# Gr•L型擁壁

〈車両用防護柵基礎一体型プレキャストL型擁壁〉 〈車両用防護柵支柱C種・B種用〉



「Gr・L型擁壁」は、たて壁部分に種別C種またはB種の車両用防護柵支柱を設置するための基礎を一体成型し、衝突荷重に対する擁壁の安定性、強度および車両用防護柵が持つ車両の誘導性能や路外逸脱防止性能を実車衝突試験で確認したプレキャストL型擁壁です。

## ●特長

### 1.土圧や衝突に対しても十分安全

擁壁の設計にあたっては、等分布荷重10kN/m²の自動車荷重に加えて、 種別C種・B種ガードレールに作用する推力30kNを考慮してありますので、 土圧(試行くさび法により算定)や衝突に対しても十分安全です。

### 2.補強土壁工法等の上部にも使用可能

補強土壁工法等の上部にガードレール基礎として使用することも、直接基礎上に施工することも可能です。

### 3.実車衝突実験確認済み

補強土壁工法等の上に設置した場合と、直接基礎上に設置した場合の2通りについて、Gr・L型擁壁にガードレールを設置した状態で実車衝突実験を行い、種別C種またはB種車両用防護柵に所定の車両衝突荷重が作用しても、擁壁は安定していること、擁壁は有害となるひび割れが発生せず破損しないこと、補強土壁工などの下部擁壁工に与える影響が少ないことを確認しました。

### 4.縦断勾配(最大15%)や曲線区間での施工も可能です

### 5.建設技術審查証明取得

建設技術審査証明(土木系材料・製品・技術、道路保全技術) (一財)土木研究センター 建技審証第0438号

※本審査証明は和光コンクリート工業株式会社に交付されたものでです。

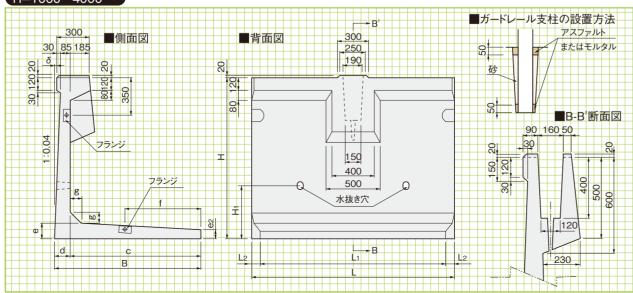


※A種対応製品の詳細については別途弊社まで お問い合わせください。

## 基本形状図

### H=500,800 ■側面図 ■背面図 ■A-A'断面図 300 250 90 160 50 190 90120 390 390 ※H=800のフランジ L<sub>1</sub> 位置は上図のように В 120 なります。

## H=1000~4000



## ■寸法·重量表

nst #A-						寸	法(	(mm)						参考重量
呼称	Н	L	В	С	d	е	e2	f	g	δ	H <sub>1</sub>	L <sub>1</sub>	L2	(kg)
500	500	2000	1300	1205	95	117	70	600	47	_	_	1870	65	959
800	800	2000	1250	1100	150	125	70	500	80	_	_	1874	63	1220
1000	1000	2000	1200	1070	130	130	70	600	100	4	500	1880	60	1300
1250	1250	2000	1250	1115	135	135	70	650	100	14	500	1874	63	1475
1500	1500	2000	1350	1205	145	145	75	700	100	24	500	1864	68	1700
1750	1750	2000	1400	1245	155	155	75	700	100	34	670	1860	70	1930
2000	2000	2000	1550	1380	170	170	80	800	100	44	670	1844	78	2260
2250	2250	2000	1650	1470	180	180	80	850	100	54	750	1834	83	2555
2500	2500	2000	1800	1600	200	200	100	900	150	64	830	1820	90	3090
2750	2750	2000	1950	1735	215	215	100	950	150	74	920	1804	98	3520
3000	3000	2000	2100	1865	235	235	100	1050	200	84	1000	1790	105	4060
3250	3250	2000	2200	1955	245	245	100	1100	250	94	1080	1790	105	4580
3500	3500	2000	2350	2090	260	260	100	1200	250	104	1150	1790	105	5030
3750	3750	2000	2500	2220	280	280	100	1300	250	114	1150	1768	116	5700
4000	4000	2000	2650	2310	340	340	100	1400	250	124	1150	1768	116	6970

