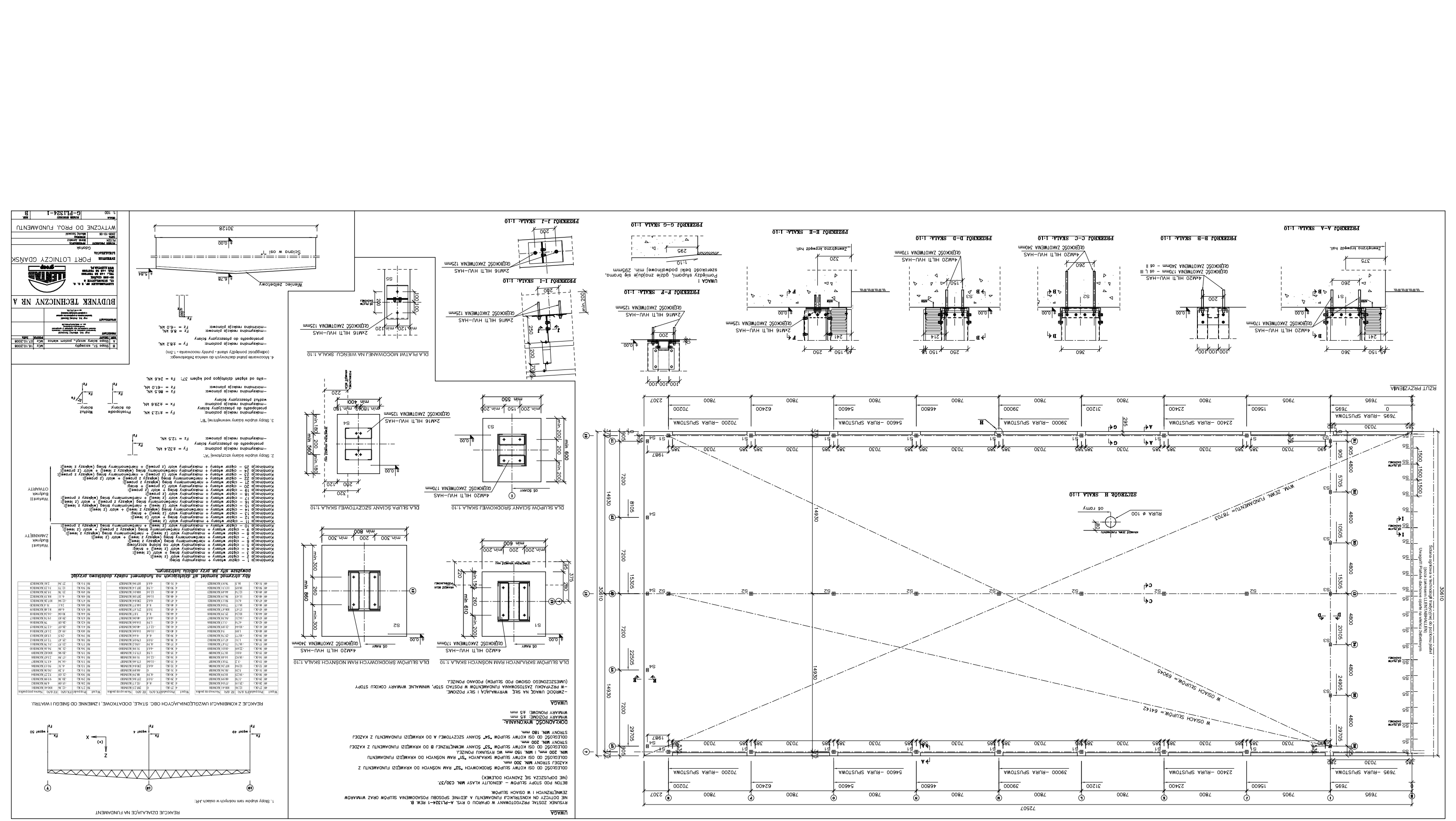
RZUT PRZYZEMIA
PRZEKRÓJ A-A SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ B-B SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ C-C SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ D-D SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ E-E SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ F-F SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ G-G SKALA 1:10
PRZEKRÓJ I-I SKALA: 1:10
PRZEKRÓJ J-J SKALA: 1:10
SZCZEGÓŁ B SKALA 1:10
DLA SŁUPÓW ŚCIANY ŚRODKOWEJ SKALA 1:10
DLA SŁUPÓW SKRAJNYCH RAM NOŚNYCH SKALA 1:10
DLA SŁUPA ŚCIANY SZCZYTOWEJ SKALA 1:10
DLA SŁUPÓW RAM NOŚNYCH SKALA 1:10
DLA PŁATWI NACOWANEJ NA MIĘKKU SKALA 1:10
WYTYCZNE DO PROJ. FUNDAMENTU
BUDYNEK TECHNICZNY NR A
PORT LOTNICZY GDAŃSK
Gdańsk
G-PL1324-1
B
7250?
