

第三十三條(最小風壓力)：風壓力為建築物構造立向投影全面積所受風之壓力，風壓力隨建築物高度增加而增大，各風力區各級高度所受風壓力公斤/平方公尺，應依左表規定：

風力區	高度	
	九以下	十九以上至十五以上
一〇級	七〇	一〇〇
一五級	一〇〇	一三〇
二〇級	一五〇	二〇〇
二五級	二五〇	三〇〇
三〇級	三〇〇	三六〇
三五級	三六〇	四三〇
四〇級	四三〇	五〇〇
四五級	五〇〇	五七〇
五〇級	五七〇	六四〇
五五級	六四〇	七一〇
六〇級	七一〇	七八〇
六五級	七八〇	八五〇
七〇級	八五〇	九二〇
七五級	九二〇	九九〇
八〇級	九九〇	一〇六〇
八五級	一〇六〇	一一三〇
九〇級	一一三〇	一二〇〇
九五級	一二〇〇	一二七〇
一〇〇級	一二七〇	一三四〇
一〇五級	一三四〇	一四一〇
一一〇級	一四一〇	一四八〇
一一五級	一四八〇	一五五〇
一二〇級	一五五〇	一六二〇
一二五級	一六二〇	一六九〇
一三〇級	一六九〇	一七六〇
一三五級	一七六〇	一八三〇
一四〇級	一八三〇	一九〇〇
一四五級	一九〇〇	一九七〇
一五〇級	一九七〇	二〇四〇
一五五級	二〇四〇	二一一〇
一六〇級	二一一〇	二一八〇
一六五級	二一八〇	二二五〇
一七〇級	二二五〇	二三二〇
一七五級	二三二〇	二三九〇
一八〇級	二三九〇	二四六〇
一八五級	二四六〇	二五三〇
一九〇級	二五三〇	二六〇〇
一九五級	二六〇〇	二六七〇
二〇〇級	二六七〇	二七四〇
二〇五級	二七四〇	二八一〇
二一〇級	二八一〇	二八八〇
二一五級	二八八〇	二九五〇
二二〇級	二九五〇	二九二〇
二二五級	二九二〇	二九九〇
二三〇級	二九九〇	三〇六〇
二三五級	三〇六〇	三一三〇
三四〇級	三一三〇	三二〇〇
三四五級	三二〇〇	三二七〇
三五〇級	三二七〇	三三四〇
三五五級	三三四〇	三四一〇
三六〇級	三四一〇	三四八〇
三六五級	三四八〇	三五五〇
三七〇級	三五五〇	三六二〇
三七五級	三六二〇	三六九〇
三八〇級	三六九〇	三七六〇
三八五級	三七六〇	三八三〇
三九〇級	三八三〇	三九〇〇
三九五級	三九〇〇	三九七〇
四〇〇級	三九七〇	四〇四〇
四〇五級	四〇四〇	四一一〇
四一〇級	四一一〇	四一八〇
四一五級	四一八〇	四二五〇
四二〇級	四二五〇	四三二〇
四二五級	四三二〇	四三九〇
四三〇級	四三九〇	四四六〇
四三五級	四四六〇	四五三〇
四四〇級	四五三〇	四六〇〇
四四五級	四六〇〇	四六七〇
四五〇級	四六七〇	四七四〇
四五五級	四七四〇	四八一〇
四六〇級	四八一〇	四八八〇
四六五級	四八八〇	四九五〇
四七〇級	四九五〇	四九二〇
四七五級	四九二〇	四九九〇
四八〇級	四九九〇	五〇六〇
四八五級	五〇六〇	五一三〇
四九〇級	五一三〇	五二〇〇
四九五級	五二〇〇	五二七〇
五〇〇級	五二七〇	五三四〇
五〇五級	五三四〇	五四一〇
五一〇級	五四一〇	五四八〇
五一五級	五四八〇	五五五〇
五二〇級	五五五〇	五六二〇
五二五級	五六二〇	五六九〇
五三〇級	五六九〇	五七六〇
五三五級	五七六〇	五八三〇
五四〇級	五八三〇	五九〇〇
五四五級	五九〇〇	五九七〇
五五〇級	五九七〇	六〇四〇
五五五級	六〇四〇	六一一〇
五六〇級	六一一〇	六一八〇
五六五級	六一八〇	六二五〇
五七〇級	六二五〇	六三二〇
五七五級	六三二〇	六三九〇
五八〇級	六三九〇	六四六〇
五八五級	六四六〇	六五三〇
五九〇級	六五三〇	六六〇〇
五九五級	六六〇〇	六六七〇
六〇〇級	六六七〇	六七四〇
六〇五級	六七四〇	六八一〇
六一〇級	六八一〇	六八八〇
六一五級	六八八〇	六九五〇
六二〇級	六九五〇	六九二〇
六二五級	六九二〇	六九九〇
六三〇級	六九九〇	七〇六〇
六三五級	七〇六〇	七一三〇
六四〇級	七一三〇	七二〇〇
六四五級	七二〇〇	七二七〇
六五〇級	七二七〇	七三四〇
六五五級	七三四〇	七四一〇
六六〇級	七四一〇	七四八〇
六六五級	七四八〇	七五五〇
六七〇級	七五五〇	七六二〇
六七五級	七六二〇	七六九〇
六八〇級	七六九〇	七七六〇
六八五級	七七六〇	七八三〇
六九〇級	七八三〇	七九〇〇
六九五級	七九〇〇	七九七〇
七〇〇級	七九七〇	八〇四〇
七〇五級	八〇四〇	八一〇〇
七一〇級	八一〇〇	八一七〇
七一五級	八一七〇	八二四〇
七二〇級	八二四〇	八三〇〇
七二五級	八三〇〇	八三七〇
七三〇級	八三七〇	八四四〇
七三五級	八四四〇	八五〇〇
七四〇級	八五〇〇	八五七〇
七四五級	八五七〇	八六四〇
七五〇級	八六四〇	八七〇〇
七五五級	八七〇〇	八七七〇
七六〇級	八七七〇	八八四〇
七六五級	八八四〇	八九〇〇
七七〇級	八九〇〇	八九七〇
七七五級	八九七〇	九〇四〇
七八〇級	九〇四〇	九一〇〇
七八五級	九一〇〇	九一七〇
七九〇級	九一七〇	九二四〇
七九五級	九二四〇	九三〇〇
八〇〇級	九三〇〇	九三七〇
八〇五級	九三七〇	九四四〇
八一〇級	九四四〇	九五〇〇
八一五級	九五〇〇	九五七〇
八二〇級	九五七〇	九六四〇
八二五級	九六四〇	九七〇〇
八三〇級	九七〇〇	九七七〇
八三五級	九七七〇	九八四〇
八四〇級	九八四〇	九九〇〇
八四五級	九九〇〇	九九七〇
八五〇級	九九七〇	一〇〇四〇
八五五級	一〇〇四〇	一〇一〇〇
八六〇級	一〇一〇〇	一〇一七〇
八六五級	一〇一七〇	一〇二四〇
八七〇級	一〇二四〇	一〇三〇〇
八七五級	一〇三〇〇	一〇三七〇
八八〇級	一〇三七〇	一〇四四〇
八八五級	一〇四四〇	一〇五〇〇
八九〇級	一〇五〇〇	一〇五七〇
八九五級	一〇五七〇	一〇六四〇
九〇〇級	一〇六四〇	一〇七〇〇
九〇五級	一〇七〇〇	一〇七七〇
九一〇級	一〇七七〇	一〇八四〇
九一五級	一〇八四〇	一〇九〇〇
九二〇級	一〇九〇〇	一〇九七〇
九二五級	一〇九七〇	一〇一〇四〇
九三〇級	一〇一〇四〇	一〇一〇一〇
九三五級	一〇一〇一〇	一〇一〇八〇
九四〇級	一〇一〇八〇	一〇一〇五〇
九四五級	一〇一〇五〇	一〇一〇二〇
九五〇級	一〇一〇二〇	一〇一〇九〇
九五五級	一〇一〇九〇	一〇一〇六〇
九六〇級	一〇一〇六〇	一〇一〇三〇
九六五級	一〇一〇三〇	一〇一〇〇〇
九七〇級	一〇一〇〇〇	一〇〇九七〇
九七五級	一〇〇九七〇	一〇〇九四〇
九八〇級	一〇〇九四〇	一〇〇九一〇
九八五級	一〇〇九一〇	一〇〇八八〇
九九〇級	一〇〇八八〇	一〇〇八五〇
九九五級	一〇〇八五〇	一〇〇八二〇
一〇〇〇級	一〇〇八二〇	一〇〇七九〇

臺灣區風力分級區，應依附圖及分區說明規定：

分區說明：

一〇〇級區：中央山脈西側山脊與山脚沿線開西、竹東、御津、大湖、卓蘭、東勢、霧峰、草屯、名間、竹山、梅山、中埔、關子嶺、甲仙、山地門之間地區。

一五〇級區：中央山脈西側海岸與沿海富貴角、淡水、臺北、板橋、桃園、中壢、楊梅、新竹、竹南、苗栗、臺中、彰化、員林、斗南、嘉義、新營、臺南之間地區。新化、關廟、屏東、萬丹、旗山、玉井之間地區。澎湖列島。

二〇〇級區：中央山脈東側山脊與東海岸沿線金山、基隆、鼻頭、大里、宜蘭、蘇澳、南方澳、花蓮、鳳林、瑞穗、玉里、新港、臺東、大武、鶴壁鼻之間地區。恆春、枋寮、東港、鳳山、高雄、岡山、安平沿海地區。

二五〇級區：謝佳嶼、蘭嶼、綠島、七星島、龜山島。

一、已知條件

總樓高>30m

最大風壓 W=300kg/cm<sup>2</sup> (詳附件一)

補強樑間距 3m, 則 C 型鋼長度 300cm @60cm

鋼材之 Fy=2400kg/cm<sup>2</sup>

$$F_b = 0.6F_y = 1440 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_s = 0.4F_y = 960 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_b'(\text{短期}) = F_b * 4/3 = 1440 * 4/3 = 1920 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_s'(\text{短期}) = F_s * 4/3 = 960 * 4/3 = 1280 \text{ kg/cm}^2$$

容許變位量  $\sigma \leq L/200$  or  $\sigma \leq 2\text{cm}$ (詳附件二)

二、預鑄板(構件①)抗彎強度檢核

(一) 板材受風力產生之彎曲強度

$$\sigma_b = M \div S_x$$

$$= \left[ (1/8) * 300 \text{ kg/m}^2 * 0.6 \text{ m} * 1^2 \text{ m}^2 * 100 \text{ cm/m} \right]$$

$$\div \left[ (1/6) * 60 \text{ cm} * 5^2 \text{ cm}^2 \right]$$

$$= 9 \text{ kg/cm}^2$$

(二) 由抗彎測試報告(詳附件三)之技術資料，從實體試驗結果顯示萊特板在跨度 L=45，

寬度 b=20cm，厚度 t=5cm 之試驗可承受 P=705kg 之荷重。

5cm 板材試驗之極限彎曲強度

板材試驗產生之極限彎曲強度

$$\sigma_u = M_u \div S_x$$

$$= \left[ (1/8) * 705 \text{ kg} * 45 \text{ cm} \right] \div \left[ (1/6) * 20 \text{ cm} * 5^2 \text{ cm}^2 \right]$$

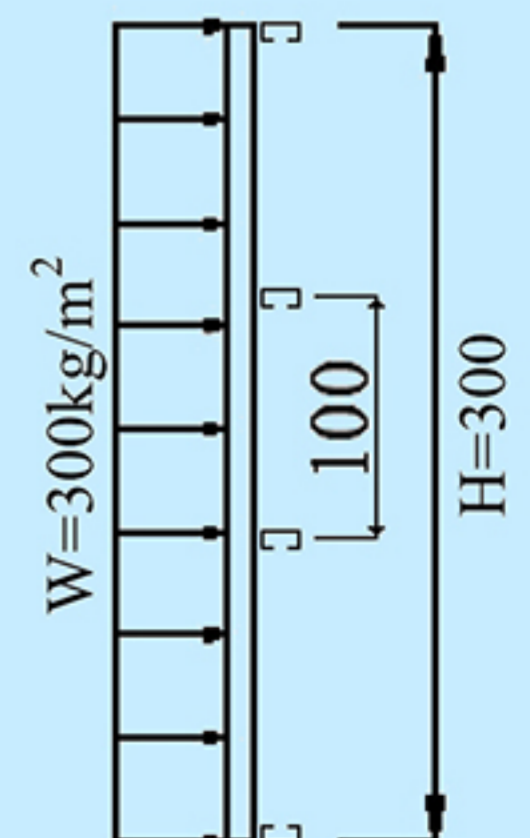
$$= 47 \text{ kg/cm}^2$$

板材容許彎曲強度

$$\sigma_a = \sigma_u \div 2$$

$$= 47 \text{ kg/cm}^2 \div 2$$

$$= 23.5 \text{ kg/cm}^2 > \sigma_b = 9 \text{ kg/cm}^2$$



### 三、口型鋼(構件②)強度檢核

口型鋼 100 \* 100 \* 2.3mm ; 懸臂 L = 35.5cm

$$A = 8.85\text{cm}^2 \quad I_x = 140\text{cm}^4 \quad Z_x = 27.9\text{cm}^3$$

口型鋼支撐整個單元的材料重量(3m \* 3m)

$$\text{板片重 } P_1 = 50\text{kg/m}^2 * 3\text{m} * 3\text{m} = 450\text{kg}$$

C 型鋼-150 \* 50 \* 20 \* 2.3mm 3m 長 2 支

$$\text{C 型鋼重 } P_2 = 4.51\text{kg/m} * 3\text{m} * 2 = 27\text{kg}$$

C 型鋼-125 \* 50 \* 20 \* 2.3mm 3m 長 4 支

$$\text{C 型鋼重 } P_3 = 4.06\text{kg/m} * 3\text{m} * 4 = 49\text{kg}$$

表面貼磁磚重 20kg/m<sup>2</sup>

$$\text{磁磚重 } P_4 = 20\text{kg/m}^2 * 3\text{m} * 3\text{m} = 180\text{kg}$$

其他重量約 10kg/m<sup>2</sup>

$$\text{其他重量 } P_5 = 10\text{kg/m}^2 * 3\text{m} * 3\text{m} = 90\text{kg}$$

$$\text{總重 } P = (P_1 + P_2 + P_3 + P_4 + P_5)$$

$$= (450 + 27 + 49 + 180 + 90)$$

$$= 796\text{kg}$$

呆重產生之彎曲力

$$M = P * L = 796\text{kg} * (3 + 15 + 20.5)\text{cm} = 30646\text{kg-cm}$$

$$\sigma_1 = M \div Z_x$$

$$= 30646 / 27.9$$

$$= 1098\text{kg/cm}^2 < F_b(\text{長期}) = 1440\text{kg/cm}^2$$

軸向風壓力

$$W = 300 * 3 * 3 = 2700\text{kgf}$$

$$\sigma_2 = W/A$$

$$= 2700\text{kg} / 8.85\text{cm}^2$$

$$= 305\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$$

彎曲應力  $\sigma = \sigma_1 + \sigma_2 = 1098 + 305$

$$= 1403\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$$

$$\text{剪應力 } \tau_s = \frac{3}{2} \left( \frac{P}{A} \right) = \frac{3}{2} \left( \frac{796}{8.85} \right) = 135\text{kg/cm}^2 < F_s'(\text{短期}) = 1280\text{kg/cm}^2$$

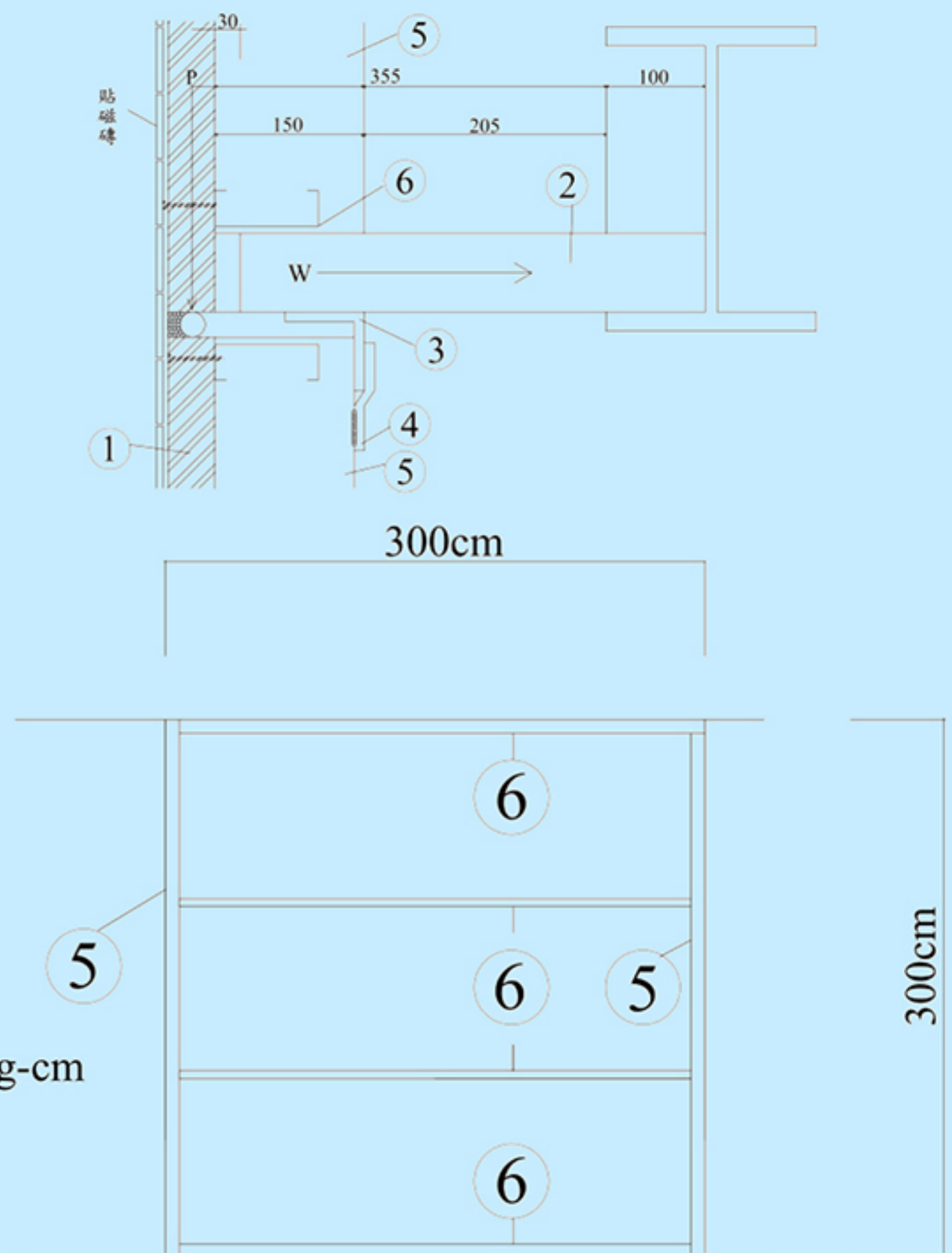
$$\text{合應力 } \Sigma\sigma = \sqrt{\sigma^2 + 3\tau_s^2}$$

