

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР

ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

(ГОССТРОЙ СССР)

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 3.016-2

НЕОТАПЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТЁРНЫЕ ГАЛЕРЕИ

С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ

ВЫПУСК 2

Стальные конструкции. Чертежи КМ

11689 - 02

ЦЕНА 2-76

Центральный институт типового проектирования просит дать Ваши замечания и предложения по улучшению качества направляемого Вам проекта

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ \_\_\_\_\_  
(наименование проекта)

Наименование проекта \_\_\_\_\_

Проектная организация—автор проекта \_\_\_\_\_

Замечания о недостатках в проекте (иррациональные объемно-планировочные и конструктивные решения, ошибки, опечатки, полиграфические дефекты и т. п.) и предложения по их устранению \_\_\_\_\_

Подпись должностного лица, наименование организации и ее адрес \_\_\_\_\_

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ  
ГОССТРОЙ СССР

Москва, Б-66, Спартаковская ул., 2а, корпус В

Сдано в печать 3.18 1973 года

Заказ № 582 Тираж 4000 экз.

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР

ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

(ГОССТРОЙ СССР)

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 3.016-2

НЕОТАПЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТЁРНЫЕ ГАЛЕРЕИ

С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ

ВЫПУСК 2

СОСТАВ СЕРИИ

**ВЫПУСК 1** Архитектурно-строительные чертежи

**ВЫПУСК 2** Стальные конструкции. Чертежи КМ

**ВЫПУСК 3** Строительные изделия

**ВЫПУСК 4** Архитектурные и монтажные детали

Разработаны

Государственным проектным и  
научно-исследовательским институтом  
Харьковский Промстройинипроект при  
участии Днепропетровского Промстройинипроекта

Утверждены

и введены в действие

с 1 ИЮЛЯ 1973г.

постановление Госстроя СССР

от 29 МАЯ 1973г. №87

# СОДЕРЖАНИЕ

ЛИСТ    СТРАНИЦА

Пояснительная записка .....	—	3-6
Пролетные строения. Схемы нагрузок .....	—	7
Схемы компоновки габаритов .....	1	8
Схемы ферм и отправочных марок габаритов .....	2	9
Пролетные строения. Секции 3,0x18/1,7; 4,5x18/2,8 .....	3	10
Пролетные строения. Секция 6,0x18/3,9 .....	4	11
Пролетные строения. Секция 6,0x18,5/3,9 .....	5	12
Пролетные строения. Секции 3,0x24/1,7; 4,5x24/2,8 .....	6	13
Пролетные строения. Секция 6,0x24/3,9 .....	7	14
Пролетные строения. Секция 6,0x24,5/3,9 .....	8	15
Пролетные строения. Секции 3,0x30/1,7; 4,5x30/2,8 .....	9	16
Пролетные строения. Секция 6,0x30/3,9 .....	10	17
Пролетные строения. Секция 6,0x30,5/3,9 .....	11	18
Пролетные строения. Секции 3,0x18/1,7; 4,5x18/2,8 .....	12	19
с консолью .....	13	20
Пролетные строения. Секция 6,0x18,5/3,9 с консолью .....	14	21
Пролетные строения. Секции 3,0x24/1,7; 4,5x24/2,8 .....	15	22
с консолью .....	16	23
Пролетные строения. Секция 6,0x24,5/3,9 с консолью .....	17	24
Пролетные строения. Секции 3,0x30/1,7; 4,5x30/2,8 .....	18	25
с консолью .....	19	26
Пролетные строения. Секция 6,0x30,5/3,9 с консолью .....	20	27

ЛИСТ    СТРАНИЦА

Схемы опор .....	21	28
Узлы 1 и 2 .....	22	29
Узлы 3 и 4 .....	23	30
Узлы 5; 6 .....	24	31
Узлы 7; 8; 9; 10; 11 .....	25	32
Схема опор для конвейера .....	26	33
Узлы 12; 13; 14; 15 .....	27	34
Узлы 16; 17 .....	28	35
Узлы 18; 19 .....	29	36
Неподвижные опоры. Узлы 20; 21 .....	30	37
Шарнирные опоры высотой до 20м .....	31	38
Узлы 22; 24; 25 .....	32	39
Шарнирные опоры высотой свыше 20м .....	33	40
Узлы 23; 26; 27 .....	34	41
Деталь монтажного стыка. Узел 28 .....	35	42
Деталь монтажного стыка. Узел 29 .....	36	43
Расчет монтажного стыка .....	37	44
Спецификация стали ферм пролетных .....		
строений .....	35	42
Спецификация стали балок, связей и .....		
тяжел, пролетных строений .....	36	43
Спецификация стали ферм пролетных .....		
строений .....	37	44

