

Dóna accés a l'església un petit pòrtic per salvaguardar als fidels de les inclemències del temps.

Immediatament ve un petit vestíbul, quines dependències adjacents serviràn de lloc de venda de presents, efectuant-se aqueixa pel pòrtic al objecte d'evitar l'obstrucció de la entrada principal per les aglomeracions, entrant a l'interior del temple i pel lloc on correspondria la segona capella lateral de la dreta, s'entrarà a la capella dita de la Aparició (vegis planol d'emplaçament), per haver tingut lloc la mateixa; la petita construcció, que establirà l'enllàç entre la nova església i el Col·legi, estarà composta de planta baixa i pis.

Als costats del presbiteri hi hauran els seients, en nombre adequat per a la comunitat, presentant-se l'altar major sobri i aïllat (vegis planols planta i secció transversal).

L'accés dels celebrants tindrà lloc per un pas emplaçat darrera l'altar major, que establirà de manera còmoda la corresponent comunicació amb la sacristia avui existent (vegis planol emplaçament) per medi d'una galeria coberta.

Als extrems de les naus laterals, i mitjançant unes tanques convenientment adequades, es donarà accés al cambril de la verge i galeries altes de l'església, al propi temps que a l'exposició d'exvots, que estarà establerta en la planta baixa, darrera el presbiteri.

Pel càlcul d'estabilitat s'han tingut en compte les característiques següents: pes de la coberta, 200 kg. per metre quadrat; pes de la pedra, 2,000 kg. sobrecarga de la galeria alta, 500 kg.

Per la figura (planol estudi d'estabilitat) pot veures la curva de pressions, des de la çlau fins als fonaments, com ha resultat de les diferents forces que actuen sobre la construcció i que per no complicar la figura no s'han dibuixat les diferents combinacions, fent únicament la resultant determinada de la següent manera: Després de diferents tanteigs hem trovat que la millor curva de pressions per l'arc escollit, és la que té una reacció horitzontal de 10,800 kg., tenint la resultant final d'aqueixa un valor de 28,000 kg., que combinada en el punt A, amb el pes mort del pilar, amb lo del contrafort i entrepany intermig, o sia la meitat de cada part de pes 20,250 kg., fa desviar en direcció a la vertical la resultant inclinada del arc; i seguit avall es trova la resultant inclinada del arc lateral superior de magnitud 10,900 kg., quina, combinada amb el pes vertical resultant dels arcs formers de la nau principal, que és contrarrestant dos a dos, van desviant en B la curva cap a dins del pilar, donant una resultant equivalent a 85,400 kg. Més avall, en C, trovem una força vertical semblant a l'anterior, produïda també pels arcs laterals situats en la part baixa, amb un pes equivalent a 28,000 kg. junt amb el pilar corresponent, i en D tornem a combinar la resultant anterior amb la inclinada de la nau lateral, calculada per a una sobrecarga de 500 kg., obtenint la resultant final, quina força és equivalent a 133,000 kg. i a una distància del centre del pilar de 0'50 metres.

Evidentment la part de la construcció, quins efectes de les compressions més se delixen sentir, és en la base dels pilars, i a aqueix lloc és on s'han de