$$= \sqrt{1403^2 + 3(135)^2}$$

$$= 1422\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$$

$$\text{變位 } \delta = \frac{PL^3}{3EI_x} = \frac{796 \times (3 + 15 + 20.5)^3}{3 \times 2.1 \times 10^6 \times 140}$$

$$= 0.05\text{cm} < \frac{L}{200} = \frac{35.5}{200} = 0.17\text{cm}$$



#### 四、上部 L 角鐵(構件③)強度檢核

L 型鋼 75 \* 75 \* 9mm 長度 L = 30cm

L 型鋼支撐半個單元的風力(3m \* 1.5m)

$$Z_X = 1/6 * 30 * 0.9^2 = 4.05\text{cm}^3$$

$$A = 30 * 0.9 = 27\text{cm}^2$$

受風壓力產生之彎距

$$W = 300 * 3 * 3/2 = 1350\text{kgf}$$

$$M = 1350\text{kg} * 5\text{cm} = 6750\text{kg-cm}$$

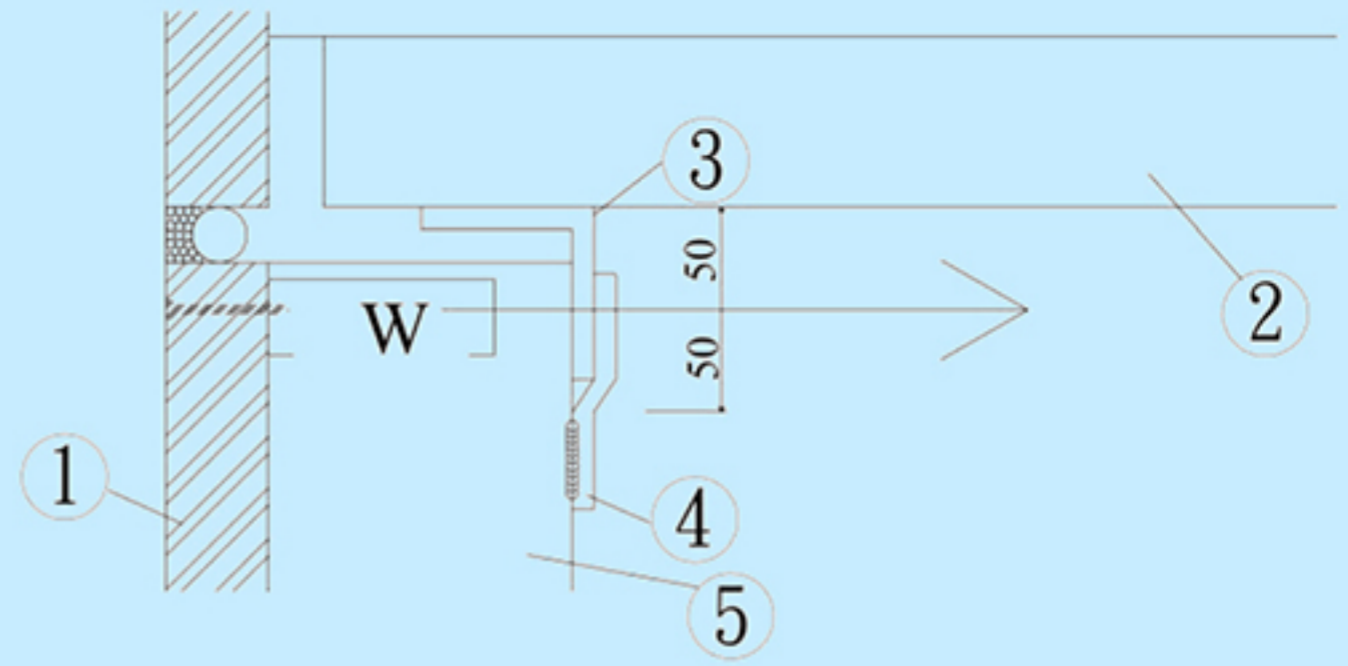
$$\sigma = M \div Z_X$$

$$= 6750\text{kg-cm} / 4.05\text{cm}^3$$

$$= 1667\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$$

$$\text{剪應力 } \tau_s = \frac{3}{2} \left( \frac{P}{A} \right) = \frac{3}{2} \left( \frac{1350}{27} \right) = 75\text{kg/cm}^2 < F_s'(\text{短期}) = 1280\text{kg/cm}^2$$

$$\begin{aligned} \text{合應力 } \Sigma\sigma &= \sqrt{(\sigma^2 + 3\tau_s^2)} = \sqrt{1667^2 + 3(75)^2} \\ &= 1672\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2 \end{aligned}$$



#### 五、Z 型鐵(構件④)強度檢核

Z 型鐵 300 \* 140 \* 9mm

Z 型鐵支撐半個單元的風力(3m \* 1.5m)

L = 30cm

$$A = 30\text{cm} * 0.9\text{cm} = 27\text{cm}^2$$

$$Z_X = 1/6 * 30\text{cm} * 0.9^2\text{cm}^2 = 4.05\text{cm}^3$$

$$W = 300 * 3 * 3/2 = 1350\text{kgf}$$

$$M = 1350\text{kg} * 5\text{cm} = 6750\text{kg-cm}$$

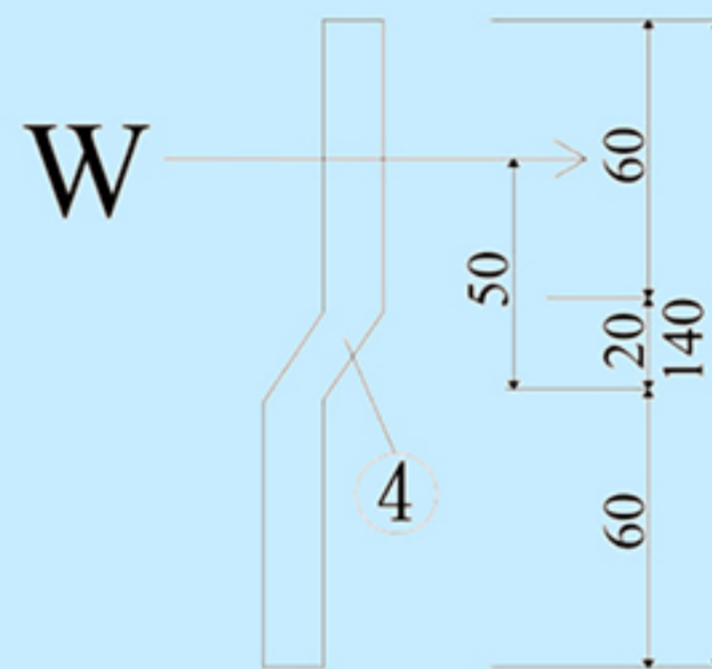
$$\sigma_b = M \div Z_X$$

$$= 6750 / 4.05$$

$$= 1667\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$$

$$\text{剪應力 } \tau_s = \frac{3}{2} \left( \frac{P}{A} \right) = \frac{3}{2} \left( \frac{1350}{27} \right) = 75\text{kg/cm}^2 < F_s'(\text{短期}) = 1280\text{kg/cm}^2$$

$$\begin{aligned} \text{合應力 } \Sigma\sigma &= \sqrt{(\sigma^2 + 3\tau_s^2)} = \sqrt{1667^2 + 3(75)^2} \\ &= 1672\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2 \end{aligned}$$



六、C-150 型鋼(構件⑤)強度檢核

C 型鋼 150 \* 50 \* 20 \* 2.3mm  $I_x = 210\text{cm}^4$   $Z_x = 28\text{cm}^3$

$L = 3\text{m}$   $b = 3/2 = 1.5\text{m}$   $W = 300\text{kg/m}^2$

$\sigma_x = M \div Z_x$

$= (1/8 * 300\text{kg/m}^2 * 1\text{m} * 3^2\text{m}^2 * 100\text{cm/m}) \div 28\text{cm}^3$

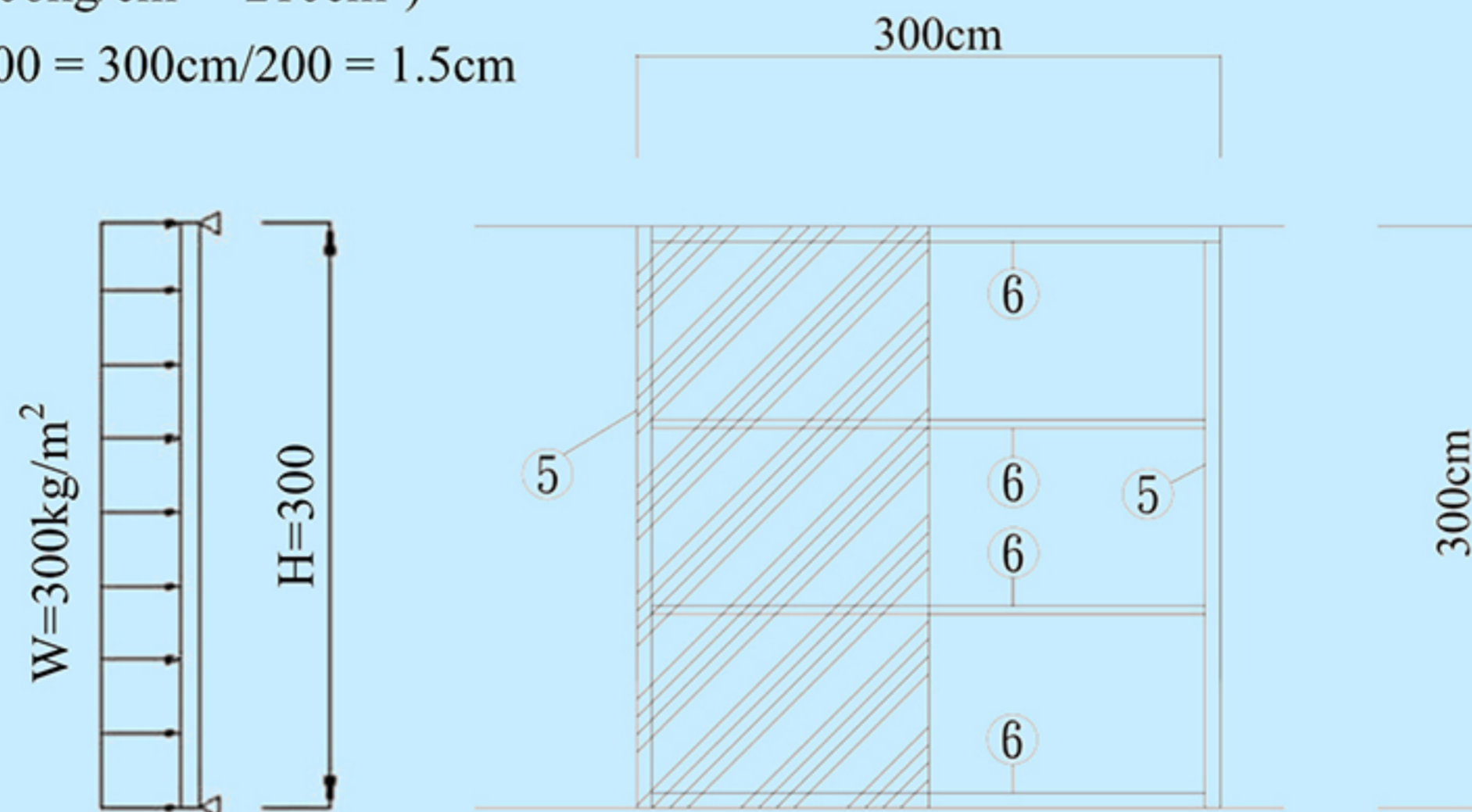
$= 1808\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$

$\Delta = 5WL^4 \div 384EI$

$= (5 * 300\text{kg/m}^2 * 1.5\text{m} * 3^4\text{m}^4 * 106\text{cm/m}^3)$

$\div (384 * 2.1 * 106\text{kg/cm}^2 * 210\text{cm}^4)$

$= 1.08\text{cm} < L/200 = 300\text{cm}/200 = 1.5\text{cm}$



七、C-125 型鋼(構件⑥)強度檢核

C 型鋼 125 \* 50 \* 20 \* 2.3mm  $I_x = 137\text{cm}^4$   $Z_x = 21.9\text{cm}^3$

$L = 3\text{m}$   $b = 1\text{m}$   $W = 300\text{kg/m}^2$

$\sigma_x = M \div Z_x$

$= (1/8 * 300\text{kg/m}^2 * 1\text{m} * 3^2\text{m}^2 * 100\text{cm/m}) \div 21.9\text{cm}^3$

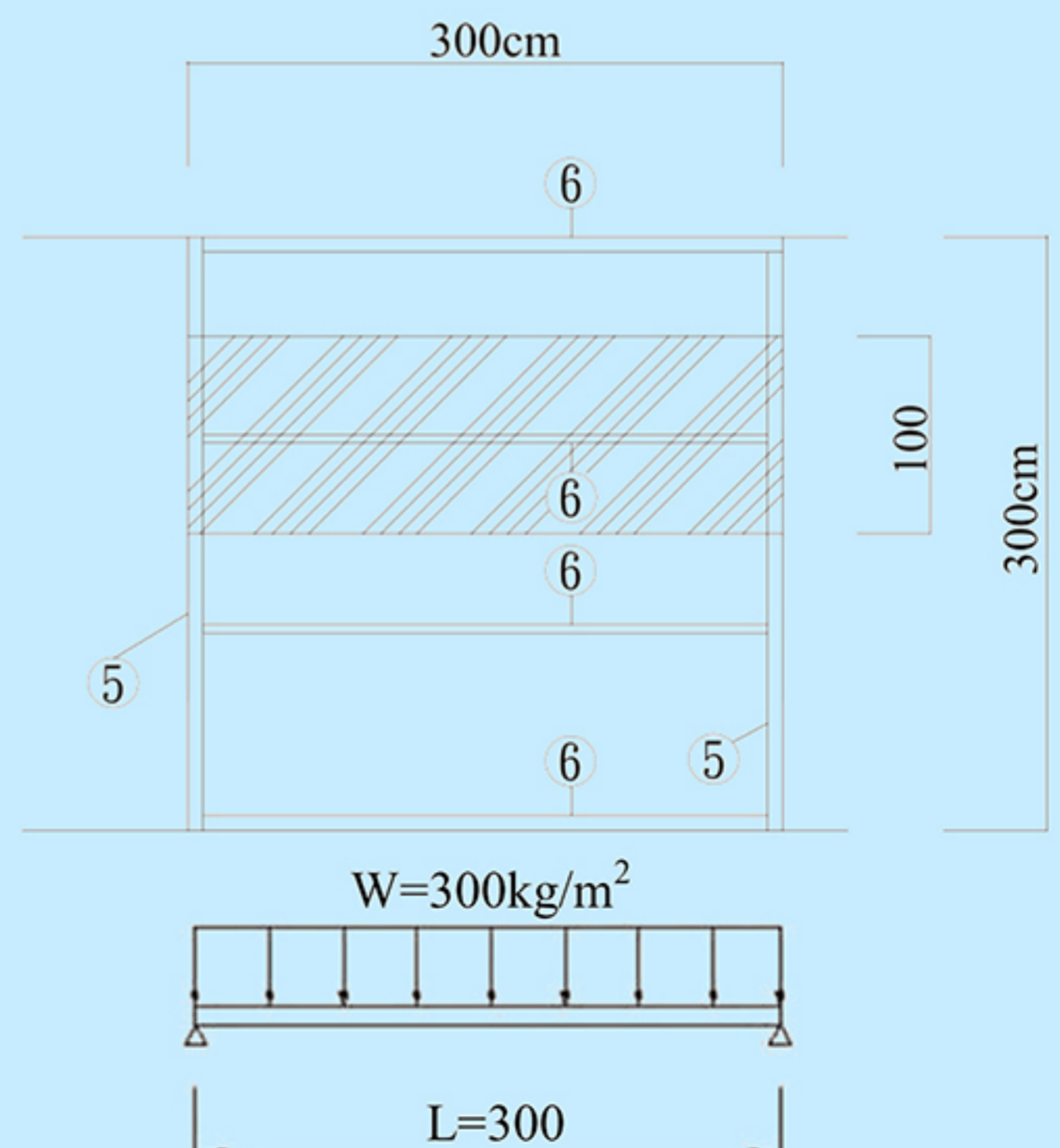
$= 1541\text{kg/cm}^2 < F_b'(\text{短期}) = 1920\text{kg/cm}^2$

$\Delta = 5WL^4 \div 384EI$

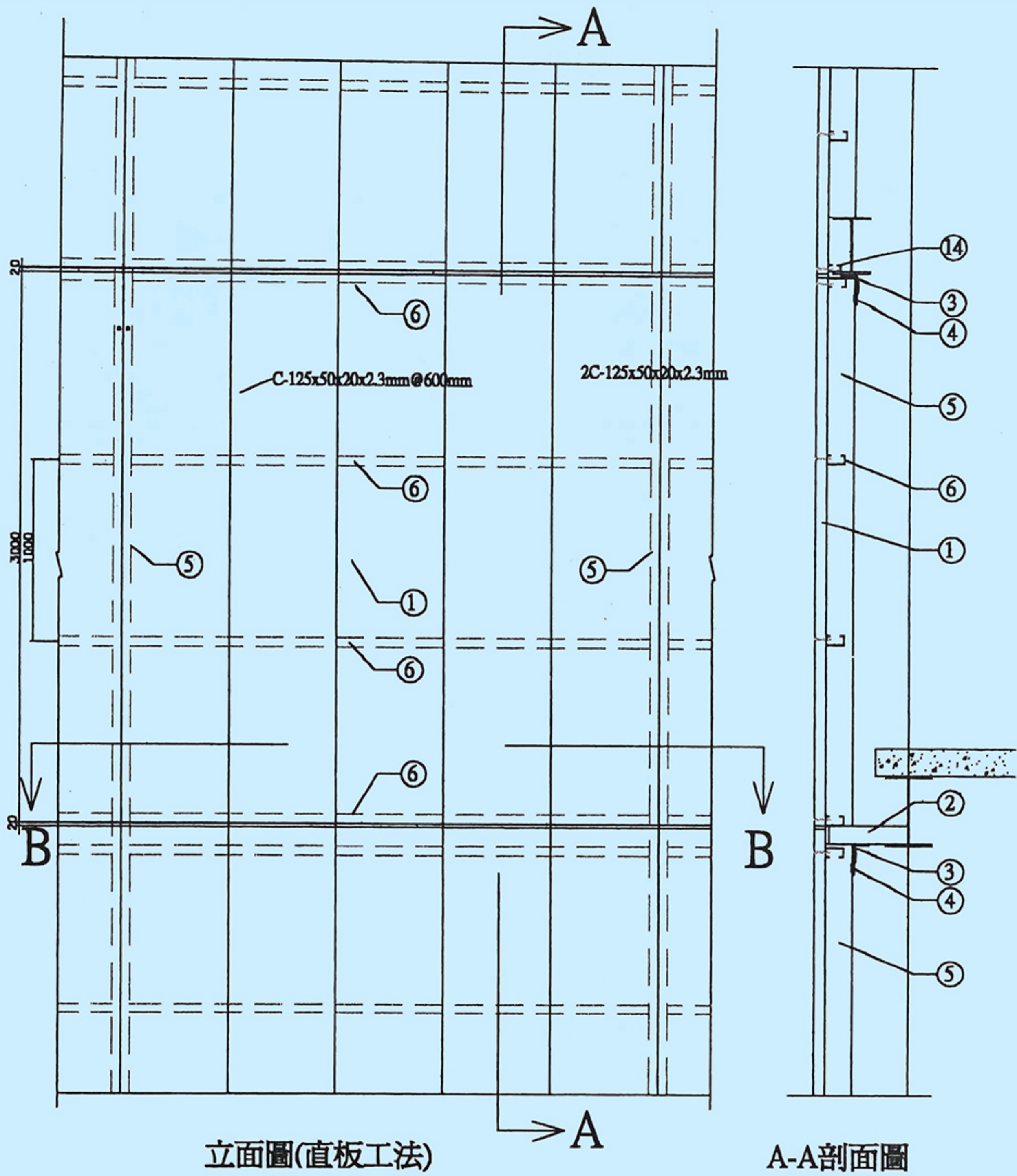
$= (5 * 300\text{kg/m}^2 * 1\text{m} * 3^4\text{m}^4 * 106\text{cm/m}^3)$