ИЗДАНИЕ 1977

ТК	НЕДВИЖИМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ПУТЕИ С САМОНЕСУЩИМИ РАБОТОУСТАНОВИТЕЛЬНЫМИ ОБОРОТНЫМИ	Серия 3.018-2
1977	СОДЕРЖАНИЕ	ИЗДАНИЕ 2

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА.

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ И ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ.

1. Стальные конструкции транспортных галерей пролетом 18,24 и 30 м серии З.016-2 разработаны для неотопляемых галерей.
2. Чертежи настоящего выпуска разработаны для галерей с полезной шириной  $B=3,0$ ;  $B=4,5$  и  $B=6,0$  м, при углах наклона от  $0^\circ$  до  $23^\circ$  и пролетах ферм 18,24 и 30 м, которые могут применяться в любом сочетании в зависимости от конкретных условий.
3. В состав серии З.016-2 входят:
  - Выпуск 1 - архитектурно-строительные чертежи.
  - Выпуск 2 - стальные конструкции. Чертежи КМ.
  - Выпуск 3 - строительные изделия.
  - Выпуск 4 - архитектурные и монтажные детали.
4. Конструкции типовых галерей, разработанные в данном выпуске, предназначены для эксплуатации в районах с расчетной температурой  $-40^\circ$  и выше и величинами скоростного напора ветра и веса снегового покрова, установленные для III географического района по СН и П II-А. 11-62. Проектирование, изготовление и монтаж стальных конструкций галерей, предназначенных для эксплуатации в районах с расчетной температурой воздуха ниже  $-40^\circ$  С выполняются с учетом "Указаний по проектированию, изготовлению и монтажу стальных строительных конструкций, предназначенных для эксплуатации в условиях низких температур." СНЗ63-73.
5. Альбом выпуска 2 включает в себя

пояснительную записку,  
 системы компоновки галерей,  
 секции галерей пролетом 18,24 и 30 м,  
 схемы шарнирных и неподвижных опор галерей  
 узлы конструкций пролетных строений и опор,  
 спецификации стали типовых пролетных строений.

6. В альбоме приведены три принципиальные схемы компоновки галерей с различными концевыми закреплениями:
  - а) Схемa I: предусматривает неподвижное закрепление галерей в нижней части на предпоследней опоре. В верхней части галерея примыкает к зданию консольно. В средней части галереи, в зависимости от ее длины, возможен температурный шов.
  - б) Схемa II: предусматривает консольное примыкание галерей к зданию в нижних и верхних частях с устройством неподвижной опоры в средней части галереи. Данная схема рациональна для горизонтальных галерей или для наклонных галерей при углах наклона до  $3^\circ$  и при высоте опоры у здания не менее 10 м.
  - в) Схемa III: предназначена для опирания галерей верхним концом на здание и предусматривает неподвижное закрепление галерей как в нижней, так и в верхней частях. Возможность температурных перемещений в этом случае обеспечивается введением дополнительного температурного шва на арочных опорах независимо от длины галереи.
7. Длина температурного отсека должна

приниматься не более 120 м.  
 Увеличение этого размера в каждом отдельном случае должно быть обосновано расчетом. Схемы I, II, III не предусматривают опирание консольной фермы на анкерную опору.

II. КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ.

8. Фермы пролетных строений запроектированы с параллельными поясами и постоянной высотой равной 2,5 м. Сечение всех элементов ферм приняты табуровые - из двух прокатных уголков.
9. Опирание ферм на опоры производится через приторцованный к горизонтальной поверхности вертикальный опорный лист.
10. Для передачи продольных нагрузок от одной фермы на другую, на опорах верхние пояса соседних ферм соединены между собой стыковой накладкой, рассчитанной на максимальное продольное усилие 45,0 т.
11. Момент, возникающий в опорном узле ферм, в результате поворота опорного сечения фермы от вертикальной нагрузки передан на первую панель верхнего пояса, в связи с чем сечение этой панели усилено листом. Для уменьшения величины этого момента стыковые накладки варить после установки и монтажа всех строительных конструкций галерей. В этом случае в опорном узле возникает момент от сил трения, вызванный поворотом узла только от временной нагрузки.
12. Прогонки перекрытия приняты из прокатных профилей с верхним листом шириной 160 мм необходимой для опирания железобетонных плит.

ТК	Неотопляемые транспортные галереи с самонесущими железобетонными оболочками.	серия	З.016-2
	1971	Пояснительная записка	

13. В узлах, выполненных по той или иной технологии сварки, на сварных соединениях решетчатой конструкции.  
В местах перехода в ветви пояса и в пролетах продольных балок должны быть приняты меры.

14. Прямоугольные галереи с эстакадой сооружаются с помощью консоли длиной 5,5 м.
15. Для восприятия скатных усилий в прогонах перекрытия при  $B=6,0$  м использованы крестовые связи и продольные распорки в плоскости верхних поясов ферм. Эти распорки воспринимает крутящие моменты от прогонов перекрытия. Скатные усилия в консольных участках прогонов при  $B=6,0$  м воспринимаются бортовыми элементами или траверсами и передаются на основные фермы через горизонтальные связи и продольные балки расположенные в пределах верхней панели (по уклону) от узла  $\left(\frac{2}{25}\right)$ .
16. Для опор галерей высотой до 20 м ветви принимаются из сварных двутавров с шириной стенки 500 мм, для опор высотой более 20 м - шириной 800 мм.
17. Опирание ветвей опор высотой менее 14 м на фундамент производится через центрирующие планки. При этом в фундаменте должна быть предусмотрена специальная закладная деталь, устанавливаемая строго горизонтально.
18. Вертикальные связи опор расположены в двух плоскостях (по плоскостям ветвей) и соединены между собой решеткой.
19. Стальные неподвижные опоры представляют собой пространственную жесткую конструкцию пирамидальной фермы, состоящую из обычной шарнирной опоры и подкосов крестового сечения (со стороны подъема галерей) и системы связей между ними.

