

10) 軸組の検討

- ①軸組の存在壁量** S56 告示 1100 号別表 1 より、外壁の倍率は（ ））、間仕切壁の倍率は（ ）である。軸組の長さにこの数値を乗じた長さの合計（存在壁量）は、1階梁間方向が（ ）m、1階桁行方向が（ ）m、2階梁間方向が（ ）m、2階桁行方向が（ ）mとなる。
- ②地震力の検討** 1階の床面積は（ ）m²、2階の床面積は（ ）m²である。瓦屋根（太陽光パネルなし）、外壁がモルタル等に該当するので、早見表（p.56 表 3・10）により、床面積に乘じる数値は、1階が（ ）、2階が（ ）になり、地震力に対する必要壁量は1階が（ ）m、2階が（ ）mとなる。
- ③風圧力の検討** 梁間方向検討用見付面積は、1階が（ ）m²、2階が（ ）m²、桁行方向検討用見付面積は、1階が（ ）m²、2階が（ ）m²となる。風圧力に対する必要壁量は風圧力計算用の見付面積に、S56 告示 1100 号の表（p.56 表 3・11）により、一般地域の数値（ ）を乗じて求め、1階梁間方向が（ ）m、1階桁行方向が（ ）m、2階梁間方向が（ ）m、2階桁行方向が（ ）mとなる。
- ④壁量の検討** 以上により、存在壁量の方が、地震力と風圧力による必要壁量よりも大きいので、この建築物は必要な壁量を満足している。