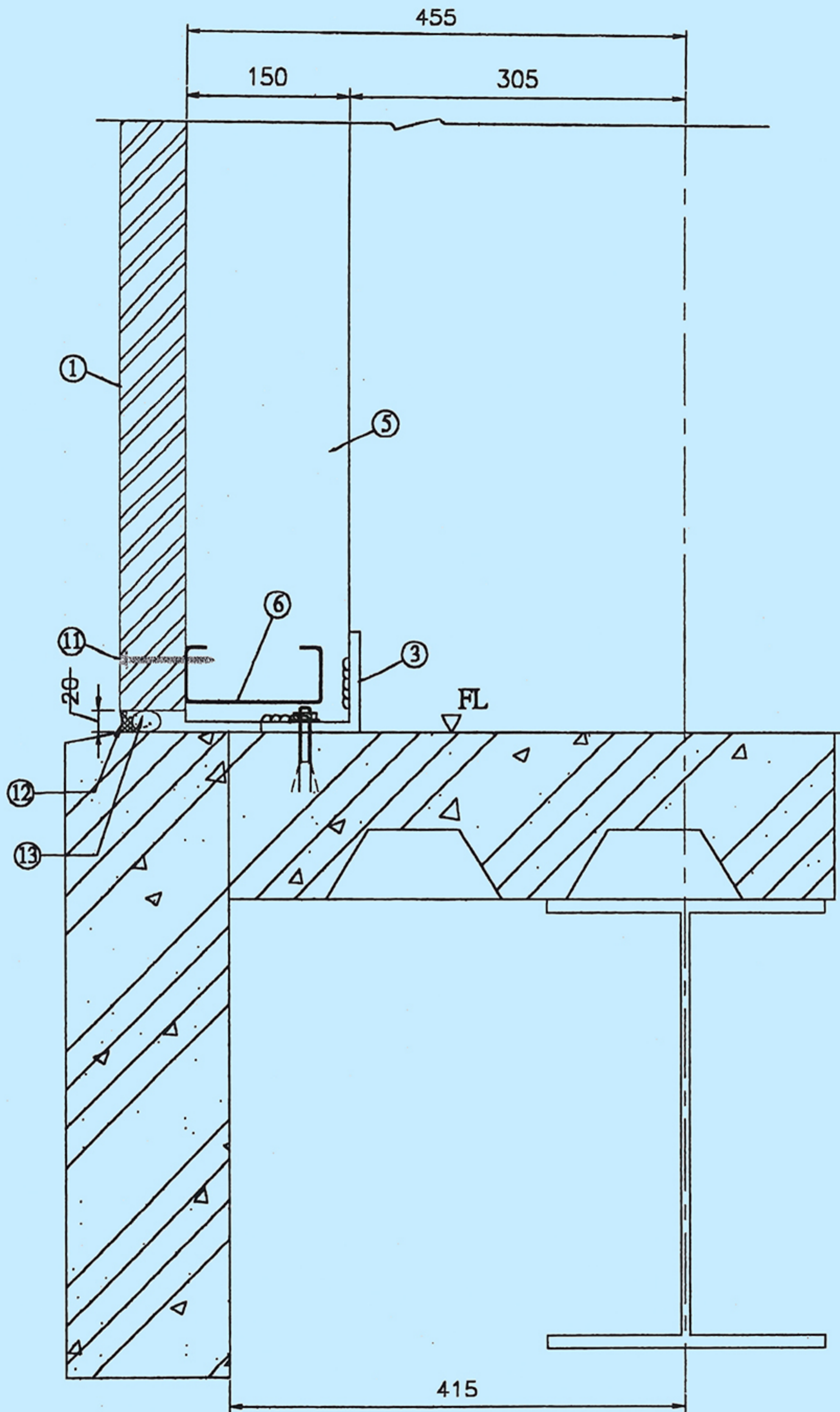
$\div (384 * 2.1 * 106\text{kg/cm}^2 * 137\text{cm}^4)$

$= 1.1\text{cm} < L/200 = 300\text{cm}/200 = 1.5\text{cm}$



①	預鑄輕質混凝土板
②	口型鋼-100x100x2.3mm @3000mm
③	L型鋼-75x75x9mm l=300mm @3000mm
④	Z型鐵-300x140x9mm @3000mm
⑤	C型鋼-150x50x20x2.3mm
⑥	C型鋼-125x50x20x2.3mm @1000mm
⑦	2mm鋁製蓋板
⑧	L-50x30x2mm @1000mm
⑨	L-50x30x3mm
⑪	C-100x50x20x2.3mm
⑫	六角自鑽螺絲
⑬	SEALANT
⑭	PE BAR
⑮	C-60x30x10x2.3mm
⑯	PL-100x100x3mm @600mm
⑰	1.2mm鍍鋅蓋板





剴聚建材有限公司

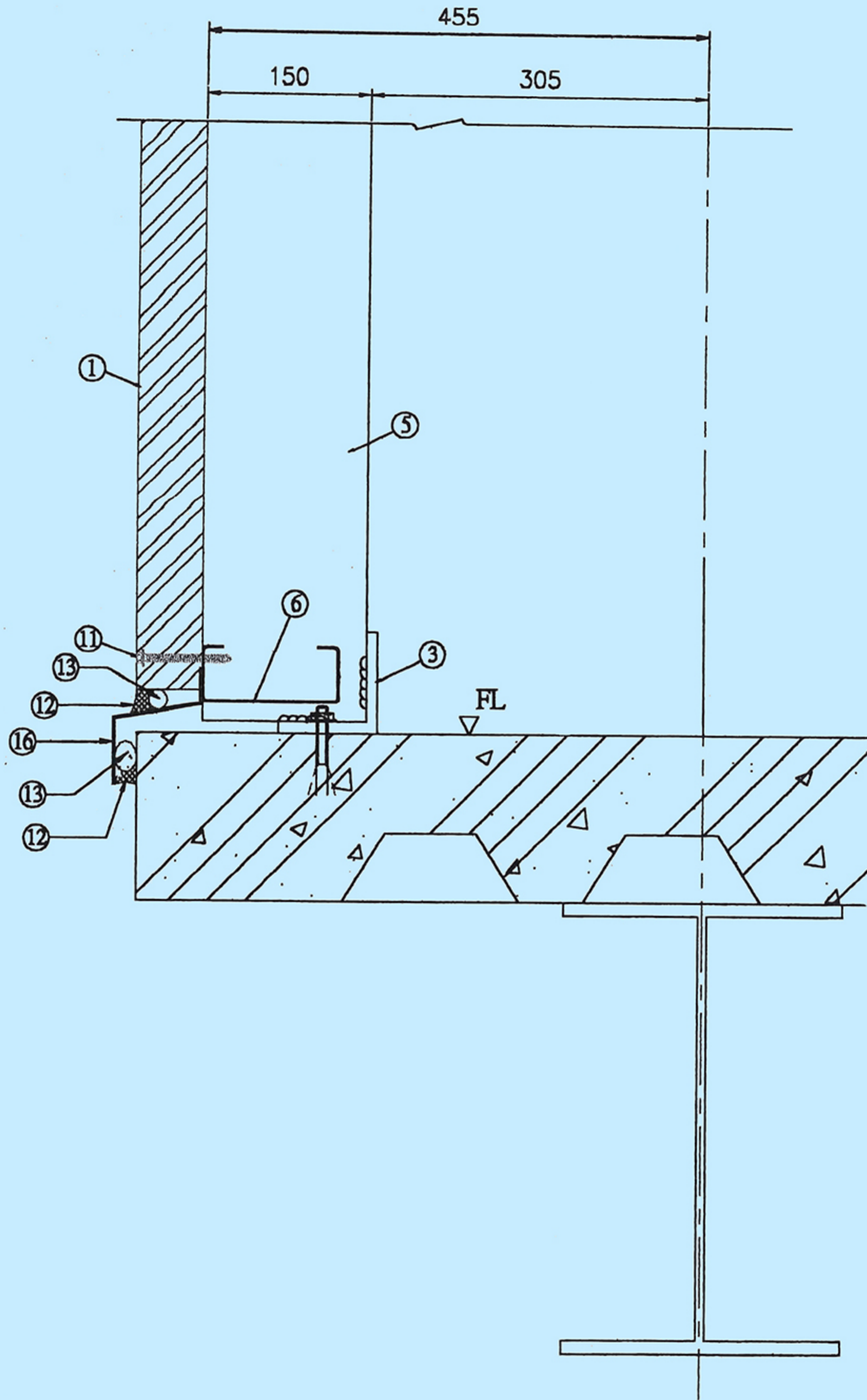
台中市大里區大里路35-2號

TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



剴聚建材有限公司

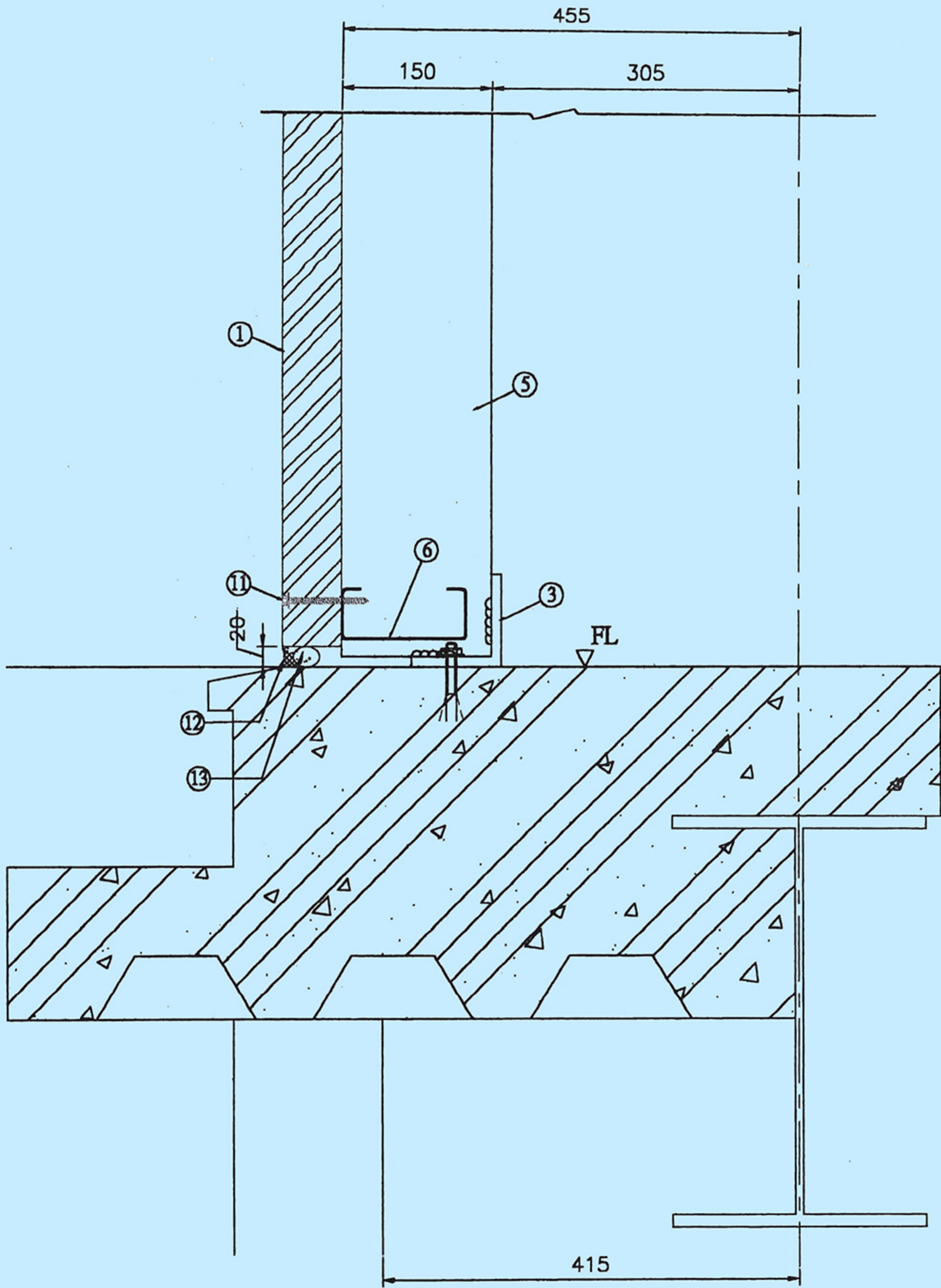
台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.





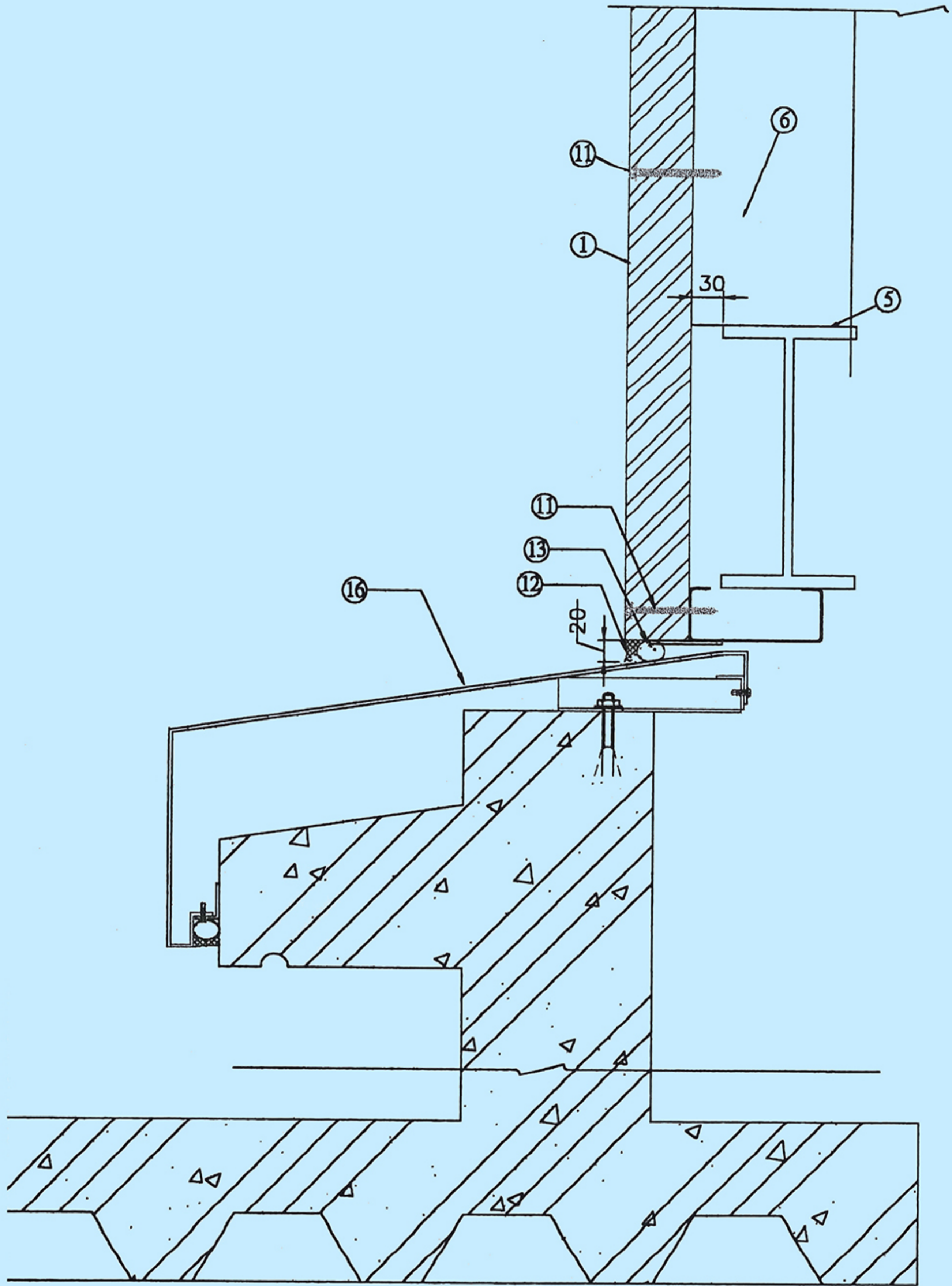
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