## III. РАСЧЕТ КОНСТРУКЦИИ

20. Галереи рассчитаны на горизонтальные и вертикальные нагрузки, возникающие от стандартного выноса.
21. Расчет конструкций галерей производится в соответствии с главой СНиП II-9, II-62, II-68, II-72, II-73, II-74, II-75, II-76, II-77, II-78, II-79, II-80, II-81, II-82, II-83, II-84, II-85, II-86, II-87, II-88, II-89, II-90, II-91, II-92, II-93, II-94, II-95, II-96, II-97, II-98, II-99, II-100, II-101, II-102, II-103, II-104, II-105, II-106, II-107, II-108, II-109, II-110, II-111, II-112, II-113, II-114, II-115, II-116, II-117, II-118, II-119, II-120, II-121, II-122, II-123, II-124, II-125, II-126, II-127, II-128, II-129, II-130, II-131, II-132, II-133, II-134, II-135, II-136, II-137, II-138, II-139, II-140, II-141, II-142, II-143, II-144, II-145, II-146, II-147, II-148, II-149, II-150, II-151, II-152, II-153, II-154, II-155, II-156, II-157, II-158, II-159, II-160, II-161, II-162, II-163, II-164, II-165, II-166, II-167, II-168, II-169, II-170, II-171, II-172, II-173, II-174, II-175, II-176, II-177, II-178, II-179, II-180, II-181, II-182, II-183, II-184, II-185, II-186, II-187, II-188, II-189, II-190, II-191, II-192, II-193, II-194, II-195, II-196, II-197, II-198, II-199, II-200, II-201, II-202, II-203, II-204, II-205, II-206, II-207, II-208, II-209, II-210, II-211, II-212, II-213, II-214, II-215, II-216, II-217, II-218, II-219, II-220, II-221, II-222, II-223, II-224, II-225, II-226, II-227, II-228, II-229, II-230, II-231, II-232, II-233, II-234, II-235, II-236, II-237, II-238, II-239, II-240, II-241, II-242, II-243, II-244, II-245, II-246, II-247, II-248, II-249, II-250, II-251, II-252, II-253, II-254, II-255, II-256, II-257, II-258, II-259, II-260, II-261, II-262, II-263, II-264, II-265, II-266, II-267, II-268, II-269, II-270, II-271, II-272, II-273, II-274, II-275, II-276, II-277, II-278, II-279, II-280, II-281, II-282, II-283, II-284, II-285, II-286, II-287, II-288, II-289, II-290, II-291, II-292, II-293, II-294, II-295, II-296, II-297, II-298, II-299, II-300, II-301, II-302, II-303, II-304, II-305, II-306, II-307, II-308, II-309, II-310, II-311, II-312, II-313, II-314, II-315, II-316, II-317, II-318, II-319, II-320, II-321, II-322, II-323, II-324, II-325, II-326, II-327, II-328, II-329, II-330, II-331, II-332, II-333, II-334, II-335, II-336, II-337, II-338, II-339, II-340, II-341, II-342, II-343, II-344, II-345, II-346, II-347, II-348, II-349, II-350, II-351, II-352, II-353, II-354, II-355, II-356, II-357, II-358, II-359, II-360, II-361, II-362, II-363, II-364, II-365, II-366, II-367, II-368, II-369, II-370, II-371, II-372, II-373, II-374, II-375, II-376, II-377, II-378, II-379, II-380, II-381, II-382, II-383, II-384, II-385, II-386, II-387, II-388, II-389, II-390, II-391, II-392, II-393, II-394, II-395, II-396, II-397, II-398, II-399, II-400, II-401, II-402, II-403, II-404, II-405, II-406, II-407, II-408, II-409, II-410, II-411, II-412, II-413, II-414, II-415, II-416, II-417, II-418, II-419, II-420, II-421, II-422, II-423, II-424, II-425, II-426, II-427, II-428, II-429, II-430, II-431, II-432, II-433, II-434, II-435, II-436, II-437, II-438, II-439, II-440, II-441, II-442, II-443, II-444, II-445, II-446, II-447, II-448, II-449, II-450, II-451, II-452, II-453, II-454, II-455, II-456, II-457, II-458, II-459, II-460, II-461, II-462, II-463, II-464, II-465, II-466, II-467, II-468, II-469, II-470, II-471, II-472, II-473, II-474, II-475, II-476, II-477, II-478, II-479, II-480, II-481, II-482, II-483, II-484, II-485, II-486, II-487, II-488, II-489, II-490, II-491, II-492, II-493, II-494, II-495, II-496, II-497, II-498, II-499, II-500, II-501, II-502, II-503, II-504, II-505, II-506, II-507, II-508, II-509, II-510, II-511, II-512, II-513, II-514, II-515, II-516, II-517, II-518, II-519, II-520, II-521, II-522, II-523, II-