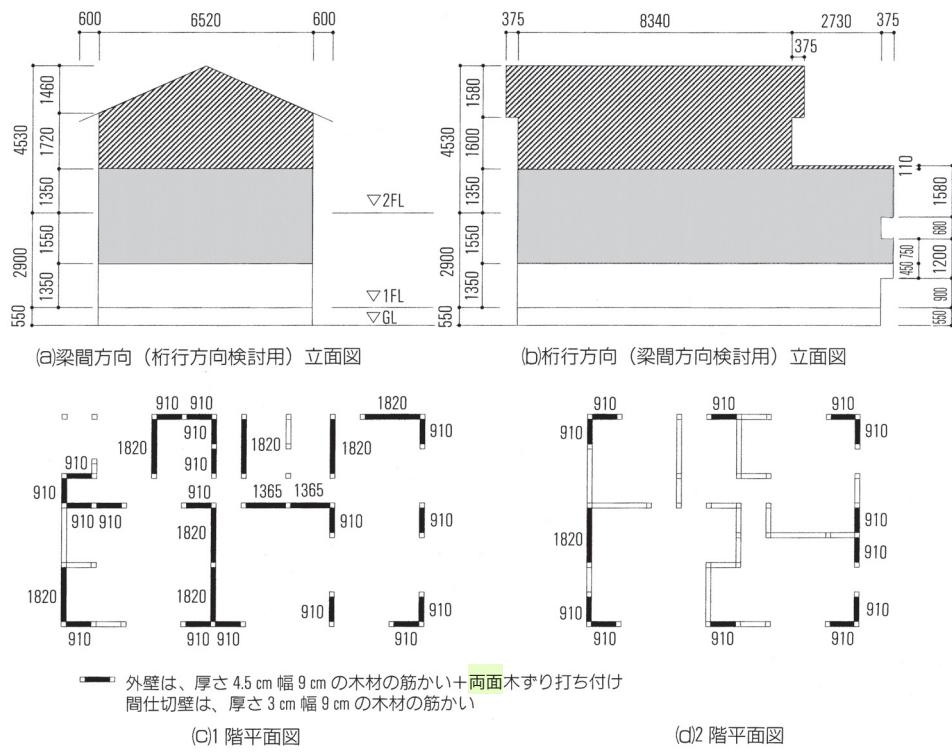


図 7・7 軸組検討のための図

10) 軸組の検討

- a 軸組の存在壁量** まず、S56告示1100号別表1(p.57表3・12)より、両面木すり打ち付けの倍率は1.0、厚さ4.5cm幅9cmの木材の筋かいの倍率は2.0、厚さ3cm幅9cmの木材の筋かいの倍率は1.5であるから、外壁の倍率は3.0、間仕切壁の倍率は1.5である。平面図より求めた存在壁量は、1階梁間方向が35.49m、1階桁行方向が31.39m、2階梁間方向が21.84m、2階桁行方向が16.38mとなる。
- b 地震力の検討** 1階の床面積は67.90m²、2階の床面積は52.17m²である。瓦屋根(太陽光パネルなし)、外壁がモルタル等に該当するので、早見表(p.56表3・10)により、床面積に乗じる数値は、1階が43、2階が29になり、地震力に対する必要壁量は1階が29.20m、2階が15.13mになる。
- c 風圧力の検討** 風圧力計算の場合、梁間方向の軸組検討には桁行方向の見付面積を、桁行方向の軸組検討には梁間方向の見付面積を用いる。梁間方向検討用の見付面積は、1階が60.99m²、2階が28.05m²、桁行方向検討用の見付面積は、1階が34.89m²、2階が15.98m²となる。風圧力に対する必要壁量は風圧力計算用の見付面積に、S56告示1100号の表(p.56表3・11)より、一般地域の数値50を乗じて求め、1階梁間方向が30.50m、1階桁行方向が17.45m、2階梁間方向が14.03m、2階桁行方向が7.99mとなる。
- d 壁量の検討** 以上をまとめると、表7・3のようになる。存在壁量の方が、地震力と風圧力による必要壁量よりも大きいので、この建築物は必要な壁量を満足している。

表7・3 軸組の壁量の検討

検討部分		軸組の長さ × 倍率の合計			地震力に対する必要長さ		風圧力に対する必要長さ	
梁間方向の検討	1階	外 壁	5.46×3 = 16.38	35.49m	67.90×43 = 2914.7cm	29.20m	60.99×50 = 3049.5cm	30.50m
		間仕切壁	12.74×1.5 = 19.11					
	2階	外 壁	7.28×3 = 21.84	21.84m	52.17×29 = 1512.93cm	15.13m	28.05×50 = 1402.5cm	14.03m
		間仕切壁	6.37×1.5 = 9.555					
桁行方向の検討	1階	外 壁	7.28×3 = 21.84	31.39m	67.90×43 = 2919.7cm	29.20m	34.89×50 = 1744.5cm	17.45m
		間仕切壁	5.46×3 = 16.38					
	2階	外 壁	5.46×3 = 16.38	16.38m	52.17×29 = 1512.93cm	15.13m	15.98×50 = 799cm	7.99m

❶側端部分の軸組の配置 側端部分は、図7・8の部分である。側端部分の存在壁量、壁量充足率、壁率比について、図7・9の順に従って検討する。

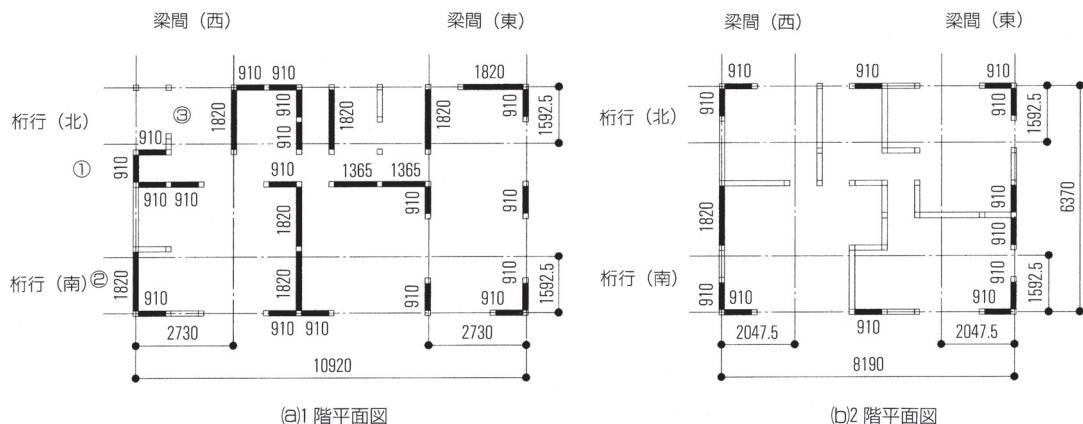
ア) 側端部分の存在壁量 側端部分のそれぞれについて、存在壁量（軸組の長さとその倍率の積）は次のような。

1階 梁間（西）()	= () m
梁間（東）()	= () m
桁行（北）()	= () m
桁行（南）()	= () m
2階 梁間（西）()	= () m
梁間（東）()	= () m
桁行（北）()	= () m
桁行（南）()	= () m