剴聚建材有限公司

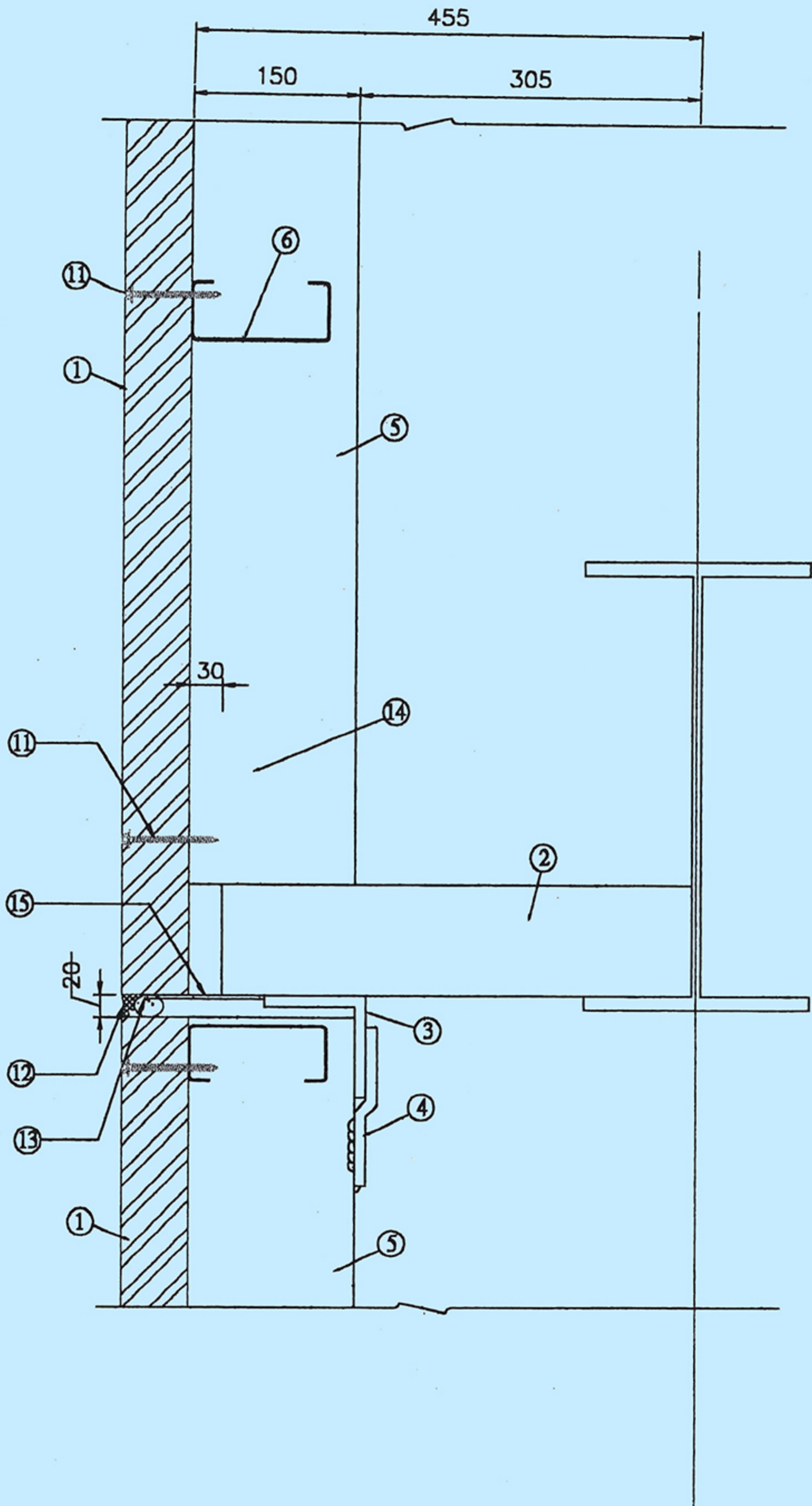
台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.





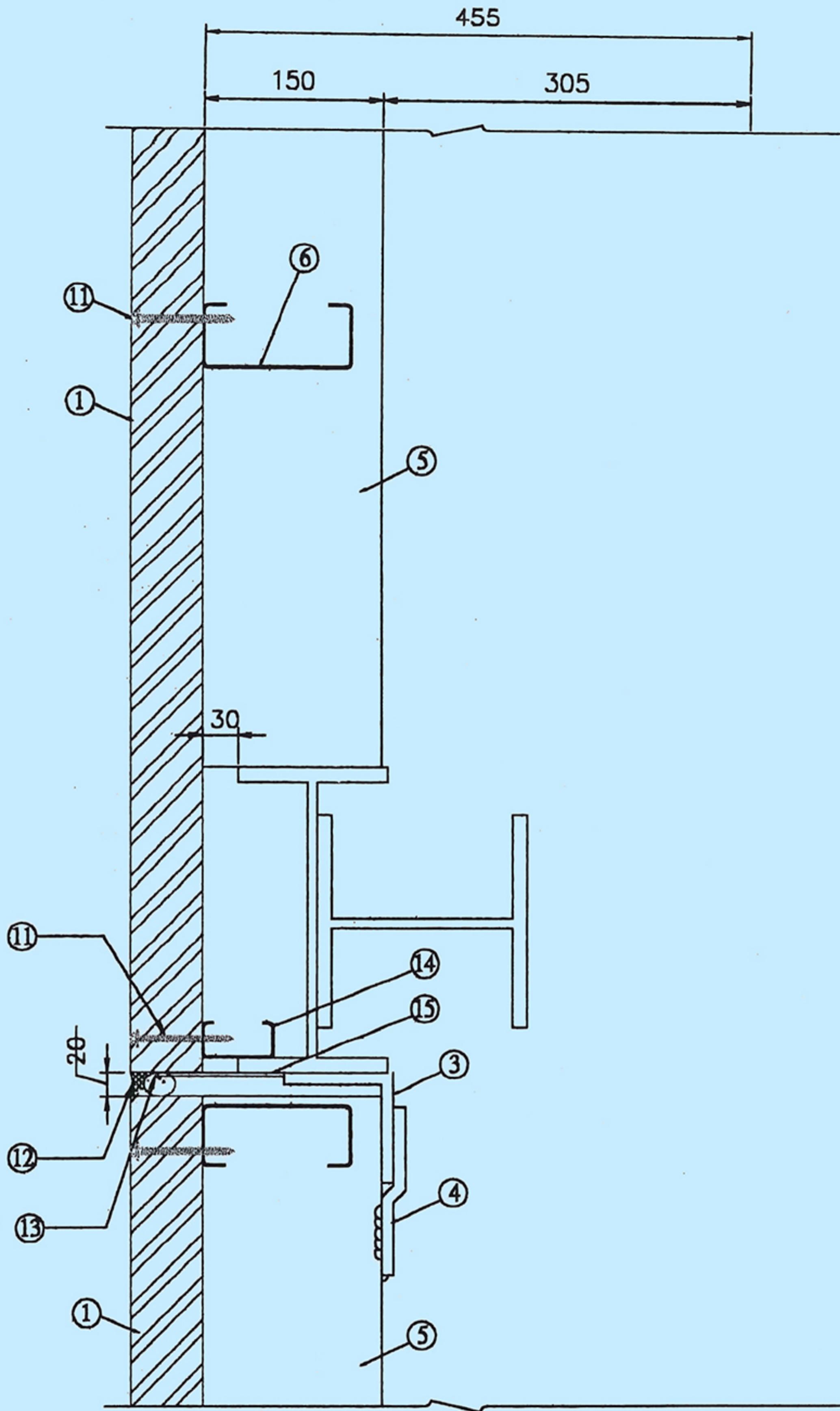
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



剴聚建材有限公司

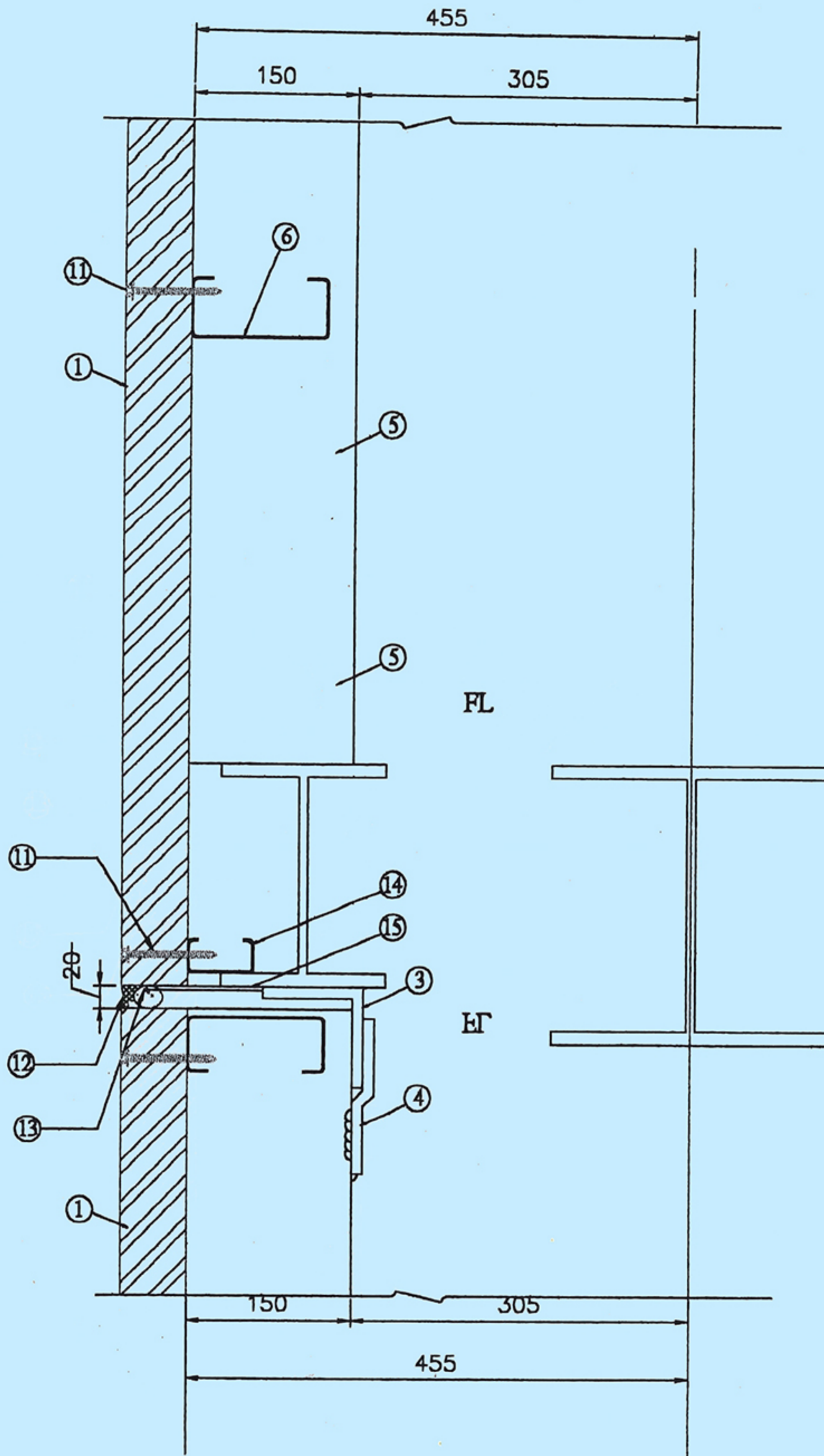
台中市大里區大里路35-2號

TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



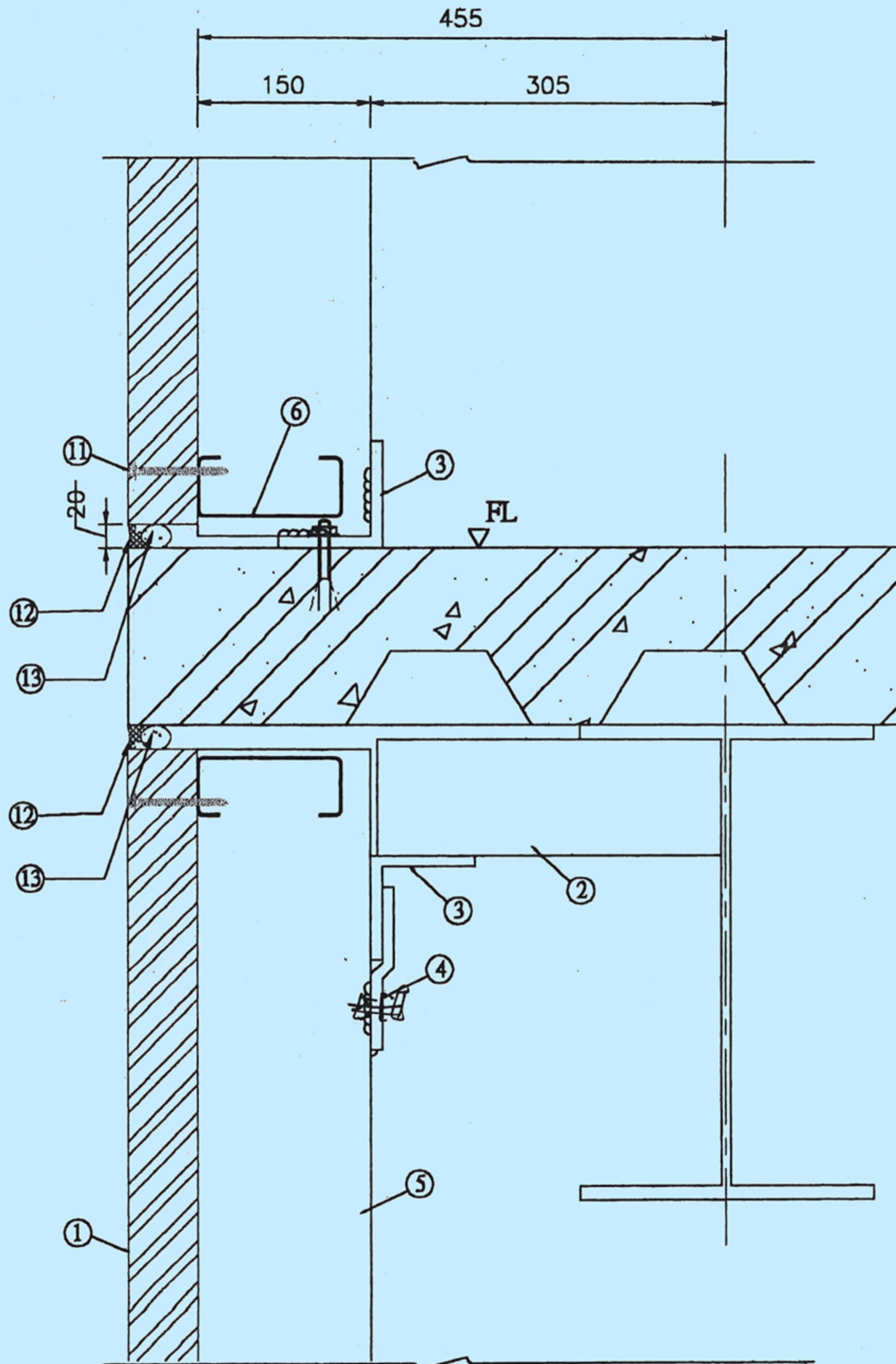
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



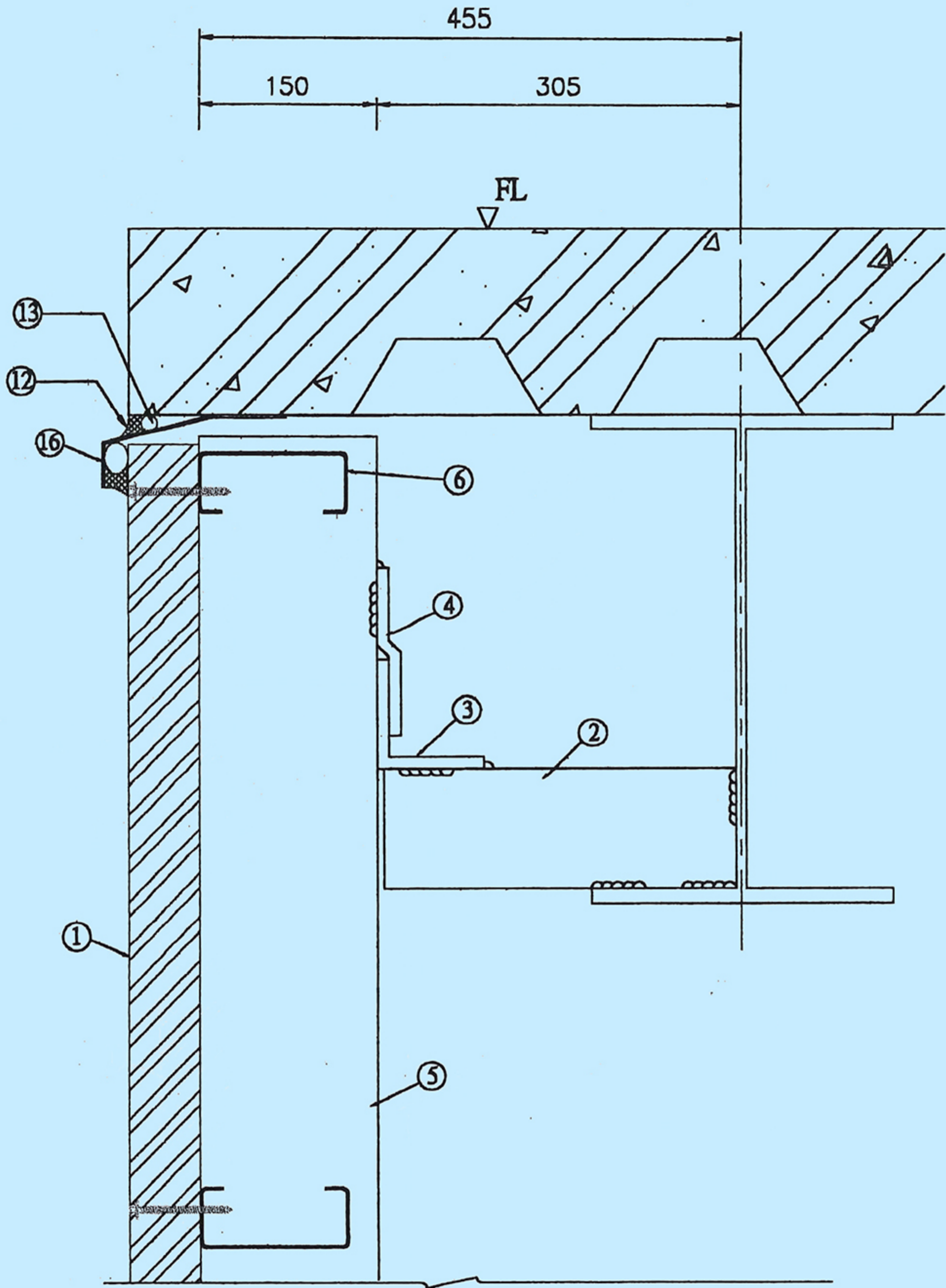
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