524, II-525, II-526, II-527, II-528, II-529, II-530, II-531, II-532, II-533, II-534, II-535, II-536, II-537, II-538, II-539, II-540, II-541, II-542, II-543, II-544, II-545, II-546, II-547, II-548, II-549, II-550, II-551, II-552, II-553, II-554, II-555, II-556, II-557, II-558, II-559, II-560, II-561, II-562, II-563, II-564, II-565, II-566, II-567, II-568, II-569, II-570, II-571, II-572, II-573, II-574, II-575, II-576, II-577, II-578, II-579, II-580, II-581, II-582, II-583, II-584, II-585, II-586, II-587, II-588, II-589, II-590, II-591, II-592, II-593, II-594, II-595, II-596, II-597, II-598, II-599, II-600, II-601, II-602, II-603, II-604, II-605, II-606, II-607, II-608, II-609, II-610, II-611, II-612, II-613, II-614, II-615, II-616, II-617, II-618, II-619, II-620, II-621, II-622, II-623, II-624, II-625, II-626, II-627, II-628, II-629, II-630, II-631, II-632, II-633, II-634, II-635, II-636, II-637, II-638, II-639, II-640, II-641, II-642, II-643, II-644, II-645, II-646, II-647, II-648, II-649, II-650, II-651, II-652, II-653, II-654, II-655, II-656, II-657, II-658, II-659, II-660, II-661, II-662, II-663, II-664, II-665, II-666, II-667, II-668, II-669, II-670, II-671, II-672, II-673, II-674, II-675, II-676, II-677, II-678, II-679, II-680, II-681, II-682, II-683, II-684, II-685, II-686, II-687, II-688, II-689, II-690, II-691, II-692, II-693, II-694, II-695, II-696, II-697, II-698, II-699, II-700, II-701, II-702, II-703, II-704, II-705, II-706, II-707, II-708, II-709, II-710, II-711, II-712, II-713, II-714, II-715, II-716, II-717, II-718, II-719, II-720, II-721, II-722, II-723, II-724, II-725, II-726, II-727, II-728, II-729, II-730, II-731, II-732, II-733, II-734, II-735, II-736, II-737, II-738, II-739, II-740, II-741, II-742, II-743, II-744, II-745, II-746, II-747, II-748, II-749, II-750, II-751, II-752, II-753, II-754, II-755, II-756, II-757, II-758, II-759, II-760, II-761, II-762, II-763, II-764, II-765, II-766, II-767, II-768, II-769, II-770, II-771, II-772, II-773, II-774, II-775, II-776, II-777, II-778, II-779, II-780, II-781, II-782, II-783, II-784, II-785, II-786, II-787, II-788, II-789, II-790, II-791, II-792, II-793, II-794, II-795, II-796, II-797, II-798, II-799, II-800, II-801, II-802, II-803, II-804, II-805, II-806, II-807, II-808, II-809, II-810, II-811, II-812, II-813, II-814, II-815, II-816, II-817, II-818, II-819, II-820, II-821, II-822, II-823, II-824, II-825, II-826, II-827, II-828, II-829, II-830, II-831, II-832, II-833, II-834, II-835, II-836, II-837, II-838, II-839, II-840, II-841, II-842, II-843, II-844, II-845, II-846, II-847, II-848, II-849, II-850, II-851, II-852, II-853, II-854, II-855, II-856, II-857, II-858, II-859, II-860, II-861, II-862, II-863, II-864, II-865, II-866, II-867, II-868, II-869, II-870, II-871, II-872, II-873, II-874, II-875, II-876, II-877, II-878, II-879, II-880, II-881, II-882, II-883, II-884, II-885, II-886, II-887, II-888, II-889, II-890, II-891, II-892, II-893, II-894, II-895, II-896, II-897, II-898, II-899, II-900, II-901, II-902, II-903, II-904, II-905, II-906, II-907, II-908, II-909, II-910, II-911, II-912, II-913, II-914, II-915, II-916, II-917, II-918, II-919, II-920, II-921, II-922, II-923, II-924, II-925, II-926, II-927, II-928, II-929, II-930, II-931, II-932, II-933, II-934, II-935, II-936, II-937, II-938, II-939, II-940, II-941, II-942, II-943, II-944, II-945, II-946, II-947, II-948, II-949, II-950, II-951, II-952, II-953, II-954, II-955, II-956, II-957, II-958, II-959, II-960, II-961, II-962, II-963, II-964, II-965, II-966, II-967, II-968, II-969, II-970, II-971, II-972, II-973, II-974, II-975, II-976, II-977, II-978, II-979, II-980, II-981, II-982, II-983, II-984, II-985, II-986, II-987, II-988, II-989, II-990, II-991, II-992, II-993, II-994, II-995, II-996, II-997, II-998, II-999, II-1000.