- ※500タイプには水抜き孔はありません。吊り金具にて据付けを行います。800タイプの水抜き孔はノックアウト式です。 ※安全のため、吊り金具はしっかり固定し、吊り荷の下には決して入らないでください。 ※連結ボルトはM16を使用します。また、ボルト連結後フランジ内には必ずモルタル充填をお願いします。

基礎材

3000

В

100

150

※地域によっては表面に模様を施している製品もございます。

直接基礎の場合

## 170+δ 140 (支柱1スパン当たり) 推力 P=30kN 10±3 900 q=10kN/m² 1:0.04 )内はH=3250~4000 I の場合の数値。 敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート

#### ■地盤反力度(レキ質土・砂質土) 単位:kN/m<sup>2</sup>

not #A-	常	時	衝突荷重作用時(短期)				
呼称	q1	q2	q1	q2			
1000	32	32 24		_			
1250	42	42 23		-			
1500	52	22	105	_			
1750	64	20	122	_			
2000	74	20	117	_			
2250	85	18	169	-			
2500	95	19	159	_			
2750	104	19	156	_			
3000	113	19	157	_			
3250	125	17	168	-			
3500	133	17	171	_			
3750	143	18	176	_			
4000	153	18	183	_			

- ※施工標準図はあくまで標準的な断面です。上記所用地耐力を 満足するように基礎を決定してください。
- ※安定計算は、砂質土 $(\gamma s=19kN/m^3, \phi 30^\circ)$ にて行っています。
- 埋戻しは現地産の良質土をご使用いただけます。 ※レキ質土であれば安全にご使用いただけます。

■参考設置歩掛り 擁壁5基当り(10m当り)

	J J21 1					施工0至当7(10111当7)							
			基码	楚工					据	付 工			
呼 称	A寸法	B寸法	敷モルタル	基礎コンクリート	基礎型枠	基礎材	世話役	ブロックエ	普通作業員	バックホウ・ラフテレーンクレーン	諸雑費		
	(mm)	(mm)	(m <sup>3</sup> )	(m <sup>3</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(人)	(人)	(人)	(日)	(%)		
500	1300	1500	_	_	_	_	0.22	0.22	0.67	0.22	16		
800	1250	1400	_	_	_	_	0.22	0.22	0.67	0.22	16		
1000	1200	1400	0.24	1.40	2.00	14.0	0.22	0.22	0.67	0.22	16		
1250	1250	1450	0.25	1.45	2.00	14.5	0.26	0.26	0.79	0.26	18		
1500	1350	1550	0.27	1.55	2.00	15.5	0.26	0.26	0.79	0.26	18		
1750	1400	1600	0.28	1.60	2.00	16.0	0.26	0.26	0.79	0.26	18		
2000	1550	1750	0.31	1.75	2.00	17.5	0.26	0.26	0.79	0.26	18		
2250	1650	1850	0.33	1.85	2.00	18.5	0.33	0.33	1.00	0.33	20		
2500	1800	2000	0.36	2.00	2.00	20.0	0.33	0.33	1.00	0.33	20		
2750	1950	2150	0.39	2.15	2.00	21.5	0.33	0.33	1.00	0.33	20		
3000	2100	2300	0.42	2.30	2.00	23.0	0.33	0.33	1.00	0.33	20		
3250	2200	2400	0.44	3.60	3.00	24.0	0.33	0.33	1.00	0.33	20		
3500	2350	2550	0.47	3.83	3.00	25.5	0.33	0.33	1.00	0.33	20		
3750	2500	2700	0.50	4.05	3.00	27.0	0.42	0.42	1.25	0.42	21		
4000	2650	2850	0.53	4.28	3.00	28.5	0.42	0.42	1.25	0.42	21		

- ※500~1000にはバックホウ(2.9t吊)を使用し、1250~にはラフテレーンクレーン(25t吊)を使用します。 ※上記の据付歩掛りは、擁壁の据付作業であり、ガードレールの据付は含みません。 ※基礎コンクリート及び基礎材の巾と厚さはあくまで標準的な寸法であり、現場状況により適宜変更してください。

