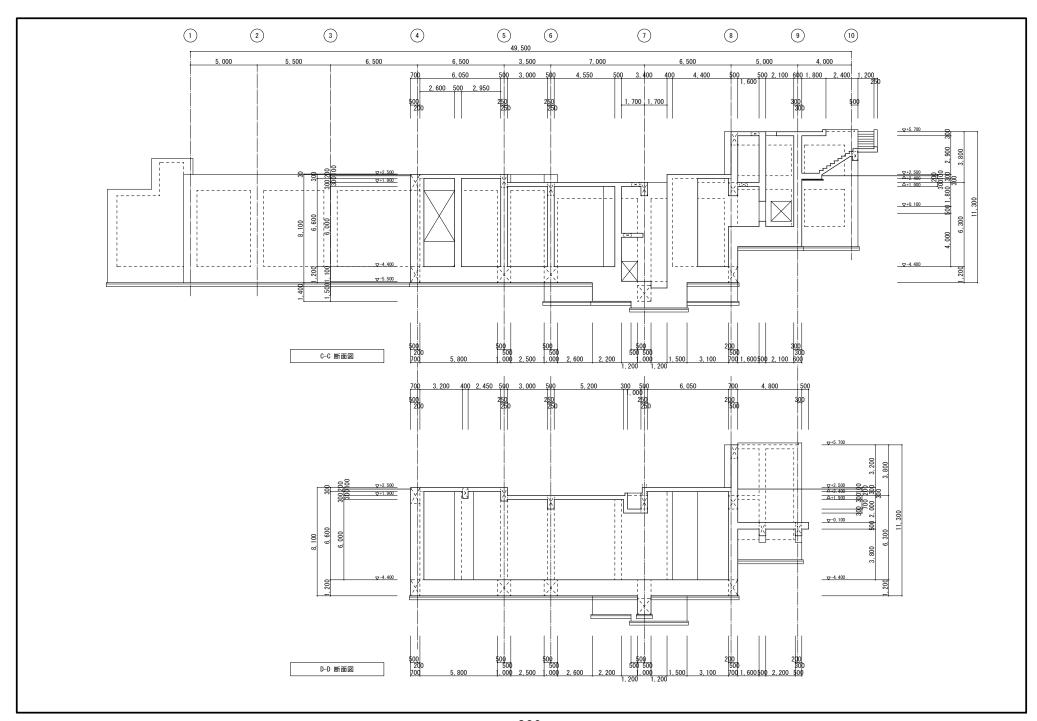


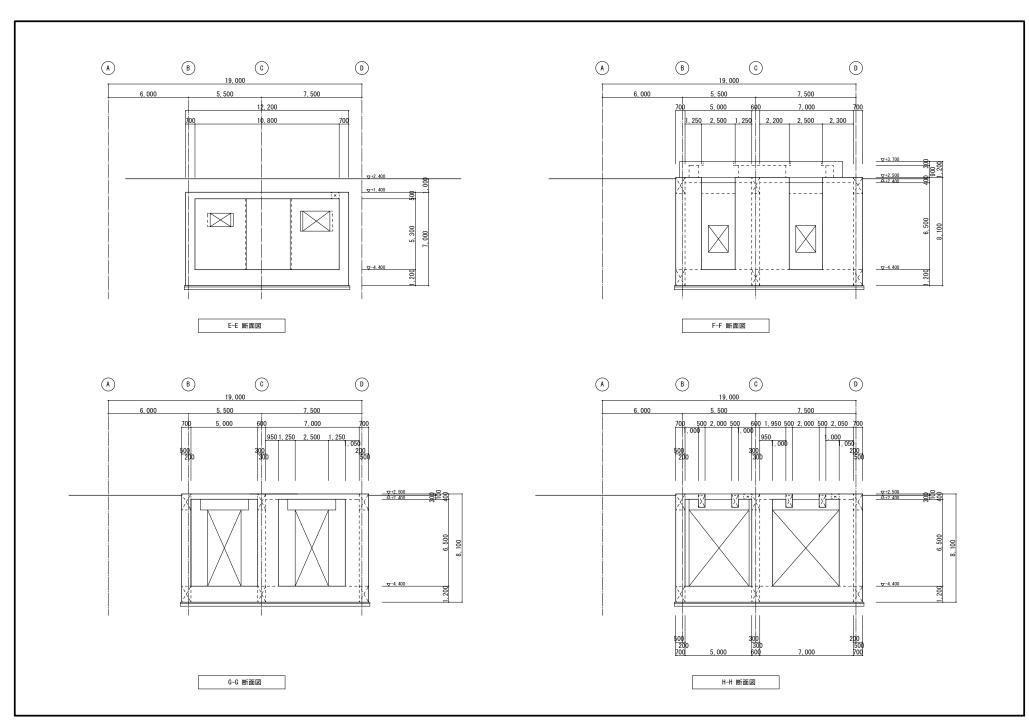


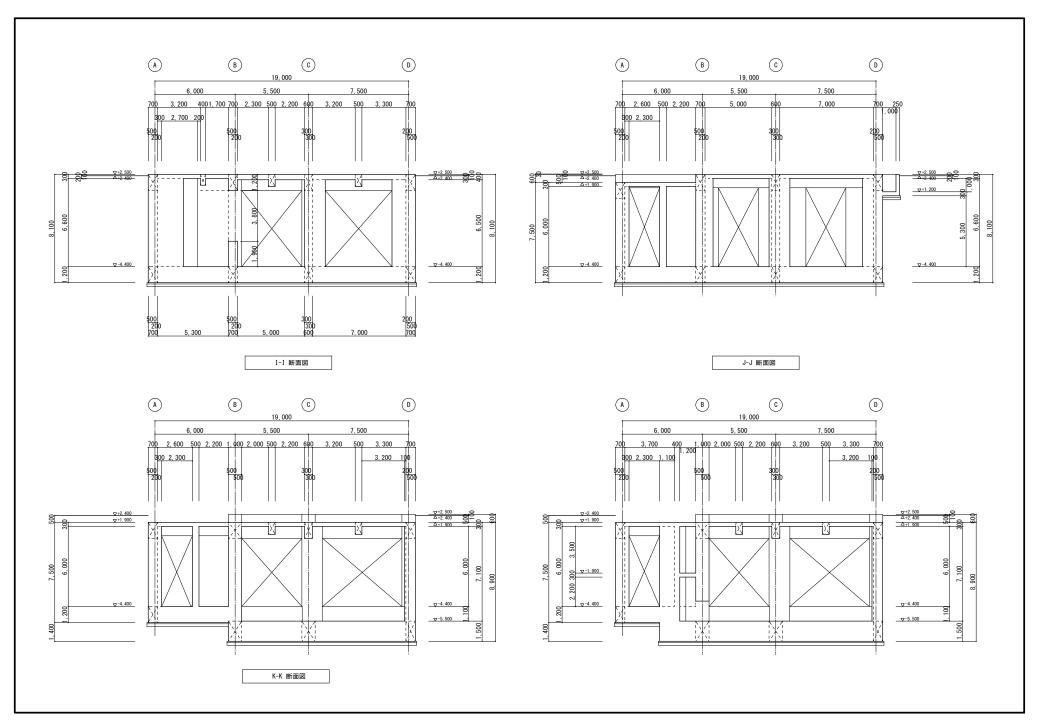


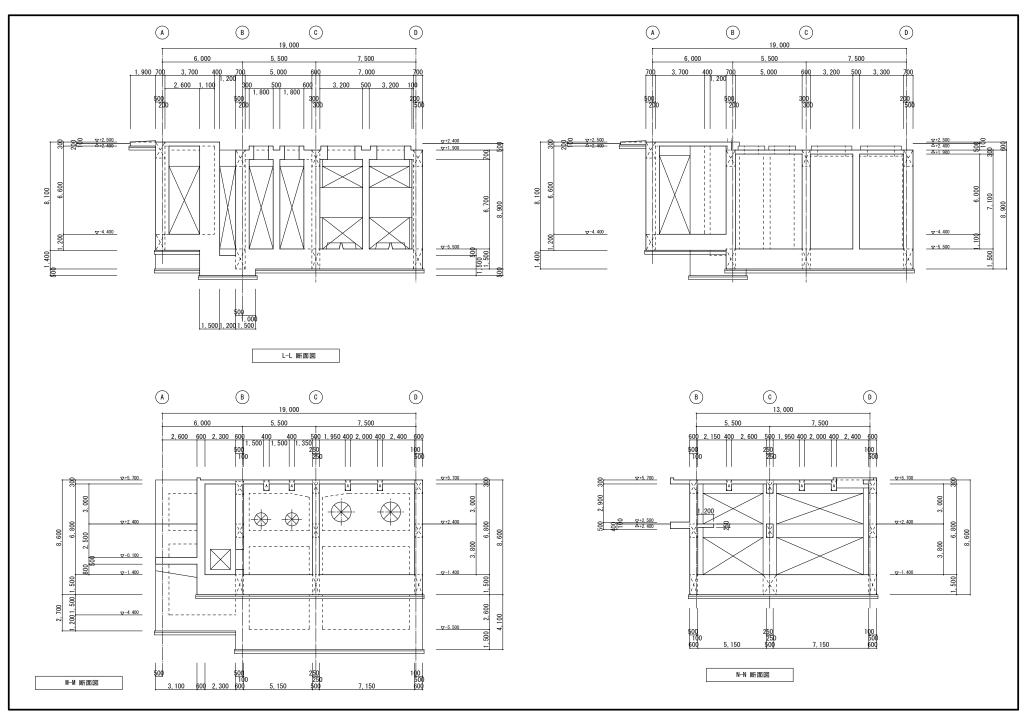












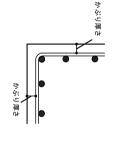
# 鉄筋長さ算出要領(複合構造物)

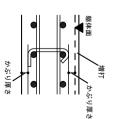
1. 共通事項
1) 数量算出方法
長さ計測、計算方法は設計寸法及び図示寸法による。
変量単位
計測単位はmとし、小数点以下3位を四捨五入する。
3) 記号説明

(2 種形質 谷状 D:SD345 R:SD295A 別紙鉄筋形状表を参照 例)D25:SD345-25

2. かぶり厚さ1)床版、梁、基礎及び擁壁で直接土に接する部分のかぶり厚さには、均しコンクリートの厚さを含まない。2)柱及び梁の主筋にD29以上を使用する場合は、主筋のかぶり厚さを径の1.5倍以上確保して最小かぶり厚さを定める。3)溶接金網にも適用する。

# 最小かぶり厚さ ①通常の施工の場合 構造部分の種別 底が、 40 衆 60 40 水中・土中等 60 50 60 60 50 60





涇
<b>划量用鉄筋</b>
limim
<b>III</b> .
===
柒
九月
45
<b>&gt;</b> +
シナ
など
_
かぶり
~
Č.
と言
Limi
ΩŁ
٠.

注)「その他」は、

、底版、フ

グのト

下面及び側面とする。

230   杭基礎(下筋)   200+19/2(底版筋/2)+13(せん脚	210   杭基礎(下筋)	Page	70	80   スラブ  50+16/2(床筋/2)+13(せん断補	D2 スラブ·梁 60 スラブ 50+16/2(床筋/2)=58⇒60	60 架	90   壁   60+16/2(壁筋/2)+13(せん断補	D1 柱·壁 [ 70   壁  60+16/2(壁筋/2)=68⇒70	70 柱 (60+13/2(帯筋/2)=66.5⇒70	構造部分の種別   芯かぶり厚さ   部位   備考	数量用鉄筋芯かぶり厚さ
杭基礎(下筋)  200+19/2(底版筋/2)+13(せん断補強筋)=222.5⇒230	200+19/2(底版筋/2)=209.5⇒210	60+19/2(底版筋/2)+13(せん断補強筋)=82.5⇒90	60+19/2(底版筋/2)=69.5⇒70	50+16/2(床筋/2)+13(せん断補強筋)=71⇒80	50+16/2(床筋/2)=58⇒60	50+13/2(あばら筋/2)=56.5⇒60	60+16/2(壁筋/2)+13(せん断補強筋)=81⇒90	60+16/2(壁筋/2)=68⇒70	60+13/2(帯筋/2)=66.5⇒70	備考	

# 鉄筋の重ね継手及び定着長さ

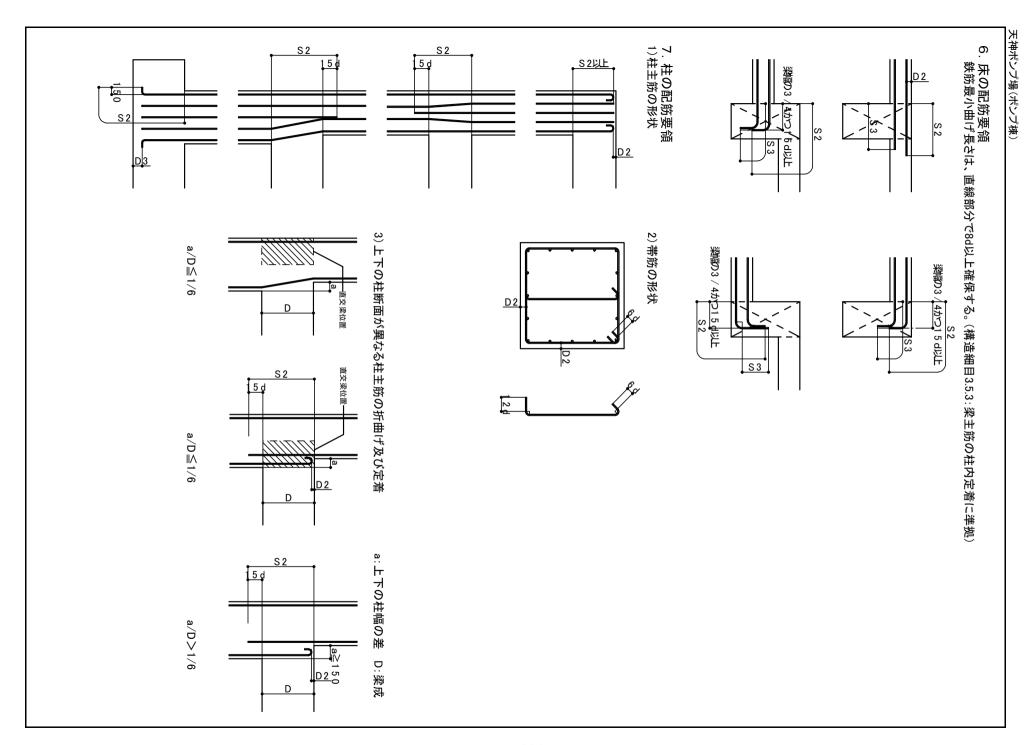
注)径が異なる		SD345			鉄筋の種別	
(異なる鉄筋径の継手長	D35以上	D25~D32	D22以下		鉄筋径区分	
長さは、細い鉄筋径に	50d	45d	40d	重ね継手長	S1	
径による。(S3は/	40d	35d	35d	定着長	S2	フックなし
小梁にのみ。)	30d	30d	25d	定着長	S3	
	40d	35d	30d	重ね継手長	S1	
	30d	25d	25d	定着長	S2	フックあり
	20d	20d	20d	定着長	S3	

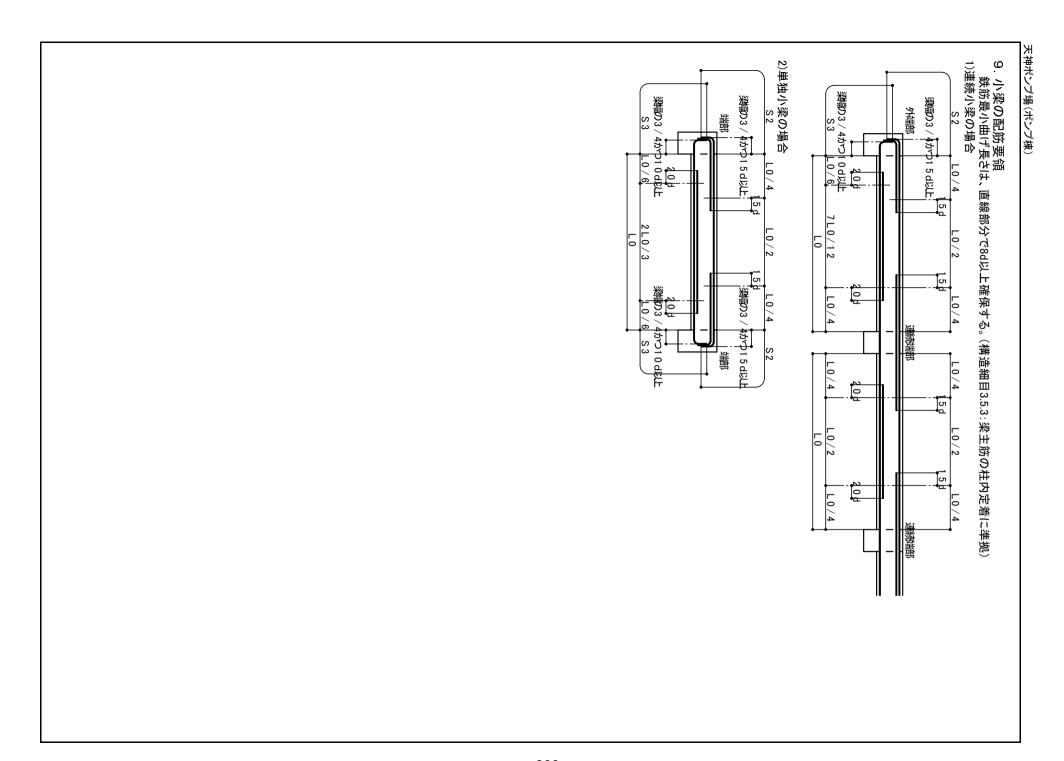
# 鉄筋定着長さ及び継手長の | 쨈

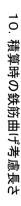
	I Military of the Market									
/	20d	25d	30d	35d	40d	45d	50d	55d	60d	65d
D 10	200	250	300	350	400	450	500	550	600	650
D 13	260	330	390	460	520	590	650	720	780	850
D 16	320	400	480	560	640	720	800	880	960	1,040
D 19	380	480	570	670	760	860	950	1,050	1,140	1,240
D 22	440	550	660	770	880	990	1,100	1,210	1,320	1,430
D 25	500	630	750	880	1,000	1,130	1,250	1,380	1,500	1,630
D 29	580	730	870	1,020	1,160	1,310	1,450	1,600	1,740	1,890
D 32	640	800	960	1,120	1,280	1,440	1,600	1,760	1,920	2,080

注)値は、ラウンド数値とする。

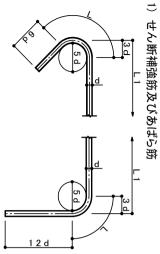
4. 定尺長 1)鉄筋の1本当たりの最大長さを10mとし、数量計算を行う。 ただし、壁(柱)縦筋については定尺長に係わらず、各階毎に打ち継ぐものとし、 尚且つ5m程度毎に1箇所として計上する。

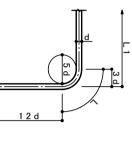


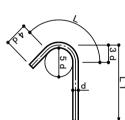


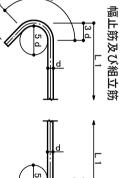


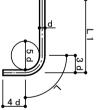
2)

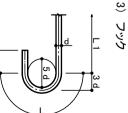












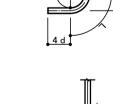
=7.07d + 3d	$=6d \times \pi \times 135/360+3d$	Lo=L+6d-3d	135。曲げ
=7.07d + 3d	$=6d \times \pi \times 135/360 + 3d$	=L+6d-3d	

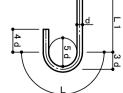
=10.07d

135°  $\boxplus | f'$  Lo=L+4d-3d  $=6d \times \pi \times 135/360+1d$  =7.07d+1d =8.07d

90° 曲げ 1 a=l +4d-

90°  $\boxplus |f|^3$ Lo=L+12d-3d =6d ×  $\pi$  × 90/360+9d =4.71d+9d =13.71d





	190	170	150	130	110	100	80	5.71d	90。曲げ	《組立筋	=5.71d	=4.71d+1d	$d = 6d \times \pi \times 90/360 + 1d$	Lo=L+4d-3d	90。曲げ
	430	390	340	300	260	220	180	13.42d	180゜曲げ	フック	=13.42d	=9.42d+4d		Lo=L+4d	180°曲げ
-												4d	$=6d \times \pi \times 180/360 + 4d$		

注)値は、	D 32	D 29	D 25	
ラウンド数値とする。	330	300	260	
				ı

D 13 D 16 D 19 D 22

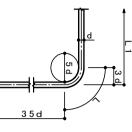
せん断補強筋及びあば 35° 曲げ 90° 10.07d 11 140 17 170 200 230 230 300 3

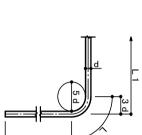
により筋 〇° 曲に 13.71d 180 220 270 270 310 350 440

福. 135° 曲! 8.07d 110 130 160 180 210 240

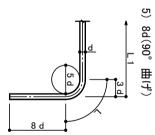
4

一般部(90°曲げ)





40d



:L+35d−3d	7以下

=4.71d+32d =36.71d	$=6d \times \pi \times 90/360 + 32d$	$L_0 = L + 35d - 3d$	D32以下
-----------------------	--------------------------------------	----------------------	-------

=4.71d+37d =41.71d	$=6d \times \pi \times 90/360 + 37d$	Lo=L+40d-3d	D35以上
-----------------------	--------------------------------------	-------------	-------

Lo=L+8d-3d $=6d \times \pi \times 90/360 + 5d$ 

8d曲げ

注)値は、5	D 35	D 32	D 29	D 25	D 22	D 19	D 16	D 13	_	/	
注)値は、ラウンド数値とする。	1	1,180	1,070	920	810	700	590	480	36.71d	D32以下	—般部(9
	1,460	_	_						41.71d	D35以上	一般部(90°曲げ)
	340	320	290	250	220	190	160	130	9.71d	ou III i	0.4# 1-k

:	-
ī	ī
9	ł
(	J
ς.	3
1	′
_	-
봈	, X
7	4
	4

	L=a+b+c+(継手×ヵ所)	L=a+2 (b+c)
	R b a	
	L=a+b+c+d+e+(継手×ヵ所)	L=a+b+c+(継手×ヵ所)
Z	Q D D D D D D D D D D D D D D D D D D D	Б
	L=a+b+c+(継手×ヵ所)	L=a+b+(継手×ヵ所)
$\overline{\langle}$	P b a c	G b a
L=a+b+c+(継手×ヵ所)	L=a+b+c+(継手×ヵ所)	L=a+b+c+(継手×ヵ所)
ж Б о	6 a	F a
L=a+b+c+d+(継手×ヵ所)	L=(a+b)xc+d+e+(継手×ヵ所)	L=a+b+(継手×ヵ所)
w c a d b		E a
L=a+b+c+d+ (継手×ヵ所)	L=π×a+b+(継手×ヵ所)	L=a+b+c+d+(継手×ヵ所)
	S a b a b a b a b a b a b a b a b a b a	D d a
L=a+b+c+(継手×ヵ所)	L=2 (a+b+c+d)	L=a+b+c+(継手×ヵ所)
c a b		© ° a
L=a+b+c+(継手×ヵ所)		L=a+b+c+dx2+(継手×ヵ所)
	K b c b	B a d
L=a+b+c+d+e+(継手×ヵ所)	L=a+2b	L=a+(継手×ヵ所)
e S d b a c	(J) b a z b	A
	長さ算出計算式	鉄筋形状 及び 長さ算
		\\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \

# 鉄筋数量総括表

				鉄	筋径別延べ長さ表(	m)			
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	口前
SD345	_	75, 930. 94	9, 415. 21	37, 329. 45	9, 598. 10	29, 753. 21	13, 972. 29	-	175, 999. 20
SD295A	1, 065. 02	127. 64	93. 44	_	_	_	_	_	1, 286. 10
圧接(SD345同径)	_	-	-	6. 00	_	791. 00	286. 00	-	1, 083. 00
圧接(SD295A同径)	_	_	_	_	_	_	_	_	_
				!	鉄筋径別重量表(t)				
SD345	_	75. 551	14. 688	83. 991	29. 178	118. 418	70. 420	-	392. 246
SD295A	0. 596	0. 127	0. 146	_		_	-	_	0. 869

# 部位別集計表

. 川未司 衣									140.1
底版 —					怪別延べ長さ表(m)				
JS/IX	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	-	23, 437. 78	74. 88	1, 844. 70	642. 29	11, 677. 48	13, 024. 78	-	50, 701. 91
SD295A	-	-	-	-	<b>–</b>	-	_	-	-
圧接(SD345同径)	-	-	-	-	-	-	286. 00	-	286. 00
圧接(SD295A同径)	-	-	-	-	_ <u>_</u>	-	_	_	-
	<u> </u>	<u> </u>	-	 鉄:	筋径別重量表(t)	·	<u> </u>	•	
SD345	-	23. 321	0. 117	4. 151	1. 953	46. 476	65. 645	-	141. 663
SD295A	- [	-	-	-	— <u> </u>	-	_	_	_
/Bul 尼莱	-	•		鉄筋	圣別延べ長さ表(m)	•	•		
側壁 —	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	A = I
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	合計
SD345	-	26, 368. 92	2, 361. 80	32, 718. 49	8, 192. 51	10, 570. 86	730. 00	-	80, 942. 58
SD295A	-	-	-	_	— <u> </u>	—	—	_	-
圧接(SD345同径)	-	-	-	-	_	159.00	_	-	159. 00
圧接(SD295A同径)	-	-	-	-	— <u> </u>	-	-	-	-
	=				筋径別重量表(t)	:	:	<u> </u>	
SD345	-	26. 237	3. 684	73. 617	24. 905	42. 072	3. 679	-	174. 194
SD295A	-	-	-	-	-	-	-	-	_
÷ 115	-	•	-	鉄筋	圣別延べ長さ表(m)	•	•	•	
床版	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	<b>∧</b> =1
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	合計
SD345	-	9, 111. 65	6, 851. 63	2, 572. 67	533. 10	-	-	_	19, 069. 05
SD295A	-	-	-	-	— <u> </u>	_	_	_	-
圧接(SD345同径)	_	-	-	_	_	-	-	_	_
圧接(SD295A同径)	-	-	-	-	—	_	_	_	_
				<del></del>	筋径別重量表(t)	-	:	<u> </u>	
SD345	-	9. 066	10. 689	5. 789	1. 621	-	— II	-	27. 165
SD295A	_					_	_		

雑部 一				鉄筋征	圣別延べ長さ表(n	n)			
★E 口)	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	ΠāT
SD345	-	-	-	14. 88	-	50. 70	-	-	65. 58
SD295A	1, 065. 02	127. 64	93. 44	-	-	-	-	-	1, 286. 10
圧接(SD345同径)	-	-	-	-	-	-	-	-	-
圧接(SD295A同径)	-	-	-	-	-	-	-	-	_
	<u>-</u>	<u> </u>	<u>-</u>	<del></del>	筋径別重量表(t)	-			
SD345	_	-	-	0. 033	-	0. 202	-	-	0. 235
SD295A	0. 596	0. 127	0. 146	-	-	-	-	_	0. 869
17-	•	•	•	鉄筋	圣別延べ長さ表(n	n)	•	•	
柱	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	台計
SD345	-	10, 981. 44	-	-	_	5, 494. 24	-	-	16, 475. 68
SD295A	_	-	-	—	-	_	-	-	_
圧接(SD345同径)	_	-	_	_	_	578. 00	-	-	578. 00
圧接(SD295A同径)	—	_	-	—	-	<b>–</b>	-	-	_
					筋径別重量表(t)				
SD345	-	10. 927	-	-	-	21. 867	-	-	32. 794
SD295A	-	-	-	— <u> </u>	-	-	-	-	_
_L 37h	•	•	•		圣別延べ長さ表(n	n)		·	
大梁	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	ᄉᆗ
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	合計
SD345	-	3, 941. 71	41. 46	-	-	1, 293. 58	217. 51	-	5, 494. 26
SD295A	-	_	-	—	-	-	-	_	_
圧接(SD345同径)	-	-	-	-	-	54. 00	-	-	54. 00
圧接(SD295A同径)	-	_	-	—	-	-	-	_	_
	=	=		<del></del>	筋径別重量表(t)	-	-	•	
SD345	-	3. 922	0. 065	_	-	5. 148	1. 096	-	10. 231
SD295A	-	-	-	-	-	-	-	-	_

			)			NO.3			
小梁		<u> </u>	<b>-</b> 1-		筋径別延べ長さ表()			B.C.	1
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	_	2, 089. 44	85. 44	178. 71	230. 20	666. 35	_	_	3, 250. 14
SD295A	-	-	-	-	_	-	-	_	-
圧接(SD345同径)	-	-	-	6. 00	-	-	-	-	6. 00
圧接(SD295A同径)	_	-	-	_	_	-	-	_	_
				1	跌筋径別重量表(t)				
SD345	-	2. 079	0. 133	0. 402	0. 700	2. 652	-	_	5. 966
SD295A	_	— Î	-	_	_		— <u> </u>	_	_
		<u> </u>					<u> </u>		
	<u> </u>								1
		E E	=				:		
	,								
						<b>3</b>			
			<u>I</u>				<u> </u>		İ

接接	天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
Bit   A	名 称	插径	长			長さ(m)			告書きる	継ぎ	手数	圧垶	大数	<b>位</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
B   D29   F   13.5 B   0.27   0.49   131   1   3   15.65   223.45     B   D29   F   16.46   1.07   0.49   1.31   1   23   10.33   444.59     B   D29   F   13.66   0.49   0.49   1.31   1   22   15.95   350.00     B   D29   F   13.66   0.49   0.49   1.31   1   22   15.95   350.00     AA   D29   F   4.06   1.07   1.07   1.07   10   10   6.20   62.00     B   D29   F   3.38   1.07   0.27   22   1.59   350.00     B   D29   F   3.38   1.07   0.27   22   1.59   350.00     B   D29   F   3.38   1.07   0.27   22   1.59   350.00     B   D29   F   3.38   1.07   0.27   22   1.59   350.00     B   D29   F   3.10   1.07   0.49   5   4.72   23.50     B   D29   F   3.10   1.07   0.49   5   4.72   23.50     B   D29   F   3.10   1.07   0.49   7   22   1.00   1.07     B   D29   F   3.10   1.07   0.49   7   22   1   4.72   4.72     B   D29   F   3.10   1.07   0.49   7   22   1   1   4.72   4.72     B   D29   F   4.00   1.07   0.49   7   22   1   1   4.72   4.72     B   D29   F   4.00   1.07   0.49   7   22   1   1   1   1   2   2   1     B   D29   F   4.00   1.07   0.27   7   7   7   7   7   7   7   7   7	底版	1至1工	ארכוו		b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	江1女	个奴	ΙΟ ΧΧ	(m)	(m)	(ヵ所)
2A         DOD         F         16.46         1.07         0.49         3.1         1.33         1         9.33         444.59           B         0.99         F         13.66         0.49         0.49         3.1         1         22         1         5.55         55.00         0           B         0.029         F         13.66         0.49         0.49         1.31         1         22         1         5.56         350.00         0           B         0.029         F         13.66         0.49         0.49         1.31         1         22         1         1.56         55.00         0<	B 1-1A	D29	F	13. 58	0. 27	0. 49				1. 31	1		13	1	15. 65	203. 45	
B	В	D29	F	13. 58	0. 27	0. 49			Ī	1. 31	1		13	1	15. 65	203. 45	
3A   D29   F   13.66   0.49   0.49   1.31   22   15.95   355.90   1.40   1.51   1.51   1.52   15.95   355.90   1.40   1.51   1.51   1.52   15.95   355.90   1.40   1.51   1.51   1.52   15.95   355.90   1.40   1.51   1.51   1.52   1.50	2A	D29	F	16. 46	1. 07	0. 49				1. 31	1		23	1	19. 33	444. 59	
5	В	D29	F	16. 46	1. 07	0. 49				1. 31	1		23	1	19. 33	444. 59	
### A	3 <b>A</b>	D29	F	13. 66	0. 49	0. 49				1. 31	1		22	1	15. 95	350. 90	
B	В	D29	F	13. 66	0. 49	0. 49				1. 31	1		22	1	15. 95	350. 90	
SA   D29   F   3.38   1.07   0.27   1   1   4.72   23.60   1   4.72	4A	D29	F	4. 06	1. 07	1. 07							10	1	6. 20	62. 00	
日	В	D29	F	4. 06	1. 07	1. 07							22	1	6. 20	136. 40	
64   1020   F   3.16   1.07   0.49   1   1   1   4.72   23.66   1   1   1   4.72   4.72   1   1   1   4.72   4.72   1   1   1   1   4.72   4.72   1   1   1   1   1   4.72   4.72   1   1   1   1   1   1   1   1   1	5A	D29	F	3. 38	1. 07	0. 27							5	1	4. 72	23. 60	
B D29 F 3.16 1.07 0.49 1 1 4.72 4.72 7A D29 F 6.96 1.07 1.07 8 8 1 9.10 72.80 8	В	D29	F	3. 38	1. 07	0. 27							1	1	4. 72	4. 72	
TA	6A	D29	F	3. 16	1. 07	0. 49							5	1	4. 72	23. 60	
B D29 F 6.96 1.07 1.07	В	D29	F	3. 16	1. 07	0. 49							1	1	4. 72	4. 72	
BA 029 F 4.08 1.07 0.27	7A	D29	F	6. 96	1. 07	1. 07							12	1	9. 10	109. 20	
B D29 F 4.08 1.07 0.27	В	D29	F	6. 96	1. 07	1. 07							8	1	9. 10	72. 80	
9A   D29   F   4.06   1.07   1.07   1.07   2   22   1   6.20   62.00   2   10   10   10   10   10   10   1	8A	D29	F	4. 08	1. 07	0. 27							6	1	5. 42	32. 52	
日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日	В	D29	F	4. 08	1. 07	0. 27							6	1	5. 42	32. 52	
TOA	9A	D29	F	4. 06	1. 07	1. 07							10	1	6. 20	62. 00	
B D29 F 14.03 0.29 0.49 11.31 1 53 1 16.12 854.36 11A D29 G 7.35 0.49 1 5 1 7.84 39.20 1 1 1 1 4 60 1 8 60 1 1 1 1 4 60 1 1 8 60 1 1 1 1 4 60 1 1 8 60 1 1 1 1 1 4 60 1 1 1 1 4 60 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	В	D29	F	4. 06	1. 07	1. 07							22	1	6. 20	136. 40	
TIA	10A	D29	F	14. 03	0. 29	0. 49				1. 31	1		53	1	16. 12	854. 36	
B D29 G 7.35 0.49	В	D29	F	14. 03	0. 29	0. 49				1. 31	1		53	1	16. 12	854. 36	
12   D29   F   Z. 46   1.07   1.07   1.07   38   1   1.460   188.60   133   D29   F   Z. 96   1.07   1.07   1.07   1.07   1.07   1.07   1.08   1.	11 <b>A</b>	D29	G	7. 35	0. 49								5	1	7. 84	39. 20	
13   D29   F   2.96   1.07   1.07	В	D29	G	7. 35	0. 49								5	1	7. 84	39. 20	
14	12	D29	F	2. 46	1. 07	1. 07							41	1	4. 60	188. 60	
相立筋 D19 0 0.20 1.35 1.35 0.11 0.11	13	D29	F	2. 96	1. 07	1. 07							38	1	5. 10	193. 80	
B 2-1A 平均 D25 F 5.67 0.92 0.35 37 1 6.94 256.78 2A D25 F 6.16 0.92 0.35 37 1 7.43 126.31 37 1 7.43 126.31 38 平均 D25 F 5.05 0.92 0.35 37 1 7.43 126.31 38 平均 D25 F 5.05 0.92 0.35 37 1 6.32 18.96 38 19.14 8 平均 D25 F 5.11 0.92 0.35 37 1 6.38 19.14 5 平均 D25 F 5.11 0.92 0.35 37 1 6.38 19.14 5 7 7 9 7 9 7 9 7 9 7 9 9 9 9 9 9 9 9 9	14	D13	0	1. 36	0. 14	0. 18							917	1	1. 68	1, 540. 56	
B 平均       D25       F       5.67       0.92       0.35       37       1       6.94       256.78       26.78       28       28       28       28       17       1       7.43       126.31       17       1       7.43       126.31       17       1       7.43       126.31       18       17       1       7.43       126.31       18       17       1       7.43       126.31       18       18       18       19       14       18       19	組立筋	D19	Q	0. 20	1. 35	1. 35	0. 11	0. 11					146	1	3. 12	455. 52	
B 平均       D25       F       5.67       0.92       0.35       37       1       6.94       256.78       26.78       28       28       28       28       17       1       7.43       126.31       17       1       7.43       126.31       17       1       7.43       126.31       18       17       1       7.43       126.31       18       17       1       7.43       126.31       18       18       18       19       14       18       19																	
B 平均       D25       F       5.67       0.92       0.35       37       1       6.94       256.78       26.78       28       28       28       28       17       1       7.43       126.31       17       1       7.43       126.31       17       1       7.43       126.31       18       17       1       7.43       126.31       18       17       1       7.43       126.31       18       18       18       19       14       18       19																	
2A       D25       F       6.16       0.92       0.35       17       1       7.43       126.31         B       D25       F       6.16       0.92       0.35       17       1       7.43       126.31         3A 平均       D25       F       5.05       0.92       0.35       3       1       6.32       18.96         B 平均       D25       F       5.05       0.92       0.35       3       1       6.32       18.96         4A 平均       D25       F       5.11       0.92       0.35       3       1       6.38       19.14         B 平均       D25       F       5.11       0.92       0.35       3       1       6.38       19.14         B 平均       D25       F       10.38       0.92       0.92       1.13       1       3       1       13.35       40.05         B 平均       D25       F       10.38       0.92       0.92       1.13       1       3       1       13.35       40.05	B 2-1A 平均	D25	F	5. 67	0. 92	0. 35			Ī				37	1	6. 94	256. 78	
B       D25       F       6.16       0.92       0.35       17       1       7.43       126.31       17         3A 平均       D25       F       5.05       0.92       0.35       3       1       6.32       18.96       <	B 平均	D25	F	5. 67	0. 92	0. 35							37	1	6. 94	256. 78	
3 日   1   6.32   18.96   18.96   18.96   19.14	2A	D25		6. 16	0. 92	0. 35							17	1	7. 43	126. 31	
B 平均     D25     F     5.05     0.92     0.35       4A 平均     D25     F     5.11     0.92     0.35       B 平均     D25     F     5.11     0.92     0.35       5A 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92       B 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92       B 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92	В	D25	F	6. 16	0. 92	0. 35							17	1	7. 43	126. 31	
4A 平均     D25     F     5.11     0.92     0.35       B 平均     D25     F     5.11     0.92     0.35       5A 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92       B 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92	3A 平均	D25	F	5. 05	0. 92	0. 35							3	1	6. 32	18. 96	
B 平均     D25     F     5.11     0.92     0.35     1     6.38     19.14     1       5A 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92     1.13     1     3     1     13.35     40.05     40.05       B 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92     1.13     1     3     1     13.35     40.05     1	B 平均	D25	F	5. 05	0. 92	0. 35							3	1	6. 32	18. 96	
5A 平均     D25     F     10.38     0.92     0.92     1.13     1     3     1     13.35     40.05     <	4A 平均	D25	F	5. 11	0. 92	0. 35							3	1	6. 38	19. 14	
B 平均	B 平均	D25	F	5. 11	0. 92	0. 35							3	1	6. 38	19. 14	
	5A 平均	D25	F	10. 38	0. 92	0. 92				1. 13	1		3	1	13. 35	40. 05	Ī
	B 平均	D25	F	10. 38	0. 92	0. 92				1. 13	1		3	1	13. 35	40. 05	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			世部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
底版	1至1工	ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江 1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
6A	D25	F	12. 08	0. 92	0. 92				1. 13	1		22	1	15. 05	331. 10	
В	D25	F	12. 08	0. 92	0. 92				1. 13	1		22	1	15. 05	331. 10	
7A 平均	D25	F	5. 69	0. 92	0. 92							3	1	7. 53	22. 59	
B 平均	D25	F	5. 69	0. 92	0. 92							3	1	7. 53	22. 59	
8A 平均	D25	F	5. 48	0. 92	0. 92							3	1	7. 32	21. 96	
B 平均	D25	F	5. 48	0. 92	0. 92							3	1	7. 32	21. 96	
9A 平均	D25	F	5. 52	0. 92	0. 92							3	1	7. 36	22. 08	
В	D25	F	5. 52	0. 92	0. 92							3	1	7. 36	22. 08	
10A	D25	F	13. 66	0. 35	0. 35				1. 13	1		70	1	15. 49	1, 084. 30	
В	D25	F	13. 66	0. 35	0. 35				1. 13	1		70	1	15. 49	1, 084. 30	
11A	D25	F	19. 66	0. 35	0. 35				1. 13	2		39	1	22. 62	882. 18	
В	D25	F	19. 66	0. 35	0. 35				1. 13	2		39	1	22. 62	882. 18	
12A	D25	G	7. 33	0. 35								1	1	7. 68	7. 68	
В	D25	G	7. 33	0. 35								1	1	7. 68	7. 68	
13A	D25	F	6. 76	0. 35	0. 92							15	1	8. 03	120. 45	
В	D25	F	6. 76	0. 35	0. 92		5 E E					15	1	8. 03	120. 45	
14A 平均	D25	F	6. 03	0. 35	0. 92		6					8	1	7. 30	58. 40	1
B 平均	D25	F	6. 03	0. 35	0. 92							8	1	7. 30	58. 40	
15 <b>A</b>	D25	F	4. 56	0. 35	0. 92		9 					14	1	5. 83	81. 62	1
В	D25	F	4. 56	0. 35	0. 92		9 					14	1	5. 83	81. 62	10000000000000000000000000000000000000
16A	D25	F	6. 46	0. 35	0. 92		5 					22	1	7. 73	170. 06	1
В	D25	F	6. 46	0. 35	0. 92		9 					22	1	7. 73	170. 06	
17A	D25	R	2. 35	0. 88	1. 35		5					4	1	4. 58	18. 32	
В	D25	R	2. 35	0. 88	1. 35		5 E					1	1	4. 58	4. 58	
18 <b>A</b>	D25	G	2. 71	0. 92								4	1	3. 63	14. 52	
В	D25	G	2. 71	0. 92			5					1	1	3. 63	3. 63	·
19A	D25	G	27. 71	0. 35			9 		1. 13	3		58	1	31. 45	1, 824. 10	· • • • • • • • • • • • • • • • • • • •
В	D25	G	27. 71	0. 35					1. 13	3		58	1	31. 45	1, 824. 10	1
20A	D25	F	24. 16	0. 35	0. 35				1. 13	2		19		27. 12	515. 28	
В	D25	F	24. 16	0. 35	0. 35		8 		1. 13	2		19		27. 12	515. 28	
21A	D25	F	15. 56	0. 35	0. 92		\$		1. 13	1		3		17. 96	53. 88	
В	D25	F	15. 56	a	0. 92		5 E E		1. 13	1		3		17. 96	53. 88	
- 22A 平均	D25	F	15. 23	0. 35	0. 92		ā		1. 13	1		4		17. 63	70. 52	
B 平均	D25	F	15. 23	0. 35	0. 92		5		1. 13	1		4	1	17. 63	70. 52	
23A	D25	G	5. 06	0. 35			\$ [ [					7	1	5. 41	37. 87	
В	D25	G	5. 06	0. 35			\$ 					7	1	5. 41	37. 87	
24A	D25	Α	5. 16	B								4	1	5. 16	20. 64	1
В	D25	Α	5. 16	§			\$					1	1	5. 16	5. 16	
_			U. 13											5 9	5. 10	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			ちみる曲	継ぎ	手数	正按	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
底版	作主门土	ハシ1人	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江]女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)
25	D25	F	4. 98	0. 92	0. 35							3	1	6. 25	18. 75	
26	D25	F	5. 03	0. 92	0. 35							3	1	6. 30	18. 90	
27	D25	S	3. 43	4. 57	4. 36	0. 88	0. 88					3	1	14. 12	42. 36	
28	D22	Α	4. 30									39	1	4. 30	167. 70	
29	D22	G	2. 63	0. 24								39	1	2. 87	111. 93	
30	D13	0	1.06	0. 14	0. 18							2136	1	1. 38	2, 947. 68	
組立筋	D19	Q	0. 20	1. 06	1.06	0. 11	0. 11			3		429	1	2. 54	1, 089. 66	
B 3-1A	D29	F	9. 48	1. 07	0. 57				1. 31	1		58	1	12. 43	720. 94	
В	D29	F	9. 48	1. 07	0. 57				1. 31	1		58	1	12. 43	720. 94	
2A	D29	G	5. 45	1. 07								4	1	6. 52	26. 08	
В	D29	G	5. 45	1. 07								4	1	6. 52	26. 08	
3A	D29	F	13. 70	0. 57	0. 57				1. 31	1		18	1	16. 15	290. 70	
В	D29	F	13. 70	0. 57	0. 57				1. 31	1		18		16. 15	290. 70	
4A	D29	F	13. 70	0. 57	0. 57				1. 31	1		15		16. 15	242. 25	
В	D29	F	13. 70	0. 57	0. 57				1. 31	1		15	L	16. 15	242. 25	
5A	D29	F	3. 28	1. 07	0. 57							27	1	4. 92	132. 84	
В	D29	F	3. 28	1. 07	0. 57							23	1	4. 92	113. 16	
6A	D29	F	5. 36	1. 07	1. 07							18		7. 50	135. 00	
В	D29	F	5. 36	1. 07	1. 07							14		7. 50	105. 00	
7	D22	Α	2. 07									2		2. 07	4. 14	
8	D22	Α	3. 90									- 58		3. 90	226. 20	
9	D13	0	1. 36	0. 14	0. 18							956	1	1. 68	1, 606. 08	
組立筋	D19	Q	0. 20	1. 35	1. 35	0. 11	0. 11					96	1	3. 12	299. 52	
7412707			V. 2		1.00		J. 11							0. 12	200. 02	
B 4-1	D22	F	1. 86	0. 81	0. 81							12	1	3. 48	41. 76	
2	D22	F	1.86	0. 81	0. 81							8		3. 48	27. 84	
3	D22	F	2. 86	0. 81	0. 81							8		4. 48	35. 84	
4	D22	F	2. 86	0. 81	0. 81							6		4. 48	26. 88	
組立筋	D13	Q	0. 20		0. 69	0. 08	0. 08					1	1	1. 74	6. 96	
不且 <u>→</u> 工 月刀	טוט	Ų	U. ZU	U. UB	0.09	0.00	0.00					4		1. /4	0. 90	
B 5–1	D16	G	0. 81	0. 26								12	1	1. 07	12. 84	
2	D16	A	0. 96	U. 20								12	•	0. 96	11. 52	
3	D16	F	2. 46	0. 59	0. 59							2		3. 64	7. 28	
4	D16	F	2. 46	0. 59	0. 59							2	l	3. 64	7. 28	