22. Расчет ветвей опор с условными шарнирными закреплениями концов производится на следующие виды нагрузок:

- вертикальные опорные давления ферм
- горизонтальную нагрузку от ветра и распора на пролетные строения галерей, приложенную в уровне верха ветви опоры
- ветровую нагрузку, непосредственно действующую на опоры.

## IV. УКАЗАНИЯ ПО РАСЧЕТУ ОПОР ГАЛЕРЕЙ

25. Расчет ветвей опор с условными шарнирными закреплениями концов производится на следующие виды нагрузок:
- вертикальные опорные давления ферм
  - горизонтальную нагрузку от ветра и распора на пролетные строения галерей, приложенную в уровне верха ветви опоры
  - ветровую нагрузку, непосредственно действующую на опоры.
26. При определении усилий в ветвях необходимо учесть возникающий момент от разности опорных давлений и моментов примыкаемых ферм и дополнительную нормальную силу от ветровой нагрузки.
27. Раскосы решетки опор рассчитываются как сжатые-растянутые стержни на усилия от ветровых нагрузок с одновременным учетом усилий, возникающих от обжатия ветвей. Гибкость элементов решетки не должна превышать 150.
28. Отношение высоты опоры к ее ширине не должно превышать 8. При отношении высоты опоры к ее ширине, равной 6 и более, должна быть проведена общая жесткость

ТК	Неотрапеливаемые транспортные галереи с самонесущими асбестоцементными оболочками	Серия
		3.016-2
1971	Пояснительная записка	Выпуск
		лист 2

Г. ХАРЬКОВ

опоры в широм. Как основного стержня, заделанного в основанию и свободного сверху.

29. При отношении высоты опоры к ее ширине  $> 8$  опору следует делать трапециевидной формы с отношением высоты к средней линии трапеции не  $> 5$ .

30. Неподвижная опора должна быть рассчитана на следующие нагрузки, приложенные к одной ветви опоры:

а) нагрузки указанные п. 25, 26.

б) на условную ветровую нагрузку, действующую вдоль галерей и определяемую по формуле  $W_{расч} = 0,1 W_{шт}$ , где  $W_{шт}$  - полная поперечная ветровая нагрузка по длине температурного отсека галерей.

в) на условную горизонтальную силу 5т от температурного перемещения галерей.

г) на продольные нагрузки, возникающие при эксплуатации конвейеров и воспринимаемые неподвижными опорами.

Величины этих нагрузок приведены на стр. 7 настоящей серии.

31. Подбор сечений элементов опор производится в соответствии со СН и ПД-В.3-62 "Стальные конструкции. Нормы проектирования".

#### V. МАТЕРИАЛ КОНСТРУКЦИЙ

32. Сечения элементов ферм запроектированы из углеродистой стали с расчетным сопротивлением  $R = 2100 \text{ кг/см}^2$ .

33. В качестве углеродистой стали применяется сталь обыкновенного качества (спокойная) для сварных конструкций марки ВСтЗсп5 по ГОСТ 380-71.

Сталь ВСтЗсп5 может быть заменена на сталь 18ГПС, поставляемую по ЧТУ 1-47-67.

Настоящей серией предусмотрен вариант выполнения поясов ферм и опорных стоек из низколегированной стали с расчетным сопротивлением  $2900 \text{ кг/см}^2$ .

#### VI. УКАЗАНИЯ ПО ИЗГОТОВЛЕНИЮ И МОНТАЖУ

34. Изготовление, монтаж и приемка стальных конструкций транспортерных галерей осуществляется в соответствии с требованием глав СН и ПД-В.3-62 "Стальные конструкции. Нормы проектирования", СН и ПД-В.5-62.

"Металлические конструкции. Правила изготовления, монтажа и приемки", СН и ПД-В.6-62.

"Защита строительных конструкций от коррозии. Правила производства и приемки работ", а также в соответствии с "Указаниями по проектированию, изготовлению и монтажу стальных конструкций транспортерных галерей" СН 341-73.

35. Для сварки стальных конструкций галерей должна применяться полуавтоматическая сварка под флюсом или в среде углекислого газа.

При ручной сварке конструкций следует применять электроды типа Э42.

Применяемые электроды должны удовлетворять требованиям ГОСТ 9467-60.

36. Монтаж конструкций транспортерных галерей должен начинаться от неподвижной опоры, снизу вверх по углу, по специально разработанному проекту организации

работ. Разработанные конструкции пролетных строений транспортерных галерей предусматривают возможность ведения монтажа двумя способами:

а) поэлементная сборка в проектное положение (на подмостях).

б) полная сборка пролетного строения на земле (без ограждающих конструкций) с последующим подъемом пространственного блока в проектное положение.

Установку стальных конструкций транспортерных галерей (опор и ферм) производить на фундаменты после проверки соответствия последних проекту.