306610
7695 –RURA SPUSTOWA
7030
7800
7200 –RURA SPUSTOWA
5460 –RURA SPUSTOWA
6240
4680
3900 –RURA SPUSTOWA
3120
2340 –RURA SPUSTOWA
1560
7905
490
385
1987
2307
1493?
7200
8105
15305
22505
29705
4800
20105
24905
1500
1050
905
W OSIACH SŁUPÓW= 64142
W OSIACH SŁUPÓW= 69045
WTM. ZEWN. FUNDAMENTU= 78703
RURA ø 100
os rury
ŚREDNIE ZEWN. FUNDAMENTU
ŚREDNIE ZEWN. FUNDAMENTU
UWAGA
RYSUNEK ZOSTAŁ PRZYGOTOWANY W OPARCIU O RYS. A-PL1324-1 REW. B.
NIE DOTYCZY ON KONSTRUKCJI FUNDAMENTU A JEDYNIE SPOSOBU ROSADOWIENIA SŁUPÓW ORAZ WYMIAROW ZEWNĘTRZNYCH I W OSIACH SŁUPÓW.
BETON POD STOPY SŁUPÓW – JEDNOLITY KLASY MIN. C30/37.
KAZDEJ STRONY MIN. 300 mm.
DOŁĄCZOŚĆ DO OSI KOTWY SŁUPÓW SKRAJNYCH "S1" RAM NOŚNYCH DO KRAWĘDZI FUNDAMENTU Z MIN. 200 mm, I MIN. 150 mm MS RYSUNKU PONIŻEJ.
DOŁĄCZOŚĆ DO OSI KOTWY SŁUPÓW "S2" ŚCIANY WEWNĘTRZNEJ B DO KRAWĘDZI FUNDAMENTU Z KAŻDEJ STRONY MIN. 200 mm.
DOŁĄCZOŚĆ DO OSI KOTWY SŁUPÓW "S4" ŚCIANY SZCZYTOWEJ A DO KRAWĘDZI FUNDAMENTU Z KAŻDEJ STRONY MIN. 180 mm.
DOKRĄDNOŚĆ WYKONANIA:
WYMIARY RZĘDNE: ±5 mm
WYMIARY PIONOWE: ±5 mm
UWAGA
–ZABRONIĆ UMIEJSCOWIENIA NA SKŁ. WYKRAJAŁA I SIEV RZĘDNE–
–W PRZYPADKU ZASTOSOWANIA FUNDAMENTÓW W POSTACI STÓP, MINIMALNE WYMIARY CIĘCIU STÓPY (UWZGLĘDNIĆ OSIOWO POD SŁUPEM) PODANO PONIŻEJ.
REAKCJE Z KOMBINACJI UWZGLĘDNIAJĄCYCH OBC. STAŁE, DODATKOWE, I ZMIENNE OD ŚNIEGU I WIATRU.
REAKCJE DZIAŁAJĄCE NA FUNDAMENT
1. Stopy supów ram nośnych w osiach A-R:
Kombinacja 1 – ciężar własny + miesz.mimy stałe:
Kombinacja 2 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.):
Kombinacja 3 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + śnieg:
Kombinacja 4 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + śnieg:
Kombinacja 5 – ciężar własny + miesz.mimy stałe na połowie szerzyłowej:
Kombinacja 6 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + śnieg + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 7 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 8 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 9 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 10 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 11 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.):
Kombinacja 12 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + śnieg:
Kombinacja 13 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 14 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 15 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 16 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + śnieg:
Kombinacja 17 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + śnieg + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 18 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 19 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Kombinacja 20 – ciężar własny + miesz.mimy stałe + wiatr (2 pow.) + nierównomierny śnieg (większy z pow.):
Wariant I budynek ZAMKNIĘTY
Wariant II budynek OTWARTY
ABY OTRZYMAĆ KOMPLET SIŁ DZIAŁAJĄCYCH NA FUNDAMENT, DODAĆ DO SIEBIE WARTOŚCI Z TABELI.
POKAZANE SIŁY DLA PRZYPADKU OBCIĄŻENIA.