剴聚建材有限公司

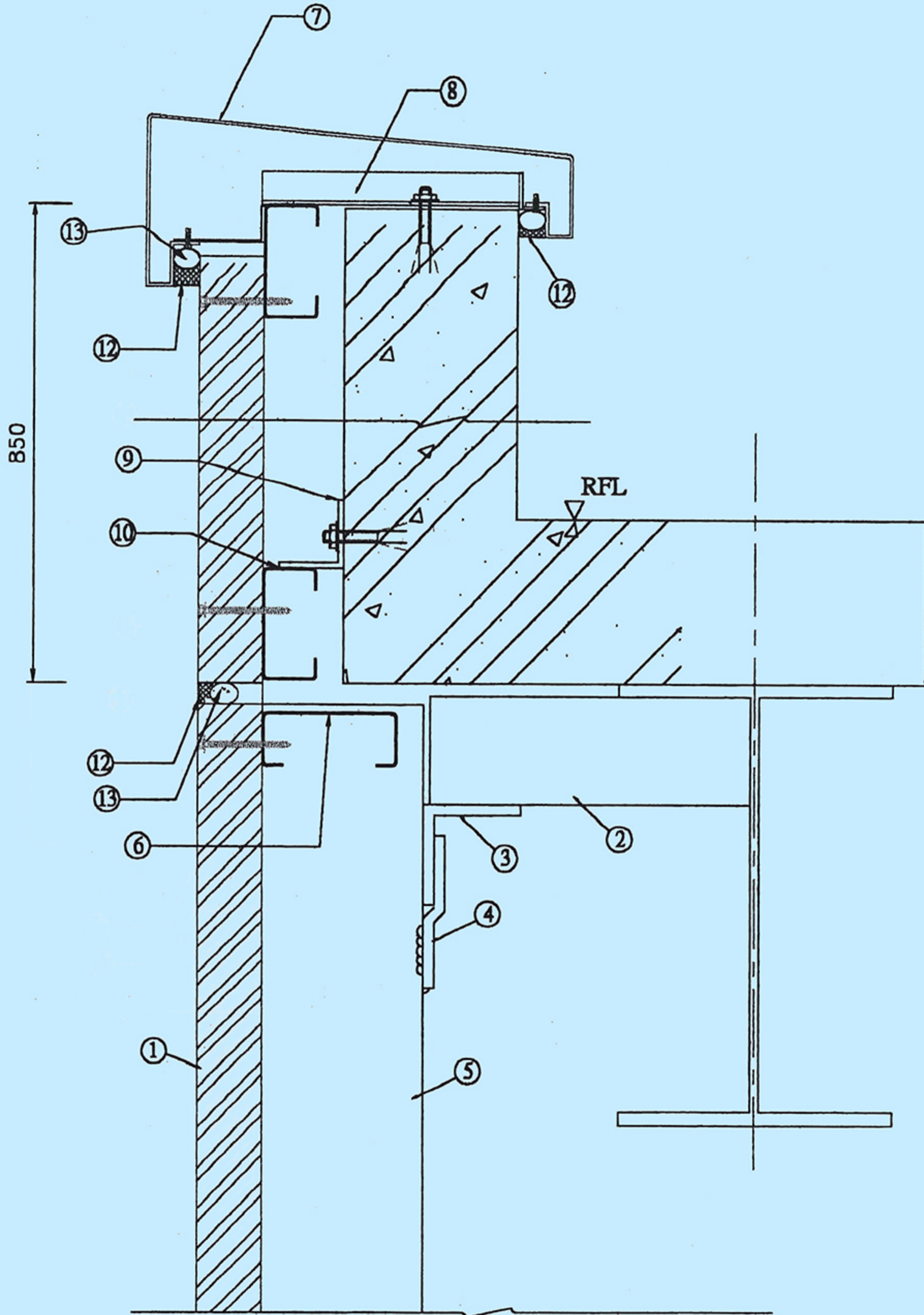
台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.





剴聚建材有限公司

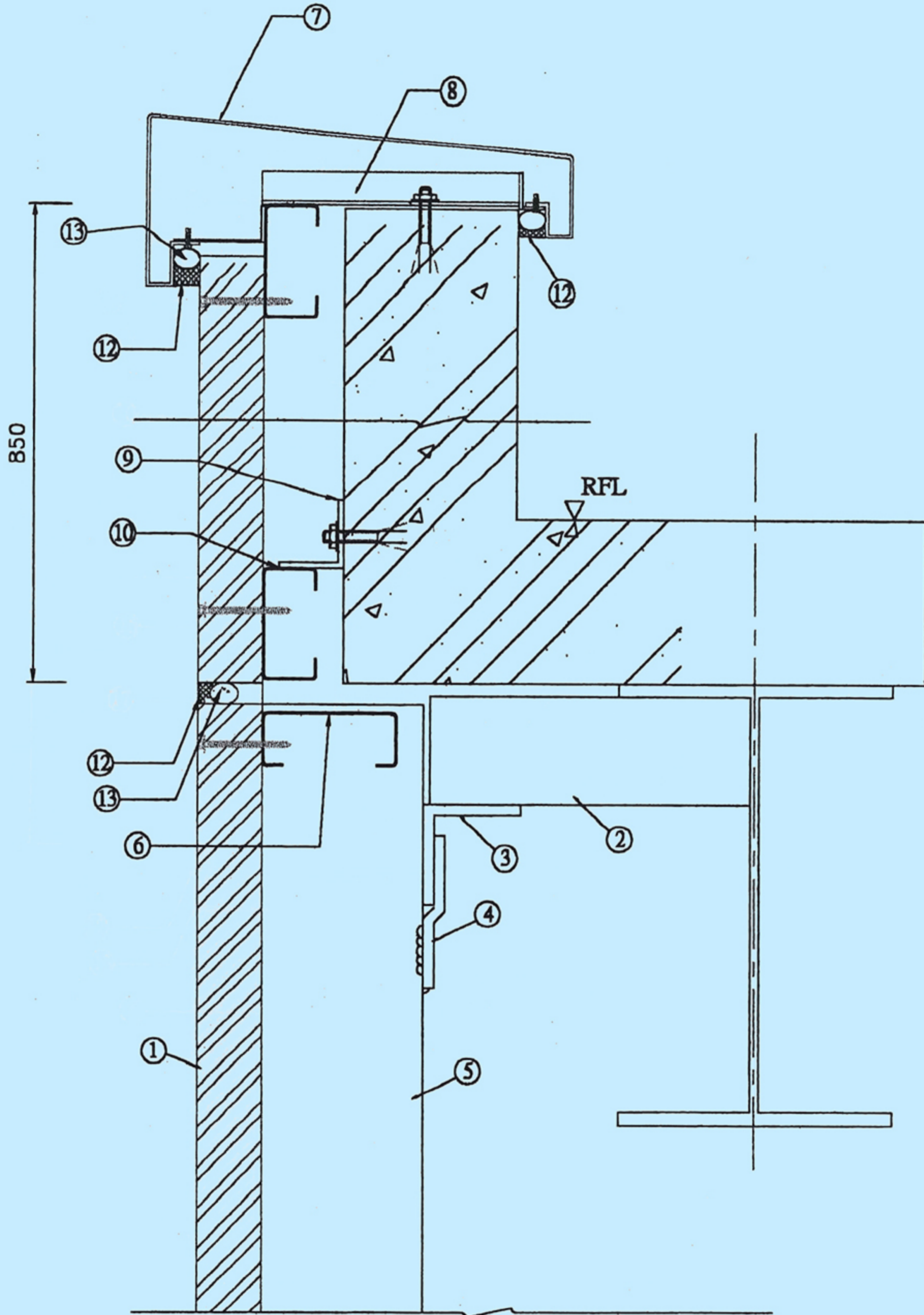
台中市大里區大里路35-2號

TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



剴聚建材有限公司

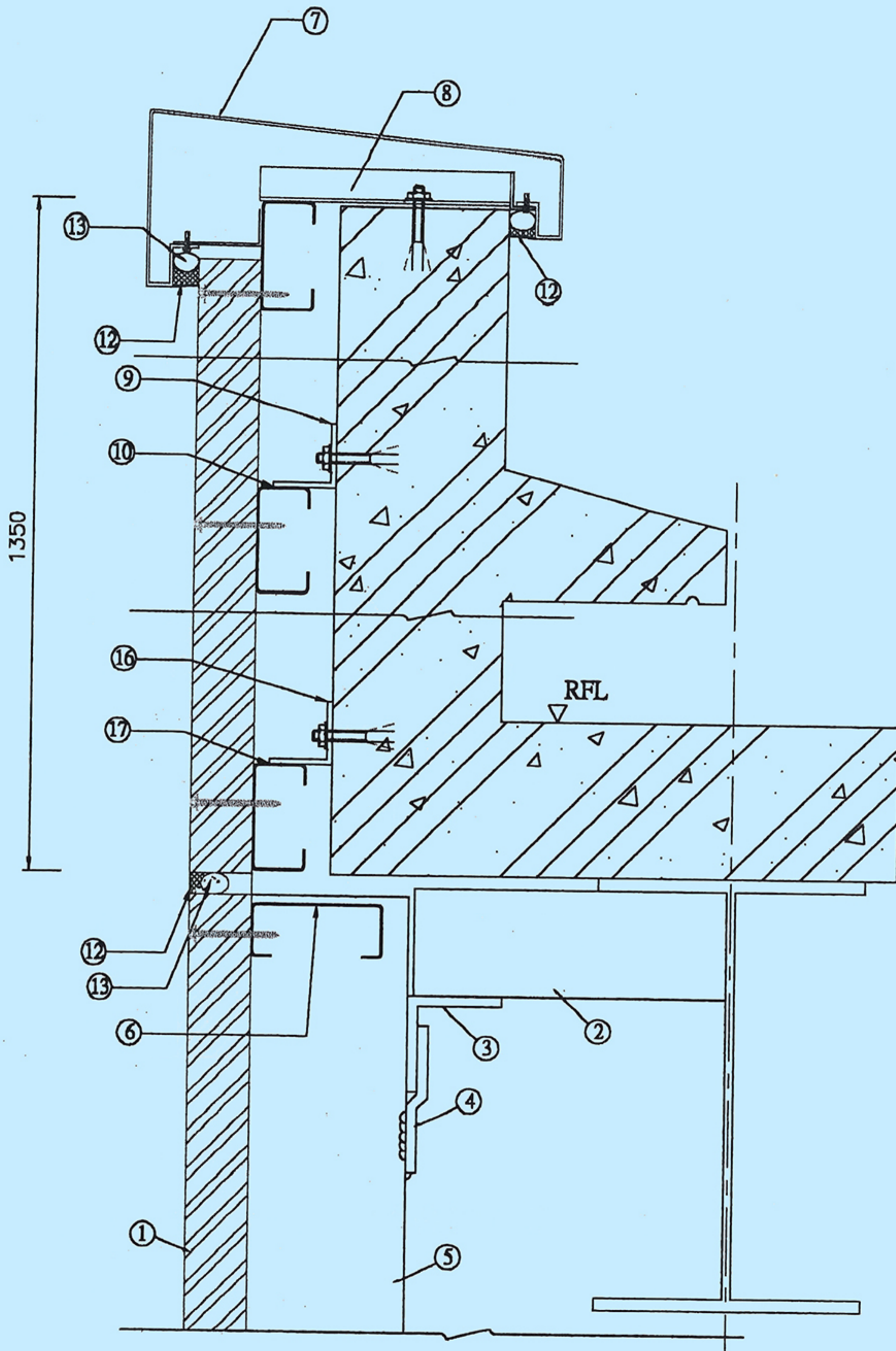
台中市大里區大里路35-2號

TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



剴聚建材有限公司

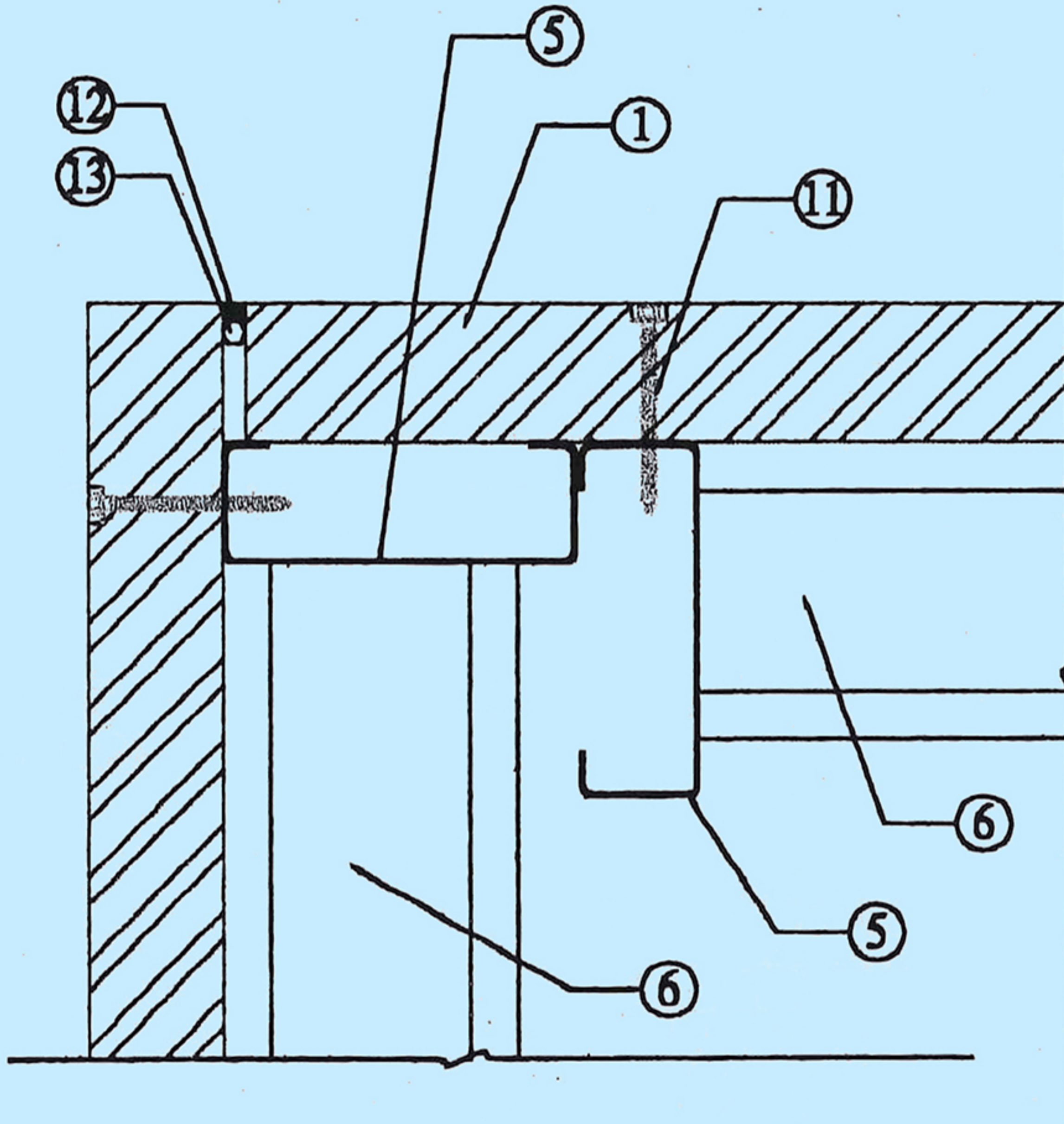
台中市大里區大里路35-2號

TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



外轉角施工圖

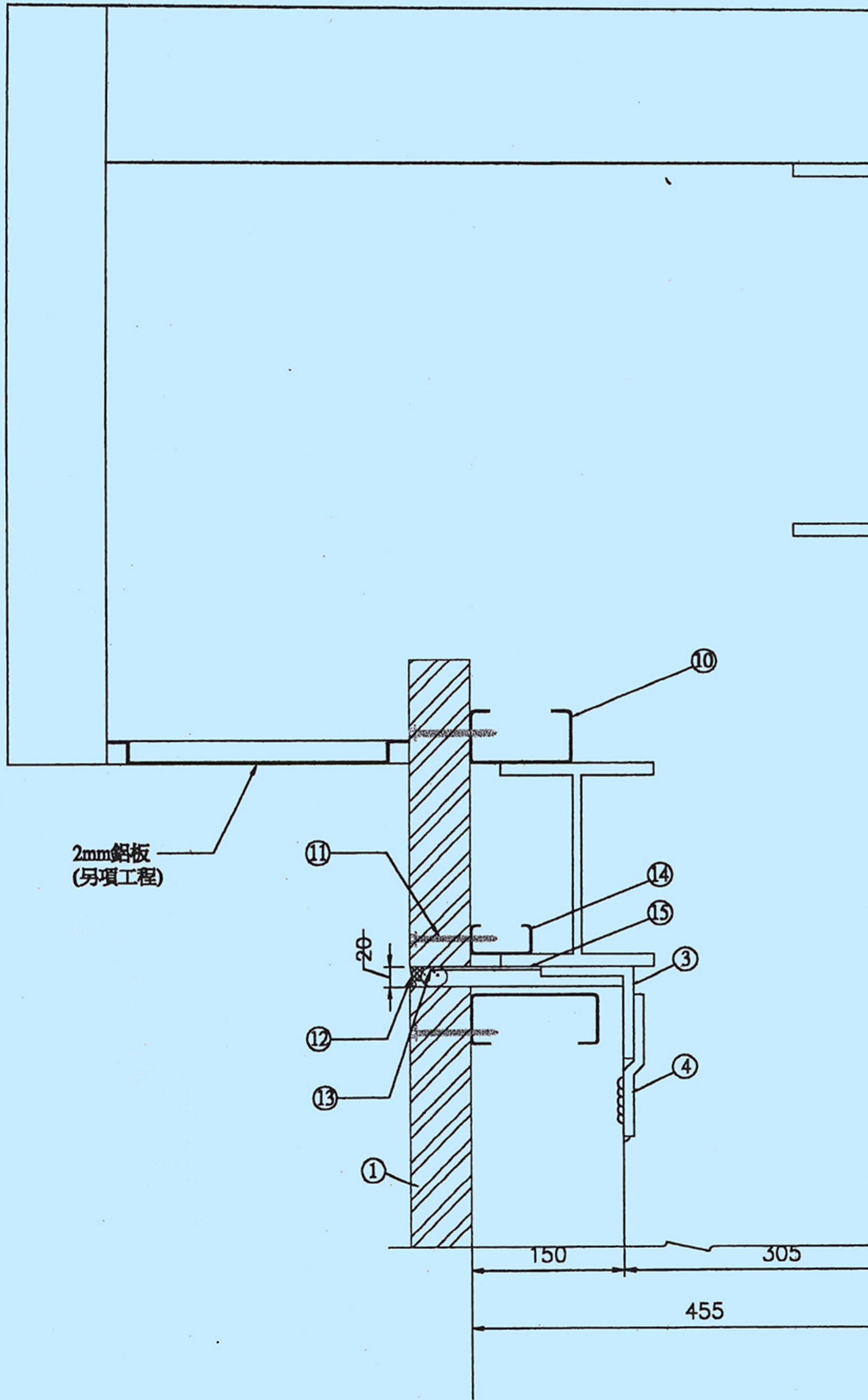
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