	プ場 (ポンプ核	東)															
	称	種径	北洲			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>位</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
	版	1至1工	ארכוו	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	ちみ	ヵ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
5		D16	Α	0. 61									12	1	0. 61	7. 32	
B 6-1		D13	F	1. 81	0. 48	0. 48							13	1	2. 77	36. 01	
2		D13	F	1. 81	0. 48	0. 48							13	1	2. 77	36. 01	
3		D13	F	2. 16	0. 48	0. 48							7	1	3. 12	21. 84	
4		D13	F	2. 16	0. 48	0. 48					B		7	1	3. 12	21. 84	
	組立筋	D13	Q	0. 20	0. 20	0. 20	0.08	0. 08					2	1	0. 76	1. 52	
A, 4-8	主−上筋	D29	F	24. 00	0. 27	0. 27						2	6	1	24. 54	147. 24	12
FG1	主−下筋	D29	F	24. 00	1. 07	1. 07						2		1	26. 14	156. 84	12
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 06	0. 14							199	1	3. 52	700. 48	
	腹筋	D13	Α	5. 56									12	1	5. 56	66. 72	
		D13	Α	2. 56							B		6	1	2. 56	15. 36	
		D13	Α	6. 06							ļ		6		6. 06	36. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							75		0. 75	56. 25	
											B						
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,												
B. 1-6	主−上筋	D29	F	27. 50	0. 27	0. 27						2	6	1	28. 04	168. 24	12
FG11	主−下筋	D29	F	27. 50	1. 07	0. 27						2	. 🗖	1	28. 84	173. 04	12
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 06	0. 14							225	1	3. 52	792. 00	
		D13	0	1. 06	0. 14	0. 18					B		112	1	1. 38	154. 56	
	腹筋	D13	A	4. 06	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								6	1	4. 06	24. 36	
		D13	Α	4. 56									6		4. 56	27. 36	
		D13	Α	5. 56									12		5. 56	66. 72	
		D13	Α	2. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								6		2. 56	15. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							87	1	0. 75	65. 25	
D 1 C	→ 1 <i>5/</i> -	<b>DOO</b>	_	07.50	0 07	0.07						0		4	00.04	100 04	10
	主一上筋	D29	F	27. 50	0. 27	0. 27						2	6	L	28. 04	168. 24	12
FG11	主-下筋	D29		27. 50		0. 27						2			28. 84	173. 04	12
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 06	0. 14							225		3. 52	792. 00	
	腹筋	D13	A	4. 06					<u> </u>				6		4. 06	24. 36	
		D13	A	4. 56									6		4. 56	27. 36	
		D13	A	5. 56									12		5. 56	66. 72	
		D13	A	2. 56									6		2. 56	15. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							87	1	0. 75	65. 25	

	プ場(ポンプ	棟)																
	称	種径	北洲			長さ(m)			告みき	継ぎ	手数	正按	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		计計
庭	版	作主门土	11211	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	工1女	个奴	旧奴	(m)	(m)		所)
C, 1-6	主−上筋	D29	F	27. 50	0. 27	0. 27						2	5	1	28. 04	140. 20	10	
FG12	主−下筋	D29	F	27. 50	1. 07	0. 27						2	5	1	28. 84	144. 20	10	)
	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	1.06	0. 14							117	1	3. 32	388. 44		
	腹筋	D13	A	4. 06									6	1	4. 06	24. 36		
		D13	A	4. 56									6	1	4. 56	27. 36		
		D13	A	5. 56									12	1	5. 56	66. 72		
		D13	A	2. 56									6	1	2. 56	15. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							87	1	0. 65	56. 55		
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,													
	1 <i>6</i> -6-	D00		7 50									10		0.04	00.40		
B, 6-7		D29	F	7. 50	0. 27	0. 27							10		8. 04	80. 40		
FG3	主一下筋	D29	F	7. 50	1. 07	0. 27							10	 	8. 84	88. 40		
	スターラッフ゜	D13	K	0.86	1. 36	0. 14							61		4. 72	287. 92		
	腹筋	D13	A	6. 06	0 11			 					8		6. 06	48. 48		
	巾止筋	D13	0	0. 86	0. 11	0. 08							28	 	1. 05	29. 40		
B 7–8	主−上筋	D29	F	7. 00	0. 27	0. 27							7	1	7. 54	52. 78		
FG4	主−下筋	D29	F	7. 00	0. 27	1. 07							7	1	8. 34	58. 38		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 36	0. 14							29	1	4. 12	119. 48		
		D13	0	1. 36	0. 14	0. 18		ā					29	1	1. 68	48. 72		
	腹筋	D13	Α	5. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			\$ !					8		5. 56	44. 48		
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08		ā					28		0. 75	21. 00		
								5										
D, 6-8	主−上筋	D29	F	14. 00	0. 27	0. 27		B E E E				1	7	1	14. 54	101. 78	7	7
FG10	主−下筋	D29	F	14. 00	1. 07	1. 07		8 				1	7	1	16. 14	112. 98	7	7
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 36	0.14		9					117	1	4. 12	482. 04		
	腹筋	D13	Α	6. 06				5 E E E E					8	1	6. 06	48. 48		
		D13	Α	5. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			8					8	1	5. 56	44. 48		
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0.08						<b></b>	56	1	0. 75	42. 00		10701010101010
	\ , <u>, , , , , , , , , , , , , , , , , ,</u>	<b>D</b> 00													2 2 -	110		
C, 6-7		D29	F	7. 50	0. 27	0. 27							14		8. 04	112. 56		
FG6	主−下筋	D29	F	7. 50	1. 07	0. 27							19		8. 84	167. 96		
		D29	G	2. 83	1. 07	0.14							8	1	3. 90	31. 20		
	スターラッフ゜	D13	K	1. 46	1.36	0.14							61	1	5. 92	361.12		
		D13	0	1. 36	0. 14	0. 18							732	1	1. 68	1, 229. 76		

	プ場(ポンプ	<u>棟)</u> _															
	· 称	種径	形址			長さ(m)			告表	継ぎ	手数	圧垵	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
JĘ	<b>ミ版</b>	作生1主	1121A	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	江1女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)
	腹筋	D13	Α	6. 06									8	1	6. 06	48. 48	
	巾止筋	D13	0	1. 46	0. 11	0. 08							28	1	1. 65	46. 20	
	主−上筋	D29	F	7. 00	0. 27	0. 27							6	1	7. 54	45. 24	
FG7	主−下筋	D29	F	7. 00	0. 27	1. 07							6	1	8. 34	50. 04	
	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	1. 36	0. 14							29	1	3. 92	113. 68	
	腹筋	D13	A	5. 56									8		5. 56	44. 48	
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							28	1	0. 65	18. 20	
	) 主-上筋	D29	F	9. 50	0. 27	0. 27						1	6		10. 04	120. 48	12
	) 主-下筋	D29	F	9. 50	0. 27	1. 07						1	6	2	10. 84	130. 08	12
FG5	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	1. 36	0. 14					<u></u>		37	2	3. 92	290. 08	
	腹筋	D13	A	4. 06	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								8	2	4. 06	64. 96	
		D13	A	3. 06									8		3. 06	48. 96	
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							36	2	0. 65	46. 80	
	1 <i>h</i> +-	D00		- FO	0 07	0 07									C 04	00.00	
C, 8-9		D29	F	5. 50	0. 27	0. 27							5		6. 04	30. 20	
FG8	主一下筋	D29	F	5. 50	0. 27	1. 07							5	 	6. 84	34. 20	
	スターラッフ゜	D13	K	0.36	1. 36	0. 14							21	 	3. 72	78. 12	
	腹筋	D13	A	4. 06	0 11	0.00							8	 	4. 06	32. 48	
	巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							20	 	0. 55	11. 00	
0 0 10	ነ → ∟ <i>⁄-</i> ⁄-	D20		4 FO	0 07	0.07							E	1	F 04	0F 00	
	)主-上筋	D29 D29	F	4. 50 4. 50	0. 27 0. 27	0. 27 1. 07							5		5. 04 5. 84	25. 20 29. 20	
FG9	主一下筋		F										5 31	1	5. 84 4. 72		
	スターラッフ゜	D13 D13	K	0. 86	1.36	0.14								-		146. 32	
	哈尔		0	1. 36	0. 14	0. 18							31 o	-	1. 68	52. 08	
	腹筋	D13 D13	A	3. 06 0. 86	Λ 11	0. 08							8 16	L	3. 06 1. 05	24. 48 16. 80	
	巾止筋	טוט	0	U. 80	0. 11	U. U8							10		1. 05	10. 80	
1 R_N	主−上筋	D29	F	13. 50	0. 27	0. 27						1	6	1	14. 04	84. 24	6
FGA		D29 D29	F	13. 50	0. 27 1. 07	1. 07						1	6		14. 04 15. 64	93. 84	6
FUA	主-下筋	D29 D13	Г К	0. 56	1.07	0.14					I	ļ	112		3. 52	93. 84 394. 24	U
	スターラッフ゜				1.00	U. 14										27. 36	
	腹筋	D13	Α	4. 56							<u> </u>		6	l	4. 56	۷۱. ۵۵	

天神ポンプ	プ場(ポンプ	棟)																
名	称	種径	取件			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	正按	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ	圧接/	小計
庭	€版	作生1土	<i>1121</i> A	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江 1女	<b>平</b> 奴	口奴	(m)	(m)	(カ戸	折)
		D13	Α	6. 56									6	1	6. 56	39. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0.08							42	1	0. 75	31. 50		
																	 	3
2, B-D	主−上筋	D29	F	13. 50	0. 27	0. 27						1	4	3	14. 04	168. 48	12	
3, B-D	主−下筋	D29	F	13. 50	1. 07	1. 07						1	6	3	15. 64	281. 52	18	3
4, B-D	スターラッフ゜	D13	K	0. 86	1. 06	0. 14							112	3	4. 12	1, 384. 32		
FGB		D13	0	1. 06	0. 14	0. 18			<u> </u>				112	3	1. 38	463. 68		2
	腹筋	D13	Α	4. 56									6	3	4. 56	82. 08		1
		D13	Α	6. 56									6	3	6. 56	118. 08		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
	巾止筋	D13	0	0. 86	0. 11	0. 08			3				42	3	1. 05	132. 30	 	)
				4	311111111111111111111111111111111111111								•				 	<u></u>
					31111111111111111111111111111111111111												 	j
4, A-B	主−上筋	D29	F	6. 50	0. 27	0. 27							6	1	7. 04	42. 24	 	<u> </u>
FGC	主−下筋	D29	F	6. 50	1. 07	0. 27							6	1	7. 84	47. 04	 	<u>.</u>
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 06	0. 14							51	1	3. 52	179. 52	 	j
	腹筋	D13	Α	5. 06									6	1	5. 06	30. 36	 	<u> </u>
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							18	1	0. 75	13. 50	 	à
					311111111111111111111111111111111111111												 	<u> </u>
																	 	<u> </u>
5, A-D	主−上筋	D29	F	19. 50	0. 27	0. 27						2	. 4	1	20. 04	80. 16	 8	
FGD	主−下筋	D29	F	19. 50	1. 07	1. 07						2		1	21. 64	151. 48	 14	<u>.</u>
FGE	スターラッフ゜	D13	K	0. 86	1. 06	0. 14							163	1	4. 12	671. 56	 	<u>.</u>
		D13	0	1. 06	0. 14	0. 18							112	1	1. 38	154. 56	 	j
	腹筋	D13	Α	5. 06									6		5. 06	30. 36	 	<u></u>
		D13	Α	4. 56	5								6	1	4. 56	27. 36	 	Ď
		D13	Α	6. 56	311111111111111111111111111111111111111								6	1	6. 56	39. 36	 	<u> </u>
	巾止筋	D13	0	0. 86	0. 11	0. 08							60	1	1. 05	63. 00	 	<u> </u>
					511111111111111111111111111111111111111								1				 	<u>.</u>
																	 	ģ
6. A-B	主−上筋	D29	F	6. 50	0. 27	0. 27							4	1	7. 04	28. 16	 	<u> </u>
	主−下筋		F	6. 50	<del>-</del>								7	1	7. 84	54. 88	 	į
	スターラッフ゜	D13	K	0.86	1. 06	0. 14							<i>.</i> 51		4. 12	210. 12	 	<u> </u>
		D13	A	5. 06									6		5. 06	30. 36	 	<u></u>
	心 中止筋	D13	0	0.86	0. 11	0. 08							18	<b>.</b>	1. 05	18. 90	 	į
	1		<u>-</u>		V							<b></b>	<b>.</b>				 	<u></u>
			<b></b>										·				 	i
6 R-D	主−上筋	D29	F	13. 50	0. 27	0. 27						1	10	1	14. 04	140. 40	 10	į
<u> </u>	<i>_</i>	520		10.00	U. L1	V. L1			004		<b></b>	<u>'</u>	1 10	<u>'</u>	17.07	1 10. 70	- 10	لــــــــــــــــــــــــــــــــــــــ

	プ場(ポンプ	棟)																
	3 称	種径	形状			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	正垵	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ	圧接	[小計
J	<b>底版</b>	作主作主	11211	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	ちみ	ヵ所	江]女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(カ	所)
FGF	主−下筋	D29	F	13. 50	1. 07	1. 07						1	10	1	15. 64	156. 40	10	)
	スターラッフ゜	D13	L	1. 06	2. 46	0. 18	0. 14						58	1	7. 68	445. 44		
		D13	0	2. 46	0.14	0. 18							232	1	2. 78	644. 96		
	腹筋	D13	Α	4. 56									14	1	4. 56	63. 84		
		D13	Α	6. 56									14	1	6. 56	91. 84		
	巾止筋	D13	0	1.06	0. 11	0. 08							98	1	1. 25	122. 50		
7, <b>A</b> –B	主−上筋	D29	F	6. 50	0. 27	0. 27							4	1	7. 04	28. 16		
FGD	主−下筋	D29	F	6. 50	1. 07	0. 27							7	1	7. 84	54. 88		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 86	1. 06	0. 14							51	1	4. 12	210. 12		
	腹筋	D13	Α	5. 06									6	1	5. 06	30. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 86	0. 11	0.08							18	1	1. 05	18. 90		ADDIOLOGICAL STREET
マシウ	チ主筋	D16	G	2. 79	1. 89								4	1	4. 68	18. 72		.mb
		D16	G	1. 69	0. 79								4	1	2. 48	9. 92		
	スターラッフ゜	D13	F	0. 86	1. 79	1. 79							12	1	4. 44	53. 28		
		D13	F	0. 86	0. 69	0. 69							11	1	2. 24	24. 64		
7, B-D	主−上筋	D29	F	13. 50	0. 27	0. 27						1	5	1	14. 04	70. 20	5	5
FGG	主−下筋	D29	F	13. 50	0. 27	1. 07						1	9	1	14. 84	133. 56	g	9
	スターラッフ゜	D13	K	0. 86	1. 36	0. 14							58	1	4. 72	273. 76		
		D13	0	1. 36	0. 14	0. 18							116		1. 68	194. 88		
	腹筋	D13	Α	4. 56									8	1	4. 56	36. 48		
		D13	Α	6. 56									8	1	6. 56	52. 48		
	巾止筋	D13	0	0. 86	0. 11	0. 08							56	1	1. 05	58. 80		A1000000000000000000000000000000000000
		h																arinnumum
		<b>.</b>											<b></b>					
8, <b>A</b> -B	主−上筋	D29	F	6. 50	0. 27	0. 27							6	1	7. 04	42. 24		
FGH	 主−下筋	D29	F	6. 50	1. 07	0. 27							6		7. 84	47. 04		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56		0. 14							51	L	3. 52	179. 52		
	腹筋	D13	Α	5. 06									6		5. 06	30. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							18		0. 75	13. 50		
		<del>.</del>	ļ															
8. B-D	主−上筋	D29	F	13. 50	0. 27	0. 27						1	7	1	14. 04	98. 28	7	7
FGI	主一下筋	D29	F	13. 50	1. 07	1. 07						 1	7	1	15. 64	109. 48	<b></b>	7
					1. 07	1. 07								'	10.01	100.10		

天神ポンプ場(ポン	<u>'プ棟)</u>															
名 称	插径	形物	+		長さ(m)			世部長さ	継き	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
底版	作生作	. 1121	a	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	1上1女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)
スターラッフ	D13	K	0. 56	1. 36	0. 14							112	1	4. 12	461. 44	
腹筋	D13	Α	4. 56									8	1	4. 56	36. 48	
	D13	Α	6. 56									8	1	6. 56	52. 48	
巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							56	1	0. 75	42. 00	
				9												
9, B-D 主-上角	Б D29	F	13. 50	0. 27	0. 27		12				1	14	1	14. 04	196. 56	14
FGJ 主-下角	ъ D29	F	13. 50	1.07	1. 07		15				1	18	1	15. 64	281. 52	18
スターラッフ		K	1. 26	1. 36	0. 14							112	1	5. 52	618. 24	<b>.</b>
	D13	0	1. 36	0. 14	0. 18		1.5.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.					784	1	1. 68	1, 317. 12	
腹筋	D13	Α		19111111111111111111111111111111111111			19					8	1	4. 56	36. 48	
	D13	Α			B1111111111111111111111111111111111111							8		6. 56	52. 48	<b>.</b>
巾止筋	D13	0		0. 11	0. 08		15					56		1. 45	81. 20	
10, B-D 主-上角	ъ D29	F	13. 50	0. 27	0. 27						1	6	1	14. 04	84. 24	6
FGK 主-下角		F		1. 07	1. 07						1	6		15. 64	93. 84	6
FGL スターラッフ		K		1.36	0. 14							58		3. 92	227. 36	
腹筋	D13	Α										8		4. 56	36. 48	
	D13	Α										8		6. 56	52. 48	
巾止筋	D13	0		0. 11	0. 08							56		0. 65	36. 40	
- 1- 22///																
															<b></b>	
															<b></b>	
															<u> </u>	
															<u> </u>	
															<u> </u>	
															<b> </b>	
							 								<b> </b>	
															<b></b>	
															<b></b>	
															ļ	

天神ポンプ場(ポンプ核	東)																	
名 称	種径	北洲			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>슨</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	J	圧接/	
側壁	1 = 1 =	712-170	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	工政	71.30	шж	(m)	(m)		(カ剤	听)
W 1- 1	D22	G	7. 60	0. 22					0. 88	1		108	1	8. 70	939. 60			
2	D22	G	7. 00	0. 22					0. 88	1		84	1	8. 10	680. 40			
3	D19	Α	23. 84					ĺ	0. 76	2		50	1	25. 36	1, 268. 00			
4	D19	Α	6. 84									6	1	6. 84	41. 04		Ī	
5	D19	Α	6. 84									6	1	6. 84	41.04		ĺ	
6	D22	G	3. 23	0. 22								95	1	3. 45	327. 75			
7	D13	0	0. 56	0. 14	0. 18							864	1	0. 88	760. 32		Ī	
巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							82	1	0. 75	61.50			
															,			
W 2- 1	D22	G	7. 60	0. 22					0. 88	1		192	1	8. 70	1, 670. 40			)
2	D22	G	2. 96	0. 22					0.00			24		3. 18	76. 32			
3	D19	A	27. 34	V. <i>LL</i>					0. 76	2		 18		28. 86	519. 48			
4	D19	Α	17. 34						0. 76	1		38		18. 10	687. 80			
5	D19	Α	7. 30		i							38		7. 30	277. 40			
6	D25	G	8. 51	0. 25					1. 13	1		35		9. 89	346. 15			
7	D25	Α	5. 51		ļ							25	L	5. 51	137. 75			
8	D25	Α	4. 91	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								7		4. 91	34. 37			
9	D25	Α	3. 91	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	j							7	1	3. 91	27. 37			
10	D25	Α	7. 76		<u> </u>							46	1	7. 76	356. 96			
11	D22	G	8. 70	0. 22	innummuni				0. 88	1		26		9. 80	254. 80			
12	D22	G	8. 20	0. 22					0. 88	1		28		9. 30	260. 40			
13	D19	Α	6. 84		i							60		6. 84	410. 40			
14	D25	Α	5. 56		j							5		5. 56	27. 80			
15	D25	Α	4. 06									5	1	4. 06	20. 30			
16	D25	Α	1. 76		j							4	1	1. 76	7. 04			
17	D29	G	3. 95	0. 29	<u> </u>							6	1	4. 24	25. 44			
18	D29	G	3. 67	0. 27	<u>}</u>							6		3. 94	23. 64			
19	D29	A	2. 04									4	1	2. 04	8. 16			
20	D13	F	0. 56	0. 13	0. 13							31	1	0. 82	25. 42			
21	D13	F	0. 86	0. 13	0. 13							15	1	1. 12	16. 80			
22	D22	G	3. 23									49	L	3. 45	L			
23	D13	0	0. 56	0. 14	0. 18							621		0. 88	546. 48			
巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							126		0. 75	94. 50			
	D13	0	0. 86	0. 11	0. 08							32		1. 05	33. 60	······		
												1						
		1			;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;		5					1			<u> </u>		 	
					₹ 8										1			

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			告みの出	継ぎ		圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁			а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)		ヵ所	1上1女			(m)	(m)	(ヵ所)
2	D25	G	8. 51	0. 25					1. 13	1		114	1	9. 89	1, 127. 46	
3	D19	A	13. 84						0. 76	1		10	1	14. 60	146. 00	
4	D19	Α	40. 84						0. 76	4		50	1	43. 88	2, 194. 00	
5	D19	Α	27. 34						0. 76	2		6	1	28. 86	173. 16	
6	D25	G	3. 23	0. 25								39	1	3. 48	135. 72	
7	D25	G	3. 73	0. 25								56	1	3. 98	222. 88	
8	D13	0	0. 56	0. 14	0. 18							864	1	0. 88	760. 32	
9	D16	0	0. 56	0. 17	0. 22							621	1	0. 95	589. 95	
巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							138	1	0. 75	103. 50	
															·	
	h			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								•	)		h	
W 4- 1	D19	G	7. 50	0. 19					0. 76	1		216	1	8. 45	1, 825. 20	
2	D19	Α	27. 34						0. 76	2		56	1	28. 86	1, 616. 16	
3	D13	0	0. 46	0. 14	0. 18							90	1	0. 78	70. 20	
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							117	1	0. 65	76. 05	
				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,											······································	
															······································	
W 5- 1	D19	G	8. 10	0. 19					0. 76	2		24	1	9. 81	235. 44	
2	D19	G	1. 76	0. 19								14	1	1. 95	27. 30	
3	D19	Α	4. 70						0. 76	1		14	1	5. 46	76. 44	
4	D19	G	8. 20	0. 19					0. 76	2		28	1	9. 91	277. 48	
5	D19	Α	9. 34									34		9. 34	317. 56	
6	D19	Α	3. 10									16		3. 10	49. 60	
7	D19	Α	4. 34									16		4. 34	69. 44	
8	D22	Α	3. 04									5		3. 04	15. 20	
9	D22	Α	3. 04									10		3. 04	30. 40	
10	D22	Α	1. 54	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								8		1. 54	12. 32	
11	D13	F	0. 46	0. 13	0. 13							22	1	0. 72	15. 84	
12	D19	G	2. 83	0. 19								12	1	3. 02	36. 24	
13	D16	G	2. 83	0. 16								15		2. 99	44. 85	
14	D22	G	2. 83	0. 22								15		3. 05	45. 75	
15	D13	0	0. 46		0. 18							35	L	0. 78	27. 30	
巾止筋	D13	0	0. 46 0. 46	0. 14	0. 18							27	1	0. 76	17. 55	
117 77 77)	טוט		V. 4U	V. 11	0.00									0.00	17.00	
				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,												
W 6- 1	D19	G	8. 20	0. 19					0. 76	2		66	1	9. 91	654. 06	
2	D19	A	9. 34	J. 1J					0.70	۷		50		9. 34	467. 00	
3	D19	G	2. 83	0. 19								40		3. 02	120. 80	
<u> </u>	פוט	u	۷. ۵۵	U. 18								40	<u> </u>	J. UZ	120.00	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			世部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁	1至1五	ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江1女	个奴	口奴	(m)	(m)	(ヵ所)
4	D16	G	2. 83	0. 16								15	1	2. 99	44. 85	
5	D22	G	2. 83	0. 22								15	1	3. 05	45. 75	
6	D13	0	0. 46	0. 14	0. 18							85	1	0. 78	66. 30	
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							27	1	0. 65	17. 55	
W 7- 1	D19	G	8. 30	0. 19					0. 76	1		54	1	9. 25	499. 50	
2	D19	Α	6. 84									60	1	6. 84	410. 40	
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0.08							34	1	0. 65	22. 10	
															·······	
W 8- 1	D19	G	8. 20	0. 19					0. 76	2		38	1	9. 91	376. 58	•
2	D19	Α	5. 34									50	1	5. 34	267. 00	
巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							20	1	0. 55	11. 00	
W 9- 1	D19	F	9. 17	0. 19	0. 56				0. 76	1		64	1	10. 68	683. 52	
2	D19	G	2. 36	0. 19								32	1	2. 55	81. 60	
3	D19	G	4. 17	0. 56								32	1	4. 73	151. 36	
4	D19	G	1. 81	0. 56								24	1	2. 37	56. 88	
5	D19	G	7. 50	0. 19					0. 76	1		12	1	8. 45	101. 40	
6	D19	Α	13. 34						0. 76	1		30	1	14. 10	423. 00	
7	D19	Α	2. 05									26	1	2. 05	53. 30	
8	D19	Α	4. 91									26	1	4. 91	127. 66	
9	D19	Α	2. 90									26	1	2. 90	75. 40	
10	D19	F	12. 06	0. 70	0. 70				0. 76	1		13	1	14. 22	184. 86	
11	D22	Α	4. 04									20	1	4. 04	80. 80	
12	D22	Α	3. 04									20	1	3. 04	60. 80	
13	D22	Α	1. 54									32	1	1. 54	49. 28	
14	D13	F	0. 56	0. 13	0. 13							84	1	0. 82	68. 88	
, 中止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08						ļ	66	1	0. 75	49. 50	
- 1- 12-777		ļ	J. J.	J. 1.1	J. 00									0.70		
W10- 1	D22	G	7. 60	0. 22					0. 88	1	l	50	1	8. 70	435. 00	
2	D19	A	6. 34	J. LL					0.00			56	1	6. 34	355. 04	
3	D22	G	3. 23	0. 22								24	1	3. 45	82. 80	
4	D13	0	0. 26 0. 56	0. 22	0. 18							225	1	0. 48	198. 00	
九 十 十 十 上 筋	D13	0	0. 56	0. 14	0. 18							20	1	0. 75	15. 00	
山北舠	טוט	U	0.00	U. II	V. VO							20	- 1	U. 10	10.00	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)																
名 称	種径	形状			長さ(m)			告みませ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	王接小	
側壁	1至1工	ארכות	а	b	С	d	е	r (半径) θ(角度)	きみ	ヵ所	江1女	个奴	10 30	(m)	(m)	(カ所	f)
W11- 1	D19	G	10. 90	0. 19					0. 76	2		13	1	12. 61	163. 93		
2	D19	G	7. 10	0. 19					0. 76	1		13	1	8. 05	104. 65		
3	D19	Α	4. 14					Ĭ.	0. 76	1		37	1	4. 90	181. 30		
4	D19	G	4. 06	0. 19					0. 76	1		24	1	5. 01	120. 24	Ī	
5	D25	G	12. 51	0. 25					1. 13	2		26	1	15. 02	390. 52		
6	D25	G	8. 51	0. 25					1. 13	1		54	1	9. 89	534. 06	ĺ	
7	D25	Α	4. 56									26	1	4. 56	118. 56	Ī	
8 平均	D25	G	9. 22	0. 25					1. 13	1		11	1	10. 60	116. 60		
9 平均	D25	Α	1. 27									11	1	1. 27	13. 97		
10 平均	D25	Α	2. 37									22	1	2. 37	52. 14	Ī	
11 平均	D25	G	9. 61	0. 25					1. 13	1		17	1	10. 99	186. 83	Ī	
12 平均	D25	Α	1. 66									17	1	1. 66	28. 22	<u>.</u>	
13 平均	D25	Α	1. 66									34	1	1.66	56. 44		
14	D19	Α	13. 34						0. 76	1		30	1	14. 10	423. 00	<u>.</u>	
15	D19	Α	19. 34						0. 76	2		30	1	20. 86	625. 80	 <u>.</u>	
16	D19	Α	3. 30									22	1	3. 30	72. 60	 	
17	D19	Α	19. 34						0. 76	2		6		20. 86	125. 16	 	
18 平均	D19	Α	7. 14									12	1	7. 14	85. 68	 	
19 平均	D19	Α	1. 44									12	1	1. 44	17. 28	 	
20	D19	Α	9. 12									2	1	9. 12	18. 24	 	
21 平均	D19	Α	2. 64	511111111111111111111111111111111111111								10		2. 64	26. 40	 	
22 平均	D19	Α	13. 01						0. 76	1		8	1	13. 77	110. 16	 	
23 平均	D19	Α	2. 52									18	1	2. 52	45. 36	 	
24 平均	D19	Α	1. 48									18	1	1. 48	26. 64	 	
25	D22	Α	3. 84									5		3. 84	19. 20	 ······································	
26	D22	Α	3. 84									5	1	3. 84	19. 20	 ·······	
27	D22	Α	1. 54									4	1	1. 54	6. 16	 	
28	D29	Α	3. 04									32	2	3. 04	194. 56	 	
29	D29	Α	3. 54									32		3. 54	226. 56	 	
30	D29	М	1. 64	1. 31								3		6. 46	38. 76	 	
31	D13	F	0. 36	0. 13	0. 13							26		0. 62	32. 24	 Î	
32	D22	G	2. 43									54		2. 65		 	
33	D13	0	0. 56	0. 14	0. 18							432		0. 88	380. 16	 	
巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							72		0. 75	54. 00	 	
. —///	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							39		0. 55	21. 45	 	
		ļ										ļ				 fi	
												. <b></b>				 i	
W12- 1	D19	G	8. 10	0. 19					0. 76	2		24	1	9. 81	235. 44	 	
		_ ~	0. 10	0.10				007	0.70				<u>'</u>	0.01	200. 11		