基本形状図

寸法·重量表

地盤反力度

-∮q2 q1

参考歩掛り

目

補強土壁工法上 直接基礎上 的:「Gr·L型擁壁」を直接基礎上に、使用する場合を想定して、

的:「Gr·L型擁壁」を補強土壁工法などの擁壁工の上に、車両 用防護柵設置用の独立型基礎として使用する場合を想定し て、衝突荷重に対して「Gr・L型擁壁」の安定性と強度特性を 確認するとともに、「Gr・L型擁壁」に設置されたガードレールは 防護柵としての車両の誘導、転落防止等の機能が上手く発

揮できるかを確認する。

実験実施日:平成15年2月6日

設置擁壁:Gr·L型擁壁H=500 9本(設置延長18m)

設置擁壁:Gr·L型擁壁H=1500 8本(設置延長16m)

突 条 件:防護柵B種の衝突実験A(20tトラックによる衝突実験)

実験実施場所:宮崎県日向市細島白浜実験場 テストコース全長:300m

実験は「防護柵設置基準・同解説」及び「防護柵実車衝突試験マニュアル(案)」に示された衝突実験Aに準拠して実施した。

Ī	車両の	挙動及び衝撃度	
項目		実施結果	備考
車 両 総 重	量	20.0	実測値
車両総重量時の重心高	さ	≒1.4m	"
衝 突 速	度	35.6km/h	"
衝 突 角	度	16.1°	"
車両の最大進入工	程	0.18m	"
車両の挙	動	安全に誘導	目視による確認
離 脱 速	度	29.2km/h	進入速度の82%
離 脱 角	度	約6.1°	進入角度の41%
ガードレール部材の飛散状	況	なし	
衝 撃	度	75.8kJ	実測値からの計算

衝撃度はB種の衝撃度基準60kJの126%であった。 衝突条件Aの性能規定項目について全て満足した。 車両は衝突後も自走可能。

			車両の挙	拳動及び衝撃度	
	項	目		実施結果	備考
車	両	総 重	量	20.0	実測値
車両	総重量	時の重心	う高さ	≒1.4m	"
衝	突	速	度	34.80km/h	"
衝	突	角	度	15.96°	"
車同	5の最	大進入	工 程	0.14m	"
車	両	の挙	動	安全に誘導	目視による確認
離	脱	速	度	28.86km/h	進入速度の83%
離	脱	角	度	約6.98°	進入角度の44%
ガー	ドレール部	部材の飛散	<b>以</b> 状況	なし	
衝		撃	度	71.2kJ	実測値からの計算

衝突荷重に対して「Gr・L型擁壁」の安定性と強度特性を確

認するとともに、「Gr・L型擁壁」に設置されたガードレールは防

護柵としての車両の誘導、転落防止等の機能が上手く発揮

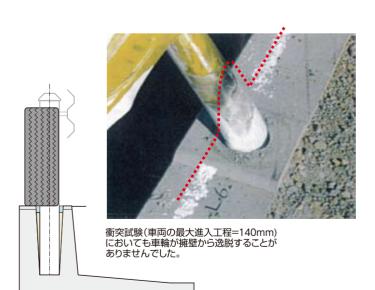
できるかを確認する。

実験実施日:平成15年2月6日

衝撃度はB種の衝撃度基準60kJの119%であった。 衝突条件Aの性能規定項目について全て満足した。 車両は衝突後も自走可能。

Gr・L型擁壁の安定性 画突瞬間の最大変位:1.34mm 残 留 変 位:0.93mm 擁壁の安定性に支障ないと言える。

Gr・L型擁壁の安定性 衝突瞬間の最大変位:0.32mm 残 留 変 位:0.31mm 擁壁の安定性に支障ないと言える。



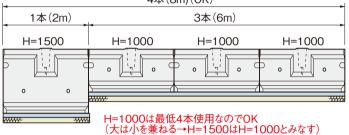




## ■直接基礎上使用時の最小使用本数

※高さの異なる「Gr・L型擁壁」を連結する場合には、底版部分のフランジ を連結することはできないので、たて壁部分のフランジを連結します。 ただし、この場合では、右表に示された最小使用本数を確保できるよう に「Gr・L型擁壁」の割付を行います。