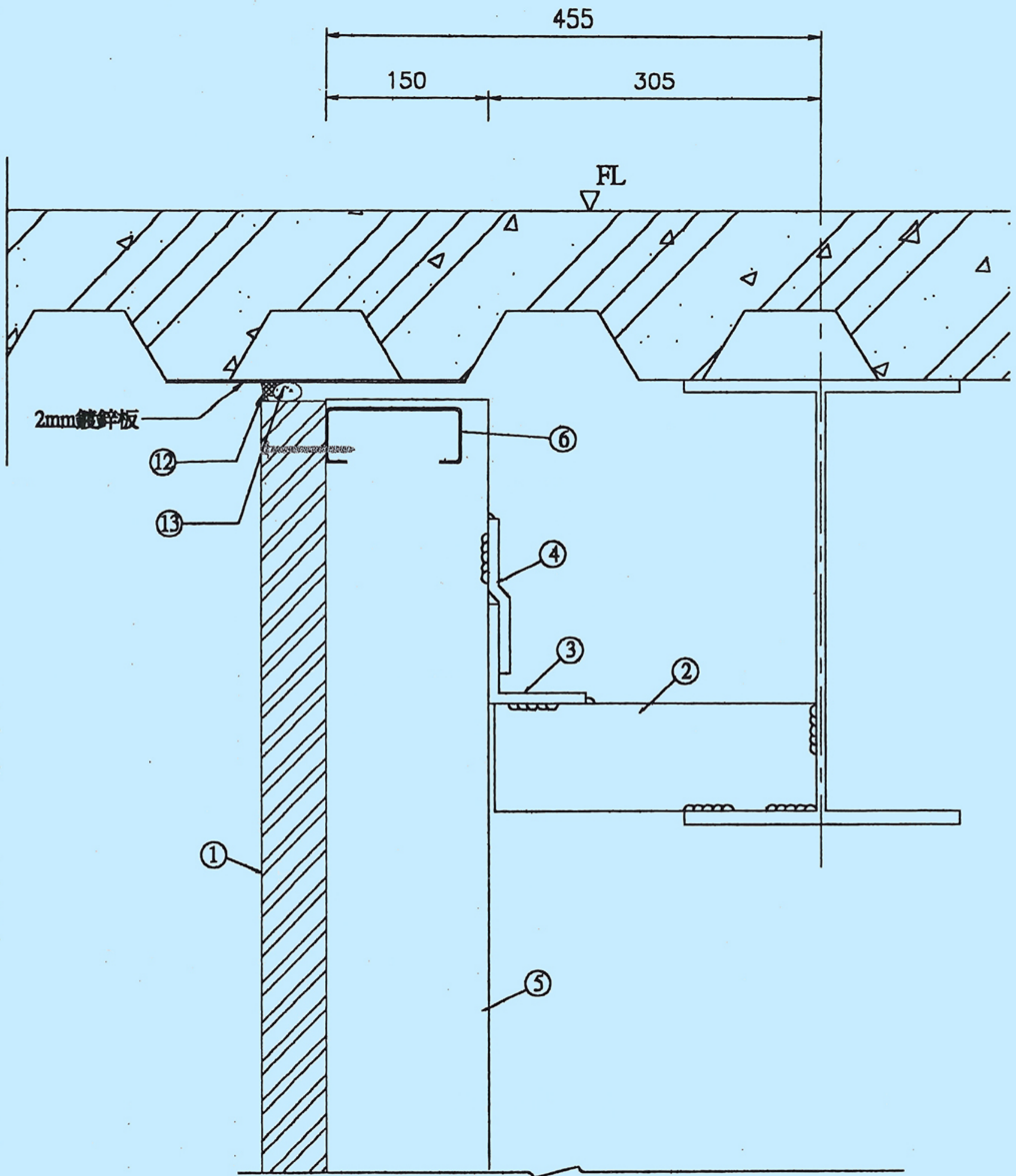
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



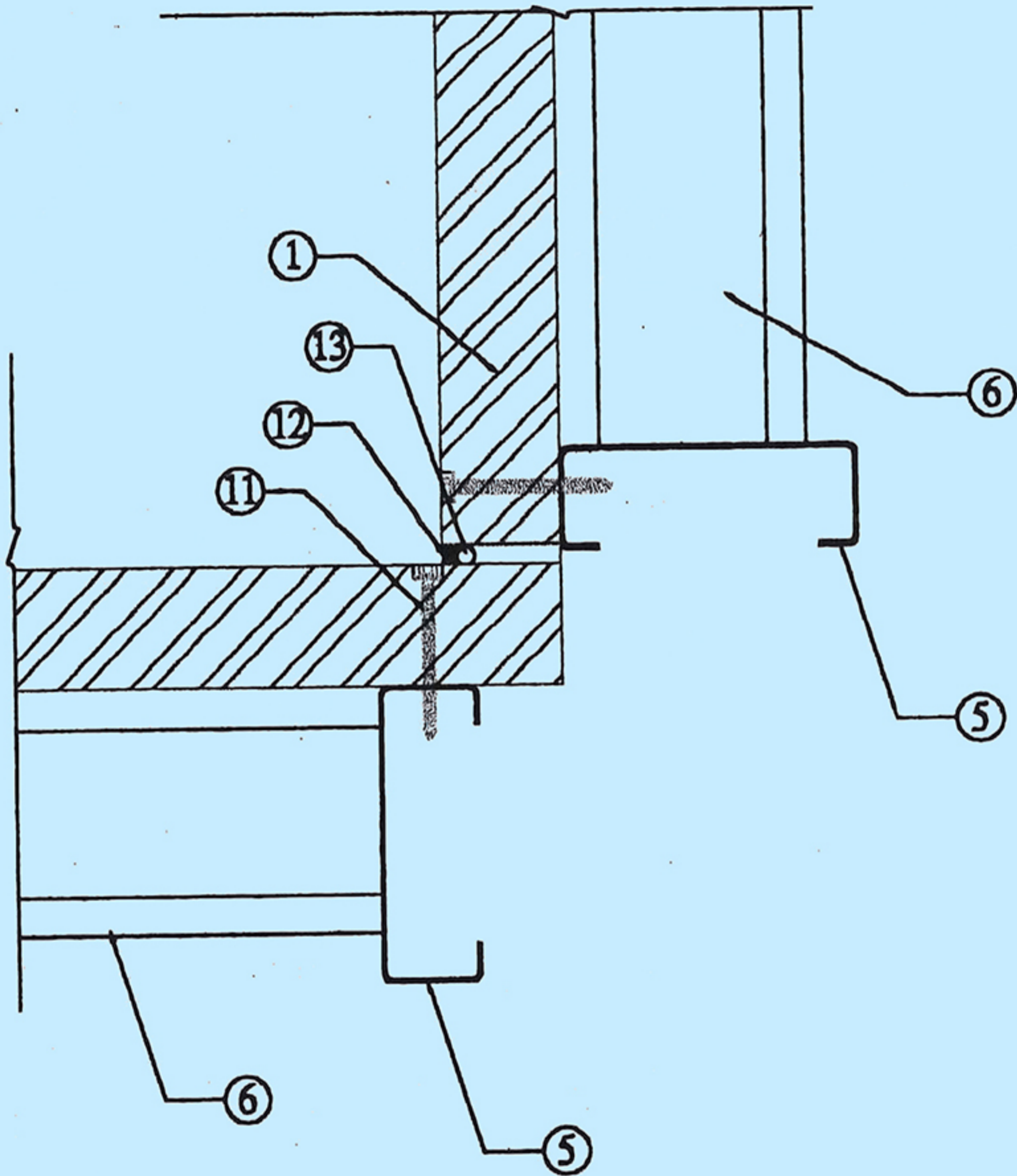
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



內轉角施工圖

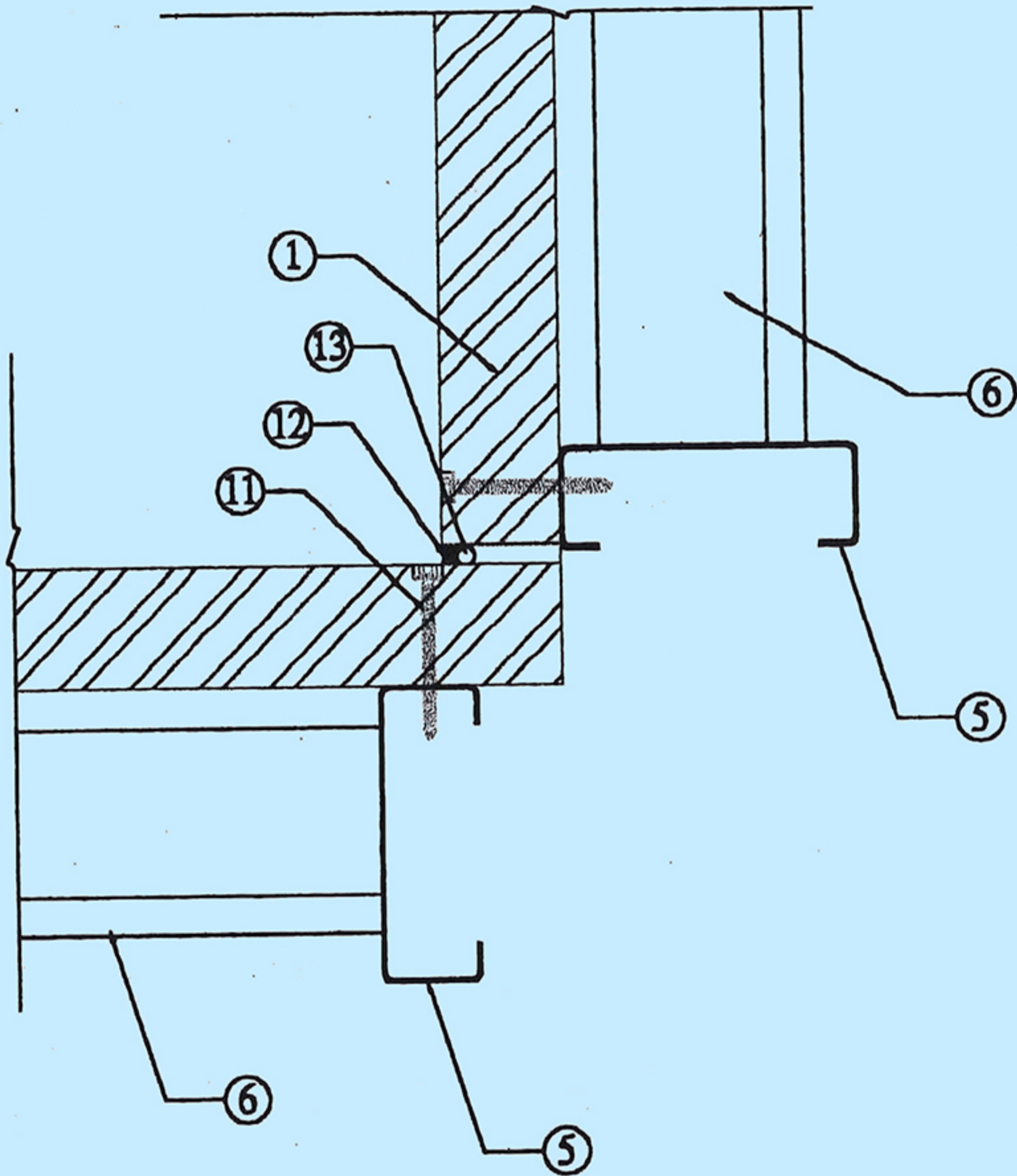
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.



內轉角施工圖

剴聚建材有限公司

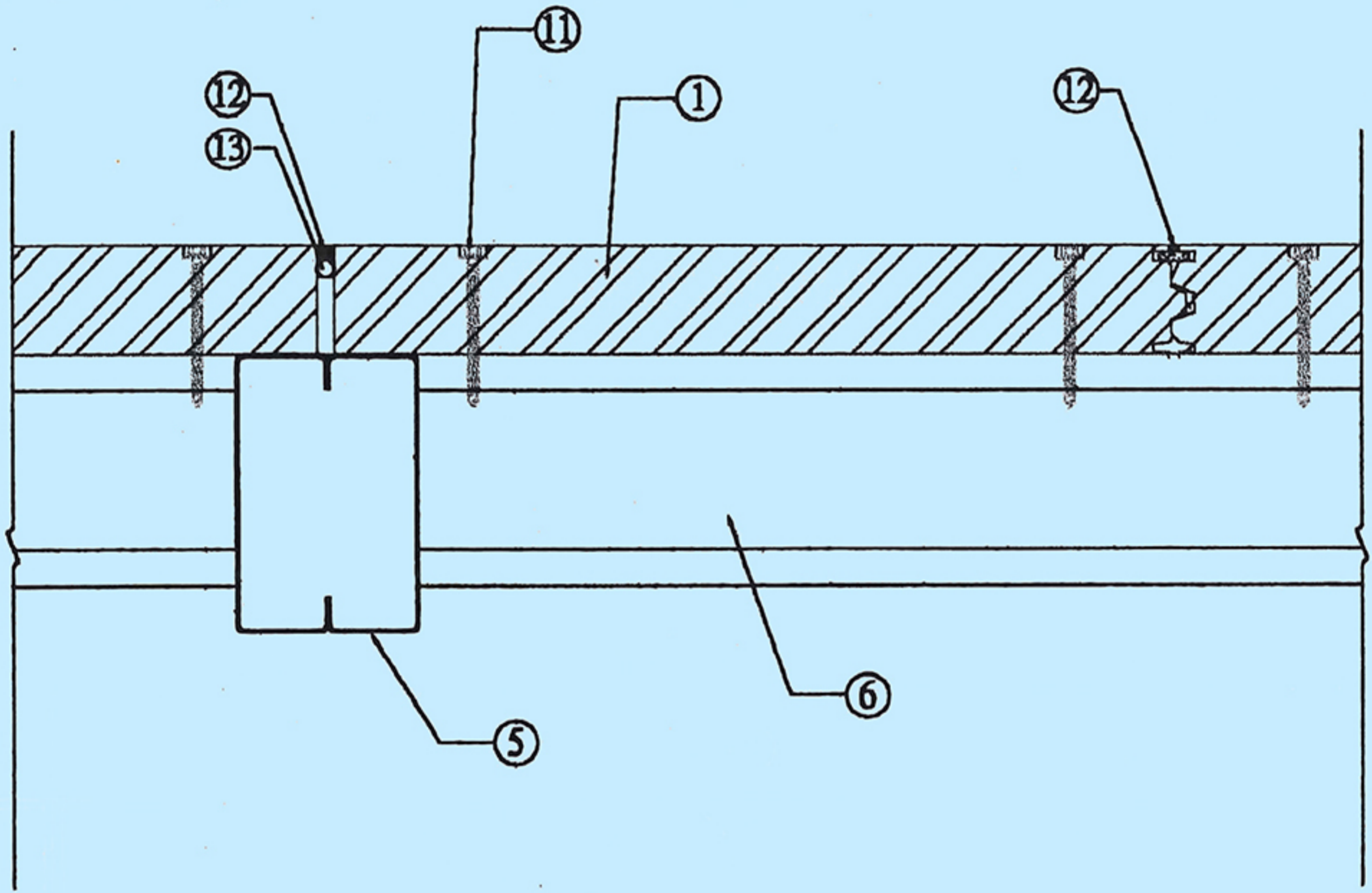
台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.





平面接縫施工圖

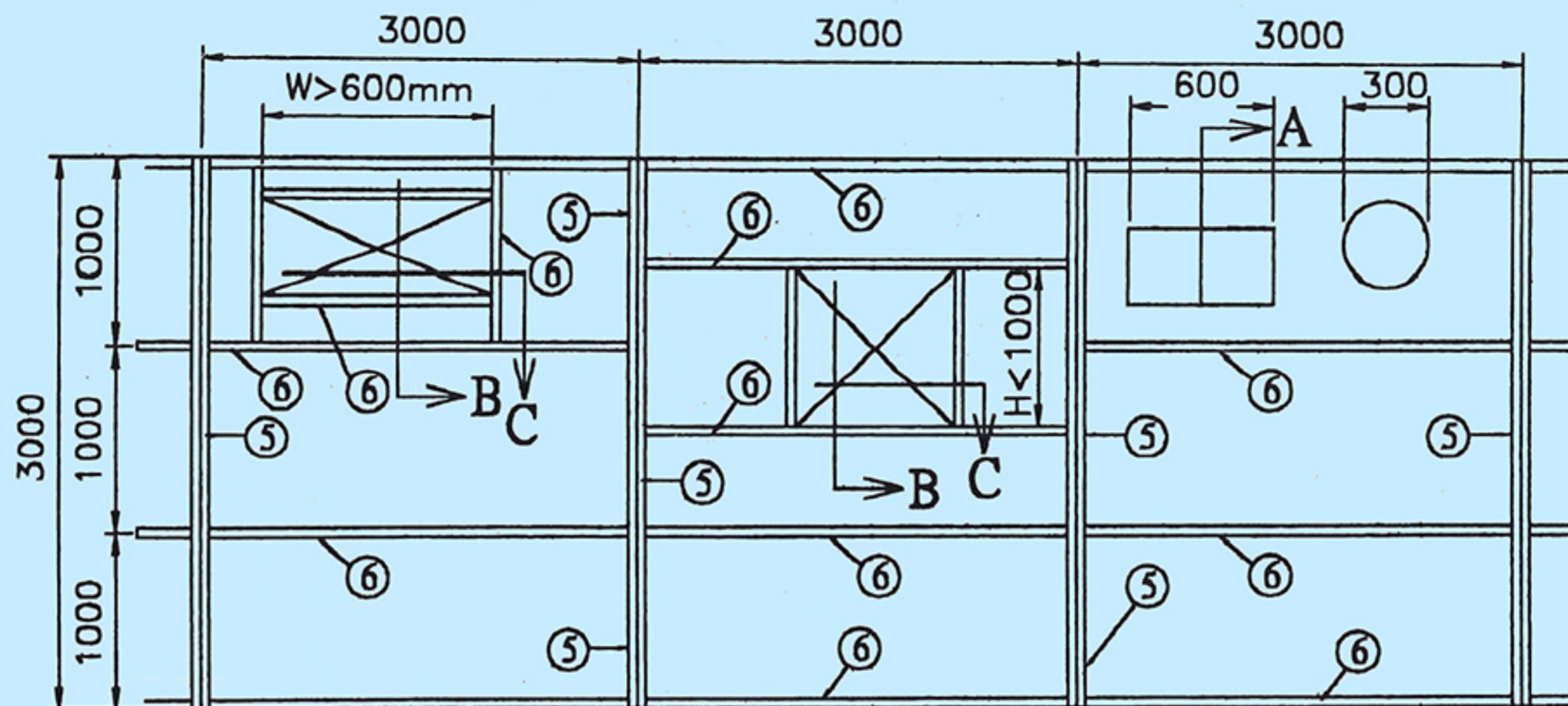
剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