天神ポンプ場(ポンプ	<u>棟)</u>															
名 称	種径	北洲			長さ(m)			告みの出	継ぎ		 圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁		אריכוו	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	1上1女			(m)	(m)	(ヵ所)
2	D19	G	2. 66	0. 19								20	1	2. 85	57. 00	
3	D19	Α	3. 54						0. 76	1		20	1	4. 30	86. 00	
4	D19	G	8. 20	0. 19					0. 76	2		64	1	9. 91	634. 24	
5	D19	Α	13. 34						0. 76	1		34	1	14. 10	479. 40	
6	D19	Α	2. 90									16	1	2. 90	46. 40	
7	D19	Α	8. 50									16	1	8. 50	136. 00	
8	D22	Α	3. 04									10	1	3. 04	30. 40	
9	D22	Α	3. 34									5	1	3. 34	16. 70	
10	D22	Α	1. 54									8	1	1. 54	12. 32	
11	D19	G	2. 73	0. 19								88	1	2. 92	256. 96	
12	D19	G	2. 66	0. 19								20	1	2. 85	57. 00	
13	D13	0	0. 46	0. 14	0. 18							135	1	0. 78	105. 30	
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							39	1	0. 65	25. 35	
				5												
W13-1	D25	F	6. 87	0. 92	0. 92				1. 13	1		126	1	9. 84	1, 239. 84	
2	D22	F	9. 17	0. 81	0. 81				0. 88	1		36	1	11. 67	420. 12	
3	D22	G	3. 34	0. 81			511111111111111111111111111111111111111					12	1	4. 15	49. 80	
4A	D25	G	4. 28	0. 92			311111111111111111111111111111111111111		1. 13	1		18	1	6. 33	113. 94	
В	D25	G	3. 95	0. 92					1. 13	1		26	1	6. 00	156. 00	
5 <b>A</b>	D25	G	1. 45	0. 92			511111111111111111111111111111111111111					18	1	2. 37	42. 66	
В	D25	G	1. 28	0. 92			311111111111111111111111111111111111111					26	1	2. 20	57. 20	
6A	D19	Е	5. 12	0. 67								26	1	5. 79	150. 54	
В	D19	Е	5. 27	0. 67								26	1	5. 94	154. 44	
7	D19	F	2. 96	0. 70	0. 70			<u> </u>				31	1	4. 36	135. 16	
8 <b>A</b>	D19	Е	3. 32	0. 67								2	1	3. 99	7. 98	
В	D19	Е	3. 47	0. 67								2	1	4. 14	8. 28	
C 平均	D19	Е	3. 39	0. 67								3		4. 06	12. 18	
9 <b>A</b>	D19	U	5. 13	0. 67	0. 70							26	1	6. 50	169. 00	
В	D19	U	5. 28	0. 67	0. 70							26		6. 65	172. 90	
10	D19	F	2. 96	0. 70	0. 70							31	1	4. 36	135. 16	
11 <b>A</b>	D19	Е	3. 37	==								2	1	4. 04	8. 08	
В	D19	E	3. 52	0. 67								2		4. 19	8. 38	
C 平均	D19	E	3. 45	0. 67								3		4. 12	12. 36	
12	D19	R	4. 57	0. 67	0. 67							23	L	5. 91	135. 93	
13A	D19	E	5. 60	0. 67								22		6. 27	137. 94	
13B 平均	D19	E	5. 56	0. 67								2		6. 23	12. 46	
14	D19	E	1. 58	0. 67								- 6		2. 25	13. 50	
	' -		1.00	0.07				000					'			

天神ポンプ場(ポンプ	棟)		-					_									
名 称	種径	形状			長さ(m)			ちみ。曲部長さ		手数	圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接/	
側壁			а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	工]女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(カ戸	折)
15	D19	E	1. 73	0. 67								6	1	2. 40	14. 40		
16	D19	E	1. 05	0. 67								6	1	1. 72	10. 32		
17	D19	Α	1. 63									6	1	1. 63	9. 78		
18	D19	R	4. 36	0. 67	0. 67							21	1	5. 70	119. 70		
19A	D19	Е	5. 11	0. 67								20	1	5. 78	115. 60		
B 平均	D19	Е	5. 07	0. 67								2	1	5. 74	11. 48		
20	D19	Е	1. 13	0. 67								8	1	1. 80	14. 40		
21	D19	Е	1. 28	0. 67				<u> </u>				8	1	1. 95	15. 60		<u></u>
22	D19	Е	0. 80	0. 67	A							8	1	1. 47	11. 76		D
23	D19	Α	1. 38									8	1	1. 38	11. 04		
24	D19	R	3. 43	0. 67	0. 67							29	1	4. 77	138. 33	I	D
25	D19	Α	4. 61									30	1	4. 61	138. 30		D
26	D29	Α	3. 54									10	1	3. 54	35. 40		D
27	D29	Α	4. 34									10	1	4. 34	43. 40		
28	D29	Α	2. 04									16	1	2. 04	32. 64		Ď
29	D29	Α	3. 04									10	1	3. 04	30. 40		
30	D29	Α	3. 84									10		3. 84	38. 40		Ď
31	D29	Α	2. 04									16	1	2. 04	32. 64		<u> </u>
32	D22	G	2. 93	0. 22								87	1	3. 15	274. 05		Ď
33	D16	0	0. 56	0. 17	0. 22							81	1	0. 95	76. 95		Ď
34	D13	0	0. 56	0. 14	0. 18							832	1	0. 88	732. 16		
巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							55	1	0. 75	41. 25		B
																	ā
															<u> </u>		
W14- 1	D19	F	7. 97	0. 70	0. 70				0. 76	1		50	1	10. 13	506. 50		ļ
2	D19	F	7. 37	0. 70	0. 70				0. 76	1		104	1	9. 53	991. 12		B
3	D19	G	7. 70	0. 19					0. 76	1		27	1	8. 65	233. 55		Ď
4	D19	G	7. 10	0. 19					0. 76	1		27	1	8. 05	217. 35		ħ
5	D19	Ū	11.00	0. 67	0. 70				0. 76	1		30	1	13. 13	393. 90		
6	D19	Ū	11. 36	0. 67	0. 70				0. 76	1		30		13. 49	404. 70		
7	D19	G	9. 15	0. 70								4	1	9. 85	39. 40		Ā
8	D19	U	2. 76	=	0. 29							5	1	3. 72	18. 60		ā
9	D19	U	2. 40	0. 67	0. 29							5		3. 36	16. 80		J
10	D19	U	1. 90	0. 67	0. 70					I		35		3. 27	114. 45		ļ
11	D19	U	2. 26	0. 67	0. 70							35		3. 63	127. 05		<u></u>
12	D19	R	1. 92	0. 67	0. 70							35		3. 26	114. 10		Ā
13	D19	R	2. 64	0. 67	0. 67			<u>.</u>				35		3. 20	139. 30		ā
14	D19	G	3. 30	0. 07	U. U/							110		4. 00	440. 00		į
14	פוע	u	ა. ას	0.70								110	I	4.00	440.00		

289

天神ポンプ場(ポンプ	棟)																
名 称	種径	形址			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>位</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		多小計
側壁	1至1工	ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	ちみ	ヵ所	江1女			(m)	(m)	( ).	所)
15	D19	R	2. 35	0. 67	0. 67							32	1	3. 69	118. 08		
16	D19	R	3. 07	0. 67	0. 67							32		4. 41	141. 12		
17	D19	U	1. 90	0. 70	0. 67							32	1	3. 27	104. 64		
18	D19	U	2. 26	0. 70	0. 67							32	1	3. 63	116. 16		
巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							99	1	0. 55	54. 45		
				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,													
W15- 1	D16	G	7. 99	0. 59					0. 64	1		16	1	9. 22	147. 52		
2	D16	F	7. 37	0. 59	0. 59				0. 64	1		4	1	9. 19	36. 76		
3	D16	G	8. 59	0. 59					0. 64	1		30		9. 82	294. 60		
4	D16	F	4. 16	0. 59	0. 59							60	1	5. 34	320. 40		
5	D16	G	2. 54	0. 59								4	1	3. 13	12. 52		
6	D16	F	2. 11	0. 59	0. 59							4	1	3. 29	13. 16		
7	D16	G	2. 74	0. 59								6	1	3. 33	19. 98		
8	D16	T	2. 16	0. 59	0. 59							62	1	3. 34	207. 08		
9	D16	T	1. 86	0. 59	0. 59							8		3. 04	24. 32		
10	D13	A	1. 52									42	1	1. 52	63. 84		
11	D13	A	5. 22									6	1	5. 22	31. 32		
12	D16	A	1. 72									38	1	1. 72	65. 36		
13	D13	G	4. 19	0. 48								6	1	4. 67	28. 02		
巾止筋	D13	0	0. 26	0. 11	0.08							25	1	0. 45	11. 25		
				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,													
W16- 1	D19	F	8. 47	0. 70	0. 70				0. 76	1		67	1	10. 63	712. 21		
2	D19	T	5. 36	0. 70	0. 70							34	1	6. 76	229. 84		
3	D19	T	5. 16	0. 70	0. 70							39		6. 56	255. 84		
4	D19	G	3. 50	0. 70								73		4. 20	306. 60		
5	D19	G	2. 73	0. 19								18		2. 92	52. 56		
6	D13	0	0. 46	0.14	0. 18							68		0. 78	53. 04		
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							46	1	0. 65	29. 90		
												ļ					
	D / A		^											40.00			
W17- 1	D19	F	8. 47	0. 70	0. 70				0. 76	1		6	L	10. 63	63. 78		
2	D19	G	1. 76	0. 70								16	L	2. 46	39. 36		
3	D19	G	5. 07	0. 70								16		5. 77	92. 32		
4	D19	F	3. 36	0. 70	0. 70							57		4. 76	271. 32		
5	D19	G	0. 86	0. 70								16		1. 56	24. 96		
6	D19	G	0. 86	0. 70				000				16	1	1. 56	24. 96		

290

天神ポンプ場(ポンプ	<u>棟)</u>															
名 称	種径	北洲			長さ(m)			ちみ暗曲		手数	<b>正</b> 接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁		ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	きみ	ヵ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
7	D22	Α	3. 04									10		3. 04	30. 40	
8	D22	A	3. 04									10	1	3. 04	30. 40	
9	D22	Α	1. 54									16	1	1. 54	24. 64	
10	D13	F	0. 36	0. 13	0. 13			Ī				32	1	0. 62	19. 84	
巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							14	1	0. 55	7. 70	
W18- 1	D19	F	8. 77	0. 70	0. 70				0. 76	1		29	1	10. 93	316. 97	
2	D19	G	3. 08	0. 70								70	1	3. 78	264. 60	
3	D19	Χ	0. 57	0. 76	0. 76							33	1	2. 09	68. 97	
巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							19	1	0. 55	10. 45	
W19- 1	D19	F	8. 77	0. 70	0. 70				0. 76	1		60	1	10. 93	655. 80	
2	D19	G	8. 60	0. 70					0. 76	1		9		10. 06	90. 54	
3	D19	G	7. 88	0. 70								64	1	8. 58	549. 12	
4	D19	G	7. 90	0. 70								2	1	8. 60	17. 20	
5	D19	G	5. 10	0. 70								2	1	5. 80	11. 60	
6	D19	G	3. 40	0. 70								6		4. 10	24. 60	
7	D19	G	7. 90	0. 70								2	1	8. 60	17. 20	
8	D19	Χ	0. 57	0. 76	0. 76							32	1	2. 09	66. 88	
·	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							48		0. 55	26. 40	
11, 77, 70,	D10		0.00	V. 11	0.00							70		0.00	20. 40	
W20- 1	D25	F	8. 77	0. 92	0. 92				1. 13	1		112	1	11. 74	1, 314. 88	
2	D19	F	13. 86	0. 70	0. 70				0. 76	1		74	1	16. 02	1, 185. 48	
上 <u></u> 巾止筋	D13	0	0. 36	0. 70 0. 11	0. 78				0. 70			84	1	0. 55	46. 20	
113 77 77/	טוט		0.00	V. 11	0.00							04		0. 55	40. 20	
W21- 1	D16	Λ	2. 11									62	1	2. 11	130. 82	
WZ1-1   2	D16	A F	2. 11 8. 16	0. 59	0. 59							02 24			224. 16	
<b>L</b>	D13										<u> </u>	24 14		9. 34 0. 40	5. 60	
巾止筋	טוט	0	0. 21	0. 11	υ. υδ							14		U. 4U	ნ. 00	
WOO 1	D10		C 47	0.70	0.40				0.70			00		0.00	004.00	
W22- 1	D19	F	6. 47	0. 70	0. 46				0. 76	1		28	•	8. 39	234. 92	
2	D19	G	4. 17	0. 46								16		4. 63	74. 08	
3	D19	G	1. 86	0. 70								29		2. 56	74. 24	
4	D19	G	2. 00	0. 46								29	1	2. 46	71. 34	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>位</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁	1至1工	ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江1女			(m)	(m)	(ヵ所)
5	D19	F	0. 66	0. 70	0. 46							58	1	1. 82	105. 56	
6	D19	F	0. 86	0. 46	0. 46							58	1	1. 78	103. 24	
7	D19	A	1. 54									58	1	1. 54	89. 32	
8	D19	F	2. 86	0. 70	0. 70							45	1	4. 26	191. 70	Ī
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							23	1	0. 65	14. 95	
W23- 1	D16	F	2. 17	0. 59	0. 59							4	2	3. 35	26. 80	
2	D16	Α	0. 99									9	2	0. 99	17. 82	
3	D16	G	0. 84	0. 26								9	2	1. 10	19. 80	
4	D16	Α	0. 64	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,						B		9	2	0. 64	11. 52	,,
										B						
W24- 1	D19	T	2. 68	0. 70	0. 70							108	1	4. 08	440. 64	
2	D19	F	12. 06	0. 70	0. 70				0. 76	1		25	1	14. 22	355. 50	
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							24	1	0. 65	15. 60	
																.,
W25- 1	D13	G	2. 05	0. 48								46	1	2. 53	116. 38	
2	D13	F	1. 81	0. 48	0. 48							14		2. 77	38. 78	
3	D13	G	1. 64	0. 48								14	1	2. 12	29. 68	
4	D13	F	2. 16	0. 48	0. 48							14	1	3. 12	43. 68	
巾止筋	D13	0	0. 11	0. 11	0. 08					ā		4	1	0. 30	1. 20	
11-22-797			Ŭ. 11	····										0.00	1. 20	
MW1- 1	D13	F	9. 17	0. 48	0. 48				0. 52	1		24	1	10. 65	255. 60	
2	D13	F	8. 87	0. 48	0. 48				0. 52	1		8		10. 35	82. 80	
3	D13	G	7. 17	0. 48					0.02			12		7. 65	91. 80	
4	D13	G	0. 70	0. 48								12		1. 18	14. 16	
5	D13	W	1. 26	2. 36	0. 48	0. 48						28		4. 58	128. 24	
6	D13	Α	0. 79	2.00	U. 7U	V. 70						76		0. 79	60. 04	
7	D13	G	1. 39	0. 48								52		1. 87	97. 24	
8	D13	G	1. 44	0. 48 0. 48								8	1	1. 92	15. 36	
9	D13	F	1. 44	0. 46 0. 49	0. 48					Ī		128		2. 93	375. 04	
10	D13	F	1. 90	0. 49 0. 49	0. 48 0. 48					<b></b>		128		2. 93 2. 88	23. 04	
<b>.</b>	<b>.</b>			\$1111111111111111111111111111111111111	U. 4ŏ											
11	D13	G	0. 70	0.48					0 50	1		8		1. 18	9. 44	
12	D13	G	6. 89	0. 48					0. 52	] 		23		7. 89	181. 47	
13	D13	G	2. 36	0. 48							<u> </u>	56	]	2. 84	159. 04	

天神ポンプ場(ポンプ	プ棟)		_													
名 称	種径	北洲			長さ(m)			曲部長さ		手数	圧接	本数	<b></b>	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁	住工	ארכות	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)		ヵ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
14	D13	F	12. 06	0. 48	0. 48				0. 52	1		7	1	13. 54	94. 78	
15	D13	Α	3. 92									16	1	3. 92	62. 72	
16	D13	G	1. 26	0. 48								19	1	1. 74	33. 06	
17	D13	Α	3. 41									19	1	3. 41	64. 79	Ī
18	D13	G	1. 11	0. 48								19	1	1. 59	30. 21	
19	D13	Α	0. 49									52	1	0. 49	25. 48	
20	D13	F	0. 46	0. 48	0. 48							31	1	1. 42	44. 02	
MW2- 1	D13	F	7. 97	0. 48	0. 48				0. 52	1		391	1	9. 45	3, 694. 95	
2	D13	F	8. 77	0. 48	0. 48		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		0. 52	1		12	1	10. 25	123. 00	1
3	D13	U	5. 02	2. 26	0. 48							128	1	7. 76	993. 28	,
4	D13	Α	17. 42	311111111111111111111111111111111111111					0. 52	1		64	1	17. 94	1, 148. 16	
5	D13	U	0. 50	1. 78	0. 51							128	1	2. 79	357. 12	
6	D13	Α	1. 12	D								128	1	1. 12	143. 36	
7	D13	U	0. 22	2. 71	0. 51							32	1	3. 44	110. 08	
8	D13	U	0. 22	2. 77	0. 51							32	L	3. 50	112. 00	
9	D13	U	0. 21	2. 99	0. 51							32		3. 71	118. 72	
10	D13	U	0. 21	3. 31	0. 51							32		4. 03	128. 96	
11	D13	χ	2. 21	0. 97	0. 97							35		4. 15	145. 25	
MW3- 1	D13	F	8. 77	0. 48	0. 48				0. 52	1		105	1	10. 25	1, 076. 25	
2	D13	G	4. 09	0. 48								33		4. 57	150. 81	
3	D13	G	4. 73	0. 48								33		5. 21	171. 93	
4	D13	Χ	1. 67	0. 46	0. 52							35		2. 65	92. 75	
5	D13	G	11. 09	0. 48					0. 52	1		33		12. 09	398. 97	
6	D13	Α	6. 92									2		6. 92	13. 84	
7	D13	Α	1. 63									132		1. 63	215. 16	
												<b>.</b>			h	
MW4- 1	D13	F	7. 97	0. 48	0. 48				0. 52	1		106	1	9. 45	1, 001. 70	
2	D13	F	•	0. 48	0. 48				0. 52	1	ļ	52		8. 85	460. 20	
3	D13	Α	3. 12	J. 10	J. 10							33		3. 12	102. 96	
4	D13	Α	4. 60									33		4. 60	151. 80	
5	D13	Α	17. 82						0. 52	1		30		18. 34	550. 20	
6	D13	Α	3. 72						0.02			3		3. 72	11. 16	
7	D13	A	3. 72									3		3. 72 3. 52	10. 56	
, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	טוט		J. JZ						l .			J		U. UZ	10.00	

天神ポンプ場(ポンプ	プ棟)										1					
名 称	種径	北洲			長さ(m)		<del>_</del>	曲部長さ		手数	F接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
側壁		112 17	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	117			(m)	(m)	(ヵ所)
8	D13	E	0. 93	4. 18								33	<b>.</b>	5. 11	168. 63	
9	D13	E	4. 23	0. 46								30	1	4. 69	140. 70	
10	D13	U	2. 15	0. 46	0. 48							3	1	3. 09	9. 27	
11	D13	E	4. 31	0. 46								30	1	4. 77	143. 10	
12	D13	Н	4. 19	0. 46	0. 46							3	1	5. 11	15. 33	
13	D13	G	1.00	0. 48								25	1	1. 48	37. 00	
14	D13	Α	5. 92									1	1	5. 92	5. 92	
							9									
MW5- 1	D13	G	5. 76	0. 48								3	1	6. 24	18. 72	
2	D13	G	2. 02	0. 48			19111111111111111111111111111111111111					28	1	2. 50	70. 00	
							19									
												<b> </b>				
OW1- 1	D13	G	0. 86	0. 48							<b>.</b>	40	1	1. 34	53. 60	
2	D13	G	0. 71	0. 48			.5					32		1. 19	38. 08	
3	D13	F	2. 26	0. 48	0. 48							4		3. 22	12. 88	
4	D13	F	1. 46	0. 48	0. 48							4	1	2. 42	9. 68	
				0. 10											J. 33	
OW2- 1	D13	G	0. 86	0. 48								48	1	1. 34	64. 32	
2	D13	G	0. 71	0. 48								40	<b>.</b>	1. 19	47. 60	
3	D13	F	2. 76	0. 48	0. 48							4		3. 72	14. 88	
4	D13	F	1. 96	0. 48	0. 48							1	1	2. 92	11. 68	
			1.00	0. 40	0. 40									2. 02	11.00	
0W3- 1	D13	Α	0. 84									19	2	0. 84	31. 92	
2	D13	A	7. 62						0. 52	1		1	2	8. 14	16. 28	
3	D13	G	2. 26	0. 48					0. 32			2	2	2. 74	10. 26	
4	D13	G	0. 61	0. 48								31	ے ص	1. 09	67. 58	
5	D13		1.86	U. 40								ا 2	ک م	1. 86	7. 44	
<u></u>	וט	Α	1.00											1.00	7.44	
OWA 1	D10	_	0.00	0.40									4	0.10	15.00	
0W4- 1	D13	G	2. 68	0. 48	0.40					 		5	L	3. 16	15. 80	
2	D13	Q	0. 46	0. 96	0. 48							12	]	1. 90	22. 80	
							9									
		ļ <u>.</u>					-					<b></b>				
B, 8-9 主-上筋	D25	F	5. 32	0. 28	0. 28		9					5	<b>.</b>	5. 88	29. 40	
2G5 主-下筋	D25	F	5. 50	0. 25	0. 25			004				5	1	6. 00	30. 00	

天神ポンプ場(ポ)	<u>ノプ棟)</u>																
名 称	<b></b>	形状			長さ(m)			告みき		手数	圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ		王接小計
側壁			а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	17.13			(m)	(m)		(カ所)
スターラップ	7° D13	K	0. 46	0. 88	0.14							21	1	2. 96	62. 16		
腹筋	D13	Α	4. 06	Ā				į				4	1	4. 06	16. 24		
巾止筋	j D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							10	1	0. 65	6. 50		
マシウチ主筋	D16	A	5. 24	5								3	1	5. 24	15. 72		
スターラップ		F	0. 46	0. 50	0. 50							21	1	1. 46	30. 66		
B, 9-10 主-上;	筋 D25	F	4. 45	0. 28	0. 25							5	1	4. 98	24. 90		
2G5 主-下戶		 F	4. 43	0. 25 0. 25	0. 25							5		5. 00	25. 00		
スターラップ		K	0. 46	0. 23	0. 23							16		2. 96	47. 36		
腹筋	D13		3. 06	V. 00	V. 14							4	1 1	3. 06	12. 24		
		A		Λ 11	0. 08								1	0. 65			
巾止筋	ן טוט	0	0. 46	0. 11	0.08							8		0. 00	5. 20		
				<u></u>													
D 主−上í	访 D25	F	9. 37	0. 28	0. 92		5				1	5	1	10. 57	52. 85		5
8-10 主-下;		F	9. 50	0. 25	0. 25							5	1	10. 00	50. 00		
2G5 スターラッフ		K	0. 46	0. 88	0. 14		5					37	1	2. 96	109. 52		
腹筋	D13	Α	4. 06									4	1	4. 06	16. 24		
	D13	Α	3. 06	A								4	1	3. 06	12. 24		
巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							18	1	0. 65	11. 70		
C, 8-9 主-上;	筋 D25	F	5. 32	0. 28	0. 28							4	1	5. 88	23. 52		
2G6 主-下戶		F	5. 50	0. 25	0. 25							4	1	6. 00	24. 00		
スターラップ		K	0. 36	0. 28	0. 14							21	1	2. 76	57. 96		
腹筋	D13	A	4. 06									4	1	4. 06	16. 24		
九 <u>八</u> 八八		0	0. 36	0. 11	0. 08							10	1	0. 55	5. 50		
11311277/	, , , ,		J. 00	J	0.00									0.00	0.00		
				8													
8, A-B 主-上;		F	6. 20	0. 28	0. 28							4	1	6. 76	27. 04		
2GA 主-下:í	的 D25	F	6. 50	0. 25	0. 25			Ĭ				4	1	7. 00	28. 00		Ĭ
スターラッフ	<sup>2°</sup> D13	K	0. 36	0. 88	0. 14							26	1	2. 76	71. 76	Ī	
腹筋	D13	Α	5. 06									4	1	5. 06	20. 24		
巾止筋	j D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							12	1	0. 55	6. 60		
8, B-D 主-上;	访 D25	F	13. 56	0. 28	0. 28						1	8	1	14. 12	112. 96		8

	プ場(ポンプ	棟)																
	3 称	種径	北江			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		[小計
•	側壁	作主门土	1121X	а	b	С	d	е	r (半径) θ (角度)	長さ	ヵ所	江]女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(カ	所)
2GF	主−下筋	D25	G	4. 76	0. 25								5	1	5. 01	25. 05		
		D25	R	0. 99	2. 29	2. 78							5	1	6. 06	30. 30		
		D25	G	6. 26	0. 25								5	1	6. 51	32. 55		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 36	0. 88	0. 14							81	1	2. 76	223. 56		100000000000000000000000000000000000000
		D13	0	0. 88	0. 14	0. 18							81	1	1. 20	97. 20		
		D13	K	0. 36	1. 18	0. 14							35	1	3. 36	117. 60		
		D13	0	1. 18	0. 14	0. 18							35	<b>.</b>	1. 50	52. 50		100
	腹筋	D13	Α	4. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								4	1	4. 56	18. 24		
		D13	Α	6. 56									4	1	6. 56	26. 24		
	巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							28	1	0. 55	15. 40		
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,													10
10. B-	-C 主−上筋	D25	F	6. 00	0. 92	0. 25							5	1	7. 17	35. 85		
2GH	主−下筋	D25	F	6. 00	0. 25	0. 25							5		6. 50	32. 50		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	0. 88	0. 14							24		2. 96	71. 04		
	放 腹筋	D13	A	4. 56	0.00	V. 11							4		4. 56	18. 24		
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							12		0. 65	7. 80		
	. 1															7. 00		
マシウ	チ 主筋	D16	Α	5. 62									3	1	5. 62	16. 86		
	スターラッフ゜	D13	F	0. 46	0. 50	0. 50							24		1. 46	35. 04		
																33. 31		
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,													
10 C-	·D 主-上筋	D25	F	8. 00	0. 25	0. 92							5	1	9. 17	45. 85		
2GH	主−下筋	D25	F	8. 00	0. 25	0. 25							5		8. 50	42. 50		
2411	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	0. 88	0. 14							34		2. 96	100. 64		
	腹筋	D13	A	6. 56	0.00	V. 17							4	1	6. 56	26. 24		
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							16	1	0. 65	10. 40		
	· 1 · 11. 7/J	D10	Ŭ	U. 70	V. 11	0.00									0.00	10. 40		
																		ali
Δ 1-	-5 主-上筋	D25	F	6. 98	0. 25	0. 25							7	1	7. 48	52. 36		
1G1	主−下筋	D25	F	7. 00	0. 25	0. 25							, 7	1	7. 40 7. 50	52. 50 52. 50		
iui	エート別	D23	K	0. 56		0. 23							29		3. 56	103. 24		
	^7 /7/	D13	0	1. 08	0.14	0. 14							29		1. 40	40. 60		
	腹筋	D13		5. 56	U. 14	V. 10							29 6		5. 56	33. 36		
		D13	A	0. 56	0. 11	0. 08						<u> </u>	21	<b>L</b>	0. 75	33. 36 15. 75		
	巾止筋	טוט	0	U. 00	U. II	υ. υδ									U. /O	10. /0		
,	1 -> 1 h-h-	DO.		11 00	0 05	0 05						4			11 50	00.50		7
A, 5-/	主-上筋	D25	F	11. 00	0. 25	0. 25			000				7	1	11. 50	80. 50	/	7

	プ場(ポンプ	棟)															
名	称	種径	形状			長さ(m)			告書きる	継ぎ	手数	正按	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
俱	]壁	作主作主	ハシカへ	а	b	С	d	е	r (半径) θ (角度)	ちみ	ヵ所	江1女	<b>个</b> 双	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)
1G1	主−下筋	D25	F	11.00	0. 25	0. 25						1	7	1	11. 50	80. 50	7
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14							45	1	3. 56	160. 20	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							45	1	1. 40	63. 00	
	腹筋	D13	Α	6. 06									6	1	6. 06	36. 36	
		D13	Α	2. 56									6	1	2. 56	15. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0.08							33	1	0. 75	24. 75	
<b>A</b> , 7–8	主−上筋	D25	F	6. 99	0. 25	0. 25							7	1	7. 49	52. 43	
1G1	主−下筋	D25	F	7. 00	0. 25	0. 25						I	7	1	7. 50	52. 50	
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14						I	29	1	3. 56	103. 24	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							29	1	1. 40	40. 60	
	腹筋	D13	Α	5. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								6	1	5. 56	33. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							21	1	0. 75	15. 75	
B, 1-6	主−上筋	D25	F	27. 49	0. 92	0. 25						2	7	1	28. 66	200. 62	14
1G2	主−下筋	D25	F	27. 50	0. 25	0. 25						2		1	28. 00	196. 00	14
1 <b>G</b> 3	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					117	1	3. 56	416. 52	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							117	1	1. 40	163. 80	
	腹筋	D13	Α	5. 56									12	1	5. 56	66. 72	
		D13	Α	4. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								6	1	4. 56	27. 36	
		D13	Α	4. 06									6	1	4. 06	24. 36	
		D13	Α	2. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								6	1	2. 56	15. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							87	1	0. 75	65. 25	
													<u> </u>				
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,												
B, 6-7	主−上筋	D25	F	7. 49	0. 25	0. 25							10	1	7. 99	79. 90	
1G4	主一下筋	D25	F	7. 50	0. 25	0. 25							10		8. 00	80. 00	
	スターラッフ゜	D13	K	0. 86	1. 08	0. 14		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					61	1	4. 16	253. 76	
		D13	A	6. 06									6	1	6. 06	36. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 86	0. 11	0. 08							21	L	1. 05	22. 05	
	1 ///		ļ	0.00	J. 1.1	3.00									1. 55	00	
		<b></b>										<b></b>	<b> </b>				
B 7–8	主−上筋	D25	F	6. 99	0. 25	0. 25							7	1	7. 49	52. 43	
1G2	主─下筋	D25	F	7. 00	0. 25	0. 25							7		7. 50	52. 50	
142	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 20							, 29		3. 56	103. 24	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 14							29		1. 40	40. 60	
		טוט	U	1.00	V. 14	0.10							23	ı	1. 40	70.00	

	プ場(ポンプ	<u> </u>																
	3 称	種径	形址			長さ(m)			きみ きゅうしゅう きゅうしゅ きゅうしゅ しゅうしゅ しゅうしゅ しゅうしゅ しゅうしゅ しゅうしゅ しゅう しゅう	継ぎ	手数	圧垤	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小詞	
1	則壁	作生11土	ハシ1人	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	<u> </u>	个奴	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)	
	腹筋	D13	Α	5. 56									6	1	5. 56	33. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0.08					======================================		21	1	0. 75	15. 75	in in in in in in in in in in in in in i	
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,						======================================							
B. D	主−上筋	D25	F	9. 50	0. 25	0. 25							5	2	10. 00	100. 00		
8–10	主−下筋	D25	F	9. 50	0. 25	0. 25							5	2	10. 00	100. 00		
1G9	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	0. 88	0. 14							37	2	2. 96	219. 04		
	腹筋	D13	Α	4. 06	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								4	2	4. 06	32. 48		
		D13	Α	3. 06							======================================		4	2	3. 06	24. 48	<u>.</u>	
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							18	2	0. 65	23. 40		
C, 1-6	主−上筋	D25	F	27. 49	0. 92	0. 25						2	6	1	28. 66	171. 96	12	
1G5	主−下筋	D25	F	27. 50	0. 25	0. 25						2	6	1	28. 00	168. 00	12	
	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	1. 08	0. 14							117	1	3. 36	393. 12		
	腹筋	D13	Α	5. 56									12	1	5. 56	66. 72		
		D13	Α	4. 56									6	1	4. 56	27. 36		
		D13	Α	4. 06							======================================		6	1	4. 06	24. 36	in in in in in in in in in in in in in i	
		D13	Α	2. 56									6	1	2. 56	15. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0.08					======================================		87	1	0. 65	56. 55	<u>.</u>	
C, 7-8	主−上筋	D25	F	6. 99	0. 25	0. 25							6	1	7. 49	44. 94		
1G5	主−下筋	D25	F	7. 00	0. 25	0. 25							6	1	7. 50	45. 00		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	1. 08	0. 14							29	1	3. 36	97. 44		
	腹筋	D13	Α	5. 56									6	1	5. 56	33. 36		
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0.08							21	1	0. 65	13. 65		
C, 8-9	主−上筋	D25	F	5. 50	0. 25	0. 25							4	1	6. 00	24. 00		
1G7	主−下筋	D25	F	5. 50	0. 25	0. 25							4	1	6. 00	24. 00		
	スターラッフ゜	D13	K	0. 36	0. 88	0. 14							21	1	2. 76	57. 96		
	腹筋	D13	Α	4. 06									4		4. 06	16. 24		
	巾止筋	D13	0	0. 36	0. 11	0. 08							10	1	0. 55	5. 50		
D, 1-6	主−上筋	D25	F	27. 49	0. 92	0. 25						2		1	28. 66	200. 62	14	
1G2	主−下筋	D25	F	27. 50	0. 25	0. 25						2	7	1	28. 00	196. 00	14	

	プ場(ポンプ	棟)															
	称	種径	形状			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	正按	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
俱	]壁	作里刊土	1121A	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	きみ	ヵ所	<b>江</b> 按	<b>华</b> 奴	口奴	(m)	(m)	(ヵ所)
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0.14							117	1	3. 56	416. 52	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							117	1	1. 40	163. 80	
	腹筋	D13	A	5. 56									12	1	5. 56	66. 72	
		D13	Α	4. 56					Ī				6	1	4. 56	27. 36	
		D13	Α	4. 06									6	1	4. 06	24. 36	
		D13	Α	2. 56									6	1	2. 56	15. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							87	1	0. 75	65. 25	
									Ī								
D, 6-8	主−上筋	D25	F	14. 00	0. 25	0. 25						1	7	1	14. 50	101. 50	7
1G2	主−下筋	D25	F	14. 00	0. 25	0. 25						1	7	1	14. 50	101. 50	7
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14							60	1	3. 56	213. 60	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							60	1	1. 40	84. 00	
	腹筋	D13	Α	6. 06								<b>.</b>	6	1	6. 06	36. 36	
		D13	Α	5. 56									6	1	5. 56	33. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							42	1	0. 75	31. 50	
						3											
1, B-D	主−上筋	D25	F	13. 50	0. 92	0. 92						1	7	1	15. 34	107. 38	7
1GA	主−下筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25						1	7	1	14. 00	98. 00	7
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14							58	1	3. 56	206. 48	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							58	1	1. 40	81. 20	
	腹筋	D13	Α	6. 56									6	1	6. 56	39. 36	
		D13	Α	4. 56									6	1	4. 56	27. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							42	1	0. 75	31. 50	
					5												
					######################################			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,				<b>T</b>					
4, A-B	主−上筋	D25	F	6. 47	0. 25	0. 25						<b>T</b>	7	1	6. 97	48. 79	
1GA	主−下筋	D25	F	6. 50	0. 25	0. 25						<b>T</b>	7	1	7. 00	49. 00	
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,				<b>T</b>	26	1	3. 56	92. 56	
h		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							26	1	1. 40	36. 40	
	腹筋	D13	Α	5. 06									6	1	5. 06	30. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							18	•	0. 75	13. 50	
					5												
8, <b>A</b> –B	主−上筋	D25	F	6. 50	0. 25	0. 25							6	1	7. 00	42. 00	
1GK		D25	F	6. 50	0. 25	0. 25							6	1	7. 00	42. 00	
<b></b>	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	0. 88	0. 14							26	1	3. 16	82. 16	

天神ポン	ノプ場(ポンプ	棟)								T		1	1	1	1		
	名 称	種径	形状			長さ(m)			曲部長さ		ぎ手数	圧接	<b>大</b> 数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
	側壁		איכוו	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度	き、長さ	ヵ所	17.18			(m)	(m)	(ヵ所)
		D13	0	0. 88	0. 14	0. 18							26	1	1. 20	31. 20	
	腹筋	D13	Α	5. 06									4	. 1	5. 06	20. 24	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							12	1	0. 75	9. 00	
																	<u>D</u>
8. B-D	) 主−上筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25						1	7	1	14. 00	98. 00	7
1GA	主−下筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25						1	7	1	14. 00	98. 00	7
	スターラッフ゜	D13	K	0. 56	1. 08	0. 14							58	1	3. 56	206. 48	
		D13	0	1. 08	0. 14	0. 18							58		1. 40	81. 20	
	腹筋	D13	A	6. 56									6		6. 56	39. 36	
	נימצוו	D13	Α	4. 56									6		4. 56	27. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 56	0. 11	0. 08							42		0. 75	31. 50	
	117111111111111111111111111111111111111	טוע	U	0. 00	V. 11	0.00							72		0.73	31.30	
10 D		חסר		10 50	Λ 0Γ	0.05						-		4	14.00	70.00	
	-D 主-上筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25							5		14. 00	70.00	5
1GJ	主一下筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25						I	5		14. 00	70.00	5
	スターラッフ゜	D13	K	0. 46	0. 88	0. 14							58		2. 96	171. 68	
	腹筋	D13	A	6. 56									4		6. 56	26. 24	
		D13	A	4. 56									4		4. 56	18. 24	
	巾止筋	D13	0	0. 46	0. 11	0. 08							28	1	0. 65	18. 20	
									<u></u>								
					311111111111111111111111111111111111111												
													<b>.</b>				
		<b>.</b>															