イ) 必要壁量 各側端部分の必要壁量は、各部床面積に令46条表2の数値を乗じて求める。

1階 梁間（西、東）()	= () cm = () m
桁行（北、南）()	= () cm = () m
2階 梁間（西、東）()	= () cm = () m
桁行（北、南）()	= () cm = () m

ウ) 壁量充足率と壁率比 壁量充足率を求めるとき、表7・4のようになる。壁量充足率がいずれも（ ）を超えるので、壁率比の検討は必要（ ）。



軸組の中心線が側端部分に含まれているものは、存在壁量に算入する
例えば、1階梁間（西）の側端部分の軸組は、①、②、③になり、
存在壁量は $(\textcircled{1} 0.91m + \textcircled{2} 1.82m) \times 2.5 + \textcircled{3} 1.82 \times 1.5 = 9.555m$ となる

図7・8 側端部分の検討

e) 側端部分の軸組の配置 側端部分は、端部から壁の長さの1/4までの部分をいい、図7・8に示す部分になる。側端部分の存在壁量、壁量充足率、壁率比について検討する。

ア) 側端部分の存在壁量 側端部分のそれぞれについて、存在壁量（軸組の長さとその倍率の積）は次のようになる。

$$\begin{aligned} \text{1階 梁間(西)} & (0.91 + 1.82) \times 3.0 + 1.82 \times 1.5 = 10.92\text{m} \\ \text{梁間(東)} & (0.91 + 0.91 + 0.91) \times 3.0 + (0.91 + 0.91 + 1.82) \times 1.5 = 13.65\text{m} \\ \text{桁行(北)} & (0.91 + 0.91 + 1.82) \times 3.0 = 10.92\text{m} \\ \text{桁行(南)} & (0.91 + 0.91 + 0.91 + 0.91) \times 3.0 = 10.92\text{m} \\ \text{2階 梁間(西、東)} & (0.91 + 1.82 + 0.91) \times 3.0 = 10.92\text{m} \\ \text{桁行(北、南)} & (0.91 + 0.91 + 0.91) \times 3.0 = 8.19\text{m} \end{aligned}$$

イ) 必要壁量 各側端部分の必要壁量は、各部床面積に令46条表2の数値を乗じて求める。このとき1階梁間(東)は、2階部分が側端部に掛かるので、2階建の1階とする。

$$\begin{aligned} \text{1階 梁間(西、東)} & 2.73 \times 6.37 \times 43 = 747.77\text{cm} = 7.48\text{m} \\ \text{桁行(北、南)} & 1.5925 \times 10.92 \times 43 = 747.77\text{cm} = 7.48\text{m} \\ \text{2階 梁間(西、東)} & 2.0475 \times 6.37 \times 29 = 378.23\text{cm} = 3.79\text{m} \\ \text{桁行(北、南)} & 1.5925 \times 8.19 \times 29 = 378.23\text{cm} = 3.79\text{m} \end{aligned}$$

ウ) 壁量充足率と壁率比 壁量充足率を求めると、表7・4のようになる。壁量充足率がいずれも1を超えるので、壁率比の検討は必要ない。

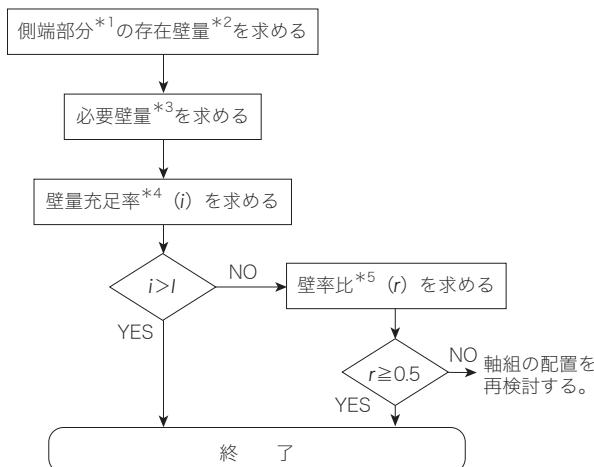


表7・4 壁量充足率の計算

側端部分		壁量充足率
階	方 向	
1 階	梁間(西)	10.92 ÷ 7.48 = 1.46
	梁間(東)	13.65 ÷ 7.48 = 1.82
	桁行(北)	10.92 ÷ 7.48 = 1.46
	桁行(南)	10.92 ÷ 7.48 = 1.46
2 階	梁間(西、東)	10.92 ÷ 3.79 = 2.88
	桁行(北、南)	8.19 ÷ 3.79 = 2.16

図7・9 側端部分の軸組の検討