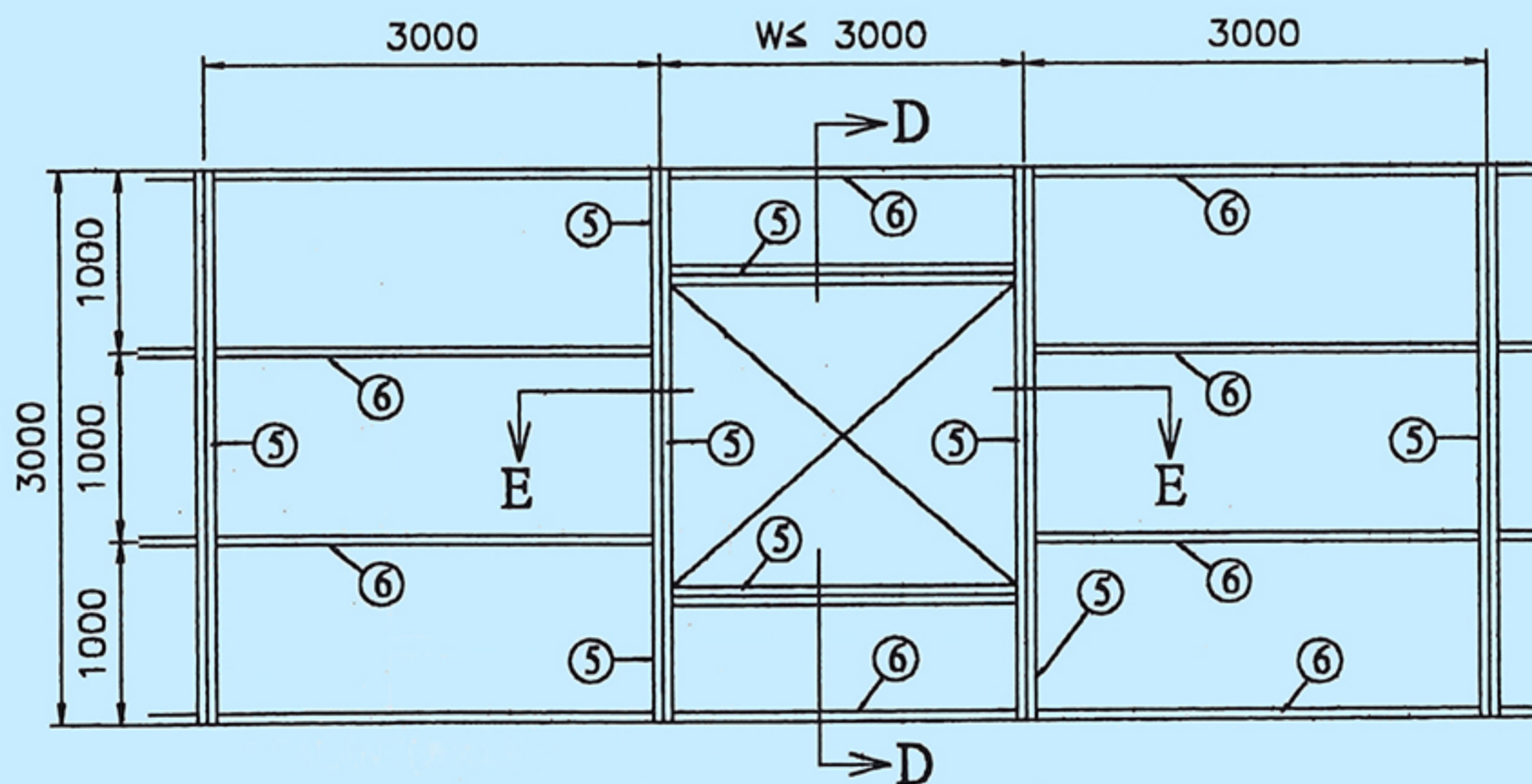
圖號  
SHEET NO.



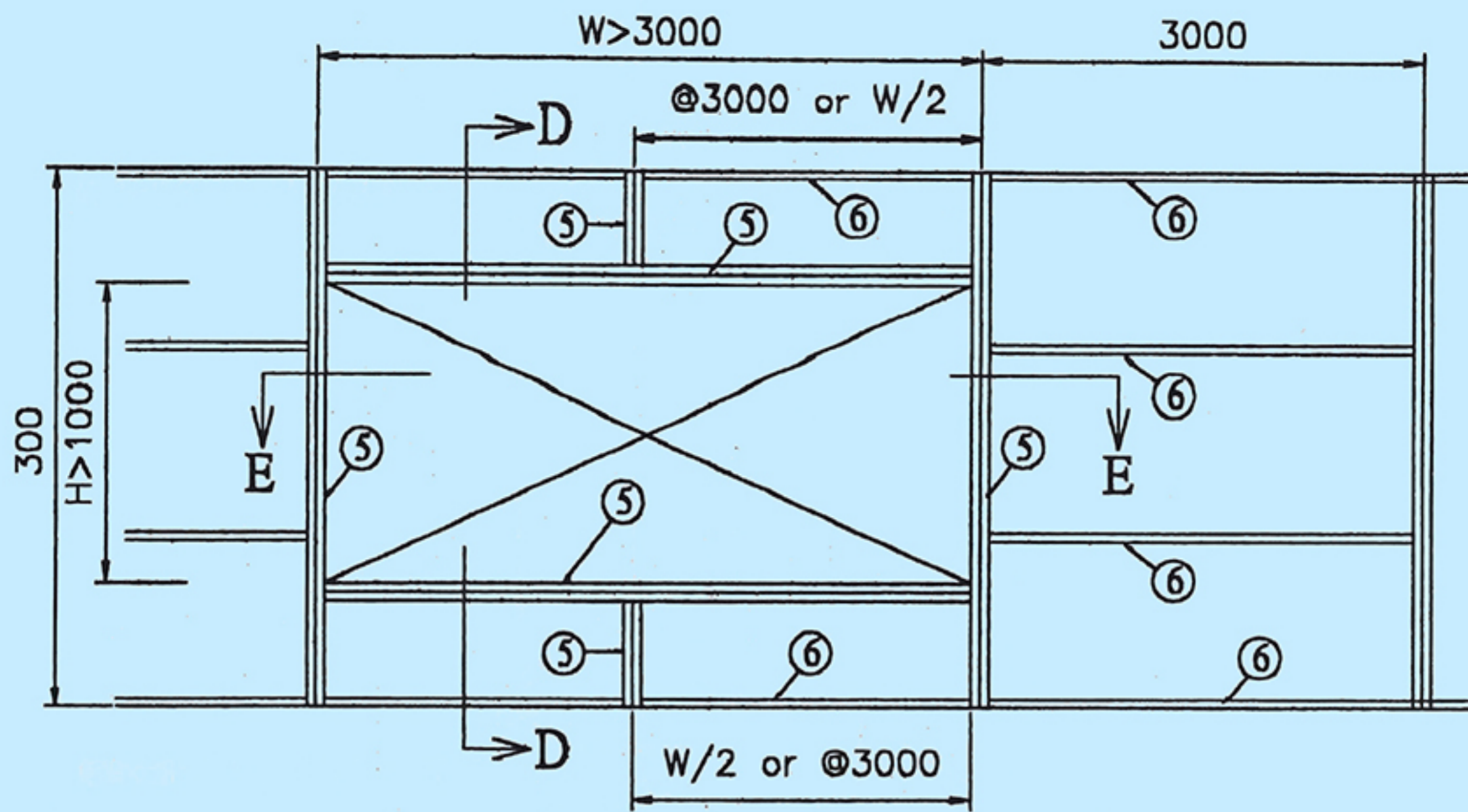
需要補強四周的開口  
補強鐵件 ⑥

開孔小於60cm時  
不需補強

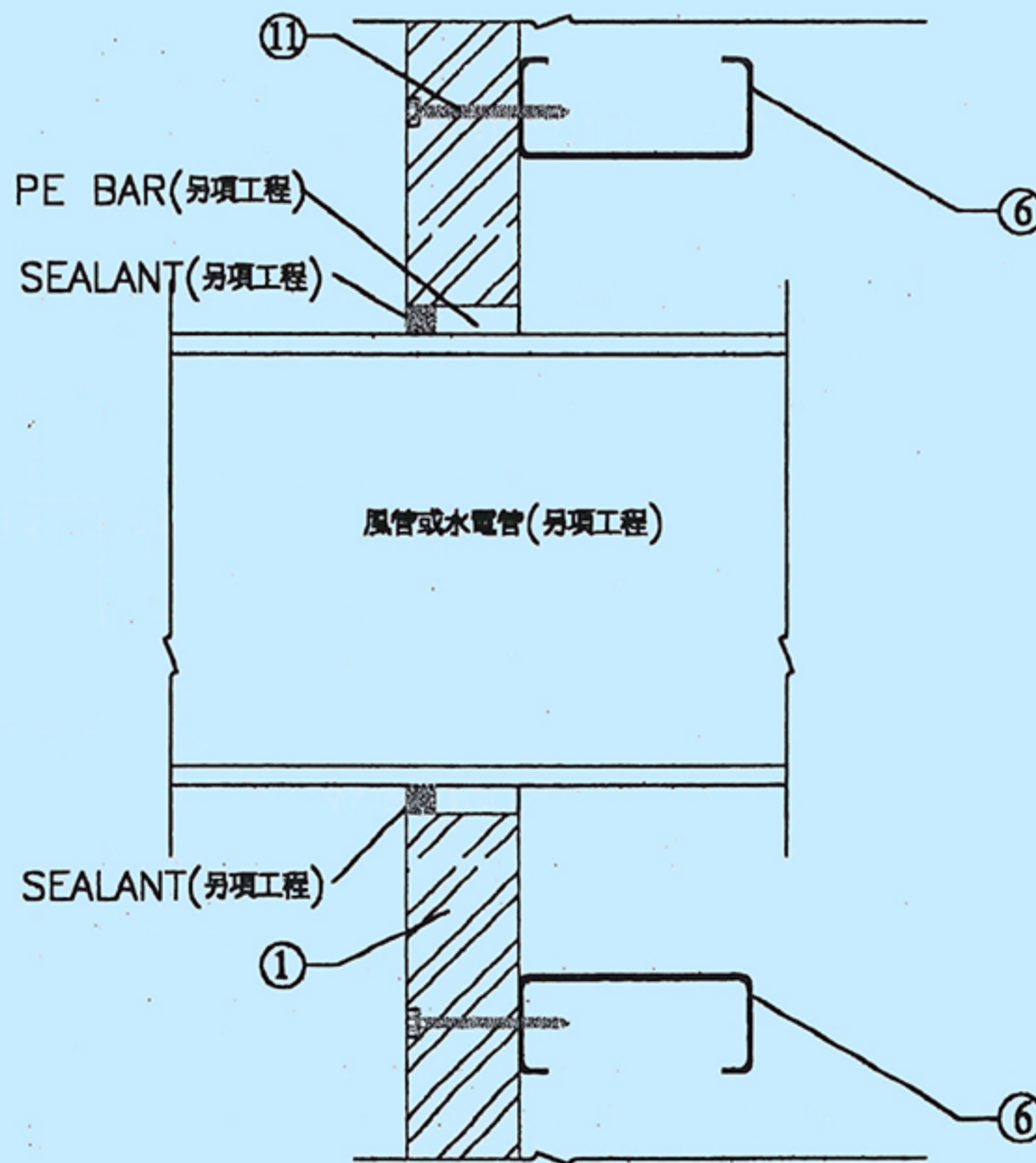
小開口(高度小於1M)



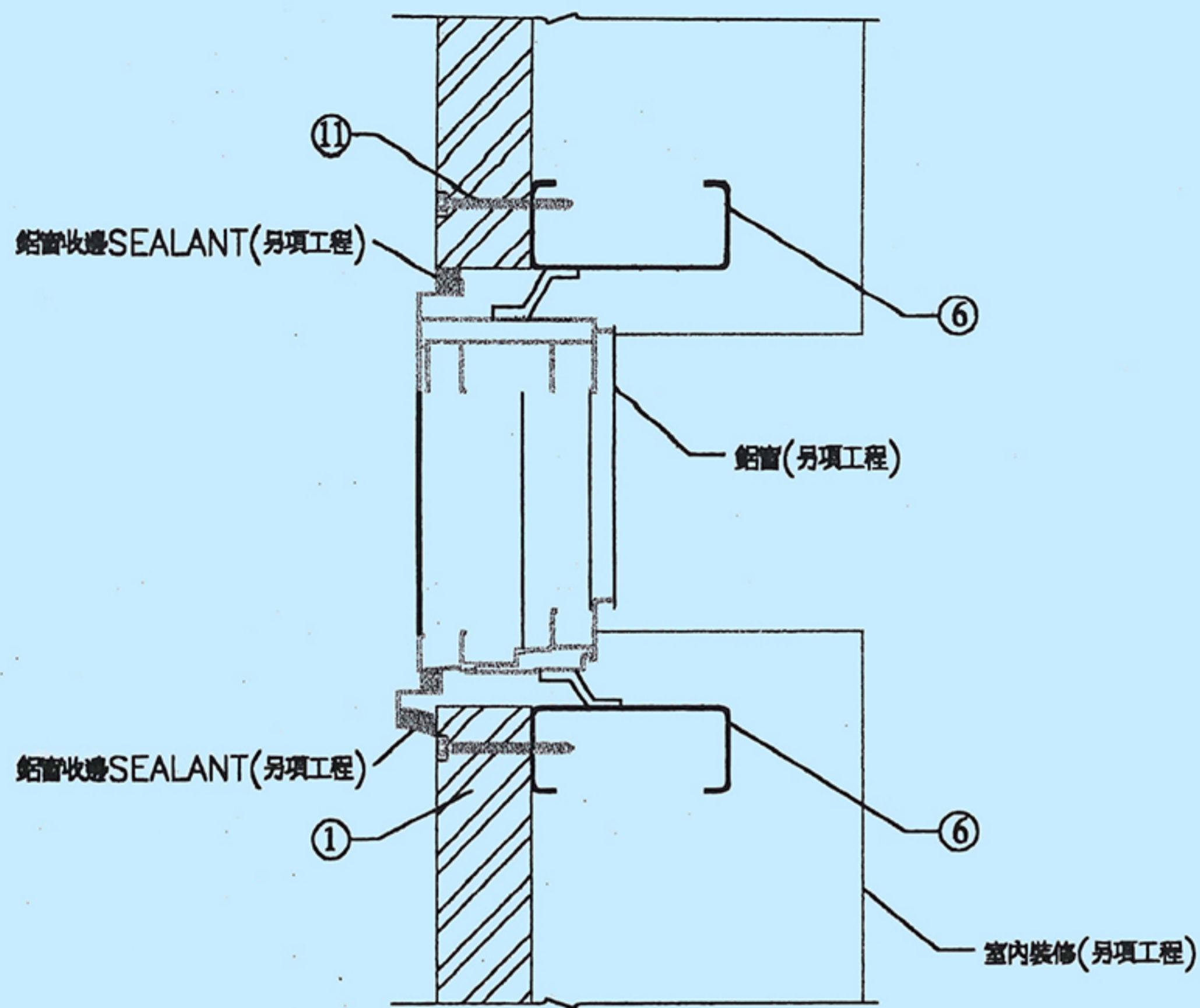
大開口(寬度小於3M)



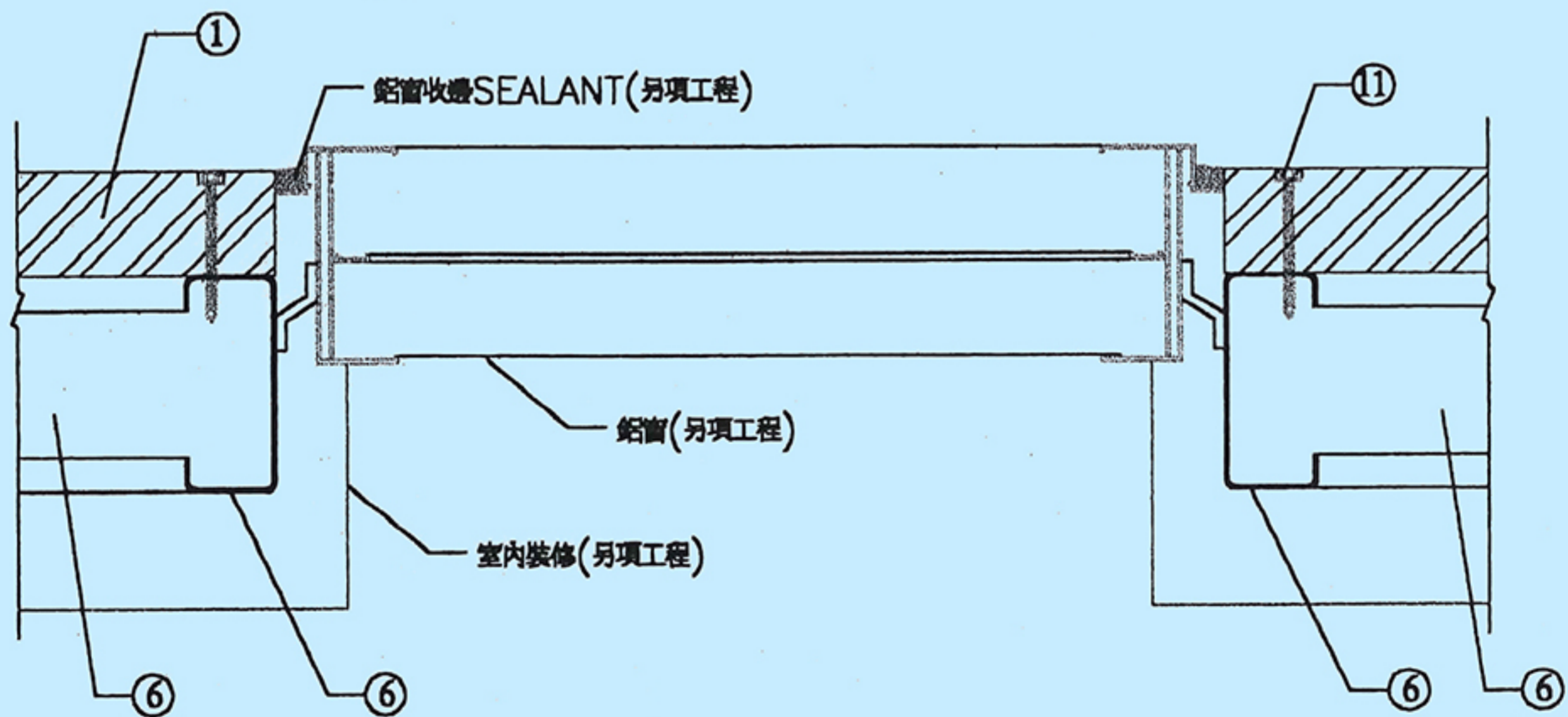
大開口(寬度大於3M)