天神ポンプ場(ポンプ	`棟`)																
名 称	種径	形状			長さ(m)			告書を出		手数	圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接	
床版	1 = 1 =	אויעוו	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	1113	ተነጻአ	шж	(m)	(m)	(カア	所)
S 1-1A	D16	F	13. 66	0. 16	0. 16				0. 64	1		89	1	14. 62	1, 301. 18		
В	D16	Α	13. 40						0. 64	1		89	1	14. 04	1, 249. 56		
2A	D16	G	1. 72	0. 16								13	1	1. 88	24. 44		
В	D16	Α	1. 59									13	1	1. 59	20. 67		
3A	D16	Α	3. 93									13	1	3. 93	51. 09		
В	D16	Α	3. 93									13	1	3. 93	51. 09		
4A	D16	G	2. 77	0. 16								13	1	2. 93	38. 09		
В	D16	Α	2. 64									13	1	2. 64	34. 32		
5 <b>A</b>	D16	F	1. 91	0. 16	0. 18							11	1	2. 25	24. 75		
В	D16	Α	1. 80									11	1	1. 80	19. 80		
6A	D16	F	4. 31	0. 18	0. 18							11	1	4. 67	51. 37	I	
В	D16	Α	4. 35									11	1	4. 35	47. 85		
7A	D16	F	2. 96	0. 18	0. 16							11	1	3. 30	36. 30		
В	D16	Α	2. 85									11	1	2. 85	31. 35		
8A	D16	Α	3. 12									4	1	3. 12	12. 48		D
В	D16	Α	2. 80									4	1	2. 80	11. 20		
9A	D16	G	1. 32	0. 16								3	1	1. 48	4. 44		
В	D16	Α	1. 19									3	1	1. 19	3. 57		
10A	D16	Α	3. 13									3	1	3. 13	9. 39	20 000000000000000000000000000000000000	
В	D16	Α	3. 13									3	1	3. 13	9. 39		,m
11 <b>A</b>	D16	G	2. 37	0. 16	3							3	1	2. 53	7. 59	20 000000000000000000000000000000000000	
В	D16	Α	2. 24									3	1	2. 24	6. 72		
12 <b>A</b>	D16	F	27. 48	0. 16	0. 16				0. 64	2		23	1	29. 08	668. 84		
В	D16	Α	27. 30						0. 64	2		23	1	28. 58	657. 34		
13 <b>A</b>	D16	G	24. 32	0. 16					0. 64	2		4	1	25. 76	103. 04		
В	D16	Α	24. 19						0. 64	2		4	1	25. 47	101. 88		
14A	D16	G	10. 89	0. 16					0. 64	1		4	1	11. 69	46. 76		
В	D16	Α	10. 60						0. 64	1		4	1	11. 24	44. 96		
15A	D16	G	1. 97	0. 16								27	1	2. 13	57. 51		
В	D16	Α	1. 84									27	1	1. 84	49. 68		
16A	D16	Α	6. 30									7	1	6. 30	44. 10		
В	D16	Α	6. 14									7	1	6. 14	42. 98	I	
17 <b>A</b>	D16	Α	8. 43									20	1	8. 43	168. 60		
В	D16	Α	8. 43									20		8. 43	168. 60		
18 <b>A</b>	D16	Α	7. 45									11	1	7. 45	81. 95		
В	D16	Α	7. 29									11	1	7. 29	80. 19		
19A	D16	Α	9. 18									14	1	9. 18	128. 52		
В	D16	Α	9. 18	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								14	1	9. 18	128. 52	11	9
								004									

天神ポンプ場(ポンプ	棟)																	
名 称	種径	形状			長さ(m)			ちみ暗曲	継き	ぎ手数	正拉	本数	位米市	1本当長さ	延べ長さ		圧接	小計
床版	俚饪	<b>ルシ1人</b>	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度	() 長さ	ヵ所	工技	平奴	旧奴	(m)	(m)		(カ戸	斤)
20A	D16	Α	2. 25									6	1	2. 25	13. 50			
В	D16	Α	2. 09									6	1	2. 09	12. 54			
21A	D16	Α	0. 75	300000000000000000000000000000000000000			311111111111111111111111111111111111111					6	1	0. 75	4. 50			) !
В	D16	Α	0. 59									6	1	0. 59	3. 54			
22A	D16	G	2. 74	0. 16								35	1	2. 90	101. 50			
В	D16	Α	2. 69									35	1	2. 69	94. 15			
23A	D13	F	6. 36	0. 13	0. 13							24	1	6. 62	158. 88			)   
В	D13	Α	5. 96									24	1	5. 96	143. 04			
24A 平均	D13	F	4. 94	0. 13	0. 48							3	1	5. 55	16. 65			
B 平均	D13	G	4. 74	0. 48								3	1	5. 22	15. 66			
25A 平均	D13	F	2. 53	0. 13	0. 48							3	1	3. 14	9. 42			
B 平均	D13	G	2. 33	0. 48								3	1	2. 81	8. 43			
26A	D13	F	6. 96	0. 13	0. 13							20	1	7. 22	144. 40			
В	D13	Α	6. 71									20	1	6. 71	134. 20			
27A 平均	D13	F	4. 94	0. 13	0. 48							3	1	5. 55	16. 65			)
B 平均	D13	G	4. 74	0. 48								3	1	5. 22	15. 66			
28A 平均	D13	F	3. 13	0. 48	0. 13							3	1	3. 74	11. 22			
B 平均	D13	G	3. 08	0. 48								3	1	3. 56	10. 68			
29A B	D19	Α	3. 84									16	2	3. 84	122. 88			
30A B	D19	A	1. 34									16	2	1. 34	42. 88			
31A B	D19	A	1. 94					Ī				28	1	1. 94	54. 32			
32A B	D19	A	1. 94									32	1	1. 94	62. 08			
33A B	D19	A	4. 64									8	2	4. 64	74. 24			
34A B	D19	A	1. 64									8	2	1. 64	26. 24			
35A B	D19	A	1. 34									16	2	1. 34	42. 88			
組立筋	D13	I	0. 23	0. 28	0. 08							226	1	0. 95	214. 70			
	D13	I	0. 23	0. 18	0. 08							25	1	0. 75	18. 75			
								Ī										
S 2-1A	D13	F	6. 36	0. 13	0. 13							15		6. 62	99. 30			
В	D13	A	5. 96					<u></u>				15	1	5. 96	89. 40			<u>.</u>
2A	D13	F	19. 66	0. 13	0. 13				0. 52			23		20. 96	482. 08	[		
В	D13	A	19. 26						0. 52	2		23		20. 30	466. 90			
3A	D13	F	3. 59	0. 13	0. 48							3		4. 20	12. 60			
В	D13	G	3. 36	0. 48								3	1	3. 84	11. 52			
4A 平均	D13	F	14. 84	0. 48	0. 13				0. 52	1		3	1	15. 97	47. 91			
B 平均	D13	G	14. 64	0. 48					0. 52	1		3	1	15. 64	46. 92			
5A	D13	G	16. 47	0. 13					0. 52	1		6	1	17. 12	102. 72			

天神ポンプ場(ポンプ	棟)																
名 称	種径	北洲			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	   本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		妾小計
床版	1至1工	אריכוו	a	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	( )	ヵ所)
В	D13	Α	16. 27						0. 52	1		6	1	16. 79	100. 74		
6A	D13	T	9. 32	0. 13	0. 48				0. 52	1		12	1	10. 45	125. 40		
В	D13	T	9. 32	0. 39	0. 48				0. 52	1		12	1	10. 71	128. 52		
7A	D13	F	2. 26	0. 48	0. 13							3	1	2. 87	8. 61		
В	D13	G	2. 21	0. 48								3	1	2. 69	8. 07		
8A	D13	T	10. 76	0. 13	0. 13				0. 52	1		9	1	11. 54	103. 86		
В	D13	G	10. 71	0. 39					0. 52	1		9	1	11. 62	104. 58		
9A	D13	T	8. 86	0. 13	0. 48							2	1	9. 47	18. 94		
В	D13	T	8. 86	0. 39	0. 48							2	1	9. 73	19. 46		
10A	D13	F	7. 30	0. 13	0. 13							20	1	7. 56	151. 20		
В	D13	Α	7. 06				311111111111111111111111111111111111111					20	1	7. 06	141. 20		g
11A	D19	F	4. 28	0. 22	0. 70							8	1	5. 20	41. 60		
В	D19	G	4. 31	0. 70								8	1	5. 01	40. 08		
12A 平均	D19	G	2. 70	0. 22								13	1	2. 92	37. 96		
B 平均	D19	Α	2. 73									13	1	2. 73	35. 49		
13A 平均	D19	G	0. 68	0. 70								13	1	1. 38	17. 94		
B 平均	D19	G	0. 68	0. 70								13	1	1. 38	17. 94		
14A 平均	D19	G	1. 72	0. 22								3	1	1. 94	5. 82		
B 平均	D19	Α	1. 75	311111111111111111111111111111111111111								3	1	1. 75	5. 25		
15A 平均	D19	G	1. 67	0. 22								21	1	1. 89	39. 69		
B 平均	D19	Α	1. 70	511111111111111111111111111111111111111								21	1	1. 70	35. 70		
16A 平均	D19	G	0. 85	0. 70								21	1	1. 55	32. 55		
B 平均	D19	G	0. 85	0. 70								21	1	1. 55	32. 55		
17A	D19	F	13. 66	0. 19	0. 19							5	1	14. 04	70. 20		
В	D19	Α	13. 56									5	1	13. 56	67. 80		
18A 平均	D19	G	6. 90	0. 19								5	1	7. 09	35. 45		
B 平均	D19	Α	6. 85	311111111111111111111111111111111111111								5	1	6. 85	34. 25		
19A 平均	D19	G	1. 31	0. 19								7	1	1. 50	10. 50		
B 平均	D19	Α	1. 26									7	1	1. 26	8. 82		
20A 平均	D19	Α	1. 47									7	1	1. 47	10. 29		
B 平均	D19	Α	1. 47									7	1	1. 47	10. 29		
21A 平均	D19	Α	2. 37									6	1	2. 37	14. 22		
B 平均	D19	Α	2. 37									6		2. 37	14. 22		
22A 平均	D19	Α	2. 00									11	1	2. 00	22. 00		
B 平均	D19	Α	2. 00									11	1	2. 00	22. 00		
23A 平均	D19	G	1. 38	0. 19								11	1	1. 57	17. 27		
B 平均	D19	A	1. 33				511111111111111111111111111111111111111					11	1	1. 33	14. 63		
24A	D19	G	9. 51	0. 19								1	1	9. 70	9. 70		
	2.0		0.01	0.10								<u>'</u>		0.70	5.70		

天神ポンプ場(ポンプ	<u>棟)</u> _															
名 称	種径	北洲			長さ(m)			ちみ部曲	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>产</b>	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
床版	11里11王	/Jン1A	а	b	С	d	е	r (半径) θ(角度)	きみ	ヵ所	江 [女	一个奴	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)
В	D19	Α	9. 46									1	1	9. 46	9. 46	
25A	D16	F	3. 06	0. 59	0. 16			Ī				55	1	3. 81	209. 55	Ī
В	D16	G	2. 93	0. 59								55	1	3. 52	193. 60	
26A	D16	F	13. 66	0. 16	0. 16			Ī	0. 64	1		10	1	14. 62	146. 20	
В	D16	Α	13. 40						0. 64	1		10	1	14. 04	140. 40	
27A	D13	Α	3. 52									7	1	3. 52	24. 64	
В	D13	Α	3. 52									7	1	3. 52	24. 64	
28A	D13	F	1. 62	0. 48	0. 13							12	1	2. 23	26. 76	
В	D13	F	1. 62	0. 48	0. 39							12	1	2. 49	29. 88	
29	D13	T	1. 18	0. 48	0. 48							24	1	2. 14	51. 36	
30	D13	Α	3. 52				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					10	1	3. 52	35. 20	
31A B	D16	Α	1. 72									28	1	1. 72	48. 16	
32A B	D22	M	1. 22	0. 88								3	2	4. 71	28. 26	
33A B	D22	Α	2. 64									32	2	2. 64	168. 96	
34A B	D22	М	2. 17	0. 88								3	2	7. 70	46. 20	
35A B	D22	Α	3. 59									32	2	3. 59	229. 76	
36	D13	F	1. 18	0. 48	1. 10							5		2. 76	13. 80	
37	D13	F	1. 18	0. 48	0. 80							5	1	2. 46	12. 30	
38	D13	F	1. 62	0. 48	0. 13							13	1	2. 23	28. 99	
39A	D13	F	7. 33	0. 13	0. 13							31	1	7. 59	235. 29	
В	D13	Α	7. 10	511111111111111111111111111111111111111								31	1	7. 10	220. 10	
40A	D19	F	4. 31	0. 14	0. 70							10	1	5. 15	51. 50	
В	D19	G	4. 11	0. 70								10	1	4. 81	48. 10	
組立筋	D13	I	0. 23	0. 18	0. 08							125	1	0. 75	93. 75	
	D13	I	0. 23	0. 58	0. 08							27		1. 55	41. 85	
											ļ	<b> </b>	h			
S 3-1A	D13	F	4. 56	0. 13	0. 48						ļ	10	1	5. 17	51. 70	
В	D13	G	4. 36	0. 48								10		4. 84	48. 40	
2A	D13	F	6. 16	0. 13	0. 48							22		6. 77	148. 94	
В	D13	G	5. 96	0. 48								22		6. 44	141. 68	
3 <b>A</b>	D13	F	7. 01	==	0. 48						ļ	18		7. 97	143. 46	
В	D13	F	7. 01	0. 48	0. 48							18		7. 97	143. 46	
4A	D13	F	5. 16	0. 48	0. 48							8		6. 12	48. 96	
В	D13	F	5. 16	0. 48	0. 48							8		6. 12	48. 96	
組立筋	D13	I	0. 23	0. 18	0. 08							30		0. 75	22. 50	
	<u> </u>				Ī						I	1				

304

天神ポンプ場(ポンプ	棟)																
名 称	種径	北洲			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		接小計
床版	1至1工	ארכוו	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	きみ	ヵ所	工政	个奴	10 90	(m)	(m)		(ヵ所)
S 4-1A	D19	T	3. 76	0. 70	0. 70							17	1	5. 16	87. 72		
В	D19	T	3. 76	0. 70	0. 70							17	1	5. 16	87. 72		
2A 平均	D19	T	3. 27	0. 70	0. 70							37	1	4. 67	172. 79		
B 平均	D19	T	3. 27	0. 70	0. 70							37	1	4. 67	172. 79		
3A	D19	F	12. 06	0. 70	0. 70				0. 76	1		13	1	14. 22	184. 86		
В	D19	F	12. 06	0. 70	0. 70				0. 76	1		13	1	14. 22	184. 86		
4A 平均	D19	F	10. 38	0. 70	0. 70				0. 76	1		3	1	12. 54	37. 62		
B 平均	D19	F	10. 38	0. 70	0. 70				0. 76	1		3	1	12. 54	37. 62		
5 <b>A</b> B	D22	Α	2. 14									28	1	2. 14	59. 92		
6	D13	0	0. 38	0. 14	0. 18							81	1	0. 70	56. 70		
組立筋	D13	I	0. 23	0. 38	0. 08							18	1	1. 15	20. 70		
																·······	
S 5-1A	D13	G	0. 62	0. 48								31	1	1. 10	34. 10		
В	D13	G	0. 62	0. 48								31	1	1. 10	34. 10		D
2A	D13	Α	4. 22									2	1	4. 22	8. 44		
В	D13	Α	4. 22									2	1	4. 22	8. 44		
3 <b>A</b>	D13	F	1. 81	0. 13	0. 48							8	1	2. 42	19. 36		
В	D13	G	1. 76	0. 48								8	1	2. 24	17. 92		
4A	D13	Α	0. 75									16	1	0. 75	12. 00		
В	D13	Α	0. 75	511111111111111111111111111111111111111								16	1	0. 75	12. 00		
5	D13	F	2. 96	0. 48	0. 48							19	1	3. 92	74. 48		
6	D13	F	1. 92	0. 48	0. 48							7	1	2. 88	20. 16		
7	D13	F	1. 12	0. 48	0. 48							3	1	2. 08	6. 24		
8	D13	G	1. 92	0. 48								2	1	2. 40	4. 80		
9	D13	F	1. 26	0. 48	0. 48							4	1	2. 22	8. 88		
10	D13	F	3. 11	0. 48	0. 48							3	1	4. 07	12. 21	<b></b>	
11	D13	Α	4. 47									2	1	4. 47	8. 94	<b></b>	
12	D13	F	3. 41	0. 48	0. 48							4	1	4. 37	17. 48	<b></b>	
13	D13	F	0. 96	0. 48	0. 48							2	1	1. 92	3. 84		
14	D13	G	1. 64	0. 48								2	1	2. 12	4. 24		
15	D13	F	1. 11	==	0. 48							4	4	2. 07	8. 28		
		l										<b>.</b>					
		ļ															
S 6-1A	D13	F	16. 68	0. 48	0. 13				0. 52	1		12	1	17. 81	213. 72		
В	D13	G	16. 56	0. 48					0. 52	1		12		17. 56	210. 72		
2A	D13	F	13. 70	0. 13	0. 13				0. 52	1		9		14. 48	130. 32		
B	D13	A	13. 46						0. 52	1		9	1	13. 98	125. 82		
	510	_ ^\	10. 70					005	0.02	'			<u>'</u>	10.00	120.02		

305

天神ポンプ場(ポンプ	タ棟)																
名 称	種径	形状			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		妾小計
床版	1至1工	ארעוו	a	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江1女	不奴	10 90	(m)	(m)	( )	)所)
3A	D13	F	3. 28	0. 48	0. 13							1	1	3. 89	3. 89		
В	D13	G	3. 16	0. 48								1	1	3. 64	3. 64		
4A	D13	G	15. 24	0. 13					0. 52	1		5	1	15. 89	79. 45		
В	D13	A	15. 12						0. 52	1		5	1	15. 64	78. 20		
5A	D13	G	12. 29	0. 16					0. 52	1		3	1	12. 97	38. 91		
В	D13	Α	12. 32						0. 52	1		3	1	12. 84	38. 52		
6A	D13	G	1. 84	0. 13								1	1	1. 97	1. 97		
В	D13	Α	1. 72									1	1	1. 72	1. 72		
7A	D13	F	10. 75	0. 13	0. 16				0. 52	1		5	1	11. 56	57. 80		
В	D13	Α	10. 66						0. 52	1		5	1	11. 18	55. 90		
8 <b>A</b>	D13	F	2. 90	0. 13	0. 16							4	1	3. 19	12. 76		
В	D13	Α	2. 81									4	1	2. 81	11. 24		Ī
9 <b>A</b>	D13	G	5. 49	0. 16								4	1	5. 65	22. 60		
В	D13	Α	5. 52									4	1	5. 52	22. 08		
10A	D13	G	0. 79	0. 13								7	1	0. 92	6. 44		
В	D13	Α	0. 67									7	1	0. 67	4. 69		
11 <b>A</b>	D13	F	2. 41	0. 13	0. 48							11	1	3. 02	33. 22		
В	D13	G	2. 36	0. 48								11	1	2. 84	31. 24		
12 <b>A</b>	D13	G	1. 77	0. 48								4	1	2. 25	9. 00		
В	D13	G	1. 77	0. 48								4	1	2. 25	9. 00		
13 <b>A</b>	D13	G	2. 27	0. 48								1	1	2. 75	2. 75		
В	D13	G	2. 27	0. 48								1	1	2. 75	2. 75		
14A	D13	Α	3. 48									7	1	3. 48	24. 36		
В	D13	Α	3. 48									7	1	3. 48	24. 36		
15 <b>A</b>	D13	F	9. 23	0. 13	0. 13							31	1	9. 49	294. 19		
В	D13	Α	9. 06									31	1	9. 06	280. 86		
16A	D13	F	4. 63	0. 13	0. 13							3	1	4. 89	14. 67		
В	D13	Α	4. 46									3	1	4. 46	13. 38		
17A	D13	F	4. 86	0. 13	0. 13		311111111111111111111111111111111111111					2	1	5. 12	10. 24		
В	D13	Α	4. 76	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			311111111111111111111111111111111111111					2	1	4. 76	9. 52		
18 <b>A</b>	D13	G	7. 92	0. 13			311111111111111111111111111111111111111					9	1	8. 05	72. 45		
В	D13	Α	7. 87	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			31111111111111111111111111111111111111					9	1	7. 87	70. 83		
19A	D13	G	3. 32	0. 13								2		3. 45	6. 90		
В	D13	Α	3. 27				5					2		3. 27	6. 54		
20A	D13	F	6. 68	0. 13	0. 16		5					11	1	6. 97	76. 67		
В	D13	Α	6. 66				311111111111111111111111111111111111111					11	1	6. 66	73. 26		
21 <b>A</b>	D13	F	2. 75	0. 16	0. 13		311111111111111111111111111111111111111					1	1	3. 04	3. 04		
В	D13	Α	2. 66				3					1	1	2. 66	2. 66		
		-															_=

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	北沿			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
床版	作主门土	ハシカへ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	き	ヵ所	江1女	<b>华奴</b>	旧奴	(m)	(m)	(ヵ所)
22A	D13	F	2. 86	0. 48	0. 48							1	1	3. 82	3. 82	
В	D13	F	2. 86	0. 48	0. 48							1	1	3. 82	3. 82	
23A	D13	G	0. 67	0. 48								8	1	1. 15	9. 20	
В	D13	G	0. 67	0. 48								8	1	1. 15	9. 20	
24A B	D16	Α	3. 32									4	1	3. 32	13. 28	
25A B	D16	G	1. 81	0. 16								4	1	1. 97	7. 88	
26A B	D16	Α	1. 12									4	1	1. 12	4. 48	
27A B	D16	Α	1. 72									28	2	1. 72	96. 32	
組立筋	D13	I	0. 23	0. 18	0. 08							81	1	0. 75	60. 75	
				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			8									
S 7-1	D19	G	5. 87	0. 70			=					15	1	6. 57	98. 55	
2	D19	G	5. 87	0. 70								15	1	6. 57	98. 55	
3	D19	G	3. 57	0. 70								20	1	4. 27	85. 40	
4	D19	G	3. 57	0. 70								20	1	4. 27	85. 40	
組立筋	D13	I	0. 23	0. 38	0. 08		5 E E					10	1	1. 15	11. 50	
							6									
S 8-1A	D13	F	2. 51	0. 13	0. 48							11	1	3. 12	34. 32	
В	D13	G	2. 36	0. 48								11	1	2. 84	31. 24	
2A	D13	F	3. 28	0. 48	0. 13							7	1	3. 89	27. 23	
В	D13	G	3. 16	0. 48								7	1	3. 64	25. 48	
3A B	D16	Α	1. 72									28	1	1. 72	48. 16	
組立筋	D13	I	0. 23	0. 18	0. 08							3	1	0. 75	2. 25	
S 9-1A	D13	G	1. 99	0. 48								8	1	2. 47	19. 76	
В	D13	G	1. 99	0. 48								8	1	2. 47	19. 76	
2A	D13	G	1. 97	0. 48								6	1	2. 45	14. 70	
В	D13	G	1. 97	0. 48								6	1	2. 45	14. 70	
3A B	D16	Α	1. 72				=					28	1	1. 72	48. 16	
組立筋	D13	I	0. 23	0. 18	0.08							1	1	0. 75	0. 75	
C10 1	D10		^ ^	0 50								^	4	4 ГГ	10.40	
S10-1	D16	G	0.96	0. 59	^ ^^							8		1. 55	12. 40	
2	D16	F	0. 81	0. 59	0. 28							8		1. 68	13. 44	
3	D16	F	2. 46	0. 59	0. 59							2		3. 64	7. 28	
4	D16	F	2. 46	0. 59	0. 59							2	]	3. 64	7. 28	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)																
名 称	種径	形壮			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ		小計
床版	1至1工	ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	きみ	カ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(カ	所)
5	D16	Α	0. 65									8	1	0. 65	5. 20		
S11-1A	D13	Α	1. 60									7	2	1. 60	22. 40		
В	D13	Α	1. 60				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					7	2	1. 60	22. 40		
2A	D13	Α	1. 08									6	2	1. 08	12. 96		·
В	D13	Α	1. 08									6		1. 08	12. 96		
	J10	/\	1. 00											1. 00	12.00		
C10 1A	D12	C	1. 67	0. 48								7	1	0 15	15. 05		
S12-1A	D13	G		5								7 7	 	2. 15	<b>.</b>		
В	D13	G	1.67	0. 48									 	2. 15	15. 05		
2A	D13	A	1.08									6		1. 08	6. 48		
В	D13	Α	1. 08									6		1. 08	6. 48		
ST - 1	D13	G	1. 91	0. 48								7	1	2. 39	16. 73		
2	D13	G	1. 91	0. 48								7	1	2. 39	16. 73		
3	D13	G	1. 76	0. 48								8	1	2. 24	17. 92		
4	D13	٧	1. 76	0. 34	0. 48	0. 46						8	1	3. 04	24. 32		
5	D13	G	1. 91	0. 48								18	1	2. 39	43. 02		
6	D13	G	1. 91	0. 48								9	1	2. 39	21. 51		
7	D13	N	0. 40	0. 22	9. 00	0. 46	0. 46					8	1	6. 50	52. 00		
8	D13	Е	3. 86	0. 46								8	1	4. 32	34. 56		
9	D13	U	0. 66	0. 46	0. 16							8	1	1. 28	10. 24		
10	D13	G	1. 68	0. 16								9	1	1. 84	16. 56		
11	D13	G	1. 68	0. 16								9	1	1. 84	16. 56		100
12	D13	Е	1. 70	0. 46			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					7	1	2. 16	15. 12		11D111111111111111
13	D13	Е	1. 50	0. 46								7	1	1. 96	13. 72		100000000000000000000000000000000000000
14	D13	G	1. 91	0. 48								14	1	2. 39	33. 46		100000000000000000000000000000000000000
15	D13	G	1. 91	0. 48								7	1	2. 39	16. 73		10
16	D13	N	0. 40	0. 22	7. 00	0. 46	0. 46					7	1	5. 26	36. 82		100000000000000000000000000000000000000
17	D13	Н	2. 63	<b>=</b>	0. 46							7	1	3. 55	L		1
18	D13	G	1. 91	0. 48								2		2. 39	4. 78		1
19	D13	G	1. 91	0. 48								2		2. 39	4. 78		
20	D13	U	0. 93	0. 46	0. 48		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					7	L	1. 87	13. 09		
21	D13	U	1. 21	0. 46	0. 48							7		2. 15	15. 05		·Ď
組立筋	D13	Q	0. 20	0. 32	0. 32	0. 08	0. 08					1	1	1. 00	1. 00		1
4227777			J J		J. J.							ļi.		1.00			
	1							200		Ē		I			<u>.                                    </u>		لــــــــــــــــــــــــــــــــــــــ

天神ポンプ場(ポン	プ棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			曲部長さ		手数	上接	<b>太数</b>	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
床版	1111	ハン・ハ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江政	ጥ፠	10 95	(m)	(m)	(ヵ所)
081- 1	D13	G	0. 88	0. 13								96	2	1. 01	193. 92	
2	D13	М	2. 91	0. 52								1	2	9. 66	19. 32	
3	D13	М	2. 19	0. 52								1	2	7. 40	14. 80	
000 1	D12		Λ 00	0 12								G A	0	1 01	100.00	
0S2- 1	D13	G	0. 88	0. 13								64		1.01	129. 28	
2	D13	M	1.66	0. 52									2	5. 74	11. 48	
3	D13	M	1. 24	0. 52					 			]	2	4. 42	8. 84	
				311111111111111111111111111111111111111												
0S3- 1	D13	Α	0. 55									119	1	0. 55	65. 45	
2	D13	G	0. 33	0. 22			19111111111111111111111111111111111111					32	1	0. 55	17. 60	
3	D13	G	0. 43	0. 13			.5					1	1	0. 56	0. 56	
4	D13	G	0. 46	0. 13								8	1	0. 59	4. 72	
5	D13	G	0. 45	0. 13			.5					1	1	0. 58	0. 58	
6	D13	G	0. 31	0. 24			.5					14	1	0. 55	7. 70	
7	D13	G	0. 46	0. 13								14	1	0. 59	8. 26	
8	D13	G	4. 62	0. 48			15.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.1					1	1	5. 10	5. 10	
9	D13	T	1. 45	0. 48	0. 48		19111111111111111111111111111111111111					1	1	2. 41	2. 41	
10	D13	T	1. 80	0. 48	0. 48							1	1	2. 76	2. 76	
11	D13	T	1. 45	0. 48	0. 48		15.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.1					1	1	2. 41	2. 41	
12	D13	T	2. 40	0. 48	0. 48		.9					1	1	3. 36	3. 36	
13	D13	G	1. 70	0. 48			.5					1	1	2. 18	2. 18	
14	D13	G	3. 90	0. 48			.5					1	1	4. 38	4. 38	
15	D13	F	2. 60	0. 48	0. 48							1	1	3. 56	3. 56	
16	D13	F	3. 00	0. 48	0. 48							1	1	3. 96	3. 96	
17	D13	T	8. 30	0. 48	0. 48							1	1	9. 26	9. 26	
18	D13	Т	1. 45	0. 48	0. 48							1	1	2. 41	2. 41	
19	D13	U	3. 73	0. 46	0. 48							1	1	4. 67	4. 67	
20	D13	E	2. 82	0. 46								1	1	3. 28	3. 28	
21	D13	G	1. 69	0. 48								1	1	2. 17	2. 17	
22	D13	U	1. 64		0. 48							1	1	2. 58	2. 58	
23	D13	E	3. 13	0. 46								1	1	3. 59	3. 59	
							.5									
084- 1	D13	A	0. 60							ļ		28		0. 60	16. 80	
2	D13	F	1. 15	0. 48	0. 48							2		2. 11	4. 22	
3	D13	F	1. 70	0. 48	0. 48							2	1	2. 66	5. 32	

天神ポンプ場(ポンプ	埬)																	
名 称	種径	形件			長さ(m)			告みの出	継ぎ	手数	正垵	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ			小計
床版	作生1土	11211	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江1女	一个奴	口奴	(m)	(m)		(カ	所)
DS1- 1	D13	G	1. 47	0. 13								7	1	1. 60	11. 20			
2	D13	Α	1. 27									7	1	1. 27	8. 89			
3	D13	Α	1. 24				311111111111111111111111111111111111111					5	1	1. 24	6. 20	)		
4	D13	Α	1. 24									5	1	1. 24	6. 20	)		100111111111111111111111111111111111111
5	D13	G	0. 33	0. 27								20	1	0. 60	12. 00	······		10
6	D13	F	0. 83	0. 48	0. 48							2		1. 79	3. 58	······		
7	D13	F	1. 21	0. 48	0. 48							2		2. 17	4. 34	٠		100
																d		
																J		
DS2-1A	D13	F	2. 37	0. 16	0. 13							26	1	2. 66	69. 16	<b>,</b>		
В	D13	A	2. 17									26	<b>A</b>	2. 17	56. 42	<b></b>		
2A	D13	A	4. 88									10		4. 88	48. 80	ļ		
В	D13	Α	4. 88	311111111111111111111111111111111111111			311111111111111111111111111111111111111					10		4. 88	48. 80	<b>,</b>		
組立筋	D13	Q	0. 20	0. 20	0. 20	0. 08	0. 08					9		0. 76	6. 84	J		
和工力	טוט	Ų	0. 20	U. ZU	U. ZU	0.00	0.00					9		0. 70	0. 04	ļ		
																J		
																ļ		
																<b>,</b> ,,,,,,,,,,,		
																<b>,</b>		
																<b>,</b> ,,,,,,,,,,,,,,		
																<b>,</b> ,,,,,,,,,,,,,,,		
																<b>,</b>		
																)		100111111111111111111111111111111111111
																Δ		100111111111111111111111111111111111111
				311111111111111111111111111111111111111			511111111111111111111111111111111111111									ψ		
																J		
																<b>,</b>		
																J		
																ļ		
																ļ		
		<b></b>														ļ		
																ļ		
																ļ		
																ļ		
								040										

	プ場(ポンプ) 4 称	種径	形状			長さ(m)			告みませ	継き	手数	圧接	****	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小
\$	維部	性性	形状	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	上按	<b>本</b> 釵	1百数	(m)	(m)	(ヵ所)
サシキン	縦筋	R10	Α	0. 65									188	1	0. 65	122. 20	
A通		R10	Α	0. 45									44	1	0. 45	19. 80	
		R13	Α	0. 85				8 					4	1	0. 85	3. 40	
	横筋	R10	Α	0. 65				A					20	1	0. 65	13. 00	
		R10	Α	0. 63									40	1	0. 63	25. 20	
		D25	G	1. 35	0. 28								3	1	1. 63	4. 89	
		D25	G	1. 50	0. 25			ā					3	1	1. 75	5. 25	
	補強-縦	R13	Α	0. 91									8		0. 91	7. 28	
	補強−横	R13	Α	0. 91				å					4	1	0. 91	3. 64	
								<u></u>									
B通	縦筋	R10	Α	0. 65									172	1	0. 65	111. 80	
	-TPC733	R16	Α	1. 04				ā					28	1	1. 04	29. 12	
		D19	Α	1. 24									8		1. 24	9. 92	
	横筋	R16	Α	1. 04									24		1. 04	24. 96	
	12777	D25	G	1. 35	0. 28								4	1	1. 63	6. 52	
		D25	G	1. 50	0. 25			I					4	1	1. 75	7. 00	
		D20		1.00	0. 20			<u></u>							1. 70	7. 00	
C通	縦筋	R10	Α	0. 65									36	1	0. 65	23. 40	
	横筋	D25	G	1. 35	0. 28								4	1	1. 63	6. 52	
		D25	G	1. 50	0. 25								4	1	1. 75	7. 00	
D通	縦筋	R10	Α	0. 65									300	1	0. 65	195. 00	
	横筋	R10	Α	0. 65				ā					50	1	0. 65	32. 50	
		D25	G	1. 35	0. 28			ē					4	1	1. 63	6. 52	
		D25	G	1. 50	0. 25								4	1	1. 75	7. 00	
	補強−縦	R13	Α	0. 91				ā					8	1	0. 91	7. 28	
3通	縦筋	R10	A	0. 65				<u></u>	<u>.</u>				90	1	0. 65	58. 50	
	7 200							<u> </u>									
4通	縦筋	R10	A	0. 65									192	1	0. 65	124. 80	
- ***	補強−縦	R16	Α	1. 12				ā					16	1	1. 12	17. 92	
	17日 13年 中队	1110		1. 14				ā							1.12	17. 52	
		l										I					ı

天神ポン	プ場(ポンプ	棟)																	
	3 称	種径	玉牛			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	正按	本数	<b>企</b> 粉	1本当長さ	延べ長さ		E接小	
*	雑部	11里1土	1121A	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	上按	个奴	旧奴	(m)	(m)		(カ所)	)
5通	縦筋	R13	Α	0. 85									54	1	0. 85	45. 90			
	横筋	R10	Α	0. 65									20	1	0. 65	13. 00		Ī	
					30000000000000000000000000000000000000														
					90000000000000000000000000000000000000		6												
6通	縦筋	R13	Α	0. 85	5								42	1	0. 85	35. 70			4111111111
		R13	Α	0. 54									12		0. 54	6. 48			
	補強-縦	R13	Α	0. 91	B								4		0. 91	3. 64			
	補強−横	R13	Α	0. 91									4	1	0. 91	3. 64			
	111 AC 111																		
8通	縦筋	R10	A	0. 65									72	1	0. 65	46. 80			
0.00	補強−縦	R16	A	1. 12			e						8		1. 12	8. 96			
	7份735 小吃	1110		1. 12									0		1. 12	0. 90			
0.3	<i>₩</i>	R10	Λ	0. 65									160	1	O 65	104. 00			
9通	縦筋	KIU	A	0. 00									100	 	0. 65	104.00			
ホ° −チ	縦筋	R10	A	0. 65									60	1	0. 65	39. 00			
		R13	A	0. 85			E						4	1	0. 85	3. 40			
	補強−縦	R13	A	0. 91			e						8	1	0. 91	7. 28			
							E												
							ē												
5-6間	縦筋	R10	A	0. 65									136	1	0. 65	88. 40			
アシアライ	縦筋	R10	A	0. 65									11	1	0. 65	7. 15			
カイタ゛ン	縦筋	R10	Α	0. 65									15	1	0. 65	9. 75			
					30000000000000000000000000000000000000		6												
							Ē												
	縦筋	R10	Α	0. 65									30	1	0. 65	19. 50			
					ā				<b>-</b>								·····		
					5		ē				ā								
	縦筋	R10	Α	0. 51	 		ē				<b></b>		22	1	0. 51	11. 22			
	小化 为人	1110	^	U. UI								<b></b>			0. 01	11. 22			
+° \.¬°	<i>የብ ቱ</i> ቱ	D16		1 0/								ļ	10	4	1 04	10 40			
ポンプ	縦筋	R16	Α	1. 04					040				12		1. 04	12. 48			

<u>天神ポンプ場(ポンプ</u> 名 称	快)				長さ(m)			曲部	長さ	継き	手数		1 161	t-1- 101	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
雑部	種径	形状	a	b	С	d	е	r (半径)			カ所	圧接	本数	倍数	(m)	(m)	(ヵ所)
井	D19	Α	1. 24										4	1		4. 96	
				å		Ē											
				<u></u>		<b></b>											
						<b></b>											
				<u></u>													
																, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	
				ļ													
				<u></u>													
				A		6											
				ā		Ē	.5										
				<u></u>													
												<b></b>	<b>.</b>				
																,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
				<b></b>		<b></b>											
	<u></u>			<u> </u>				313									