## 4本(8m)(OK)



## ■最小使用本数

呼称	最小使用本数
500~1250	4 本 (8m)
1500~2000	3本(6m)
2250~4000	2 本 (4m)

※衝撃荷重に対する擁壁の安定性を保つため上記の必要とする最低本数以上を連結 してご使用ください。

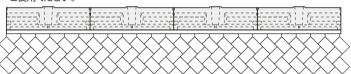
## 設計条件

衝突荷重:P=30kN 土の内部摩擦角:φ=30° 土の単位体積重量: γ=19kN/m<sup>3</sup> 底面摩擦係数: µ=0.6

## ■他擁壁上使用時の最低使用本数(次ページ参照)

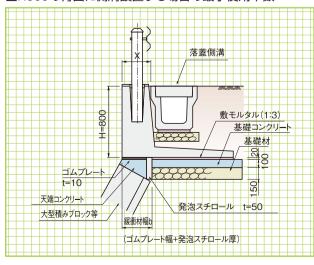
呼称	緩衝材幅b(m)											
中丁 17小	0.15	0.20	0.25	0.30	0.35							
500	4本	4本	5本	5本	6本							
800	3本	4本	4本	5本	5本							

※衝撃荷重に対する擁壁の安定性を保つため 上記の必要とする最低本数以上を連結して ご使用ください。





## ■H800の背面に側溝設置する場合の最小使用本数



Ī	落蓋側溝サイズ	緩衝材幅b(m)										
	及び擁壁への接近距離	0.15	0.20	0.25	0.30	0.35						
	300×300 (X=320)	4本	4本	5本	5本	6本						
	400×400 (X=320)	4本	5本	5本	6本	設置不可						

※上表サイズ外の側溝を使用される場合や、設置条件が異なる 場合など、別途検討致しますのでご相談ください。

使用例

#### 他擁壁背面での使用例 170140 (支柱1スパン当たり) 推力 P=30kN 170140 (支柱1スパン当たり) 推力 P=30kN 10±3 10±3 q=10kN/m² q=10kN/m<sup>2</sup> 敷モルタル 敷モルタル 500 基礎コンクリート 基礎コンクリート 3000 L型擁壁(嵩上げ型) 天端コンクリート 150 基礎材 150 基礎材 積みブロック等 間詰めコンクリート 100 緩衝材 t=20 100 緩衝材 t=20

#### 他擁壁上での使用例 70146 170140 ルースバン当たり 推力 P=30kN (支柱1スパン当たり) (支柱1スパン当たり) 推力 P=30kN 10±3 009 009 敷モルタル 敷モルタル 500 基礎コンクリート 基礎コンクリート 0 0 100 · ..... 基礎材 写 t=10 t=10 20 基礎材 笠石コンクリート 天端コンクリート 100 100 400 積みブロック等 発泡スチロール t=50 発泡スチロール t=50 補強土壁壁面 緩衝材幅b 緩衝材幅b (ゴムプレート幅+発泡スチロール厚) (ゴムプレート幅+発泡スチロール厚)





平面線形に合わせて施工する場合、曲率半径の大きさや、内カーブ・外カーブの別に応じて、製品天端内側に生じる隙間が車両用防護柵横 梁の支柱取付け孔の余裕代から35mm以下になるように設計してください。

また、隙間にはコンクリート( $\sigma$ ck=18N/mm<sup>2</sup>)で間詰めをおこなってください。

## 外カーブ線形での割付例

製品高さH(mm)	500	800	1000	1250	1500	1750	2000	2250	2500	2750	3000	3250	3500	3750	4000
最小使用可能曲率半径r(m)	15	15	15	16	16	16	16	17	17	17	17	17	17	18	18



# (内カーブ線形での割付例)

製品高さH(mm)	500	800	1000	1250	1500	1750	2000	2250	2500	2750	3000	3250	3500	3750	4000
最小使用可能曲率半径r(m)	18	18	18	19	19	20	20	21	22	22	23	24	24	25	25

## 道路側