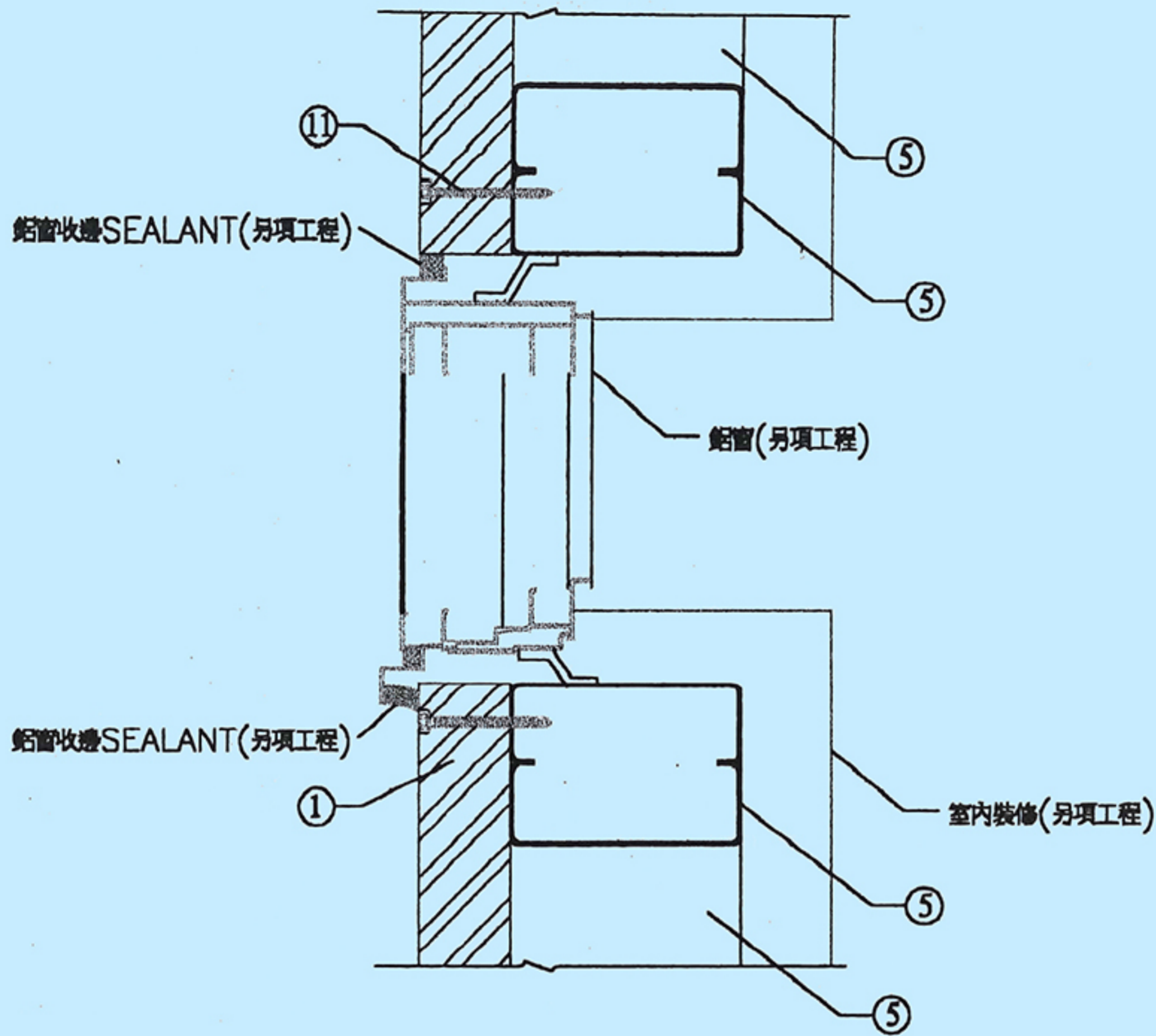
小開口(A-A剖面詳圖)



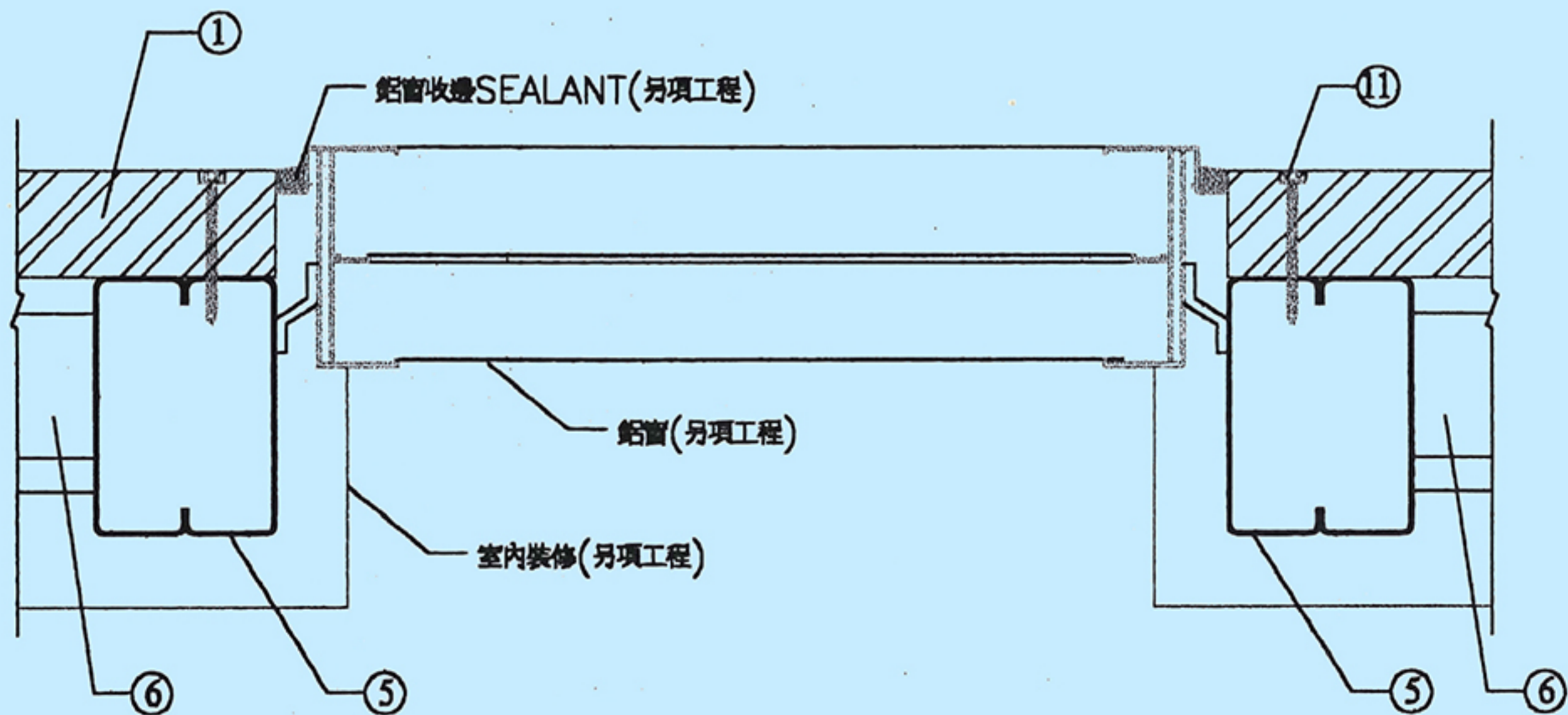
小開口(B-B剖面詳圖)



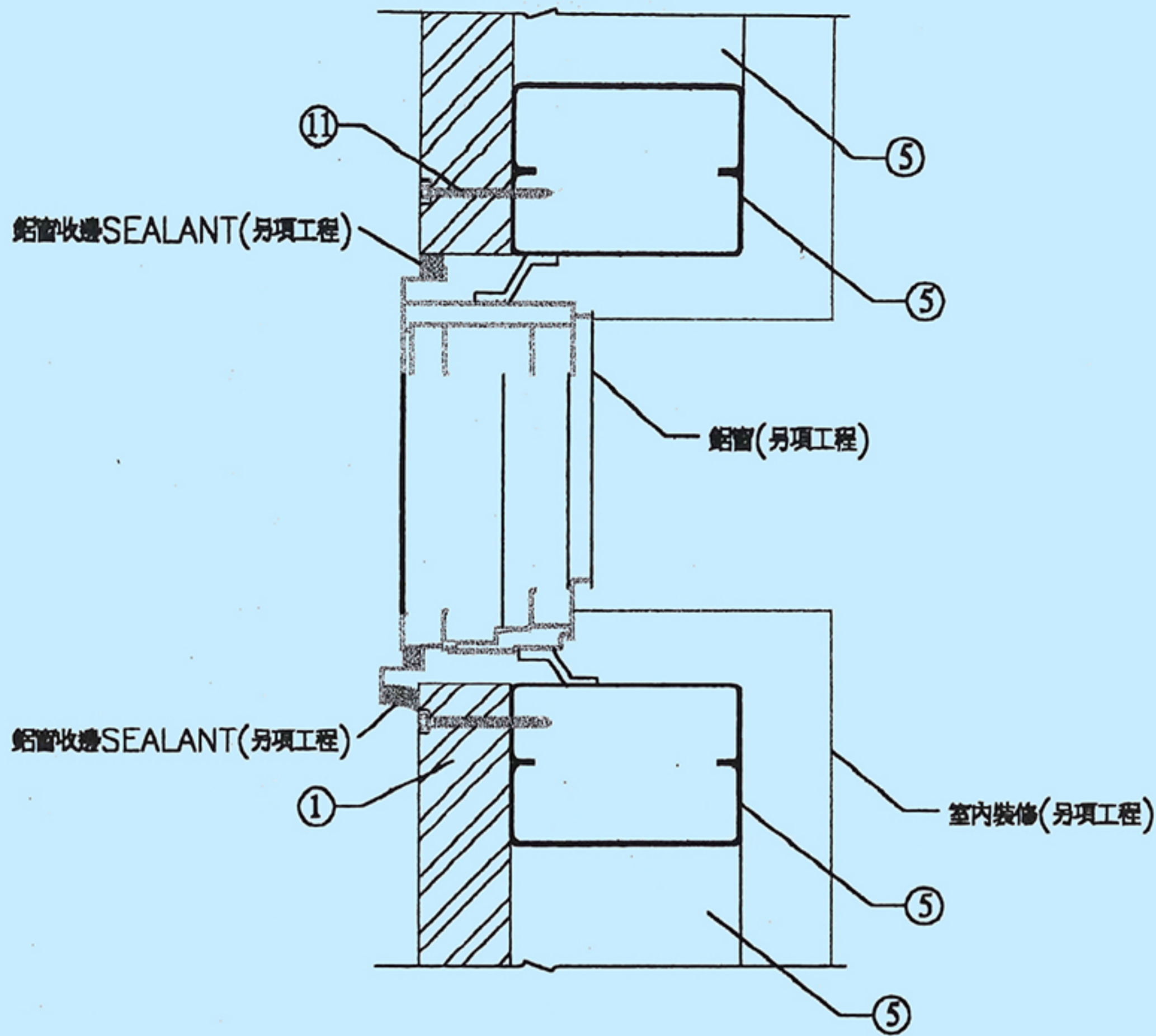
鋁窗開口(E-E剖面詳圖)



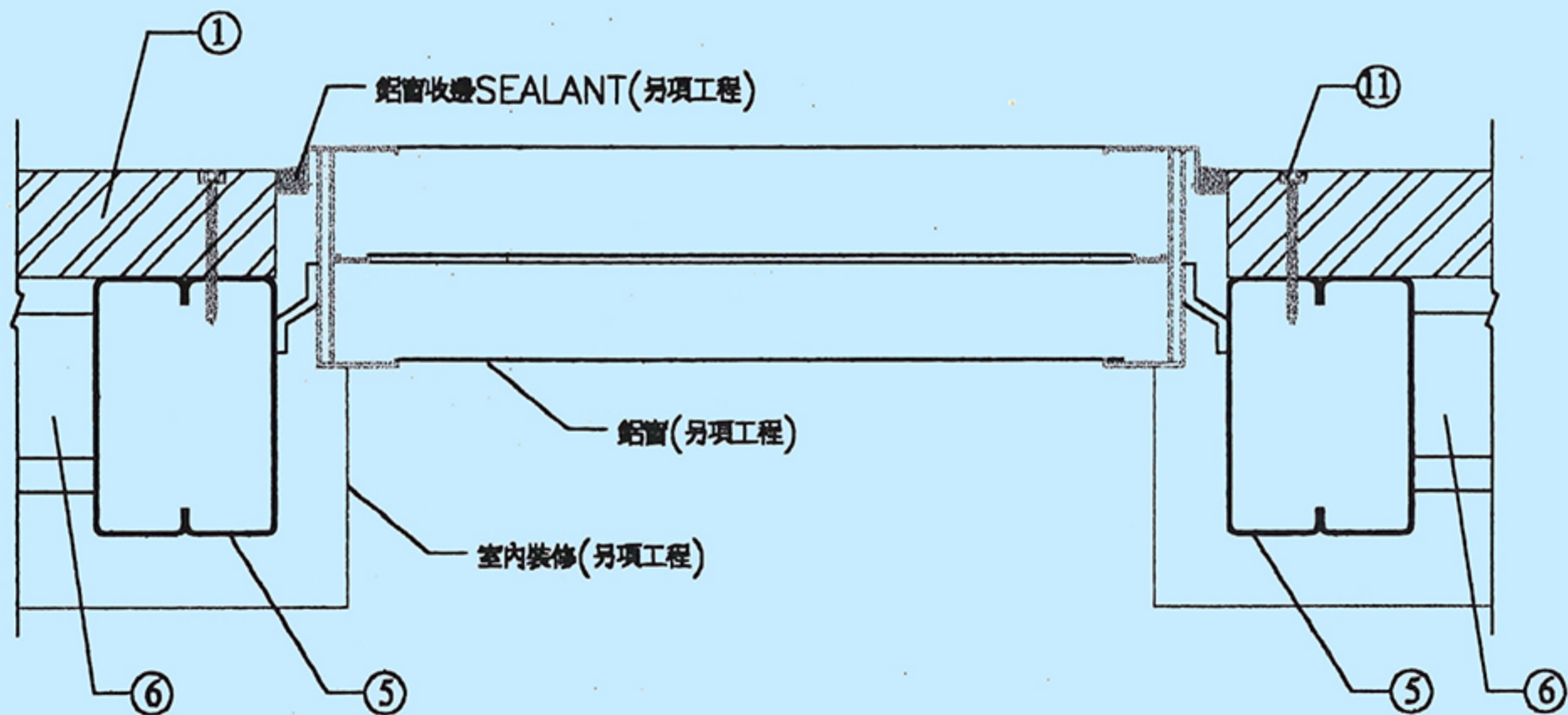
鋁窗開口(D-D剖面詳圖)



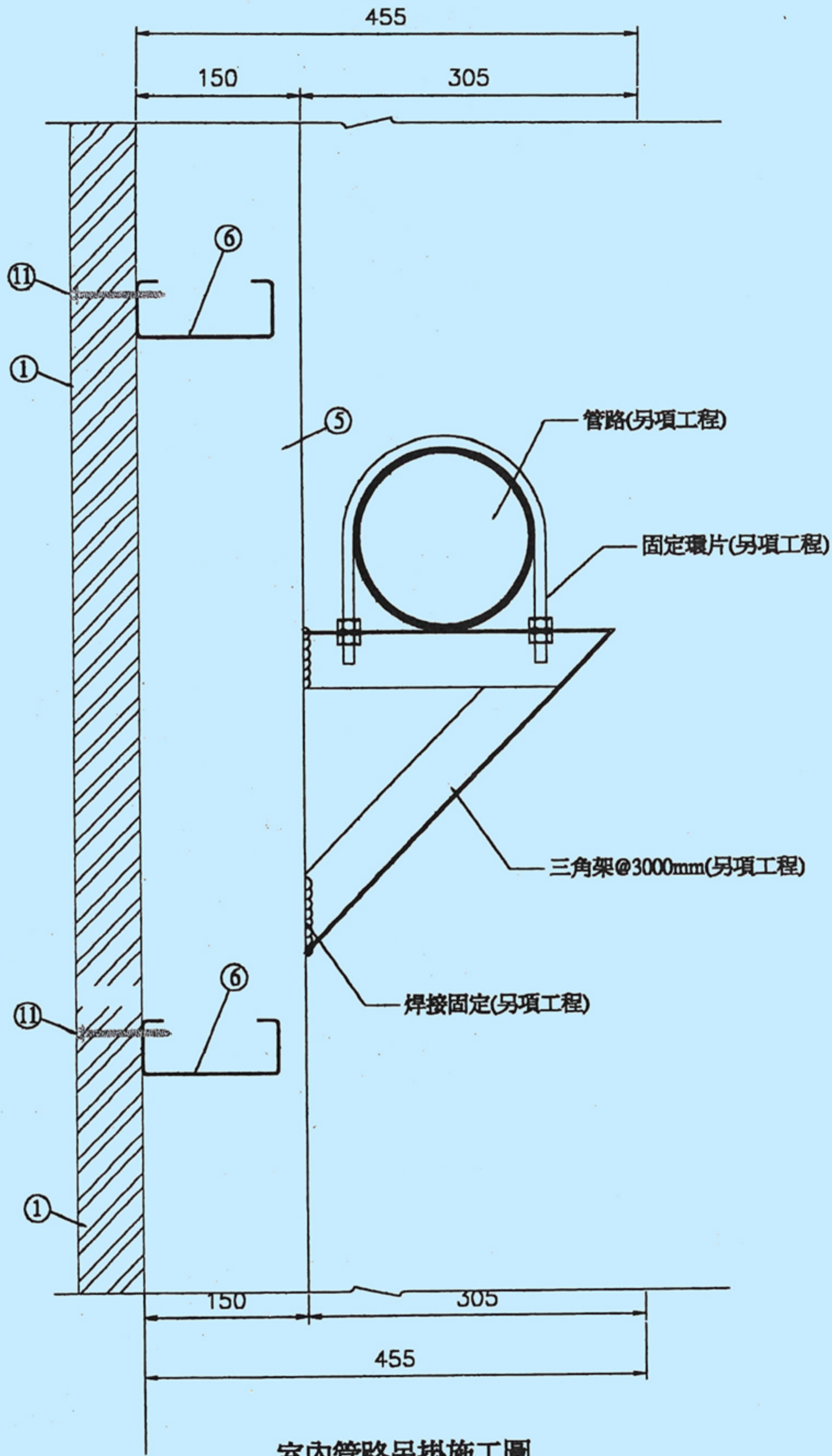
鋁窗開口(E-E剖面詳圖)



鋁窗開口(D-D剖面詳圖)



鋁窗開口(E-E剖面詳圖)



室內管路吊掛施工圖

剴聚建材有限公司

台中市大里區大里路35-2號  
TEL : (04)2483-7822 FAX:(04)2483-7626

圖名  
DWG TITLE

外牆結構檢核

圖號  
SHEET NO.