天神ポンプ場(ポンプ	棟)															
名 称	種径	北洲			長さ(m)			曲部長さ	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
柱	1至1工	カシャス	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	ヵ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
1, B-D 主筋	D25	Р	7. 88	0. 34	0. 15						1	16		8. 37	401. 76	48
B1C1 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							77	3	3. 72	859. 32	
	505		7 00											0 07		
2, B. D 主筋	D25	P	7. 88	0. 34	0. 15						1	16 77	L	8. 37	267. 84	32
B1C4 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14		2					//		3. 72	572. 88	
2, C 主筋	D25	Р	7. 88	0. 34	0. 15						1	16	1	8. 37	133. 92	16
B1C7 H00P筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							77		3. 72	286. 44	
				311111111111111111111111111111111111111												
							911111111111111111111111111111111111111									
3, B 主筋	D25	Р	7. 88	0. 34	0. 15						1	16		8. 37	133. 92	16
B1C4 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							77	1	3. 72	286. 44	
	505			A 45											400 04	
3-5, D 主筋	D25	G	8. 78	0. 15	0 14		511111111111111111111111111111111111111				1	16 77		8. 93	428. 64	48
B1C4 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							//	<u>3</u>	3. 72	859. 32	
							911111111111111111111111111111111111111									
3-5, C 主筋	D25	G	8. 78	0. 15							1	16	3	8. 93	428. 64	48
B1C7 H00P筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							77		3. 72	859. 32	
				D	ē.		5									
4, A. B 主筋	D25	G	8. 78	0. 15							1	16		8. 93	285. 76	32
B1C1 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0.14							77	2	3. 72	572. 88	
	הסר.		0 70	0.15			3					10			140.00	10
5, A 主筋 B1C2 H00P筋	D25	G	8. 78	0. 15	0 14						1	16		8. 93	142. 88	16
B1C2 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							77	I	3. 72	286. 44	
5, B 主筋	D25	G	8. 78	0. 15							1	16	1	8. 93	142. 88	16
B1C5 H00P筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							77		3. 72	286. 44	
												ļ	l			
							311111111111111111111111111111111111111					<b></b>	h			
6, A 主筋	D25	G	8. 18	0. 15							1	16		8. 33	133. 28	16
B1C2 HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							71	1	3. 72	264. 12	

棟) 【 15公	파스			長さ(m)			曲部	る表	継ぎ	 手数	+÷	- <del></del>	/士 **-	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
悝佺	形状	а	b	С	d	е	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所		<b>本</b> 剱	1台	(m)	(m)	(ヵ所)
D25 D13	G K	10. 18 0. 86	0. 15 0. 86	0.14							1	16 87	1 1	10. 33 3. 72	165. 28 323. 64	16
D25 D13	G K	10. 18 0. 86	0. 15 0. 86	0.14							1	16 87	1	10. 33 3. 72	165. 28 323. 64	16
D25 D13	G K	10. 18 0. 86	0. 15 0. 86	0. 14							1	16 87	1	10. 33 3. 72	165. 28 323. 64	16
D25 D13	G K	10. 18 0. 86	0. 15 0. 86	0. 14							1	16 91	1	10. 33 3. 72	165. 28 338. 52	16
D25 D13	G K	10. 08 0. 86	0. 15 0. 86	0. 14							1	16 88	1	10. 23 3. 72	163. 68 327. 36	16
D25 D13	G K	9. 58 0. 86	0. 15 0. 86	0.14							1	16 84	1	9. 73 3. 72	155. 68 312. 48	16
D25 D13	G K	9. 58 0. 86	0. 15 0. 86	0.14							1	16 84	1	9. 73 3. 72	155. 68 312. 48	16
D25 D25 D25 D13	G P A K	12. 28 11. 38 2. 43 0. 86	0. 15 0. 34 0. 86	0. 15							1	7 9 5 112	1 1 1	12. 43 11. 87 2. 43 3. 72	87. 01 106. 83 12. 15 416. 64	7
D25 D25 D25	G P A	13. 38 12. 48 2. 13	0. 15 0. 34	0.15							1		1	13. 53 12. 97 2. 13	94. 71 116. 73 10. 65	7 [ 9]
	種径  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13  D25 D13	種径 形状  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K  D25 G D13 K	種径 形状 a  D25 G 10.18  D13 K 0.86  D25 G 10.18  D13 K 0.86  D25 G 10.18  D13 K 0.86  D25 G 10.18  D13 K 0.86  D25 G 10.18  D13 K 0.86  D25 G 10.08  D13 K 0.86  D25 G 9.58  D13 K 0.86  D25 G 9.58  D13 K 0.86  D25 G 9.58  D13 K 0.86  D25 G 9.58  D13 K 0.86  D25 G 9.58  D13 K 0.86	類様   日本   日本   日本   日本   日本   日本   日本   日	様子   様子   様子   様子   様子   様子   様子   様子	種径 形状 a b c d D25 G 10.18 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.08 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15 D13 K 0.86 0.86 0.14	様性   形状	#確保 形状 a b c d e r(半径)  D25 G 10.18 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.18 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.08 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 10.08 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14  D25 G 9.58 0.15  D13 K 0.86 0.86 0.14	接答 形状	#推答   形状	接答 長さ(m)	接径 形状	接径 形状 a b c d e r(半径) 0(角度 長さ 方所 日接 本数 C A D C	理称	接触	日本

	プ <u>場(ポンプ</u>	棟)	, ,			E LZ S			1 44	21.6	*- W	1			· · · - · ·	7	—ı+·-·
	称	種径	形状	=	=	長さ(m)		<b>.</b>	ちみ部曲		手数	圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
	柱			a	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	`_,_	1 221	11.77	(m)	(m)	(ヵ所)
8, C	主筋	D25	G	13. 38	0. 15							1	7	1	13. 53	94. 71	7
B1C1		D25	Р	12. 48	0. 34	0. 15						1	9	1	12. 97	116. 73	9
1C7		D25	Α	2. 13									5	1	2. 13	10. 65	
	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							122	1	3. 72	453. 84	
8, D	主筋	D25	G	13. 38	0. 15			5				1	7	1	13. 53	94. 71	7
B1C1		D25	Р	12. 48	0. 34	0. 15						1	9	1	12. 97	116. 73	9
107		D25	Α	2. 13									5	1	2. 13	10. 65	
	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							122	1	3. 72	453. 84	
	נית ווסטו	D10		0.00	0.00	U. 17							122		J. 72	400. 04	
								91111111111111111111111111111111111111									
9, B	主筋	D25		9. 28	0. 15							1	10	1	0.42	94. 30	10
	土肋		G										10	- 1	9. 43		
B1C6		D25	G	8. 91	0. 15								ı	 	9.06	9. 06	1
109		D25	G	5. 61	0. 15							1	6	1	5. 76	34. 56	6
		D25	Р	8. 38	0. 34	0. 15						1	5	1	8. 87	44. 35	5
		D25	Α	2. 13									2	1	2. 13	4. 26	
	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							81	1	3. 72	301. 32	
9, C	主筋	D25	G	9. 28	0. 15							1	10	1	9. 43	94. 30	10
B1C9		D25	G	8. 91	0. 15							1	6	1	9. 06	54. 36	6
1C10		D25	Α	2. 13				5					2	1	2. 13	4. 26	
	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14		5					81	1	3. 72	301. 32	
9, D	主筋	D25	G	9. 28	0. 15							1	10	1	9. 43	94. 30	10
B1C6		D25	G	8. 91	0. 15							1	1	1	9. 06	9. 06	1
1C9		D25	G	5. 61	0. 15 0. 15							1	6	1	5. 76	34. 56	6
109		D25	u P	8. 38	0. 13	0. 15						1	5		8. 87	44. 35	5
					U. 34	U. 10						 					3
	11000	D25	A	2. 13	0 00	A 14							2	 	2. 13	4. 26	
	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							81	 	3. 72	301. 32	
					,												
10, B	主筋	D25	Р	8. 38	0. 34	0. 15						1	16		8. 87	141. 92	16
B1C6		D25	G	5. 61	0. 15			5				1	6	1	5. 76	34. 56	6
1C7	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14							81	1	3. 72	301. 32	
		_							0.4.0	_			_	_			

天神ポンプ	' <u>场(</u> ホンノ	<b>棟</b> ) ┃	1			E+/ \			-#- +==	E+	chi 4	***	1	1	1	4 <del>4 1</del> 11 = 3	なたべきよ	[T_++ .1, =1
2 名	称	種径	形状			長さ(m)		Ī	曲部			手数	圧接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
<b>ᡮ</b>	<u> </u>			а	b	С	d	е	r (半径)	$\theta$ (角度)	長さ	ヵ所				(m)	(m)	(ヵ所)
C 1C11		D25	Р	8. 38	0. 34	0. 15							1	16		8. 87	141. 92	16
B1C10	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0.14								81	1	3. 72	301. 32	
D 1C7	主筋	D25	Р	8. 38	0. 34	0. 15							1	16	1	8. 87	141. 92	16
	HOOP筋	D13	K	0. 86	0. 86	0. 14								81		3. 72	301. 32	
		5.0			0.00	Ŭ										0. ,_	001.02	
					=													
								. <u></u>										
					<b></b>													
					<u> </u>													
					9													
					3													
														<b></b>				
								ļ										
								ļ										
								<u>.</u>										
					5													
		1						1	317			<u> </u>	<u> </u>					

天神ポンプ場(ポンプ	タ棟)															
名 称	種径	形状			長さ(m)			告みの出	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>슨</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
大梁	1至1工	ארכות	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	ちみ	ヵ所	工政	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
C, 9-10 主-上筋	D25	F	4. 45	0. 28	0. 92							4	1	5. 65	22. 60	
2G7 主-下筋	D25	F	4. 50	0. 25	0. 25							4	1	5. 00	20. 00	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 88	0. 14							16	1	2. 80	44. 80	
腹筋	D13	Α	3. 06									4	1	3. 06	12. 24	
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0.08							8	1	0. 57	4. 56	
9, B-D 主-上筋	D25	F	13. 56	0. 28	0. 28						1	5	1	14. 12	70. 60	5
2GG	D25	G	2. 69	0. 28								2	1	2. 97	5. 94	
	D25	G	2. 16	0. 28								2	1	2. 44	4. 88	
	D25	Α	4. 45								I	2	1	4. 45	8. 90	
主−下筋	D25	G	4. 76	0. 25							I	4	1	5. 01	20. 04	
	D25	R	0. 99	2. 29	2. 78							4	1	6. 06	24. 24	
	D25	G	6. 26	0. 25						'=""""""""""""""""""""""""""""""""""""		4	1	6. 51	26. 04	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 88	0. 14							81	1	2. 80	226. 80	
	D13	K	0. 38	1. 18	0. 14							35	1	3. 40	119. 00	
腹筋	D13	Α	4. 56							·=		4	1	4. 56	18. 24	
	D13	Α	6. 56									4	1	6. 56	26. 24	
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08					:3::::::::::::::::::::::::::::::::::::		28	1	0. 57	15. 96	
										12111111111111111111111111111111111111						
C, 6-7 主-上筋	D25	F	7. 47	0. 25	0. 25					:=====================================		4	1	7. 97	31. 88	
1G6 主-下筋	D25	F	7. 50	0. 25	0. 25					· S		3	1	8. 00	24. 00	
スターラッフ゜	D13	K	0. 48	1.06	0. 14							31	1	3. 36	104. 16	
腹筋	D13	Α	6. 06							·=····································		6	1	6. 06	36. 36	
巾止筋	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08					· S		21	1	0. 67	14. 07	
			•	911111111111111111111111111111111111111			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					1				
			4	300000000000000000000000000000000000000								1				
C, 9-10 主-上筋	D25	F	4. 50	0. 25	0. 25							3	1	5. 00	15. 00	
1G8 主-下筋	D25	F	4. 50	0. 25	0. 25							3	1	5. 00	15. 00	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 88	0. 14							16	1	2. 80	44. 80	
腹筋	D13	Α	3. 06									4	1	3. 06	12. 24	
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08							8	1	0. 57	4. 56	
												1				
												†				
2, B-D 主-上筋	D25	F	13. 50	0. 92	0. 92						1	6	1	15. 34	92. 04	6
1GB 主−下筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25						1	5		14. 00	70. 00	5
スターラッフ゜	D13	K	0. 48	0. 88	0. 14							112	<b></b>	3. 00	336. 00	
	1	1												u		

天神ポンプ場(オ	プリア (大)																
名 称	£	重径	北州			長さ(m)			告書きる	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
大梁	13	主任	1121/	а	b	С	d	е	r (半径) θ (角度)	ちみ	ヵ所	江1女	个奴	旧奴	(m)	(m)	(カ所)
	[	D13	0	0. 88	0. 14	0. 18							112	1	1. 20	134. 40	
腹筋		D13	Α	6. 56					Ī				4	1	6. 56	26. 24	
		D13	Α	4. 56									4	1	4. 56	18. 24	
巾止	筋	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08							28	1	0. 67	18. 76	
3, B-D 主-上	上筋	D25	F	13. 49	0. 92	0. 25							4	1	14. 66	58. 64	
1GC		D25	F	7. 98	0. 25	0. 25							1	1	8. 48	8. 48	
1GD 主-7	下筋 [	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25							3	1	14. 00	42. 00	
	[	D25	F	8. 00	0. 25	0. 25							2	1	8. 50	17. 00	
スターラ	ッフ゜	D13	K	0. 48	0. 88	0. 14		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					58	1	3. 00	174. 00	
	[	D13	0	0. 88	0. 14	0. 18							24	1	1. 20	28. 80	
腹筋		D13	Α	4. 56									4	1	4. 56	18. 24	
		D13	Α	6. 56									4	1	6. 56	26. 24	
巾止	筋 [	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08							28	1	0. 67	18. 76	
4, B-D 主-上	上筋	025	F	13. 78	0. 25	0. 25						1	5	1	14. 28	71. 40	5
1GD 主-T	下筋 [	025	F	13. 50	0. 25	0. 25						1	5	1	14. 00	70. 00	5
スターラ	ッフ゜   D	013	K	0. 48	0. 88	0. 14							58	1	3. 00	174. 00	Ī
腹筋		D13	Α	6. 56									4	1	6. 56	26. 24	Ī
		D13	Α	4. 56									4	1	4. 56	18. 24	
巾止	筋 [	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08							28	1	0. 67	18. 76	
5.6 主-上	上筋	D25	F	6. 47	0. 25	0. 25							4	2	6. 97	55. 76	
A-B 主-7	下筋 [	D25	F	6. 50	0. 25	0. 25							4	2	7. 00	56. 00	
1GL スターラ	ッフ゜ C	D13	K	0. 38	0. 88	0.14							26	2	2. 80	145. 60	
腹筋		D13	Α	5. 06	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					4		5. 06	40. 48	
巾止	筋 [	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08							12	2	0. 57	13. 68	
5, B-D 主-上		D25	F	13. 48	0. 25	0. 25						1	6		13. 98	83. 88	6
1GB 主-7		D25	F	13. 50	0. 25	0. 25		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,				1	5	L	14. 00	70. 00	5
スターラ		D13	K	0. 48	0. 88	0. 14							112		3. 00	336. 00	
		D13	0	0. 88	0. 14	0. 18							112	1	1. 20	134. 40	
腹筋		D13	Α	6. 56	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					4	1	6. 56	26. 24	
		D13	Α	4. 56									4	1	4. 56	18. 24	

表帯 大変	天神ポンプ		東)							-								
一			<b></b>	北洲			長さ(m)						圧接	<b>太</b> 数	倍数	1本当長さ		
6.8-D 主上前 025 F 13-40 0.25 0.25 0.25 5 1 14-00 70-00 70-00 70-				ハンコ人	а		-	d	е	r(半径) θ(角度)	き	カ所	工]女					(ヵ所)
16		巾止筋	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08							28	1	0. 67	18. 76	
16																		
16						911111111111111111111111111111111111111			911111111111111111111111111111111111111									
25-777   1013   K   0.48   0.48   0.14   0.18   58   1   3.00   174,00   103   0   0.88   0.14   0.18   58   1   1.20   69,60   103   0   0.45   0.13   0   0.45   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.17   0.13   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.11   0.00   0   0.14   0   0   0.14   0   0   0.14   0   0   0.14   0   0   0   0.14   0   0   0   0.14   0   0   0.14   0   0   0   0.14   0   0   0   0.14   0   0   0   0.14   0   0   0   0   0   0   0   0   0						5							1					
腰筋 D13 A 0.88 0.14 0.18													1	<b></b>				5
度勝 013 A 4.56		スターラッフ゜		K		<u> </u>								<b></b>				
一か止筋 D13 A 4.55				0		0. 14	0. 18							58	1			
中止勝 D13 O 0 0.48 O.11 O.08		腹筋		A										4	1			
7.A-B 主上筋 D29 F 6.47 0.31 0.31 77 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7.09 49.63 77 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 1 7 7 7 1 7 7 1 7															1			
スターラップ D13 F 0.48 1.12 1.12 1.12 58 1 2.72 157.76 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.05 7 1 7.05 7 1 7.04 35.20 7 1 7.05		巾止筋	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08							28	1	0. 67	18. 76	
スターラップ D13 F 0.48 1.12 1.12 1.12 58 1 2.72 157.76 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.04 35.20 7 1 7.05 7 1 7.05 7 1 7.04 35.20 7 1 7.05					10 10													
7. A-B 主-上筋 D29 F 6.47 0.31 0.31 7 1 7.09 49.63 7 47-777 D13 K 0.38 0.88 0.14 5 1 2.80 142											0.64	1		•				
16E 主下筋   D29   F   6.50   0.27   0.27   0.27		スターラッフ゛	D13	F	0. 48	1. 12	1. 12							58	1	2. 72	157. 76	
16E 主下筋   D29   F   6.50   0.27   0.27   0.27																		
16E 主下筋   D29   F   6.50   0.27   0.27   0.27	7 A_B	<u> </u>	D20		6 17	Λ 21	N 21							7	1	7 00	40.62	
X3-7y7   D13   K   D.38   D.88   D.14   D.18   D.102   1   1.20   122.40   D.18   D.13   D.15															1			
腹筋 D13 O O O O O O O O O O O O O O O O O O O		······				<u> </u>									  1			
腰筋 D13 A 5.06		^3 <sup>-</sup> /7/				§								•	1 1			
中止筋 D13 0 0 0.38 0.11 0.08 11 0.08 12 1 0.57 6.84 17.8-C 主上筋 D25 F 5.98 0.25 0.25 16 1 6.48 38.88 16 16 17.9-7ップ D13 K 0.48 0.88 0.14 14 4.56 18.24 17.8-C 主上筋 D13 0 0.48 0.11 0.08 12 1 0.67 8.04 12 1 0.07 8.04 12 1		<b>胎</b> 位				V. 14	V. 10								1			
7. B-C 主-上筋 D25 F 5.98 D.25 D.25						∩ 11	ስ በዩ								1			
16G 主-下筋   D25   F   6.00   0.25   0.25		11377-13/3	ייייייייייייייייייייייייייייייייייייייי	<u> </u>	0. 00	U. 11	0.00							12		0.07	0.04	
16G 主-下筋   D25   F   6.00   0.25   0.25																		
大名・ラップ   D13   K   D.48   D.88   D.14     46   1   3.00   138.00   138.00   14   1   4.56   18.24   1   1   4.56   18.24   1   1   1   1   1   1   1   1   1						§									1			
腹筋 D13 A 4.56 18.24 中止筋 D13 O 0.48 O.11 O.08 12 1 O.67 8.04 12 1						5									1			
中止筋 D13 O O.48 O.11 O.08						0. 88	0. 14								1			
7, C-D 主-上筋 D29 F 7.98 0.31 0.31															1			
1GH     D29     G     2.78     0.31       主一下筋     D29     F     8.00     0.27     0.27       D29     A     4.44     8.88       スターラップ     D13     K     0.58     0.88     0.14       腹筋     D13     A     6.56       腹筋     D13     A     6.56		巾止筋	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08							12	1	0. 67	8. 04	
1GH     D29     G     2.78     0.31       主一下筋     D29     F     8.00     0.27     0.27       D29     A     4.44     8.88       スターラップ     D13     K     0.58     0.88     0.14       腹筋     D13     A     6.56       腹筋     D13     A     6.56																		
1GH     D29     G     2.78     0.31       主一下筋     D29     F     8.00     0.27     0.27       D29     A     4.44     8.88       スターラップ     D13     K     0.58     0.88     0.14       腹筋     D13     A     6.56       腹筋     D13     A     6.56	7 C-D	<b>主</b>	D29	F	7 98	O 31	ი 31							7	1	8 60	60 20	
主一下筋     D29     F     8.00     0.27     0.27       D29     A     4.44     8.88       スターラップ     D13     K     0.58     0.88     0.14       D13     O     0.88     0.14     0.18       腹筋     D13     A     6.56							J. J.							4	1		L	
D29     A     4.44     8.88     1       スターラップ     D13     K     0.58     0.88     0.14     66     1     3.20     211.20       D13     O     0.88     0.14     0.18     66     1     1.20     79.20       腹筋     D13     A     6.56     4     1     6.56     26.24		主−下筋				<u> </u>	0. 27							6	1			
スターラップ       D13       K       0.58       0.88       0.14       66       1       3.20       211.20       1         D13       O       0.88       0.14       0.18       66       1       1.20       79.20       1         腹筋       D13       A       6.56       26.24       1       6.56       26.24       1																		
腹筋 D13 A 6.56 6.56 26.24 1 1 6.56 26.24 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		スターラッフ゜				0. 88	0. 14		5						L			
ининивинининининининининининининининини			D13	0	0. 88	0. 14	0. 18							66	1	1. 20	79. 20	
巾止筋   D13   O   0.58   0.11   0.08		腹筋	D13	Α	6. 56									4	1	6. 56	26. 24	Ě
		巾止筋	D13	0	0. 58	0. 11	0. 08							16	1	0. 77	12. 32	

天神ポンプ場(ポンプ	棟)								-										
名 称	種径	北洲			長さ(m)		<u>.</u>	曲部			手数	F接	本数	倍数	1本当長さ	延べ長さ	Z		小計
大梁			а	b	С	d	е	r(半径)	$\theta$ (角度)	長さ	ヵ所	工政			(m)	(m)		(カi	
9, B-D 主-上筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25							1	3	1	14. 00	42. 00		3	
1GI 主-下筋	D25	F	13. 50	0. 25	0. 25							1	3	1	14. 00	42. 00		3	<i>\$</i>
スターラッフ゜	D13	K	0. 48	0. 88	0. 14								58	1	3. 00	174. 00			
腹筋	D13	Α	6. 56										4	1	6. 56	26. 24			-Tunning
	D13	Α	4. 56				.5						4	1	4. 56	18. 24	·		
巾止筋	D13	0	0. 48	0. 11	0. 08								28	1	0. 67	18. 76	·		
																	.,		
																	4		
																	ļ		
							<u> </u>				<u> </u>						ļ		
																	ļ		
																			100000000000000000000000000000000000000
0.00.00.00.00.00.00.00.00.00.00.00.00.0																	·		
																	·		
																	ļ		
																	ļ		
																	ļ		
																		[	
							.5										·		
		ļ															·		
																	. <del></del>		
		ļ																	
																	ļ		
																		[	
<b>.</b>							19.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.1												AD111111111111111111111111111111111111
<u> </u>							8	321							Ü.				لــــــــــــــــــــــــــــــــــــــ

	プ場(ポンプ	棟)															
	称	種径	形状			長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>位</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
1	<b>小梁</b>	1至1工	ハシャベ	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	長さ	カ所	工政	个奴	ПЖ	(m)	(m)	(ヵ所)
B-D8-9	9 主-上筋	D22	F	4. 86	0. 39	0. 39							3	2	5. 64	33. 84	
B22	主−下筋	D22	F	4. 86	0. 22	0. 22							4	2	5. 30	42. 40	
	スターラッフ゜	D13	K	0. 28	0. 68	0. 14							22	2	2. 20	96. 80	
	腹筋	D13	Α	4. 16							======================================		2	2	4. 16	16. 64	
	巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08			<u> </u>				6	2	0. 47	5. 64	
											B						
B-D	主−上筋	D22	F	4. 63	0. 39	0. 32							3	1	5. 34	16. 02	
9–10	主−下筋	D22	F	4. 63	0. 22	0. 22							4	1	5. 07	20. 28	
B22	スターラッフ゜	D13	K	0. 28	0. 68	0. 14		511111111111111111111111111111111111111					20	1	2. 20	44. 00	
	腹筋	D13	Α	3. 86	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								2		3. 86	7. 72	
	巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08							5		0. 47	2. 35	
													<b> </b>				
													<b> </b>				
B-D	主−上筋	D22	F	9. 23	0. 39	0. 32					Ē		3	2	9. 94	59. 64	
8–10	主一下筋	D22	F	9. 23	0. 22	0. 22							3		9. 67	58. 02	
B21	スターラッフ゜	D13	K	0. 28	0. 68	0. 14							42		2. 20	184. 80	
		D13	A	4. 16									2		4. 16	16. 64	
	1122.773	D13	Α	3. 86	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								2		3. 86	15. 44	
	巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08							11	2	0. 47	10. 34	
	112 112 177	, DIO		0. 20	V. 11	0.00									U. 77	10.04	
					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,												
9–10	主−上筋	D19	F	3. 15	0. 37	0. 22							3	1	3. 74	11. 22	
C-D	土土が	D19	F	3. 15	0. 19	0. 22							3		3. 53	10. 59	
B20	スターラップ゜	D13	K	0. 28	0. 13	0. 19							13		1. 80	23. 40	
DZV	腹筋	D13	A	2. 46	0.40	U. 14			<u></u>				2		2. 46	4. 92	
	成別 巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08							4	1	0. 47	1. 88	
	いユエカカ	טוט		U. ZU	V. II	U. UU							4		U. 4 <i>1</i>	1.00	
B_D3	4 主-上筋	D25	F	6. 80	0. 43	0. 43							3	4	7. 66	91. 92	
B23		D25 D25	F	6. 80	0. 43 0. 30	0. 43						<b></b>	3		7. 00 7. 40	88. 80	
DZS	主−下筋	D25 D25		<b></b>	ს. ას	U. 3U									7. 40 4. 94	19. 76	
	7h =¬°	•		4. 94	0.70	O 14							1				
	スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 78	0.14							31			322. 40	
	腹筋	D13	A	5. 96	0 11	0 00					Ī		4		5. 96	95. 36	
	巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08							14	4	0. 57	31. 92	
		D10		2 22											7 46	OF 11	
マシウ	チ主筋	D16	F	6. 80	0.16	0.16							3		7. 12	85. 44	
	スターラッフ゜	D13	F	0. 38	0. 50	0. 50							31	4	1. 38	171. 12	

天神ポンプ場(ポン	プ棟)															
名 称	種径	北州	<u>.</u>		長さ(m)			ちみ暗曲	継ぎ	手数	圧接	本数	<b>企</b> 数	1本当長さ	延べ長さ	圧接小計
小梁		אליכות	а	b	С	d	е	r(半径) θ(角度)	ちみ	ヵ所	江1女	个奴	10 90	(m)	(m)	(ヵ所)
B-D4-5 主-上筋	D25	F	7. 00	0. 43	0. 43			į				3	2	7. 86	47. 16	
B24 主-下筋	D25	F	7. 00	0. 30	0. 30							3	2	7. 60	45. 60	
	D25	A	5. 07									2	2	5. 07	20. 28	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 78	0. 14							32	2	2. 60	166. 40	Ī
腹筋	D13	A	6. 16									4	2	6. 16	49. 28	
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08							16	2	0. 57	18. 24	
B-C6-7 主-上筋	D25	F	7. 30	0. 43	0. 43							4	1	8. 16	32. 64	Ī
B25 主-下筋	D25	F	7. 30	0. 30	0. 30						I	4	1	7. 90	31. 60	
	D25	Α	5. 27								I	3	1	5. 27	15. 81	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 78	0. 14							33	1	2. 60	85. 80	
腹筋	D13	Α	6. 46									4	1	6. 46	25. 84	
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08							16	1	0. 57	9. 12	
C-D6-7 主-上筋	D25	F	7. 33	0. 43	0. 35							4	1	8. 11	32. 44	
B25 主-下筋	D25	F	7. 33	0. 30	0. 25							4	1	7. 88	31. 52	
	D25	Α	5. 24				8 					3	1	5. 24	15. 72	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 78	0. 14							33	1	2. 60	85. 80	
腹筋	D13	Α	6. 41									4	1	6. 41	25. 64	Ĭ
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08		8					16	1	0. 57	9. 12	
							8 1 1									Ī
				<b>5</b>			ā									
-1, B-D 主-上筋	D25	Α	4. 76									4	2	4. 76	38. 08	
B25 主-下筋		Α	4. 50	5			ā					4	2	4. 50	36. 00	
	D25	Α	3. 00	9			ē					3	2	3. 00	18. 00	
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	0. 78	0. 14		A					16	2	2. 60	83. 20	
腹筋	D13	Α	3. 06	5								4	2	3. 06	24. 48	
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08		8					8	2	0. 57	9. 12	
							A									
				5			ā				<b></b>	<b> </b>				
4-5A-B 主-上筋	D19	F	4. 34	0. 19	0. 19		ā				<b></b>	3	2	4. 72	28. 32	
B26 主-下筋		F	4. 34	0. 19	0. 19		ā				<b></b>	3		4. 72	28. 32	
スターラップ	D13	K		0. 68	0. 14		ā	<u>.</u>				17			74. 80	
腹筋	D13	Α	3. 26				A					2		3. 26	13. 04	
巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08		ā					- 5		0. 47	4. 70	
							ā					<b>.</b>				
J				i			=				1	1		1		

323

<u>天神ポンプ場(ポンプ</u> 名 称		#4.1b			長さ(m)			曲部	長さ	継ぎ	手数			/ <del></del>	1本当長さ	延べ長さ	:	圧接	小計
小梁	種径	形状	а	b	С	d	е	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所	灶接	本数	倍数 	(m)	(m)		(カ	所)
5-6B-D 主-上筋	D19	F	13. 66	0. 19	0. 19							1	3	1	14. 04	42. 12		3	
B26 主-下筋	D19	F	13. 66	0. 19	0. 19							1	3	1	14. 04	42. 12	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	3	
スターラッフ゜	D13	K	0. 28	0. 68	0. 14								62	1	2. 20	136. 40			
腹筋	D13	Α	7. 06										2	1	7. 06	14. 12			
	D13	Α	5. 06										2	1	5. 06	10. 12			
巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08								14	1	0. 47	6. 58			
																	,		
																	,		ag
10, A-B 主-上筋	D19	F	2. 14	0. 68	0. 19								3		3. 01	9. 03	,		
B28 主-下筋	D19	G	2. 14	0. 19									3		2. 33	6. 99	,		
スターラッフ゜	D13	K	0. 28	0. 58	0. 14								8		2. 00	16.00	,		
腹筋	D13	A	1. 42										2		1. 42	2. 84	ļ		<u></u>
巾止筋	D13	0	0. 28	0. 11	0. 08						<b></b>		3	1	0. 47	1. 41	ļ		
	ļ											<u> </u>	<b>.</b>	ļ			,		
																	,		
8-9A-B 主-上筋	D25	F	3. 57	0. 89	0. 35						ļ		5		4. 81	48. 10	,		ļ
B27 T-上筋 、	D25	G	2. 98	0. 35									2		3. 33	13. 32	,		ļ
主−下筋	D25	E	3. 62	0. 34									5		3. 96	39. 60	,		
スターラッフ゜	D13	K	0. 38	1. 13	0. 14								17		3. 30	112. 20	,		
腹筋	D13	A	3. 07										4	2	3. 07	24. 56	,		
± .1 %	D13	A	1. 52	0 11	0 00								4	2	1. 52	12. 16	·····		
巾止筋	D13	0	0. 38	0. 11	0. 08								15	2	0. 57	17. 10			
																			ā
							511111111111111111111111111111111111111		5								,,,,,,,,,,,,,,,,,		
																	ļ		
													<b></b>	ļ					ļ
																			<u></u>
																	ļ		
																	ļ		ā
																	ļ		ā
											 						ļ		ā
<u></u>	l	1 1						224				<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>			l		لــــــــــــــــــــــــــــــــــــــ

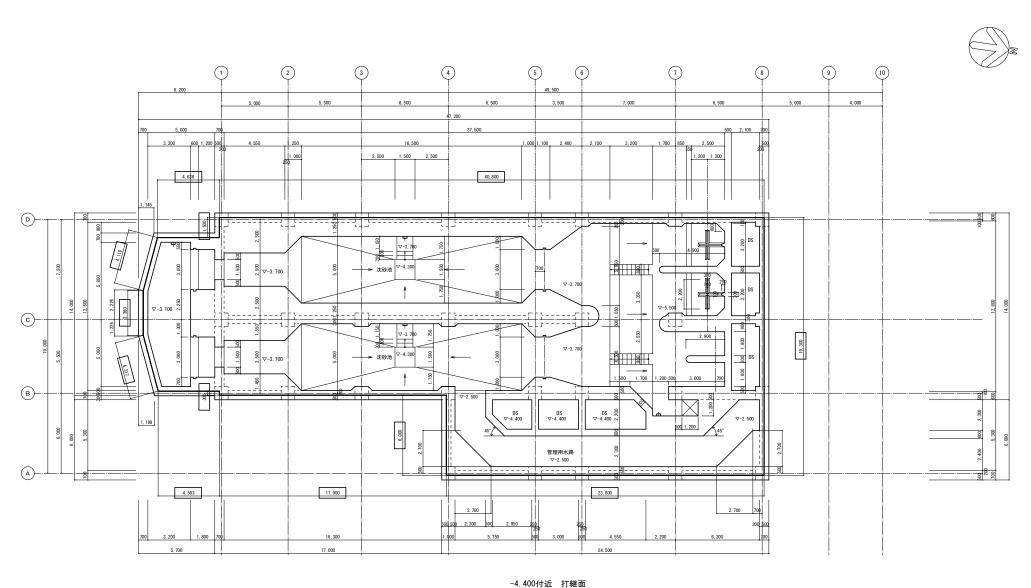
天神ポンプ場(ポンプ棟)	プ棟)						
足場工							
名		깍	箅	炓		数量	単位
枠組足場							
	1111111111111111						
	11 111111111111						
	n munumun						
	10111111111111						
	11 111111111111						
	,,,,,,,,,,,,,,,						夢 m <sup>2</sup>

ľ		) ···	<b>1</b> 11	p <sup>(1)</sup>	) 			
で と								
•								
								くさび結合支保
単位	数量			珙	算	뿌		名 称
								<b>対</b> 採工
							,プ棟)	天神ポンプ場(ポンプ棟) 「

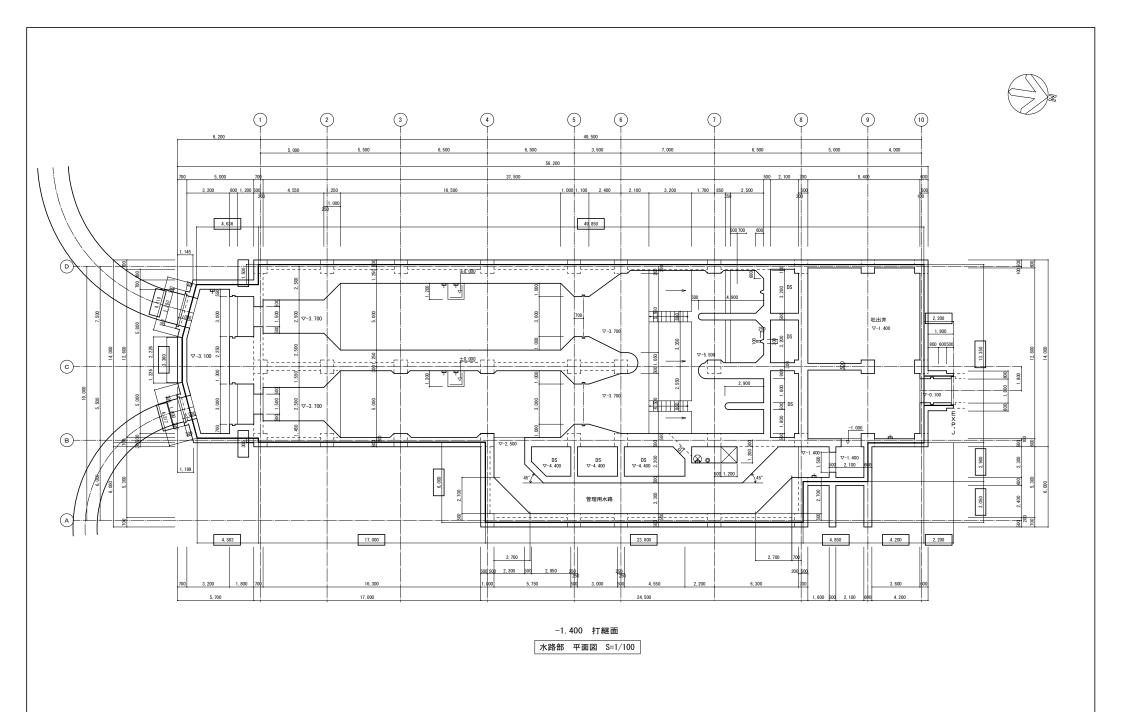
		<b>j</b>	jun	J	<b>1</b> 1111	g.,,11		
出っる。								
	,							
								パイプサポート支保
単位	数量			共	算	뿌		名 称
								· 安 宋 日
							,プ棟)	天神ポンプ場(ポンプ棟)

17 00 17 00 6 00 23 80 3 05 4 85 4 20 4 20 13 35 16 30 8 95		x x x x	16. 30 8. 95	TP+2. 400 水槽 壁+壁
17 00 6 00 23 80 3 05 4 85 13 35 14 40			16. 30	<b>沙</b>
17 00 6 00 23 80 3 05 4 85 13 35 4 40				TP+2. 400
49 85 17 00 23 80 3 05 4 85 4 20 13 35				
49 85 17 00 23 80 3 05 4 85 4 20 13 35			2. 20	
49 85 17 00 6 00 23 80 3 05 4 85 4 20		5 ×1	13. 35	
49 85 17 00 6 00 23 80 3 05 4 85 2 90		) ×1	4. 20	
49 85 17 00 6 00 23 80 3 05 4 85		) ×1	2. 90	
49 80 17 00 6 00 23 80 3 05		5 × 1	4. 85	底版+壁
17, 00 6, 00 23, 80		5 ×1	3. 05	
17; 00 6; 00		×	23. 80	
17 00		×	6. 00	
49 85		× 1	17.00	
		× 1	49. 85	
0 30	1	) ×1	0. 30	
1 50	1	) ×1	1. 50	
4 58	1	8 ×1	4. 58	
4 64	1	4 ×1	4. 64	
4 32	1	2 ×1	4. 32	
4 11		×	4. 11	
3 36		×	3. 36	水槽 壁+壁
				TP-1. 400
19 30		×	19. 30	
23 80		× -1	23. 80	
6 00		×1	6. 00	
17 00		×	17. 00	
40 80		×	40. 80	
0 30		×	0. 30	
1 50		× 1	1. 50	
4 58	1	8 ×1	4. 58	
4 64	1	4 ×1	4. 64	
4 32		×	4. 32	
4 11		×	4. 11	
3 36		× 1	3. 36	水槽 底版+壁
				TP-4. 400付近
式 数 量	算		計	
数			3. 3: <sup>폐</sup>	шшт

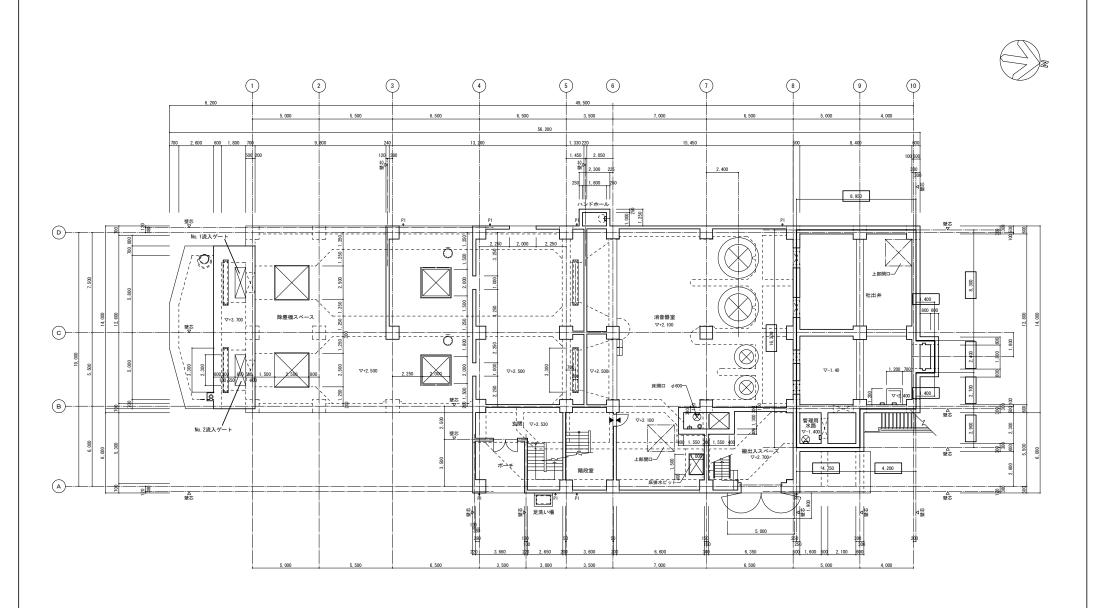
				-					 	 		 	 		 						
 	 			-			 		 	 		 	 		 2. 40	1. 40	2. 70	8. 30	4. 20	2. 90	<b>"</b>
				-			 			 		 	 		 ×1	× 2	×1	×	×1	×1	sle-N
 	 	 		-			 		 	 		 	 		 						算
 	 	 	 	-	 	 	 	 	 	 		 	 		 						共
																					数
														335, 22	2, 40	2, 80	2 70	8, 30	4, 20	2 90	(量
											_			3							



-4.400付近 打継面 水路部 平面図 S=1/100



打継目止水板 数量案内図(2)



+2.400 打継面 1階 平面図 S=1/100

			り、レーチンカ、蓋 合計(m2)	(参考面積)		GT-7	(参考面積)	GT-7	√^° ル+5. 700	流出渠		GT-3	(参考面積)	GT-3	レベル+2. 500	ポンプ井前		GT-1	(参考面積)	GT-1	√^* ル+3. 700	流入ゲート		グレーチング蓋
	 		2. 72			0. 70		1			 	0. 40		 2				0.40		 2			뿌	
 	 		+2. 72		 	× 2. 30		 				 ×3.40						 ×3.40						
 	 		+1. 61		 							 ×2						 × 2					箅	
 	 				 			 			 	 						 					끘	
			7.			1,		1				2		2				2.		2			数	
			7, 05			1. 61						72						2, 72						
			m <sup>2</sup>			$m^2$		箇所				m <sup>2</sup>		箇所				m <sup>2</sup>		箇所				

					GT-7	GT-6	レベル+5. 700 GT-5	レベル+2.100 GT-4	各水路、吐出井		グレーチング蓋受枠							レベル+2. 500 GT-3	レベル+3. 700 GT-1	流入ゲート、ポンプ井前		グレーチング蓋受枠
 		 	 	 	 						н=25	 	 	 	 	 	 	 			-	μ H=19
 					 1	1				<u> </u>				 	 	 	 	 2	2		計	
 					 					算				 				 			算	
 					 					-				 	 	 	 	 				
 					 					<b></b>				 	 	 	 	 			式	
 					 1	1	1	_		数量		 	 	 	 	 	 	 2	2		数量	
					箇所	箇所	箇所	箇所										箇所	箇所			

						+5.700 吐出井	+5.700 管理用水路	+2.500 沈砂池上部	mh1			鋳鉄製マンホール蓋:600φ							GT-2	√^* ル+2. 500	池砂池上部		グレーチング蓋受枠
 		 				 						蓋:600	 	 	 	 	 	 	 				ễ枠 H=50
											뿌								2			빡	50
								×2				(防水型):											
 	 	 		 		 					神	T-2	 	 	 	 	 	 	 			算	
 	 	 		 		 					,		 	 	 	 	 	 	 			共	
					4	_		2			数								2			数	
 			ļ	 				1	<u> </u>	<u> </u>	···		 		 	 <u>_</u>	 	 	 				
					箇所														箇所				

				FK-3	角落し底部敷金物			FK-3	角落し縦枠		合成木材製角落し受枠				FK-2	FK-1	角落し底部敷金物				FK-2	FK-1	角落し縦枠		<b>一                                    </b>
											角落し受				10						10				: 円浴し欠
 				2. 00			-	5. 50		뿌	枠 呼称120				3. 24	3. 24					5. 80	6. 50		끡	作 平利180
 	 	 		×				× 2			120	 			 ×2	× 2					×2	× 2			180
 	 	 								算		 			 			 			×2	× 2		牟	
 	 	 	 			 <b>T</b>				<u></u>		 	 					 		<u>T</u>				<b></b>	
	 			2 00				11. 00		数量				12. 96	6 48	6, 48			49 20		23, 20	26 00		数量	
				3				3						6 m	8	8			0 m		0	0			

						踊場	11~17段	屋外階段1~10段	HR-2		アルミニウム製手摺:階段部									+5.800 吐出井天端	+2.500 沈砂池天端	- 1		アルミニウム製手摺:
											1:階段			 										
					1. 19	1. 66	2. 34	3. 06		빡	郜 H=900						2. 85	1. 80	3. 70	3. 90	(2. 20		빡	─般部 H=1,100
					×	×	×	×									+2. 60	+2.40		+8.33	+2.25			
										箅	直付けタイプ							+1.45		+1.43	× 2)		箅	直付けタイプ
 	 		 		 -							 	 	 	 			+1.80			×2			0
	 				 -					洪		 		 	 		 	0 +1.45			2		珙	
	 												 		 			5 +4.60						
										数													数	
 	 	 	 	 8. 25	 1, 19	1. 66	2, 34	3.06				 	 	 	 	49. 71	5 45	13. 50	3. 70	13, 66	13. 40			
				3												т								

																+2.500 沈砂池天端	HR-3		アルミニウム製手摺:取外し式 H=1,100
																			: 取外
 		 			 	 	 	뿌		 		 	 	 	 	 0. 95		뿌	し式 #
																 × 2			:1, 100
								单								× 2		算	
								끘										끘	
						-													
								数								(.)		数	
 		 						10		 	 			 		 3.80			
																3			

ステンレス製手摺:一般部 H=1,100 埋め込みタイプ	段部 H=1,1	00 埋め	込 <i>みፃብ</i> ን				
	뿌		单	珙	数	<del>    </del>	
中間ステージ							
土0.000 沈砂池上部	(0.90	+0.90)	× 2		ယ	3, 60	
+2.400 吐出井	(0. 90	+0.90)	×		1	1 80	
+1. 900	0. 90	×			0	0 90	
-1. 900	0. 90	×			0	0 90	
					7	7. 20	3

1大年地 記載	χ (20	72	38, 72	1					
記答 1式	•								
記答 1式		46	7			×1			パトル
		46	7			×			フランシ゛
計画		80	23.			×34.0	0. 70		
数   数   数   数   数   数   数   数   数   数									※1箇所当り参考重量
配管 1式 数 重 3.200 片252/3 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 2 2 1 1 1 1 1 1 1	箇所		2						
	•								
配管 1式  計 算 式 数 量  3.200 P57507  7.00  1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1									ポンプ 井-1.900
配管 1式  計 算 式 数 量  3,200 片77222  100 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1							1		ポンプ井+2.100
配管 1式				<b>†</b>			フランシ゛	> <sub>°</sub>	埋込配管SUSφ200 L=700
配管 1式									
配管 1式  計 算 式 数 量  3.200 片755%  1 1									
配管 1式 数 量 3,200 片75557 1 第 式 数 量 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1									
配管 1式 数 量 3.200 片7ランシン 1 1	× ×	52	45						
配管 1式 数 量 -3.200 片75222 11 第 式 数 量 -3.200 片75222 11 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1									
配管 1式 数 量 -3.200 片75222 -3.200 片75222 -3.200 片75222 -3.200 片75222 -3.200 イドル付面25222  -3.200 イドル付面252222 -3.200 イドルイオー252222  -3.200 イドルイオー2522222 -3.200 イドルイオー2522222 -3.200 イドルイオー2522222222 -3.200 イドルイオー2522222 -3.200 イドルイオー2522222 -3.200 イドルイオー252222222 -3.200 イドルイオー2522222222222222222222222222222222222		46	7	<b>†</b>		×			ハ゜ト゛ル
配管 1式 数 量 -3.200 片75>>>		46	7.			×	7. 46		フランジ
配管 1式 数 量 3,200 片755% 1 1 9 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		60	30			×34.0	0. 90		
込配管 1式									※1箇所当り参考重量
計 算 式 数 量 0 L=3.200 片フランジ 1 1									
注記配管 1式	箇所		1				1		ポンプ井+2.100
込配管 1式							フランシ゛		埋込配管SUSφ200 L=900
込配管 1式 数 量									
込配管 1式 数 量									
計 算 式 数 量 0 L=3,200 片7ランジ 1 1	X X	26	116						
 計 算 式 数 量 0 L=3, 200 片フランド 1									
 計 算 式 数 量  O L=3,200 片7ランジ 1 1		46	7						フランシ゛
                 		80	108		 	×34.0	-		
込配管 1式     類量       計算式数量       L=3,200 片7ランジ     1       3.700     1									※1箇所当り参考重量
込配管 1式     類量       計算式数量       L=3,200 片7ランジ     1       3.700     1									
<b>込配管 1式</b>	窗所		_						着水井+3.700
1式									埋込配管SUSφ200 L=3, 2
1式									
		<del>    </del>   0		걔	箅		<u></u>		
							c II		土木埋込配管

38, 72							
14 92				×2	7. 46		フランシ゛
23 80				×34.0	0. 70		SUS φ 200 Sch20S
							※1箇所当り参考重量
1					1		吐出井+5. 700
						) 両フランシ゛	埋込配管SUS φ 200 L=700
62 95							
27 60				×2	13. 80		フランジ
35 35				×50.5	0. 70		SUS $\phi$ 300 Sch20S
							※1箇所当り参考重量
_							吐出井+5. 700
						) 両フランシ゛	埋込配管SUSφ300 L=700
数	æ	쁐	算		파		

LX機	: :	TA-1	TA-2上部	TA-2下部	TA-3	TA-4	TA-6	TA-7	TA-8上部	TA-8下部	TA-9						TA-2上部	TA-7	TA-8上部							
12   2   14   17   2   2   2   2   2   2   2   2   2												 				-	 						 	 	 	
X   X   X   X   X   X   X   X   X   X		12	7	(10	(10	10	(9	10	9	(11	4	 	 			<u></u>						 	 	 	 	
		×	× 2	+4)	+4)	×	+4)	×	×	+4)	×		 		× × ×	-	× 2	×	×	-		 	 	 	 	
28 28 11 10 10 11 10 11 11 11 11 11 11 11 11				×2	×		×			×				****		解										
28 28 11 10 10 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11												 											 	 		
	<sup></sup>															洪										
	娄	12	14	28	14	10	13	10	9	15	4	129					2				4					
	He D																								 	

方哲立 */ //『一/   一月日二:900 年	//		-,	-	•				
		뿌		单		<u></u>	数		
連結直壁 H=300		1					1		偛
斜壁 H=450		1							個
調整リング H=100		1					1		個
無収縮モルタル H=40 25kg/袋		1					1		敍
マンホール鉄蓋 φ600 T- 25 受枠共 防臭型		1					1		眯
保護コンクリート		0. 25	×1/4	×1.44	×1.44	×π	0.	0 41	
▲組立MH控除		-0. 25	×1/4	×1.14	×1.14	×π	<b>▲</b> 0	▲0 26	
							0	0.15	w
コンクリート型枠(曲面)									
		0. 25	×1.44	×π			1.	13	m
鉄筋 D13									
		1. 29	×π				4	4. 05	
		0. 43	× (1.29	×π	×1/0.20)		8	71	
							12	12 76	m
		12. 76	× 0. 995				12	. 70	k &

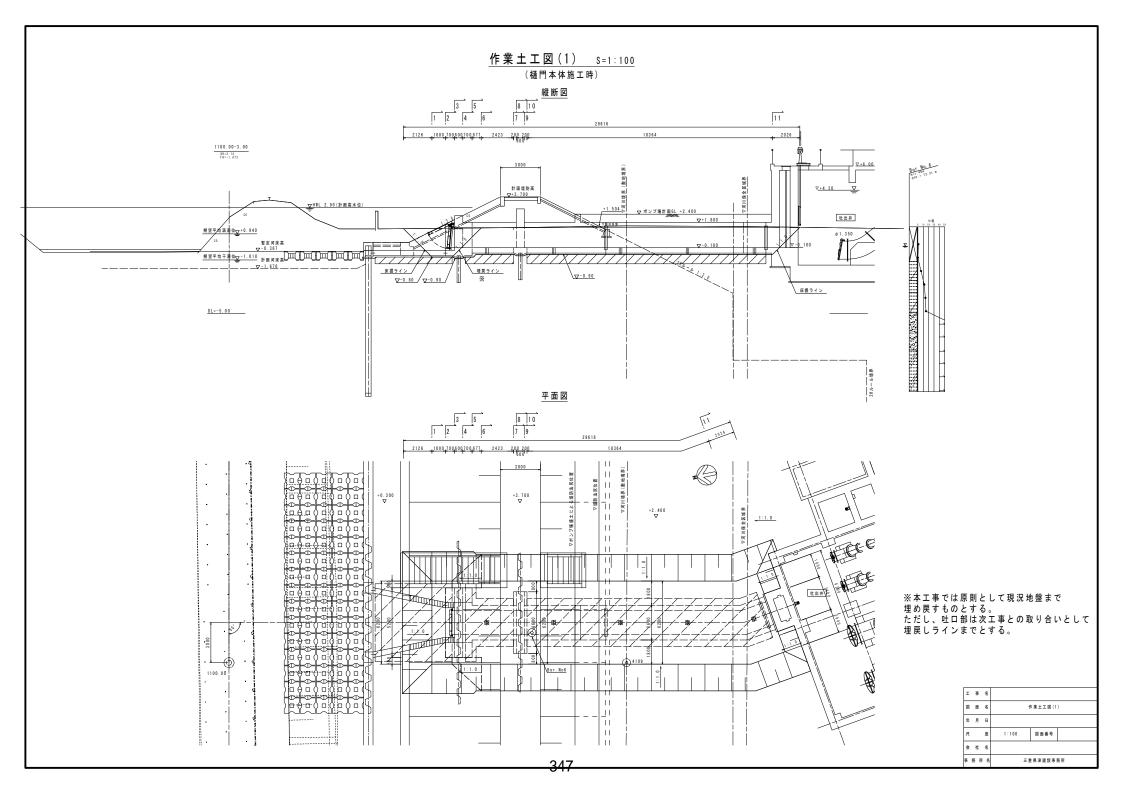
# 作業土工集計表

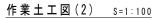
(桶門本体施工時)

			1			1	1	(樋門本位	<u> </u>
レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	単位	数量区分	•			合 計	摘 要
作業土工									
	床掘り		m3			461.5		461.5	
	埋戻し		m3			258. 3		258. 3	
	残土処理		m3			174. 5		174.5	
	7,51,27,61,21								
	基面整正		m2			104. 3		104. 3	
			+						
			+		-				
			+		-				
			+						<u> </u>
			+						<u> </u>
									ĺ

A1 = 函渠 A2 = 川表	残土処理 V = 461.5	埋戻し V = 土工	床掘り V = 土工	作業士上 レベル4 (細別)
図渠工 均しコンクリート敷面積より 川表翼壁工 均しコンクリート敷面積より 合計	1.5 — 258.3 / 0.9	土工計算書より	土工計算書より	算式
	II	II	II	
75. 7 28. 6 104. 3	174. 50	258. 3	461.5	(3)
m2	m3	m3	m3	
104. 3	174. 5	258. 3	461. 5	(樋門本体施上時) 数 量
m2	m3	m3	m3	中世

作業土工 10, 9, 9  $\infty$  $\infty$ ~7, ~1 6, 6 2 5 4 ಬ್ಳ ಬ 2 2 1 始点 然近 測点 -10-11 - 10° 9 1111 9,  $\infty$ 9 ~7, ~ 6, ΩĨ 4 2 2  $\infty$ 距離 (m) 29.62 18.36 0.00 0.20 0.00 0.60 0.00 0.20 0.00 2.42 0.00 0.68 0.00 0.00 0.600.00 0.70 0.00 2. 13 1.00 断面積(m2) 平均断面(m2) 18. 5 18. 5 18. 5 19. 5 18. 5 16.4 16.4 17.4 17.4 16.4 16.4 16.4 16.4 16.4 16.4 18. 5 19. 18. 0.0 5 5 床掘り Н 17.40 19.00 16.40 16.40 16. 40 16.40 18. 50 19.50 19.00 18. 50 18. 50 16.40 16.40 16.90 16.90 16.40 16.40 17. 45 18. 50 9. 25 8. 20 1111 立積(m3) 箅 461.5301. 1 뺒 10.4 39. 7 11. 2 13.0 11. 7 18. 5 19.7 13.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 3. 3 0.0 0.0 0.0 3.3 断面積(m2) 平均断面(m2) 10.2 10.2 10. 2 11. 2 10.2 11.27.8 6.4 0.0 7.8 6.4 1.6 1.6 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 埋戻し 10.70 10.70 11. 20 10.20 10.20 11. 20 (樋門本体施工時) 7.80 9.00 0.80 0.00 0.00 5.60 9.00 8.80 6.40 4.00 1.60 0.00 0.00 0.00 0.00 立積(m3) 258. 3 205.627. 1 4. 7 0.0 0.0 0.0 2.0 0.0 0.0 4. 4 0. 0 0.0 0.0 0.0 2.0 1. 1 0.0 0.0 0.0 0.0

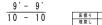




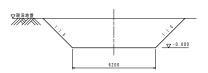
## (樋門本体施工時)



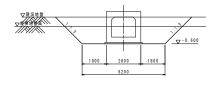
		オーブン据削部
床掘り	H ≦ 5 m	16.4 m2
埋戻し	埋戻し種別B	6.4 п2

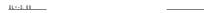


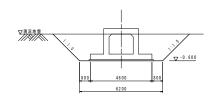












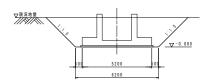
DL=-5.00		

2'-	2 '			オーブン据削額
3 -	3	床掘り	H ≦ 5 m	18.5 п
J -	J	押屋!	押屋 I 練到R	0.0 -

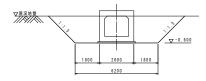


オープン掘削部 床掘り H≦5m 16.4 m2 埋戻し 埋戻し種別B 10.2 m2

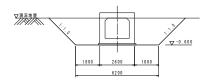


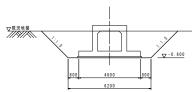




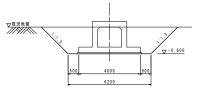




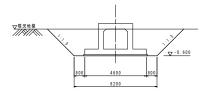




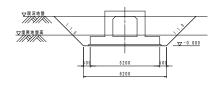
	1 '		
		6200	
	_		
DL=-5.00			



=-5 00			



4' - 4'	オーブン報削部	8'-8'	オーブン指削部
5 - 5	<ul><li>床掘り H≤5n 18.5 m2</li><li>埋戻し 埋戻し種別8 1.6 m2</li></ul>	9 - 9	床掘り H≦5m 17.4 m2 埋戻し 埋戻し種別B 7.8 m2



DL = -5.00

DI - E 00				
	DL=	-5.0	0	

	Ι	事 名	В			
	2	面名	В	1	作業土工図(2	)
800 4600 800	年	ЯE	3			
6200	尺	8	ŧ	1:100	図面番号	
	会	社名	В			
240	事 務	所:	名	Ξ 3	1. 県津建設事	務所

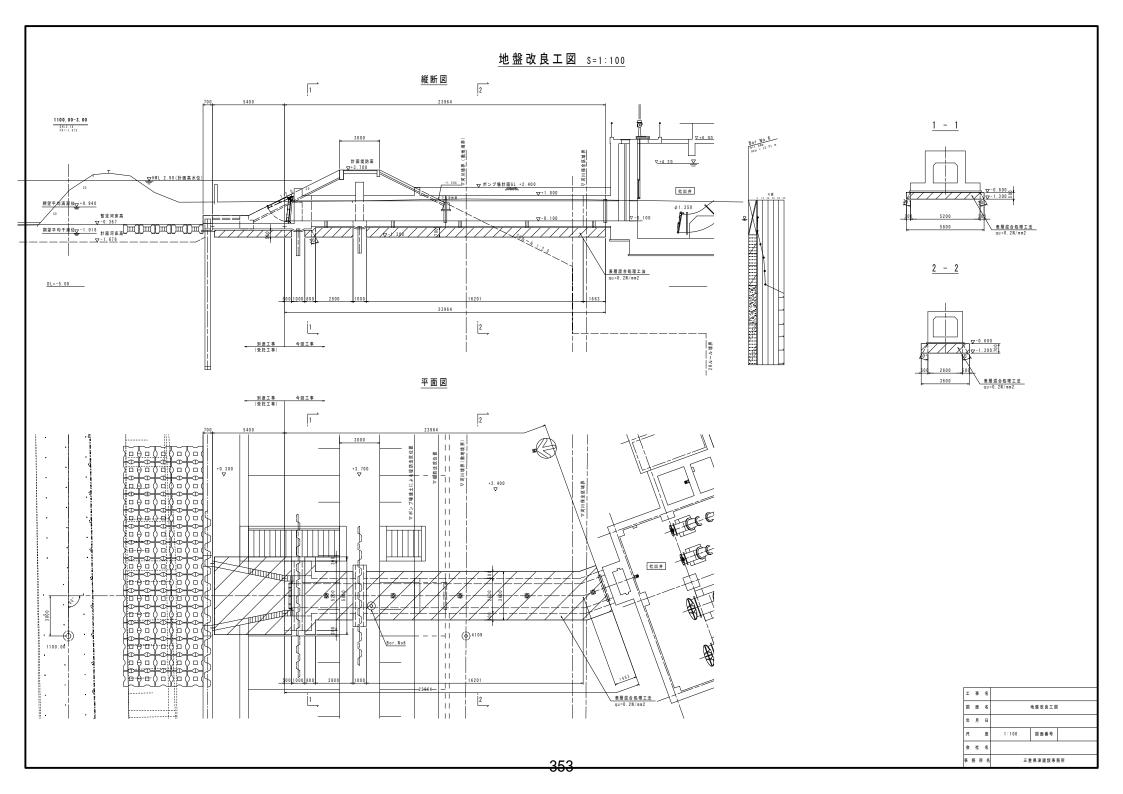
# 地盤改良工集計表

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	単位		数量区分			合 計	摘 要
表層混合処理工									
	安定処理	qu=0.2N/mm2	m2	構造物基礎		81.9		81.9	
	対象土量		m3			55.8		55.8	
	平均改良厚		m			0.7		0. 7	<u> </u>
			. / 0						
	固化材料	セメント系固化材	t/m2			0.095		0.095	
		140kg/m3							<del> </del>
									ļ
									1
									1

					安定処理	マベア4(細別)
A5 :	A4 =	A3 :	A2 :	A1 =	qu=0.2N/mm2	
3. 60	= 3.60	= 3.60	= 5.80	= 5.80	N/mm2	
× ×	60 ×	ŏ ×	80 ×	30 ×		
1. 66	( 16. 20	2.80	0.80	0.50		
						单
						井
口> 中 	II	II	II	II		
5. 98 81. 92	58. 32	10.08	4.64	2.90		
m2						
81.9						数
m2						

						対象土量	レベル4(細別)
	V5 =	V4 =	V3 =	V2 =	V1 =		
	= 3.60	= 3.60	= 3.60	= 5.80	= 5.80		
	×	×	×	×	×		
	1.66	16. 20	2.80	0.80	0.50		
	×	×	×	×	×		章
	0.70	0.70	0.70	0.50	0.50		<del>기</del>
	II	II		II	II		
55. 83	4. 18	40.82	7.06	2.32	1.45		
m3							
55. 8							数
m3							岬

表層混合処理工 レベル4(細別) 固化材料 平均改良厚 セメント系固化材 W 55. 83 55.83 7.82  $\times$ 140 kg/m381. 92 81. 92 禪 7816. 20 0.095 7.82 0.68  $\blacksquare$ 0.095 0.7 数 興 Ħ



# 矢板工数量集計表(1)

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル	5(規格)	単位		数量区分		川表 胸壁部	遮水壁 部		合 計	摘 要
矢板工												
	広幅鋼矢板	$SP-II_W$	L=2.00m	m	打込長=	最大N値=6	延長	4.8	4. 2		9.0	
					1.80m							
				枚			枚数	8	7		15	
				kg			質量	989	865		1854	
		$SP-II_{W}$	L=4.00m	m	打込長=	最大N値=6	延長	1. 2			1. 2	
					1.80m							
				枚			枚数	2			2	
				kg			質量	494			494	
						H						
		SP-II <sub>W</sub>	L=4.00m	m	打込長=	最大N値=6	延長	4.8			4.8	
				17	3.80m		Lt. Met					
				枚			枚数	8			8	
				-			EE 11	1070			1050	
				kg			質量	1978			1978	
		CD II	I - F - F O		FLA E	目. 士N/志-c	7.T E		1.0		1.0	
		SP-II <sub>W</sub>	L=5.50m	m	打込長= 2.00m	最大N値=6	延女		1. 2		1. 2	
				枚	2.00m		±/-r */-r		2		2	
				仅			枚数		۷		۷	
				kg			質量		680		680	
				ĸg			貝里		000		000	

# 矢板工数量集計表(2)

		⁄5(規格)	単位			川表 胸壁部	遮水壁 部				合 計	摘 要	
	$SP-II_{W}$	L=5.50m	m	打込長=	最大N値=6	延長		3.6				3.6	
				4.10m									
			枚			枚数		6				6	
			kg			質量		2039				2039	
	CD II	I 4 00		FT/1 F	目上N/+ C	ガビ	1.4					1 4	
可とり鋼矢板	SP-11W	L=4.00m	m		東入N恒=6	<b>延</b> 長	1.4					1. 4	
			*\r	1.80m		<i>₩</i>	9					9	
			12			仪剱	۷					۷	
	SP-II	I=5 50m	m	打込長=	最大N値=6	延長		1 4				1 4	
		L 0.00m	111		双八八百 0	是以		1. 1				1. 1	
			枚			枚数		2				2	
						D 1091							
矢板頭部鉄筋	D16	SD345	本			本数	16	14				30	
	1=600mm	1											
			kg			質量	15	13				28	
			箇所			箇所数	32	28				60	
	溶接長=	100mm											
	<b>-</b> 板頭部鉄筋 容接	SP-II <sub>w</sub> Note	SP-II <sub>W</sub> L=5.50m  SP-II <sub>W</sub> L=5.50m  F板頭部鉄筋 D16 SD345  1=600mm	大板頭部鉄筋 D16 SD345 本 1=600mm kg	検   検   kg	校	検   枚数   枚数   質量   できう鋼矢板   SP-IIw   L=4.00m   m   打込長=   最大N値=6   延長   1.80m   枚数   枚数   大数   下板頭部鉄筋   D16   SD345   本   1=600mm   kg   質量   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   医所数   大数   日本   日本	検   検数   検数   質量   Tとう鋼矢板   SP-IIw   L=4.00m   m   打込長= 最大N値=6 延長   1.4   1.80m     検数   2	検   検数   6	検   検数   6	枚   枚   枚数   6	枚   枚数   6   1.4   1.80m   1.4   1.600m   1.	枚   枚   枚数   6   6   6   6   6   6   6   6   6

川表胸壁部

	打込長 	平 N N	·	延長	打込長 L =	w	雪 <u></u> N =	大数 L =	広幅鋼矢板 SP-II <sub>w</sub> 延長	ア・ハアキ(州山が))
1.80	4.000 ×	1,200 /	0.600 +	W L=4.00m	2. 00 — 0	2. 000 ×	4.800 /	4. 800	W L=2.00m	
	61.8 kg/m ×	0.60	0.600	Om	0. 200	61.8 kg/m ×	0.60		0m	甲
	2. 0			最大N值=6		8. 0			最大N值=6	7
= 1.	= 49	= 2	 		 <del> -</del>	= 98	&	= 4.		
1.80	494. 4 k	2.0	1. 20		1. 80	988.8 k	8. O	4. 80		
Ħ	kg 494	<u> </u>	m 1.2		B	kg 989	· 校 8	m 4.8		XX
	kg	枚	Ħ			kg	枚	m		H

川表胸壁部

					可とう鋼矢板								レベル4(細別)
	 Ant	枚数 N = 1.400 / 0.70	L = 0.700 + 0.700	延長	SP-II <sub>W</sub> L=4.00m 最大N值=6	L = 3.80	$W = 4.000 \times 61.8 \text{ kg/m} \times 8.0$	N = 4.800 / 0.60	枚数	L = 2.400 + 2.400	延長	SP-II <sub>W</sub> L=4.00m 最大N值=6	第 式
I		II	II			II	II	II		II			
	000	2. 0	1.40			3. 80	1977. 6	8.0		4.80			
E		枚	Ħ			m	kg	枚		m			
		2	1. 4				1978	∞		4.8			数
		枚	Ħ				kg	枚		Ħ			圃

川表胸壁部

		溶被					矢板頭部鉄筋	レベル4(細別)
L = 2 箇所/本 × 16 = 32	延長	フレア溶接 溶接長=100mm	$W = 0.60 \times 1.56 \text{ kg/m} \times 16 = 15.0$	質量	$N = 8 \times 2                                $	本数	D16 1=600mm SD345	算 式
籃所			kg		H			
32			15		16			数
籃所			kg		$\forall$			岬

4	††	-i	<del>)</del>	XX	-7-		/m=ZI	<del></del>	×2	広幅鋼矢板	レベル4(細別)
L = 2.00	貝里 W = 5.500 tr:7.E	N = 1.200 FIE	L = 0.600	SP-II <sub>W</sub>	孔丛辰 L = 2.00	W = 2.000	N = 4.200	L = 4,200 校数	延長	$SP-II_W$	
	× 61.8	0.60	+ 0.600	L=5.50m	- 0.200	× 61.8	0.60			L=2.00m	算
	kg/m ×			最		kg/m ×				景	共
	2. 0			最大N值=6		7.0				最大N值=6	
II	II	II			II	II	II	II			
2. 00	679.8	2. 0	1. 20		1.80	865. 2	7.0	4. 20			
Ħ	kg	枚	Ħ		Ħ	kg	校	m			
	680	2	1. 2			865	7	4. 2			数量
	kg	枚	m			kg	枚	m			

遮水壁部

						可とう鋼矢板										レベル4(細別)
2.00	УIII	N = 1.400 / 0.70	枚数	L = 0.700 + 0.700	延長	SP-II <sub>W</sub> L=5.50m	L = 4.10	打込長	$W = 5.500 \times 61.8$	質量	N = 3.600 / 0.60	枚数	L = 1.800 + 1.800	延長	$SP-II_W$ L=5.50m	
		0		0					8 kg/m ×		0		0			算
						最大N值=6			6. 0						最大N值=6	抖
							II		II							
.00		2. 0		1.40			4. 10		2039. 4		6.0		3.60			
В		枚		Ħ			m		kg		枚		Ħ			
		2		1.4					2039		6		3. 6			数
		枚		Ħ					kg		枚		m			興

/
Z
壁
파
$\overline{z}$

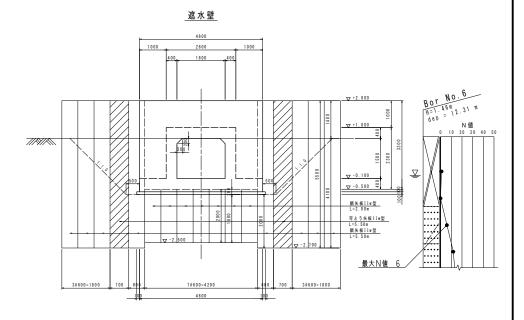
	裕				矢板頭部鉄筋	レベル4(細別)
L = 2 箇所/本 × 14	フレア溶接 溶接長=100mm 延長	$W = 0.60 \times 1.56 \text{ kg/m} \times 14$	$N=7$ $\times$ $2$ $\pi/校$ 質量	本数	D16 1=600mm SD345	第 式
II		II	II			
28		13. 1	14.0			
箇所		kg	K			Ш
28		13	14			数
箇所		kg	H			岬

最大N値 6

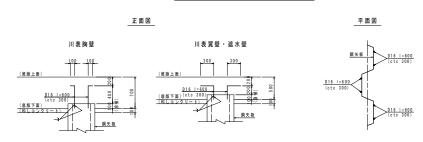
4 @ 6 0 0 = 2 4 0 0

川表胸壁

4 0 6 0 0 = 2 4 0 0



### 鋼矢板頭部鉄筋詳細図 S=1:30



8 @ 6 0 0 = 4 8 0 0

コンクリートの設計	<b>基準強度</b>
本体コンクリート	σ c k = 24 N / m m 2
均しコンクリート	σck=18N/mm2

I	Ą	ī	名			
2	ū	ā	名		矢板工添付図	
年	ļ	3	В			
R			度	図示	図面番号	
会	ŧ	t	名			
事	務	所	名	= 1	県津建設事	<b>第</b> 所

開削水替	水替工 レベル4(細別)
作業時排水運転日数	
	算式
1 円 共 1 円 共	数量

## 函渠工数量集計表

種別	細別	規格	単位	数	量 区 分		川表スパン	川裏スパン	合計	摘要
函渠工	コンクリート	24-8-25BB	m3	底版			17.8	12. 4	30. 2	
				側壁			24. 3	14.8	39. 1	
				頂版			12.0	12. 4	24. 4	
				合計			54. 1	39.6	93. 7	
	型枠		m2	底版	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	18. 3	10.6	28.9	
				側壁	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	110.7	75.0	185. 7	
				頂版	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	26. 5	27.4	53. 9	
				合計			155. 5	113.0	268. 5	
	鉄筋	SD345 D13	kg				1863	1396	3259	
		D16~D25					1330	1275	2605	
		D29~D32					0	0		
	均しコンクリート敷面積		m2				42. 2	33. 5	75. 7	
	均しコンクリート	18-8-40BB t=100mm	m3				4. 3	3.4	7. 7	
	均しコンクリート型枠		m2				4. 5	2.4	6. 9	
	足場		掛m2							
	支保		空m3							
	目地材	目地材 t=20mm	m2				6. 1	3. 3	9. 4	
	止水板	可とう性止水板 B=280mm					6. 9		6.9	
		B1800mm×H1500mm	箇所	沈下100mm対応			1	1	2	
		24-8-25BB	m3				0.6		0.6	
	二次コンクリート型枠		m2		一般型枠	鉄筋・無筋構造物	3. 5		3. 5	
	二次コンクリート支保		空m3							
	表面処理工		m2				4. 3		4. 3	
	二次コンクリート足場		掛m2							
	差筋	SD345 D16 L=250mm	kg				15		15	

# 函渠工(川表スパン)数量集計表

種別	細別	規格	単位	数	量区分	ì	函体部	川表胸壁部	遮水壁部	合計	摘要
函渠工	コンクリート	24-8-25BB	m3	底版			14. 1	2.8	0.9	17.8	
(川表スパン)				側壁			17.4	1. 9	5.0	24. 3	
				頂版			12.0			12.0	
				合計			43.5	4. 7	5. 9	54. 1	
	型枠		m2	底版	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	10.6	5. 2	2.5	18.3	
				側壁	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	82.6	7.8	20.3	110. 7	
				頂版	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	26. 5			26. 5	
				合計			119.7	13.0	22.8	155. 5	
	鉄筋	SD345 D13	Kg				1490	148	225	1863	
		D16~D25					1315	15		1330	
		D29~D32					0	0			
	均しコンクリート敷面積		m2				35.0	4.8	2.4	42.2	
	均しコンクリート	18-8-40BB t=100mm	m3				3.6	0.5	0.2	4.3	
	均しコンクリート型枠		m2				3.0	0.9	0.6	4.5	
	足場		掛m2								
	支保		空m3								
	目地材	目地材 t=20mm	m2				6.1			6. 1	
	止水板	可とう性止水板 B=280mm	m				6. 9			6.9	
	可とう継手	B1800mm×H1500mm	箇所	沈下100mm対応			1			1	
	二次コンクリート	24-8-25BB	m3				0.6			0.6	
	二次コンクリート型枠		m2		一般型枠	鉄筋・無筋構造物	3.5			3. 5	
	二次コンクリート支保		空m3								
	表面処理工		m2				4. 3			4.3	
	二次コンクリート足場		掛m2								
	差筋	SD345 D16 L=250mm	Kg				15			15	

프	兴
•	体部
×	퍄
旧田	$\sim$
=	Л
	安
	$\langle$
	7
	7
	$\setminus$

												(1) コンクリート
合計 4.	カットオフ(遮水壁部) V11= 1/2 ×( 0.900 + 0.500 ) × 0.100 × 2.600 =	カットオフ (川表側) V10= 1/2 ×( 0.900 + 0.500 ) × 0.100 × 3.000 =	竪壁部 V9= 1/2×( 1.750 + 2.100 ) × 0.700 × 0.400 × 2 =	土留壁部(中央) V8= 0.600 × 0.400 × 2.600 =	土留壁部(川表側) V7= 0.500 × 0.600 × 3.000 =	頂版 V6= 0.400 × 2.600 × 10.000 =	側壁 V5= (1/2× 0.200 × 0.200 + 1.500 × 0.400 )× 2×10.000 =	函体標準部 底版 V4= 0.400 × 2.600 × 10.000 =	頂版 V3= 0.400 × 3.000 × 1.300 =	側壁 V2= (1/2× 0.200 × 0.200 + 1.500 × 0.600 )× 2× 1.300 =	川表拡幅部 底版 V1= 0.600 × 3.000 × 2.000 — 0.200 × 2.200 × 0.700 =	24-8-25BB
43.43 m3	0. 18	0.21	1. 08	0.62	0.90	10.40	12. 40	10.40	1. 56	2. 39	3. 29	

頂版 $\Sigma Vt = V3 + V6$	側壁 ΣVs = V2 + V5 + V7 + V8 + V9	(コンクリート内訳) 底版 ∑Vb = V1 + V4 + V10 + V11	函体部   種別・細別   第 式
II	II		
11.96	17. 39	14.08	
m3	m3	m3	
12.0	17.4	14. 1	数
m3	m3	m3	

ᅖ	兴
•	14
*	平部
田田	ا ا
Ξ	Л
	表
	\\ \\
	$ \langle$
	ز
	/
	$\overline{}$

頂月 A	侧星 A	底月 A	<u></u>	] 頂,	侧型	1月	側長	底版	]頂片	侧型	底月	(2) 型枠
頂版川表端面 A12= 0.400 × 2.200 ==	側壁川表端面 A11= ( 0.200 × 1.500 + 1/2 × 0.200 × 0.200 )× 2 =	底版川表端面 A10= 0.600 × 3.000 + 0.200 × 0.700 × 2 =	内部ハンチ面 A9= 0.200 × 1.414 (斜率)× 11.300 × 2 =	頂版内面 A8= ( 1.800 - 0.200 × 2 )× 11.300 =	側壁内面 A7= ( 1.500 - 0.200 ×1) × 11.300 ×2 =	頂版川表拡幅端面 A6= 0.400 × 3.000 - 0.400 × 2.600 =	側壁川表拡幅端面 A5= 1.500 × 3.000 - 1.500 × 2.600 =	底版川表拡幅端面 A4= 0.600 × 3.000 — 0.600 × 2.600 =	頂版外面 A3= { 0.400 × 1.300 + 0.400 × ( 10.000 - 0.600 ) } × 2 =	側壁外面 A2= 1.500 × (11.300 - 0.600 - 0.600 )×2+ 0.100 × 0.600 ×2 =	底版外面 A1= 0.400 × (12.000 - 2.000 - 1.000 )×2 =	-般型枠 鉄筋・無筋構造物
0.88	0.64	2. 08	6. 39	15. 82	29. 38	0. 16	0.60	0.24	8. 56	30. 42	7. 20	

													種別・細別
$\Sigma At = A3 + A6 + A8 + A12 + A15$ =	As = A2 + A5 + A7 + A14 + A16 + A19 + A20 + A20	(型枠内訳) 底版 ∑Ab = A1 + A4 + A10 + A13 =	☆計	A21= 0.700 × 1.118 (斜率)× 0.400 × 2	$A20 = 1.750 \times 0.400 \times 2$	竪壁部 A19= 1/2 ×( 1.750 + 2.100 ) × 0.700 × 2 × 2	$A18 = 0.600 \times 0.400 \times 2$	土留壁部(中央) A17= 0.600 × 2.600 × 2	川表土留壁面 A16= 0.500 × 3.000 × 2 — 0.200 × 0.400	頂版川裏端面 A15= 0.400 × 2.600	側壁川裏端面(ハンチ) A14= ( 0.400 × 1.500 + 1/2 × 0.200 × 0.200 )× 2	底版川裏端面 A13= 0.400 × 2.600	算式
26. 46		10. 56	119.63	= 0	= 1	(I)	= 0						
16 m2		56 m2	33 m2	0.63	1.40	5. 39	0.48	3. 12	2. 92	1.04	1. 24	1.04	
26. 5		10.6	.										数
5 m2		m <sub>2</sub>											

型枠 A= ( 0.600 - 1.200 + ( 3.20 + ( 0.60 + ( 0.60 + ( 0.10 + ( 0.10	$V = 35.04 \times 0.100 + (0.100 \times 0.100 + 1/2 \times 0.200 \times 0. \times 2.800$	(4) 均し コンクリート 敷面積 A= 3.200 + 2.800	D29 W= —  D32 W= —  ΣW=  ( D29~D32	$W = W = \sum_{w} W = 0$ $\sum_{w} W = 0$ $\sum_{w} W = 0$ $\sum_{w} W = 0$ $\sum_{w} W = 0$	( D13	(6) (8) (7) (8) (7) (8) (7) (8) (8) (8) (8) (8) (8) (8) (8) (8) (8
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$ \begin{array}{l} 35.04 \times 0.100 \\ + (0.100 \times 0.100 \\ + 1/2 \times 0.200 \times 0.200 ) \\ \times 2.800 \end{array} $	40BB 施工厚 t= 100 mm 3.200 × 2.200 + 2.800 × 10.000	0.0 kg	5.0 kg 1315 kg)	.490 kg ) + 1124.0 +	.0 + 1207.0
00 00 2 = 2.98 m2	= 3.59 m3	= 35.04 m2	= 0.0 kg	0.00		= 1490.0 kg
3.0 m2	3.6 m3	35. 0 m2	0 kg	1315 kg	1490 kg	

(9) 可とう継手	(8) 止水板				(7) 目地村		(6) 支保			(b) 足端	種別・細別
B1800mm×H1500mm 沈下100mm対応 川裏側 N	可とう性止水板 B=280 mm 川表側 L= 2.150 × 2 + 2.600	ム計	A2= 2.300 × 2.600 - 1.500 × 1.800 + 1/2 × 0.200 × 0.200 × 2	A1= 2.350 × 3.000 — 1.950 × 2.200 + 0.600 × 0.008 × 2	目地村 t=20 mm	V =		A3 =	A2=	A1 =	算式
= 1.0	(		[]					II			
	6.90	6.09	3. 32	2. 77		434	÷	*			
<b> 新</b>	B	m2				空m3	Į.	莊 m 2			
Ľ	6. 9	6. 1									燓
箇所	н	m2				空m3	<u>7</u> E	華 m2			Щ

二次コンクリート 足場	N 111	i San	表面処理工	<u>二次</u>		444	二次コンクリート 型枠		<u> </u>	種別・細別
A= 合計	8 ×	側面 A2= 1/2×( 0.200 + 0.392 ) × 2.200 × 2 壁 A3= 2.200 × 2.200	底版 A1= 0.392 × 2.200	V = =	△ 44 - 1.900 × 1.000   合計	A3= 1/2×( 0.2 × 1.500× E除	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 A1= 2.208 × 2.200 A2= 0.244 × 1.800	控除 △ V2= -1/2 ×( 0.244 + 0.375 ) × 1.500 × 1.800 — 合計	24-8-25BB $V1 = 1/2 \times (0.200 + 0.392)$ $\times 2.200 \times 2.200$	真
m3	4	= 1.30 $= 4.84$	= 0.86	空m3 m3	3.52 m2	. o.	= 4.86 = 0.44	= -0.84 0.59 m3	= 1.43	
- 排 <sub>m2</sub>	4.3 m2				3.5 m2		_	0.6 m3		数量

	差筋	種別・細別
鉄筋重量 W= 0.250 × 38 × 1.560	SD345  D16 : L= 250 mm  N=	算式
= 14.82	<b>=</b> 38	
2 kg	₩	
15	38	狹
kg	*	具

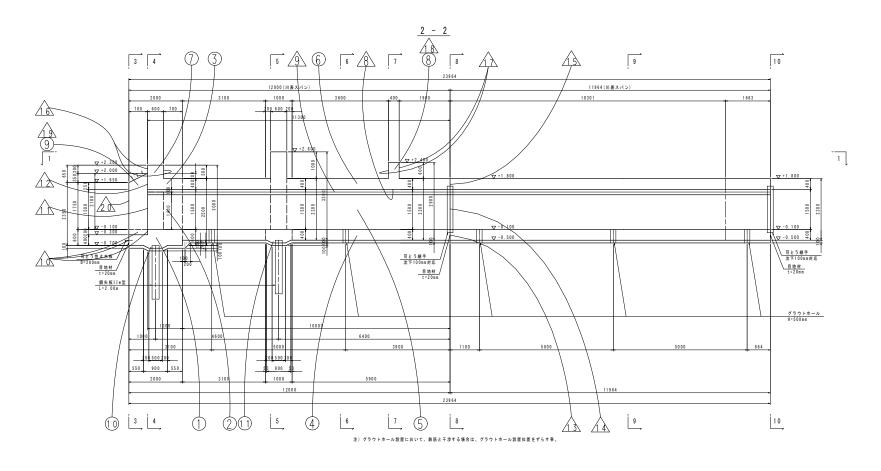
	(2) 型枠	(1) コンクリート	種別· 細別
(型枠内訳) 底版	<ul> <li>一般型枠 鉄筋・無筋構造物</li> <li>底版 A1= ( 1.100 + 1.100 + 2.000 ) = 5.04</li> <li>竪壁 A2= ( 1.100 + 1.100 )× 1.400 × 2 = 6.16</li> <li>A3= 0.600 × 1.400 × 2 = 1.68</li> <li>カットオフ A4= 1/2 × ( 0.900 + 0.500 ) = 0.14</li> </ul>	底版 V1= 0.600 × 2.000 × 1.100 ×2 = 2.64 竪壁 V2= 0.600 × 1.400 × 1.100 ×2 = 1.85 カットオフ V3= 1/2 × (0.900 + 0.500) × 0.100 × 1.100 × 2 = 0.15 合計 4.64 m3 (コンクリート内訳) 底版 ΣVb = V1 + V3 = 2.79 m3 側壁 ΣVs = V2 = 1.85 m3	算 式
5. 2 7. 8		2. 8	数
m2		n3	Щ

		,	(4) あし											種別• 細別 (3) 鉄筋
型枠 A= ( 1.100 ×2+ 2.200 ) × 0.100 ×2 = 0.88	$V = \begin{cases} 1 & 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 \\ 1 & 1 \end{cases} \times \begin{cases} 1 & 1 \\ 1 & 1 $	數面積 A= 1.100 × 2.200 × 2 = 4.84	18-8-40BB 施工厚 t= 100 mm	$\Sigma W = 0.0 \text{ kg}$ ( D29 $\sim$ D32 0 kg )	D32 W=kg	D29 W=kg	$\Sigma W = 15.0 \text{ kg}$ ( D16 $\sim$ D25 15 kg )	D25 W= kg	D22 W=kg	D19 W=kg	D16 W= 15.0 kg	D13 W= 148.0 kg ( D13 148 kg )	鉄筋質量表より	昇 式 SD345
m2	m3	m2												
0.9	0.5	4.8		0			15					148		效
m2	m3	m2		kg			kg					kg		jej.

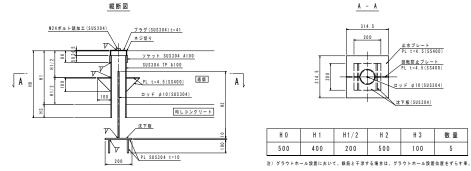
	(2) 型枠			<u>遮水壁部</u> 種別・細別 (1) コンクリート
(型枠内訳)   底版   ∑Ab = A1 + A4   側壁   ∑As = A2 + A3	一般型枠 鉄筋・無筋構造物 底版 A1= ( 1.000 × 2 + 1.000 ) × 0.400 × 2 竪壁 A2= ( 1.000 × 2.900 × 2 + 2.600 × 1.000 ) × 2 A3= 0.600 × 2.900 × 2 カットオフ A4= 1/2 × ( 0.900 + 0.500 ) × 0.100 × 2	合計 (コンクリート内訳) 底版 ΣVb = V1 + V3 側壁 ΣVs = V2	竪壁 V2= ( 4.600 × 2.900 - 2.600 × 1.900 )× 0.600 カットオフ V3= 1/2 ×( 0.900 + 0.500 ) × 0.100 × 1.000 × 2	第 式 24-8-25BB 底版 V1= 0.400 × 1.000 × 1.000 × 2
- 22.82 m2 = 2.54 m2 = 20.28 m2	= 2.40 $= 16.80$ $= 3.48$ $= 0.14$	5.98 m3 = 0.94 m3 = 5.04 m3	= 5.04 $= 0.14$	2 = 0.80
2.5 m2 20.3 m2		0.9 m3 5.0 m3		

	(5) 足場			\ \ \ \ \	(4) 均し		(3) 鉄筋	HHHHA
A=		型枠 A= ( 1.000 × 2 + 1.200 ) × 0.100 × 2	$V = \begin{cases} 2 \times 7 & \text{if } -1 \\ \text{v} = \end{cases} = \begin{cases} 2.40 \times 0.100 \end{cases}$	** 敷面積 A= 1.000 × 1.200 × 2	18-8-40BB 施工厚 t= 100 mm	D13 W= 225.0 kg (D13 225 kg)	SD345 鉄筋質量表より	算式
II.		II	II					
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	ŧ	0.64 m2	0.24 m3	2.40 m2				
<u> </u>		2	ω	2				+
<del></del>	-	0.6	0.2	2. 4		225		数
描m2		m2	m3	m2		kg		

## 樋門本体構造図(2) S=1:50



#### グラウトホール詳細図(参考図) S=1:10



○: コンクリート△:型枠

助しコンクリート σck=18N/mm2

エ 事 名

図 面 名 

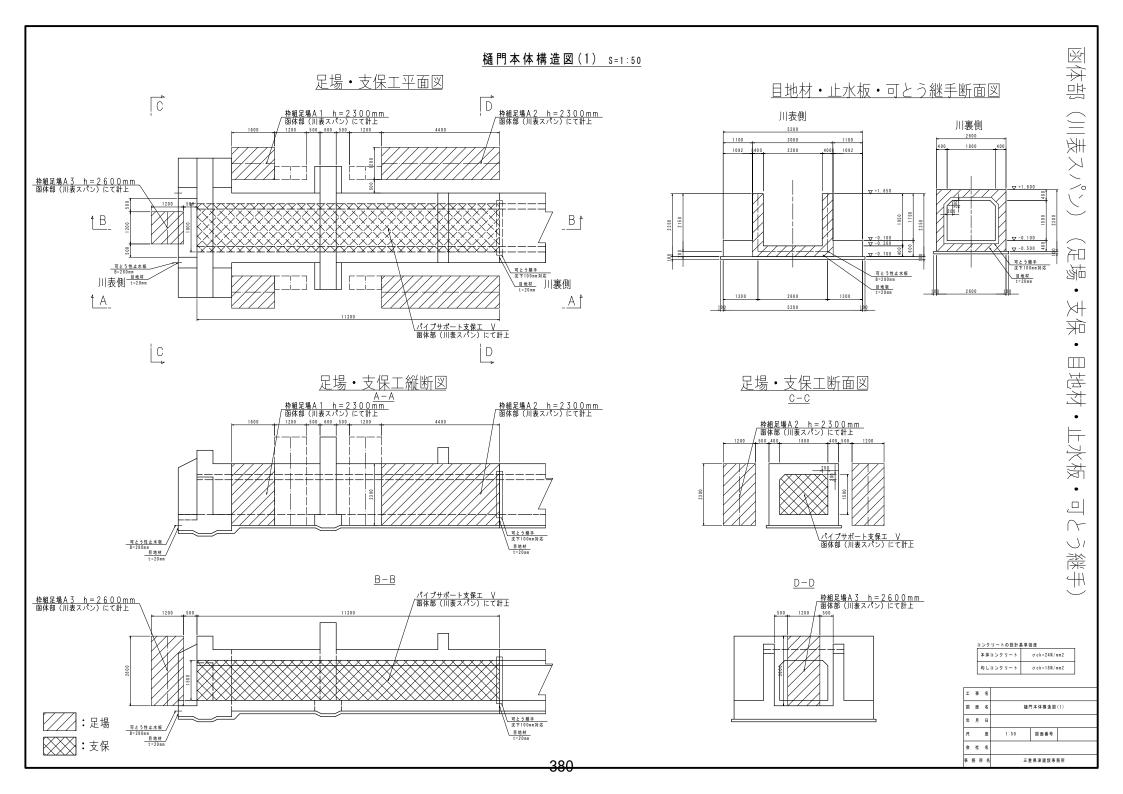
経門末体構造図(2)

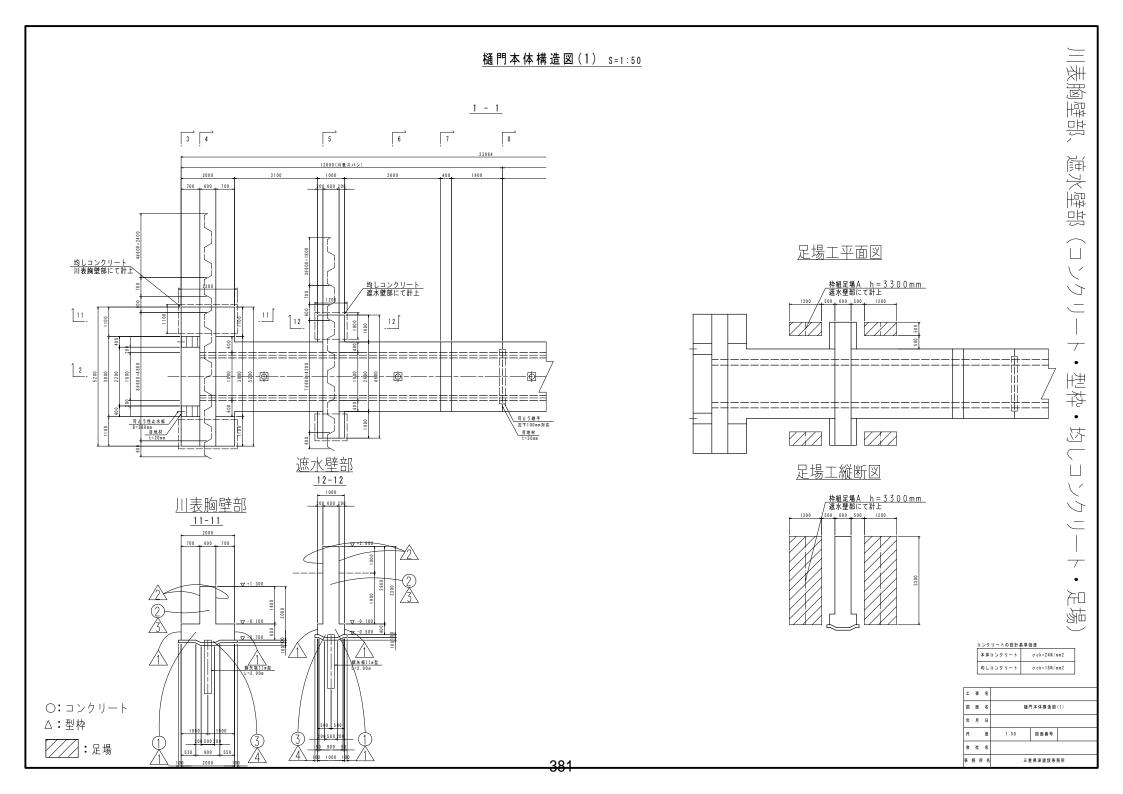
コンクリートの設計基準強度

本体コンクリート

σ ck = 24N/mm2

272





# 函渠工(川裏スパン)数量集計表

種別	細別	規格	単位	数	量 区 分		函体部		合計	摘要
函渠工	コンクリート	24-8-25BB	m3	底版			12. 4		12. 4	
(川裏スパン)				側壁			14.8		14.8	
				頂版			12. 4		12. 4	
				合計			39. 6		39. 6	
	型枠		m2	底版	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	10.6		10.6	
				側壁	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	75.0		75. 0	
				頂版	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	27.4		27. 4	
				合計			113.0		113.0	
	鉄筋	SD345 D13	Kg				1396		1396	
		D16~D25					1275		1275	
		D29~D32					0			
	均しコンクリート敷面積	18-8-40BB t=100mm	m2				33. 5		33. 5	
	均しコンクリート		m3				3. 4		3.4	
	均しコンクリート型枠		m2				2.4		2.4	
	足場		掛m2							
	支保		空m3							
	目地材	目地材 t=20mm	m2				3. 3		3. 3	
	可とう継手	B1800mm×H1500mm	箇所	沈下100mm対応			1		1	

函体部(川裏スパン)

頂版 $\Sigma Vt = V3$	側壁 $\Sigma V_S = V2$	(コンクリート内訳) 底版 ΣVb = V1		頂版 V3= 0.400 × 2.600 × 11.964	側壁 V2= (1/2× 0.200 × 0.200 + 1.500 × 0.400 )× 2× 11.964 =	函体標準部 底版 V1= 0.400 × 2.600 × 11.964	(1) コンクリート 24-8-25BB
= 12.44	= 14.84	= 12.44	39. 72	= 12.44	964 = 14.84	= 12.44	
m3	m3	m3	m3	4	4	4	
12. 4	14.8	12. 4					炎
l m3	3 m3	1 m3					<u>[H</u> ]

(2)型枠 函体部 (川裏スペン) 別・細別 | 標準函体部外 底版 A1= 0.40 (型枠内訳) 底版 ΣAb = A 函体棲部 底版 側壁 A2= 頂版 ∑At 側壁 ∑As 頂版 A9= 頂版内 側壁内 頂版 A3= 側壁 内部ヘンチ A8 =A4 =A7 =A6 =A5 =一般型枠 × 2  $(0.400 \times 1.500 + 1/2 \times 0.200 \times$ 0.400 0.400 × 0. 200 × 0.400 1.500 0.400 × A1 A3A2 1.500 1.800 + + $\times$  $\times$  $\times$ A5**A4** Α7 鉄筋·無筋構造物 11.96411.964 11. 964  $\times$  2 2.600 2.600 1.414 (斜率)× 11.964 + 0.200 0.200 Α9 A6 +  $\times$ X 0. 200 ) × 2 2 A8  $\times$  2 )  $\times$ ) × 11.964 × 2 = 中 11.964 2  $\parallel$ 112.98 ||||||||27.36 10.61 75.01 16.75 35.89 9. 57 9. 57 1.24 6. 1.04 04 77 m2m2m2m227. 4 75.0 10.6 m2m2m2

Ξ	梁
1 中 田 珍	体部()
	川裏ス
	パン)

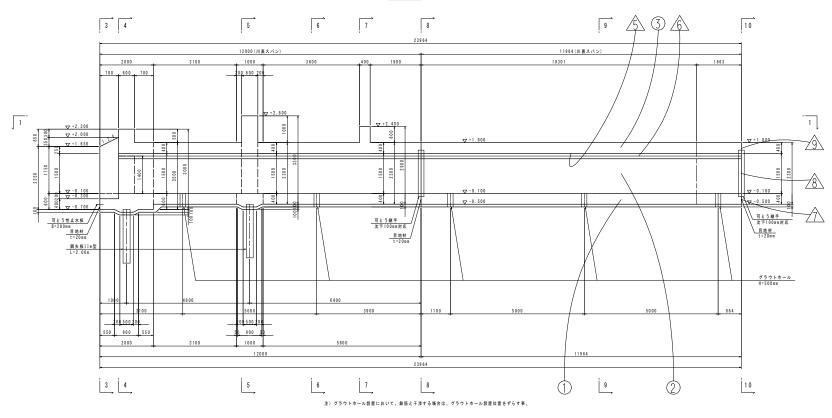
		(3) 鉄筋
D29 W=	D16 W= 1275.0 kg  D19 W= — kg  D22 W= — kg  D25 W= — kg $\Sigma W= 1275.0 \text{ kg}$ ( D16 $\sim$ D25 1275 kg )	SD345 鉄筋質量表より D13 W= 1396.0 kg (D13 1396 kg)
0 kg	1275 kg	- XX 里 1396 kg

函体部 (川裏スパン)

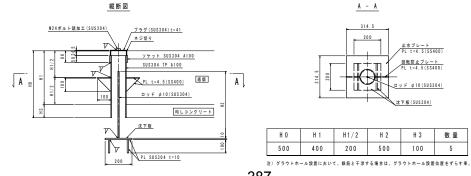
(8)	(7)	(6)	(5)				(4)
可とう継手	目 地材	<b>文</b> 頯	足場			コンカリート	種別·稲別 [)
B1800mm×H1500mm - 沈下100mm対応 N	目地村 t=20 mm A= 2.600 × 2.300 - 1.800 × 1.500 + 1/2 × 0.200 × 0.200 × 2	V =	A =	型枠 A= 11.964×2× 0.100	$\begin{array}{ccc} \exists  \mathcal{V}  \mathcal{V}   \mathcal{V} -  \mathcal{V} \\ V = & 33.50 \times 0.100 \end{array}$	敷面積 A= 2.800 × 11.964	早 式 18-8-40BB 施工厚 t= 100 mm
II	II		II	II	II	II	
1.0	3. 32		41	2. 39	3. 35	33. 50	
箇所	m2	注m3	掛m2	m2	m3	m2	
ш	 ట			2. 4	3.4	33. 5	数
證別	m2	空m3	排 <sub>m2</sub>	m2	m3	m2	囲

## 樋門本体構造図(2) S=1:50

2 - 2



#### グラウトホール詳細図(参考図) S=1:10



コンクリートの設計基準強度 本体コンクリート σ c k = 24 N / m m 2 均しコンクリート σck=18N/mm2

工事名 樋門本体構造図(2) 図示 図面番号 三重県津建設事務所

〇: コンクリート △:型枠

## 付属物設置工数量集計表

レベル3(種別)		レベル5(規格)	単位	数量区分			合 計	摘 要
グラウトホール工								
	グラウトホール	H=500mm	組		5		5	

	グラウトホール	レベル4(細別)
N = 5	H=500mm	
		算 式
II		
55		数
治		大量

A District And And And And And And And And And And	
A District And And And And And And And And And And	
五 田	
五 田	
五 田	
通 目 I	
五 日	ガート <u>ロ</u> 目 1
五 日	デュ
月 日	ガー <u> </u>
月 日	<u> </u>
月 日	<u>頃</u> 目
項 日	<u>頃</u> 目
J J J J	<u>頃 目</u> トエ
<del>111</del>	中
丰	<u>□</u> #
	【ゲートエ】

# 数量集計表

	∞	7	6	υī	4	ω	2	_			No	
											0	
습 카							戸当り	扉 体			名	
									(m²)	1	塗装面積	
									$(m^2)$	2	面積	-
16.13							3.02	13.11	(m²)	面積	酸洗い	基
110.9									(kg)	めてま	亜鉛	
							Н	Н			数量	
									(m²)	1	塗装面積	
									$(m^2)$	2	面積	全
16.13							3.02	13.11	$(m^2)$	面積	酸洗い	基
110.9									(kg)	かりま	亜鉛	

塗装面積・酸洗い面積・亜鉛めっき集計表

	8	7	6	01	4	ω	2	1		No	
라							戸当り	扉 体		名 称	
402.4							60.0	342.4	主要部材		
170.5							30.0	29.6	副部材	觸	
572.9							90.0	372.0	#		-
15.9								15.9	出舞		基
3.8									その他	部品	
19.7								15.9	ᄪ		
									単体品	器	
							1	1		数量	
592.6							90.0	387.9	<u> </u>		全基

析	備	20	19	18	17	16	15	14	13	12	11	10	9	∞	7	6	2	4	3	2	1	No	
												中間縦桁(Web)	中間総析(Flg)	中間縦桁(Web)	中間縦桁(Flg)	中間縦桁(Web)	中間縦桁(Flg)	スキンプレート	下部横桁	端部統析	上部横桁	名	扉体
												SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	林	鰡杜
												PL6	PL6	PL6	PL6	PL6	PL6	PL8	[150×75×6×6	[150×75×6×6	[150×75×6×6	規 格	主要部材
												0.144 × 0.438	0.050 × 0.300	0.144 × 0.494	$0.050 \times 0.425$	0.144 × 0.694	0.050 × 0.625	1.930 × 1.630	1.938	1.650	1.938	4	ステンレ
												47.580	47.580	47.580	47.580	47.580	47.580	63.440	13.900	13.900	13.900	単位	ス製フラッ
	<u>&gt;</u>											kg/m²	kg/m²	kg/m²	kg/m²	$\mathrm{kg/m^2}$	kg/m²	kg/m²	kg/m	kg/m	kg/m	単位	ップゲ
<u>=</u> ##	<u> </u>											ω	<u>υ</u>	ω	3	ω	ω	<u> </u>	<u>-</u>	2	<u> </u>	数量	7
	342.4											9.0	2.1	10.2	3.0	14.3	4.5	199.6	26.9	45.9	26.9	質量 (kg)	
	12.34											0.38	0.09	0.43	0.13	0.60	0.19	6.29	1.14	1.95	1.14	<ul><li>塗装 酸洗</li><li>(㎡) (㎡)</li></ul>	1.800 ×
												394											1.500

析	瘟	20	19	18	17	16	15	14	13	12	11	10	9	$\infty$	7	6	5	4	ω	2	<u> </u>	Zo	]
														水抜孔補剛板	吊ピン	連結板	吊金具取付板	吊金具組立板	下部水密ゴム押板	側部水密ゴム押板	上部水密ゴム押板	名称	扉体
														SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	<b>本</b>	鎦杖
														PL 6	φ 30	PL 16	PL 9	PL 9	FB 38 × 9	FB 38 × 9	FB 38 × 9	規格	副部村
														0.070	0.100	0.080	0.080	0.080	1.800	1.576	1.800	4	
														× 0.070		× 0.200	× 0.160	× 0.101				莊	ステンレ
														47.580	5.610	126.880	71.370	71.370	2.710	2.710	2.710	質量	L/
□⊳	<u>&gt;</u>													kg/m <sup>2</sup>	kg/m	kg/m <sup>2</sup>	kg/m <sup>2</sup>	${ m kg/m}^2$	kg/m	kg/m	kg/m	単位	ソプゲ
<u> </u>	=##													1 4	n 4	2 2	1 <sup>2</sup> 2	12 4	n 1	n 2	n L	数量	- [
	29.6													0.9	2.2	4.1	1.8	2.3	4.9	8.5	4.9	質 量 (kg)	
																						(m²)	1.800
	0.77													0.04	0.04	0.06	0.05	0.06	0.14	0.24	0.14	酸 洗 (㎡)	^
												395										めっき (kg)	1.500

析	蒲	20	19	18	17	16	15	14	13	12	11	10	9	$\infty$	7	6	<u>ى</u>	4	ω	2	Н	Zo	]
																		皿ボルト・N・W	下部水密ゴム	上部水密ゴム	側部水密ゴム	名 琳	扉体
																		SUS304	合成ゴム	合成ゴム	合成ゴム	技質	幣品
																		M12×60	P型φ30×10×75	P型 φ 30×10×75	P型 φ 30×10×75	規格	大大
																			1.950	1.950	1.650	4	
																						拼	ステンレス製フラップゲ
																		0.090	1.340	1.340	1.340	質量	く製フラッ
	÷																	kg/式	kg/m	kg/m	kg/m	単位	プゲ
#	<u> </u>																	70	ш	н	2	数量	<u></u>
387.9	15.9																	6.3	2.6	2.6	4.4	質量 (kg)	
																						<b>総 ※</b> (m²)	
13.11																						酸洗(㎡)	×
												396										めっき (kg)	1.500

掀	備	20	19	18	17	16	15	14	13	12	11	10	9	$\infty$	7	6	បា	4	ω	2	Ľ	No	
																			下部戸当り	上部戸当り	側部戸当り	名祭	戸当り
																			SUS304	SUS304	SUS304	<b>大</b> 資	鰡杜
																			PL-L100×80×6	PL-L100×80×6	PL-L100×80×6	規格	主要部材
																			0.180	0.180	0.180	4	
																			× 1.800	× 1.800	× 1.706	辩	ステンレス製フラッ
																			47.580	47.580	47.580	単位	、製フラッ
	<u>/</u> \																		kg/m²	kg/m²	kg/m²	単位	プゲ
<u> </u>	#																		н	<u></u>	2	数量	
	60.0																		15.4	15.4	29.2	質量 (kg)	
																							00
	2.53																		0.65	0.65	1.23	酸 洗	
												<del>397</del>										めつき (kg)	1.500

娏	徸	20	19	18	17	16	15	14	13	12	11	10	9	$\infty$	7	6	വ	4	ω	2	1	No	
																アンカー材	アンカー取付座	アンカーボルト・2N・W	アンカープレート	ブラケットベース	ブラケット	2	戸当り
																SD345	SS400	SUS304	SUS304	SUS304	SUS304	女	觸材
																D19	L 50×50×6	M20×260	PL6	PL9	PL9	規格	副部材
																0.200	0.050		0.290	0.200	0.100	4	
																			×	×	×		Х
																			0.220	0.180	0.110	拼	デンレ
																2.250	4.430	0.790	47.580	71.370	71.370	質量	ス製フラッ
	÷															kg/m	kg/m	kg/本	kg/m²	kg/m²	kg/m²	単位	ップゲ
<u>=</u> #	<b>=</b> #															n 14	m 14					27 数	
																4	4	∞	2	2	4	阿	
90.0	30.0															6.3	3.1	6.3	6.1	5.1	3.1	量 (kg)	
																						<b>塗 装</b> (m²)	1.800
3.02	0.49																		0.26	0.14	0.09	酸 洗 (m²)	×
												398										めっき (kg)	1.500

安定処理室内配合試験	揚水試験	技術管理費 六価クロム溶出試験	役務費 電力基本料金 低圧契約電力40kw	事業損失防止施設費 観測井戸設置工	仮設材等積込み取卸し 往復 鋼材リスト(	仮設材等積込み取卸し 片道 鋼材リスト(	仮設材等積込み取卸し 片道 鋼材リスト(	仮設材等運搬費 往復 鋼材リスト(	仮設材等運搬費 片道 鋼材リスト(	仮設材等運搬費 片道 鋼材リスト(	専用機材運搬(往復)さく井機B機種 ビット・ワイヤ等 ケーシング・スクリーン 場水用機材 洗浄用機材	重建設機械分解組立輸送(往復)	共通仮設費 運搬費 重建設機械分解組立輸送(往復)	レベル2レベル3レベル4しべ(工種)(種別)(細別)(規格及び	十
言式米斗		検体	力40kw 式	箇所	鋼村リスト(2/2)参照 式	鋼村リスト(2/2)参照 式	鋼村リスト(2/2)参照 式	鋼村リスト(2/2)参照 式	鋼村リスト(2/2)参照 式	鋼村リスト(2/2)参照 式	重 7等 スクリーン			レベル5格及び計算式)単位	<b>1</b>
2		2	_	2	_		_			_	_			数量	No.1

【地下水位観測井戸算定書】

観測井戸設置工

<u>"</u>	礫混じり土砂	砂質土	シルト・粘土	
15.00	3.90 3.90	8.80	2.30 2.30	土留工
	чильнальный маленальнальнальнальнальнальнальнальнальна			
15.00	3.90	8.80	2.30	슴計

土留工1箇所当り2本設置する.

設置位置は、土留エより10m以内とする.

総観測数 1 土留工× 2 箇所 = 2 個所

# 平成29年度 下建公補継第1号 天神ポンプ場(下部土木)築造工事

数 総括表

市単独工事

レベル1

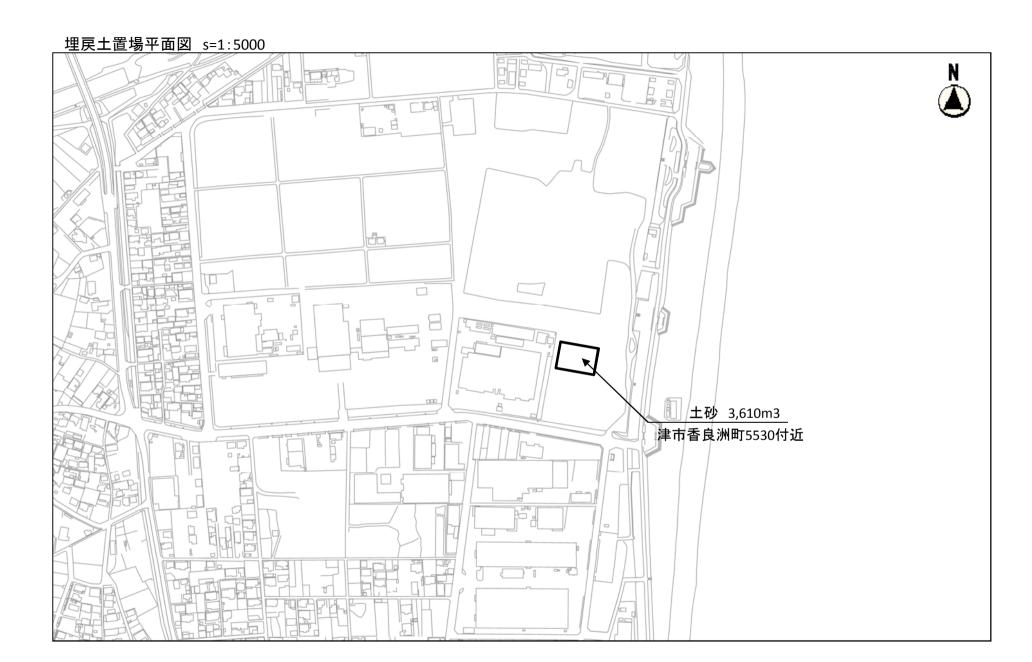
処理場・ポンプ場

レヘル1 共通仮設

# 工事数量総括表

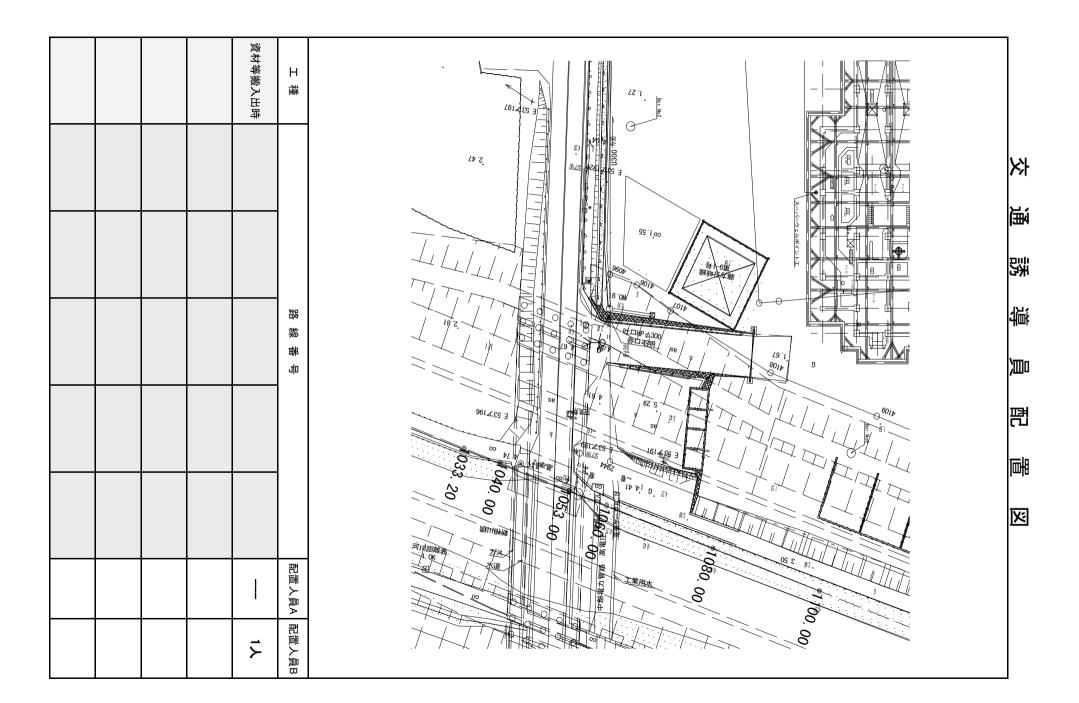
								共通仮設								処理場・ポンプ場	レベル1 (工事区分)
							共通仮設費				仮設工				造成土工		レベル2 (工種)
						技術管理費				交通管理工				作業土工			レベル3 (種別)
				簡易支持力測定試験	コーン指数調査				交通誘導警備員費			土砂等運搬	積込				レベル4 (維別)
					JIS A 1228 突固め回数25回				交通誘導警備員B				土砂				レベル5 (規格)
				箇所	試料	<u></u> 井	炓	<u></u>	<u></u> 井	<u></u> 井	<u></u> 井	m3	m3	<u></u> 井	洪	洪	単位
				8	4	1	_	_	<u> </u>	_	1	3,610	3,610	_	1	_	数量
									124.6人								摘要

		_	
	造成土工	レベル2 (エ 種)	市単独工事
	作業土工	(種 別)	1717
土砂等運搬	積込	フ <b>ベ</b> ブ4 (	中
3,610	3,610	()	算
		レベル5 (規格及び計算式)	11/4
= 3,610	= 3,610		
m3	т <u>.</u>	単位	
3,610	3,610	数量	



向 環 日	(工種)	レベル2	市単独工事
	(種 別)	レベル3	<b>数</b>
文 通	(細別)	レベル4	軍
交通誘導警備員B	(規格及び計算	アベルワ	第書
= 124.6 人	算式)		
料	単位	E .	
1	数單		

簡易支持力測定試験	共通仮設費 技術管理費 コーン指数調査	フベル2フベル3フベル4(工 種)(種 別)(細 別)	- <del>         </del>
	JIS A 1228 突固め回数25回	レベル5 (規格及び計算式)	算書
箇所	試料	単位	
œ	4	数量	No.1



大区分	中区分	小区分(条件及び内容)
共通	共通	<ul> <li>✓ 本工事の施工にあたっては、三重県発行の「三重県公共工事共通仕様書」(平成28年7月)に準じて行うものとする。</li> <li>✓ 津市工事請負契約約款、図面及び別紙特記仕様書(施工条件明示一覧表)並びに特記事項は、三重県発行の「三重県公共工事共通仕様書」(平成28年7月)に優先する。</li> <li>✓ 本工事はすべて設計図書(図面、仕様書並びに現場説明書及び現場説明に対する質問解答書を含む)によるほか、津市契約規則及び津市建設工事執行規則により執行する。</li> <li>✓ 設計図書において疑義が生じた場合は監督員の指示による。</li> </ul>
	施工計画	□ 品質及び出来形の基準値・規格値について、三重県公共工事共通仕様書で定めのない工種は、監督員との協議による。 □ 選任を必要とする作業においては、作業主任者等を配置し、必要な資格者一覧を作成するとともに免許の写しを提出するものとする。 □ 工事中の安全確保のため、労働安全に結びつく労働者が保有する資格者(クレーン運転士、玉掛作業者など)の一覧を作成しその資格証の写しを提出するものとする。
	施工体制台帳	■ ・
	工事測量	□ 施工前に、基準点、KBM、縦横断面及び工事区間内の境界の確認の測量を行い、その結果を監督員に報告するものとする。 □ 工事区間内の境界は、受注者の責任において原形復旧できる資料を作成、保存し、調査資料は監督員へ1部提出するものとする。
	施工	□ 契約書、設計書及び仕様書に明示されていない事項であっても、機能上及び施工上当然必要と認められるもの、並びに取合いのはつり・補修・復旧は、受注者の負担で処理するものとする。 □ 工事中 (養生中を含む)の隣接家屋の乗り入れについては、所有者と十分に協議の上、必要に応じ、鉄板等にて対応するものとする。 □ 排水構造物の施工については、常時通水可能な状態を確保し、異常時には臨機の措置を講じるものとする。
I	工程	☑ 本工事の工期は、休日、雨天のほか、社会的制約条件による要因を考慮してのものである。
程	関係機関協議	<ul> <li>施工前、ゴミ置場等施工上移設が生じる場合は、所有者、関係自治会等調整し移設場所を確定し、回覧等により周知徹底を行うものとする。他の物件で移設が生じる場合も、同様の扱いとする。</li> <li>☑ 受注者は、工事着手前はもとより、工事期間中を通じて、必要の都度、工事内容を地元住民及び通行人等関係者に周知し、工事への協力を求めるための文書を配布するなど必要な措置を講ずるものとする。</li> <li>☑ 地下埋設物の対応について、各管理者と監督員の立会のもと、試掘調査を行うものとする。</li> <li>☑ 施工箇所付近に占用物件が予想される場合には、工事施工に先立って地下埋設(上空占用を含む)の詳細情報を関係機関から調査収集し、受注者より各管理者と現地立会を行うなど、施工に際し十分に協議確認を行うものとする。</li> <li>☑ 地下埋設物及び上空占用物を誤って切断した場合の緊急時の対策として、必ず監督員まで詳細を報告し、速やかに関係機関へ連絡を取るとともに周辺住民に対しても適切な処置を行うものとする。</li> <li>☑ 他の工事等と重複する場合も考えられるため、施工時期や交通規制等に綿密な調整を図り、十分な配慮をもって施工するものとする。</li> </ul>
	官公庁への手続き等	□ 交通障害に伴う道路使用許可の手続き、消防への工事届け等を速やかに行うものとする。なお、道路使用許可申請にかかる手数料は、受注者の負担とする。

大区分	中区分	小区分(条件及び内容)
用地・補償品	事業損失	□ 家屋事前調査は、調査前に対象住民への周知を行い、調査後に工事着手するものとする。 ☑ 受注者の責における金銭的補償等は、受注者の責任において適切に処理するものとする。補償対象者より領収書、承諾書等を徴収し、監督員に報告するものとする。ただし、その内容によっては、市と受注者が協議し、市が処理する場合もある。
関 係 …	民地の保全	<ul><li>☑ 官民若しくは民民の境界を示すもの(杭、鋲、プレート等)が発見された場合は、施工前に監督員に報告するものとする。</li><li>☑ 工事により境界杭等が破損、亡失した場合は、工事完了後復元を行うものとする。その際には、関係者と立会、承認を得るものとする。</li></ul>
安全対策	工事中の安全確保	<ul> <li>応工箇所において、通学路であった場合は、対象の学校と十分協議をし、工程の調整を図るものとし、通学者の安全を確保するものとする。</li> <li>資機材の搬出入と通行時間は適切な時間帯に行い、沿線住民等への周知を図るものとする。これにより難い場合は、関係自治会等と協議を行うものとする。</li> <li>地山掘削・床掘時は、既設構造物に損傷が出ないように、適切な措置を行うものとする。また、万が一損傷を与えた場合には、受注者の責において対処するものとする。</li> <li>図示してある掘削及び床掘については、計算用に用いた線であり、施工段階では各安全法令を遵守し施工状況、地下水等を考慮し現場にあわせた勾配等、対策を講じて施工するものとする。</li> <li>工種 ( ) について、施工日の即日開放を原則とする。</li> <li>工種 ( ) について、事前に ( 警察署)と立会を行い、確認後、施工を行うものとする。</li> <li>図場場にて使用する各種建設機械は、持込者や点検・整備・維持管理状況が把握できるよう、受注者において書類により整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置完了時や使用中の点検及び管理についてチェックリスト等を活用して実施・整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置完了時や使用中の点検及び管理についてチェックリスト等を活用して実施・整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置完了時や使用中の点検及び管理についてチェックリスト等を活用して実施・整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置完了時や使用中の点検及び管理についてチェックリスト等を活用して実施・整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置完了時や使用中の点検及び管理についてチェックリスト等を活用して実施・整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置完了時や使用中の点検及び管理についてチェックリスト等を活用して実施・整理し、監督員もしくは検査員が求めた際には提示すること。</li> <li>図場場において設置する仮設工は、設置では関するのでは関するには関するとは、表述を表述されて、対域を表述といるには関するとは、表述を表述されて、対域を表述を表述されて、対域を表述を表述されて、対域を表述といるには関するとは、表述を表述といるには、表述を表述といるには、表述を表述を表述といるには、表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述といるには、表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述となるには、表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表述を表</li></ul>
	交通安全管理	<ul> <li>         ☑ 工事の施工に伴って、工事車両の出入口及び交差道路に対し、一般交通の安全誘導が必要となる箇所には、交通の誘導・整理を行う者(以下「交通誘導警備員」という)を配置し、公衆の交通の安全を確保するものとする。</li> <li>         ☑ 交通誘導警備員のうち 1 人は有資格者(平成 1 7 年警備業法改正以降の交通誘導警備業務にかかる 1 級又は 2 級検定合格者)または、交通の誘導・整理の実務経験 3 年以上の者を配置するものとする。</li> <li>         ☑ 受注者は、交通誘導警備員を雇用するにあたり、その警備会社と雇用期間中等労働条件並びに傷害保険等に関する契約書を締結し、その契約書(写し)を監督員に提出すること。また、交通誘導警備員の配置者一覧表(資格・実務経験年数を明示したもの)及び配置者名の明記された伝票を監督員へ提示するものとする(但し、監督員が提出を求めた場合は提出するものとする)。</li> <li>         ☑ 交通誘導警備員に一日一日の工事(どこまで進入できるか等)を十分把握させ、地元車両の出入り等、交通整理に円滑な処置がとれるようにするものとする。</li> </ul>

大区分	中区分	小区分(条件及び内容)
環境対策	環境対策	□ 現場施工及び、現場外走行時の防塵対策については、周囲に粉塵等の影響が無いよう対策を講じ、通行及び人家に対し十分配慮すること。万が一被害が生じた場合は、受注者の責において解決にあたるものとする。 □ 土粒子を多量に含み、排水施設等に悪影響を及ぼすと考えられる放流については、沈砂または濾過施設を通して放流するものとする。 □ 受注者は産業廃棄物の処理を委託する際、運搬については産業廃棄物収集運搬業者等と、処分については産業廃棄物処分業者等と、それぞれ個別に直接契約し、その契約書(写し)及び収集運搬業・処分業の許可証(写し)を監督員に提示もしくは提出すること。 □ 廃棄物処理及び清掃に関する法律に基づき、産業廃棄物の排出事業者(受注者)は産業廃棄物の処理を委託する際、適正処理のために必要な廃棄物情報(成分性状等)を処理業者に提供し、また受注者は、処理に係る産業廃棄物管理票(マニフェスト)について、監督員が提示を求めた場合は提示するものとする。
資料作成	提出書類	<ul> <li>         ▼ 工事日誌については、監督員が指示した場合、提出するものとする。     </li> <li>         完成写真は、着手前・施工中・完成時に、起点及び終点において必ず同一方向となるように撮影し、3枚1組として、工事写真帳の上段・中段・下段に整理し、完成写真として提出するものとする。(提出部数 1部 用紙サイズ: A 4)     </li> <li>         ▼ 工事完成報告書の提出部数は2部とする。     </li> <li>         受注者は、工事に使用する材料の品質を証明する資料を受注者の責任と費用負担において整備し、使用前に監督員に提出し、確認を受けるものとする。     </li> <li>         ・アスファルト混合物(事前認定審査を受けた混合物の認定書の写し)、生コンクリート(製造会社の材料試験結果、配合の決定に関する確認資料)、購入土、砕石(新材)等     </li> <li>         ※その他材料に関する資料についても原則、全て提出するものとするが、主たる材料以外で使用量が少量の場合は資料の提出について監督員と協議できるものとする。     </li> </ul>
	部分下請負通知書	<ul> <li>✓ 受注者は、工事の一部分において下請負させる場合は、全て部分下請負通知書を当該下請負業者の施工開始日までに監督員に提出するものとする。部分下請負通知書には下請負業者 (再下請負業者を含む)との契約書等の写し、下請負業者 (再下請負業者を含む)の建設業の許可の写し及び主任技術者等の資格者証の写し等を添付するものとする。なお、建設業にない下請負の場合、書面上の主任技術者を作業責任者等と読み替え、下請業者に当該業務の資格者証の写しを添付するものとする。</li> <li>✓ 特定建設業者で下請負金額の総額が、建設業法第3条第1項第2号の政令で定める金額以上の場合、受注者は、本工事をつかさどる監理技術者の資格証明書の写しを提出するものとする。</li> </ul>
支払いに	前金支払いに 関する事項	☑ 請負代金の額が130万円以上の契約において、受注者が公共工事の前払金保証事業に関する法律に規定する保証事業会社の保証を明示した場合で、市が必要と認めたときは、契約金額の10分の4以内で、かつ当該支出予算の範囲内で前払いするものとする。 また、継続費支弁の2年度以上にわたる契約における前払金は、当該継続費の各年度の年割額に相当する部分の工事等の金額に対してするものとする。 平成30年度以降の前払金については、前会計年度年割額分を施工した後でなければ、請求できないものとする。
関する事項	部分払い に関する事項	<ul> <li>              本工事の部分払いは、津市工事請負契約約款第37条に基づき、その請求に応じてこれを支払うが、部分払いのできる回数は津市建設工事執行規則に基づき、5回以内とする。             ただし、時期については平成29年度末に必ず行うものとする。             また、平成29年度末の支払いについては、当該年度の年割額の範囲内とする。             なお、本工事における継続費の年度別割合は下記のとおりとする。             平成29年度</li></ul>

大区分	中区分	小区分(条件及び内容)
その他	名札	受注者は、監理技術者、主任技術者 (下請負を含む) 及び元請負の専門技術者 (専任している場合のみ) に、工事現場内において、工事名、工期、顔写真、所属会社名及び社印の入った名札を着用させるものとする。    本任・監理技術者
	部分使用	□ 部分使用箇所 ( ) ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( )
	部分引渡し	□ 部分引渡し指定部分 ( 別途説明書に記載 ) □ 部分引渡し時期 ( )
	巡回	☑ 当工事は、公共工事の品質確保の促進を図るものとして、検査課において工事中の施工状況の確認等を行う現場パトロールの対象となる。
	その他	

# 特 記 仕 様 書 (下水道工事共通編)

大区分	中区分	小区分(条件及び内容)
補償関係	事業損失	□ 家屋調査については、主任技術者(監理技術者)の管理のもと、調査に従事するもの(補助者を除く)として、建築士法(昭和25年法律第202号)第2条に規定する建築士に定める資格を有するものをあてるものとする。ただし、監督員がこれと同等の知識及び能力を有するものと認めたものについては、これをもって足りる。身分証明書の交付については身分証明書交付願を契約締結後速やかに監督員に提出し、身分証明書交付後家屋調査にかかるものとする。 □ ウェルポイントエの施工前に現場周辺に使用中の井戸がないか調査を行い、井戸涸れ等、水位の変化に細心の注意を払うものとする。
工事施工関係	施工管理	□ 開削埋戻しの現場の品質管理については、現場密度の測定(三重県公共工事共通仕様書品質管理基準及び規格値の道路土工)によるものとする。試験は、延長100m毎に管理することとし、試験位置については埋戻し深の1/2程度の位置とし、試験頻度は1回(3試料)以上とする。また、試料採取位置については、測定位置付近で縦断方向に3試料を測定することとする。費用は受注者の負担とする。 □ 立坑埋戻しの現場の品質管理については、埋戻し深が5m未満の立坑の試験位置は、埋戻し深の1/2程度の位置及び埋戻し天端の2箇所とする。試験頻度は1回(3試料)以上とする。埋戻し深が5m以上の立坑の試験位置は、概ね均等な間隔となるよう設定する。試験頻度は3mにつき1回(3試料)以上とする。費用は受注者の負担とする。
	工事材料	□ 砂基礎材の規格については、最大粒径20mm以下、且つ0.075mmふるい通過質量百分率0~20%以下とする。 □ 埋戻し材料については、現地発生土が埋戻し材料に適していると判断された場合は、流用土に変更するものとする。
	公共桝	□ 受注者は、公共桝を設置する工事がある場合は、申請者、又は使用者の承諾を得て工事に着手するものとし、工事による迷惑を最小限にするよう努めるものとする。 □ 本工事において設置する各宅地等の公共桝について、原則として公共桝設置位置申請書等に基づき設置するものとする。なお、施工前に必ず申請者に設置位置等を再度確認したのち施工するものとする。 □ 設置位置等について変更希望があった場合は、監督員に報告し指示を受けるものとする。 □ やむを得ず管止めとなる場合は、施工前に監督員と協議し、申請者に説明したのちに施工するものとし、現地に管止めの位置がわかるようにピン等で表示をしておくとともに、別途指定の資料及び写真(管止め調書)を提出するものとする。 □ 公共桝設置位置申請書等については、取扱いに十分注意し、みだりに他人に知らせたり、不当な目的に使用してはならない。また、工事終了後速やかに津市に返却または引き渡すものとする。 □ ウェルポイントの設置期間については、本工事に伴う占用物件の移設工事を含めた期間であるため、着手前に関係機関と十分協議を行い、工事進捗の円滑化を図るものとする。
資料 作成	提出書類	□ 管渠敷設後は、テレビカメラにて管内を確認し成果品をDVD-Rにて提出すること。なお、漏水等が発生された場合は、速やかに監督員まで報告し、指示を仰ぐものとする。
その他		

Ν	0	1

明示項目	明 示 事 項	条件及び内容
工程関係	<ul> <li>☑ 別途工事との工程調整が必要あり</li> <li>□ 施工時期、施工時間及び施工方法の制限あり</li> <li>□ 工期</li> <li>□ 他機関との協議が未完了</li> <li>☑ 占用物件との工程調整の必要あり</li> <li>□ その他(</li> </ul>	図調整項目(□資材等の流用 □ 仮設及び工事用道路等の調整 □ 建設機械等の調整 □ をの他( ) □ 別途協議 )         □ 施工順序の調整 □ その他( ) □ 別途協議 )         □ 本工種名( ) 施工時期及び施工時間( ) 施工方法( ) □ 工期は、繰越手続きが完了後、( 月 日)までに変更します。 □ 協議が必要な機関名( ) 協議完了見込み時期( ) □ 占用物件名(□ 電気 □ 電話 □ 水道 □ ガス □ その他( ) ) □ その他( ) )
用地関係	□ 用地補償物件の未処理箇所あり □ 仮設ヤードの有無 □ その他( )	□ 未処理箇所(□ 別添図       □ No. ~No.       □ 別途協議 )         □ 完了見込み時期(□ 平成 年 月頃 □ 別途協議 )       □ 保育地 □ その他( □ 別途協議 )         □ 仮設ヤード使用期間(□ 仮設ヤードからの運搬距離(L= km)       □ 使用条件・復旧方法( □ その他( □ )         □ その他( □ 尺方法( □ その他( □ 尺方法( □ 子の他( □ 尺方法( □ 尺方法( □ 子の他( □ 尺方法( □ ଠ □ ଠ □ □ ) □ ) □ (□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □
公害対策関係	<ul><li>☑ 施工方法の制限あり</li><li>☑ 事業損失防止に関する調査あり</li><li>□ その他( )</li></ul>	□ 制限項目 (□ 騒音 □ 振動 □ 水質 □ 粉じん □ 排出ガス □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 施工方法等 (□ 指定工法名 ( ) □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 施工時期 ( □ 調査項目 (□ 騒音測定 □ 振動測定 □ 水質調査 □ 近接家屋の事前・事後調査 ☑ 地盤沈下測定 □ 地下水位等の測定 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 調査方法 (□ 別途資料 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 調査費 (□ 別途資料 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ その他 ( ) □ 別途協議 )
安全対策関係	<ul> <li>✓ 交通安全施設等の指定あり</li> <li>✓ 近接公共施設等に対する制限</li> <li>□ 土砂崩落・発破作業に対する防護施設等に指定あり</li> <li>□ イメージアップ経費適用工事</li> <li>□ その他(</li> </ul>	□ 交通安全施設等の配置 (□ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 技定路線 □ 指定路線以外         □ 配置人員数 ( 1人) (うち交通誘導警備員A ( 人))         (注:配置人員数の変更は原則行わないものとする。但し、指定路線以外で交通誘導警備員Aが配置できない場合は変更の対象とする。)         施工時間の制限         □ 拡制限あり         ・近接公共施設名等 (□ 鉄道 □ 電気 □ 電話 □ 水道 □ ガス □ その他 ( ) )         ・制限を受ける工種 (土留・仮締切工 )         ・制限内容 (鋼矢板の引抜 )         安全防護施設等の配置 (□ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         「保安要員の配置 (□ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ イメージアップの内容 (牽分) ( )         □ イメージアップの内容 (積上) ( )         その他 ( ) □ の内容 (積上) ( )

(注) 上記受託業務事項・条件及び内容のレ印当該欄は、作業に当たって制約を受ける事となるので明示する。 明示事項に変更が生じた場合及び明示されていない制約等が発生したときは、発注者と別途協議し適切な措置を講ずるものとする。 別途協議とは、設計・現場説明又は作業打合せ等により協議するものとする。 津 市

No. 2

明 示 項 目	明 示 事 項	条件及び内容
工事用道路関係	□ 一般道路(搬入路)の使用制限あり □ 仮設道路の設置条件あり	□ 経路及び使用期間の制限内容       ( □ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 使用中及び使用後の措置       ( □ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 用地及び構造       ( □ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 安全施設       ( □ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ 使用中及び使用後の措置       ( □ 別途図面 □ その他 ( ) □ 別途協議 )         □ その他 ( ) □ 別途協議 )       □ 分の他 ( ) □ 別途協議 )
仮設備関係	□ 仮設備の設置条件あり □ 仮設物の構造及び施工方法の指定 □ その他( )	□ 使用期間及び借地条件       (□ 別添図等       □ その他(       ) 別途協議 )         転用あり(       )       ⇒       ⇒       ○ その他(       )       ○ 未用あり(       ○ よの他(       )       ○ おおと おおと おおと おおと おおと おおと また また また また また また また また また また また また また
残土・産業廃棄物関係	□ 残土処分(自由処分) □ 残土処分(指定処分・他工事流用) □ 産業廃棄物の処理条件あり □ 提出書類あり □ その他( 舗装切断時に発生する排水の処理 )	☑ 残土処分地(□ 別途資料       □ その他( ) 図 別途協議 ) 運搬距離(L=運搬距離11.7km、5.5km)         ☑ 処分地の処理条件あり(□ 押土整地 図 その他(別途協議 ))       ○ その他(別途協議 ) 図 子の他( ) のの他( ) のの他( ) のの地での処理者 ( 図 再生処分場( ) □ 最終処分場( ) □ 別途協議 ) 図 機能距離(L= km)         □ 注:その他の項目( ) については、処分地を指定しなければならない場合にのみ記入のこと。】         ☑ 処分地での処理者( 図 計上あり( 図 処理料 □ 押土整地 □ 被覆土) □ その他( ) 図 別途協議) 処分場の受入条件( )         □ その他( 舗装切断作業に伴い、切断機械から発生する排水については、排水吸引機能を有する切断機械等により回収するものとする。回収された排水については、関係機関等と協議の上、適正に処理するものとし、必要と認められる経費については変更契約できるものとする。 )
工事支障物件関係	□ 工事支障物件あり □ その他	□ 支障物件名 ( □ 鉄道 □ 電気 □ 電話 □ 水道 □ ガス □ 有線 □ その他 ( ) ) □ 移設時期 ( □ 平成 年 月 頃 □ 別途協議) □ 防護 ( ) □ その他 ( )

(注) 上記受託業務事項・条件及び内容のレ印当該欄は、作業に当たって制約を受ける事となるので明示する。 明示事項に変更が生じた場合及び明示されていない制約等が発生したときは、発注者と別途協議し適切な措置を講ずるものとする。 別途協議とは、設計・現場説明又は作業打合せ等により協議するものとする。

No. 3

明示項目	明 示 事 項	条 件 及 び 内 容
	<ul><li>☑ 濁水、湧水等の排水に際し、制限あり</li><li>□ 水質調査等必要あり</li><li>□ その他(</li></ul>	□ 項目及び基準値 ( )
薬液注入関係	□ 薬液注入工法等の指定あり □ 提出書類あり □ 注入量の確認、注入の管理及び注入の効果の確認 □ その他(	□ 工法区分( ) 材料種類( ) 施工範囲( )
	□ 再生材使用の指定あり □ 六価クロム溶出試験あり(環境告示第46号溶出試験) □ 三重県リサイクル製品利用推進条例に基づく 認定製品の使用について □ その他( )	<ul> <li>□ 再生材の種類( □ 再生Asコン □ 再生路盤材 □ 再生クラッシャーラン □ 道路用盛土材 □ 再生コン砂 )</li> <li>□ 再生材が使用出来ない場合の措置( □ 新材に変更 □ その他( ) □ 別途協議 )</li> <li>□ 再生コンクリート砂(1購入先当たり1検体の試験を行い、試験報告書には、使用する工事名称、所在地を記載する。)</li> <li>□ 三重県リサイクル製品利用推進条例に基づく認定製品を使用する。ただし、認定製品が入手できない場合は、監督員と別途協議。(認定製品の品名: [注:認定製品の品名]</li> <li>□ 下記製品を本工事で使用する場合は、三重県リサイクル製品利用推進条例に基づく認定製品を使用するように努める。(認定製品の品名: 間伐材製工事用バリケード・看板・標示板・ガードフェンス、緑化基盤材、石こうボード)</li> <li>□ その他( )</li> </ul>
その他	□ 工事用機材の保管及び仮置きの必要あり □ 現場発生品あり □ 支給品あり □ 盛土材等工事間流用あり □ その他(	□ 保管場所( ) 期間( ) その他( )         □ 品名( ) 数量( ) 保管場所( ) その他( ))         □ 品名( ) 数量( ) 引渡場所( )         時期(平成 年 月 日) その他( )         運搬方法( □ 受注者で運搬 □ 受注者以外で運搬 □ 別途協議 □ その他( ))         引渡場所( □ 別添図等 □ 別途協議 □ その他( ))         数量( ) 運搬距離(L= km)
適用条件		□ 三重県公共工事共通仕様書(平成28年7月版)を適用(部分改正を行った内容も含む(適用:平成 年 月 日)) 「土木構造物設計マニュアル(案) 編」を適用 こ その他(

(注)上記受託業務事項・条件及び内容のレ印当該欄は、作業に当たって制約を受ける事となるので明示する。 明示事項に変更が生じた場合及び明示されていない制約等が発生したときは、発注者と別途協議し適切な措置を講ずるものとする。 別途協議とは、設計・現場説明又は作業打合せ等により協議するものとする。

No. 4

明 示 項 目	明 示 事 項	条 件 及 び 内 容
入札・契約方式	□ 入札時VE方式 □ 契約後VE方式 □ 設計・施行一括発注方式 □ プロポーザル方式 □ 総合評価方式	□ 契約前のVE提案に基づき施工しなければならない。 □ 契約後にVE提案を受け付ける。 □ 細部設計の承認を受けなければならない。 □ 本件工事で提案不履行があった場合は、本件工事完成年度の翌年度に総合評価方式で発注する案件(以下「発注工事」という。)で、 貴社の評価点において発注工事の加算点(満点)の1割を減点します。
電子納品	□ 工事完成図書(工事写真含む) □ 電子納品対象外	□ 工事完成図書は電子納品とする。ただし、電子化が困難な部分について監督員と協議承諾を得たものについてはこの限りではない。電子媒体の提出部数は、( □ 2部 □ ( )部)とする。□ 三重県CALS電子納品運用マニュアル(平成 24年 7月改訂)を適用
産業廃棄物税		☑ 本工事には産業廃棄物税相当分が計上されていないため、受注者が課税対象となった場合には完成年度の翌年度の4月1日から8月3 1日までの間に別に定める様式に産業廃棄物税納税証明書等を添付して当該工事の発注者に対して支払請求を行うこと。なお、この期間を超えて請求することはできない。また、設計数量を超えて請求することはできない。
工事カルテ 作成・登録		☑ 三重県公共工事共通仕様書に基づき、工事カルテ作成・登録を行うこと。
建設副産物情報交換システム		<ul><li>☑ 三重県公共工事共通仕様書に基づき、建設副産物情報交換システム(副産物システム、発生土システム)にデータを入力すること。 なお、工事完成後に発注者が建設副産物情報交換システムへの入力データの訂正等を依頼した場合などには、受注者の責任において適切に処理を行うこと。</li></ul>

(注)上記受託業務事項・条件及び内容のレ印当該欄は、作業に当たって制約を受ける事となるので明示する。 明示事項に変更が生じた場合及び明示されていない制約等が発生したときは、発注者と別途協議し適切な措置を講ずるものとする。 別途協議とは、設計・現場説明又は作業打合せ等により協議するものとする。 津 市

# Ë 団等の不当介入の排除等に関す る特記仕様書

# $\mathbb{I}$

適の調 力団関係法人等 の特記仕様は、本市が締結する契約等から Ħ な履行を確保す (以下「暴力団等」という。) Š 1 とに関し、 必要な事項を定 の暴力団 の不当介入を排除し、契約 8 10 喍 £ 9 力団関係者  $\mathcal{C}$ °,

# $\sim$ $\mathbb{H}$

置要網 の特記仕様におけ (平成21年津市訓第34号)において使用する用語の例に  $\omega$ 用語は -準市の締結す S 契約等からの暴 力団 9-]等排除 ° %

# $\omega$ 注者等の義 終

- $\widehat{\Box}$ 力団等と認めら 本市の契約等の相 ななる 手方 下請負人等を使用し 及び下請負人等 一天(以下 てはな 「受注者等」  $Q_{\lambda}$ ない。  $\cap$ くらら H
- $\widehat{\Omega}$ はならない。 受注者等は、 暴力団等と認められる資材販売業者から資材等を購入し
- $\widehat{\mathfrak{S}}$ 施設及び廃棄物処理 受注者等は 暴力団 光業! 継 鄉  $\sim$ 認められる を使用し てはならない。 廃棄物処理業者が有す  $\mathcal{O}$ 廃棄物 処理
- 文書に は速やかに本市に文書に 30 B <u>[1</u> 受注者は、 よる不当介入を受けた ° % て報告する 本市 .の場  $\bigcap$  $\cap$ 締結 合において、  $\sim$ E 17  $\sim$ てその内容  $\subset$ 所轄の警察署に 4 きは、断固とし 契約等の履行に 類粒 14 機 上必要な協力を行 川 Y 通報し捜査上必要な協  $\subset$ 当たり なければならない。 これを拒否し、直ちに本 受注 った \*  $\mathcal{C}$ 翀 14 力を ÆK t j 出に 4 る者

圌 S が必要 **3**;  $_{\circ}^{\circ}$ とな 受注者等が不当介入を受けた かだ  $\sim$ 14 受注者は本市に (1  $\cap$ 契約期間の延長 を理由に 契約期間の延長 鄉 を求める 継 の描  $\wedge$ تزل

# 4 入札参加資 裕 妣 鄉 X 受び 注 琳 : 等に 対する措置

指名停止措置を講じ r) と密接な関係 対し、準市 入札参加資格者等又はその役員等が暴力団等 建設 R 在 Н  $\subset$ んころ #  $\mathcal{N}$ :維結 ものとする。 ₩  $\sim$ 停止基準(平成 認められるときな  $\mathcal{O}$ 1年 にば、 と認められると 4 当該入札参加資格者等 圧  $\infty$ 日施行) 14 1 r) 暴力団等 葉 J,

単に # % 上記3の義務に違 9 4  $_{\circ}^{\circ}$ যা した風 注 辨 樂 対が対  $\subset$ 4 Œ. 回蒸ご 蒞 谷 争 . 止措置

# $\Omega$ 約等の解除

参加資格者等  $\vdash$ 記の暴力団等  $rac{1}{2}$ の契約等に  $\mathcal{C}$ 認められ 5  $\mathcal{O}$  $\cap$  $\forall$ NH 7 3  $\mathcal{L}$ 77 1 かな 5 描名 解除す 停止措置が講じ  $\mathcal{O}$ 1  $\cap$ がば られた人

# ワンデーレスポンス実施に関する特記仕様書

この工事は、 ロンボ ーレスポンス実施対象工事である。

は、基本的に「その日のうち」に回答するよう対応することである。 「ワンデーレスポンス」とは受注者からの質問、協議等に対し、

ち」にすることとする。 者と協議のうえ、回答期限を設けるなど、何らかの回答を「その日のう ただし、即日回答が困難な場合は、いつまでに回答が必要なのかを受注

し、内容によっては、根拠資料を揃えた提案を含むものとする。 なお、質問・協議等にあたっては、詳細な状況資料等を添えるものと

- . N ٥ 状況等を把握できる工程管理方法について、監督職員と協議をおこ 受注者は計画工程表の提出にあたって、作業間の関連把握や工事の進捗 なか ſ١
- ω 基づき、適切に設計図書の照査を実施すること。 受注者は三重県公共工事共通仕様書「1-1-3設計図書の照査等」  $\overline{\Box}$
- 4 . 受注者は工事施工中において、問題が発生した場合及び計画工程と実施工程を比較照査し、差異が生じた場合は速やかに文書にて監督職員へ報告 В ſI ۴
- S を実施する場合、 発注者が効果・課題等を把握するためアンケ 受注者は協力すること。 ト等のフォロ 7

# 再生砕石(RC一40)の使用についての留意事項

砕石(RC-40)の使用にあたり下記に十分留意すること。 理基準)に準拠し、再生資源の有効利用の促進を掲げている。ついては、再生 津市の建設工事においては三重県公共工事共通仕様書 (三重県建設副産物処

# 0 再生砕石の納品伝票を保管し、 出荷証明書等の写しを工事書類として提出すること。 伝票の写しもしくは納入日を記載した材料

の再生砕石等の混入がないよう対策し、 れがあることから、使用材料確認表 である等)を確認した場合は、使用しないなどの品質管理に努めること。 搬入される材料によっては、路面等が膨れ上がる等の現象が発生する恐 (材料確認順) で確認を得た材料以外 施工前に異常 (異物の混入、

# 0 三重県公共工事共通仕様書に基づき、 品質管理に注意し施工すること。

三重県公共工事共通仕様書 添付資料

- 4. 三重県建設副産物処理基準
- 第9条 再生資源及びリサイクル製品等の利用
- 2. 再生砕石 (RC-40) の品質規格 参照

# 配慮依頼事項

Y 注 いた 3; 六  $\wedge$ هر ٧٧ 5; (1 灦 9 慾 H 4 履  $\mathcal{N}$  $\widetilde{(1)}$ H 7 J 4  $\dashv$ 쀤 9 1  $rac{1}{2}$ 3 S 5

者に 願いす 於 账  $\omega$ Œ 熨 Y 門 9 不利裕 峺 S H 按 点 5 事項 4 課する Æ 注 桝 Œ が津市 9 発 なれ 注 琳 H のお願いに S 5 H H  $\mathcal{O}$ # **淮** 击 *>* がば 侭 赋  $\Box$ 2 注 ζ \* 9 S <u></u> 畆  $\blacksquare$ 3  $\Box \triangleright$ (1) 擁 力

# 쀤

- 1 i内本店  $\square$ 契約又 事業者 が認め . H 丰 R 5 操門 活用する れた 契約にあ 欽 1  $\dashv$  $\mathcal{C}$ 請以降のす に配慮し J  $\dashv$ 請契約  $\wedge$ 扩 Y N 9 5 X ti  $\dashv$ 請負 黒 桊 完  $\bowtie$ 半に 再 5t 7 4 推
- $\sim$ くだ Ø 資材 N 1 ر ، د ،  $rac{1}{2}$ 原材料等の調達が必要 及び地元 大型品、 地元  $\mathbb{H}$ 產  $\mathcal{C}$ ∄□ 27  $\mathcal{O}$ 4 譃 庚  $\mathbb{H}$ 今は 4  $\mathcal{O}$ 市内本店 1  $rac{1}{2}$ <u>(1)</u> しいて # 羰 琳 Œ 酒 かく 慮  $Q_{\lambda}$ 鵬 Y 連
- $\omega$ 建設機械 入れする  $\wedge$ (1) 等の借 問 真  $\subset$  $\forall$ 入れが へだ N 汶 翢  $\cap$ 2  $\mathcal{O}$  $\Box \triangleright$ H 4 长  $\forall$ 王 牃 琳 5
- $\mathcal{N}$ 従事者 ر از . 튬 真 9 使用  $\wedge$ Th. 人等が必要 ひとい。 とな  $\mathcal{O}$  $\Box \triangleright$ j 使用人等 r) # 民 菭 田