37. Все конструкции пролетных строений галерей должны быть окрашены в соответствии с требованиями главы СН и ПД-В.6-62 "Защита строительных конструкций от коррозии."

Правила производства и приемки работ и главы СН и ПД-В.5-62 "Металлические конструкции. Правила изготовления, монтажа и приемки".

38. Для передачи усилий с горизонтальных связей ферм галерей на шарнирную опору предусмотрена порталная рама с ригелем из 21Г20.

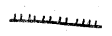
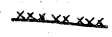



ТК	НЕОТАЖИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ ПСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ	3.016-2
	1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	Выпуск 2 Лист -

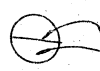
39. Гайки постоянных болтов после проверки правильности положения смонтированных конструкций должны быть надежно закреплены путем приварки к стержню болта.

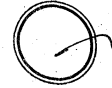
40. Для создания жесткого диска монолитные железобетонные участки перекрытия связаны с металлоконструкциями при помощи заранее приваренных к ним усоб, см. деталь в выпуске 1.

41. Все неоговоренные болты  $d=20$  мм, неоговоренные сварные швы  $t=6$  мм.

УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ.

-  ШОВ СВАРНОЙ ЗАВОДСКОЙ
-  ШОВ СВАРНОЙ МОНТАЖНЫЙ
-  ОТВЕРСТИЕ ДЛЯ БОЛТА
-  БОЛТ ПОСТОЯННЫЙ
-  БОЛТ МОНТАЖНЫЙ

 Номер узла  
Номер листа, на котором узел изображен

 Номер узла

Маркировка фермы Ф-4,5х30/2,8 обозначает:  
ферма пролетом 30,0 м, ширина галереи 4,5 м,  
нагрузка на 1 п.м. фермы 2,8 т.

Маркировка фермы Фк-4,5-30/2,8 обозначает:  
ферма консольная пролетом 30,0 м, ширина галереи  
4,5 м, нагрузка на 1 п.м. фермы 2,8 т.

Пролетная секция 4,5х30,5/2,8 обозначает:  
секция с фермами пролетом 30 м; ширина  
галереи 4,5 м с бортовым железобетонным  
элементом, нагрузка на 1 п.м. фермы 2,8 т.

Г. ХАРЬКОВ

ТК	НЕОТАЛЛИВЯЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОДЕЛЬНЫМИ АРБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ.	СЕРИЯ 3.016-2
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА.	ВЫПУСК ЛИСТ 2



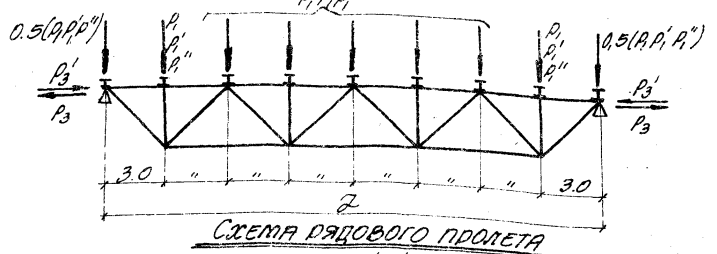


СХЕМА РЯДОВОГО ПРОЛЕТА

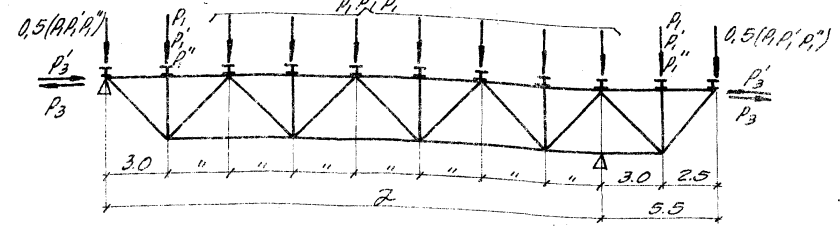
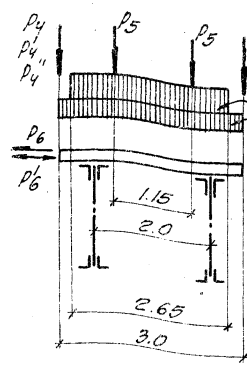
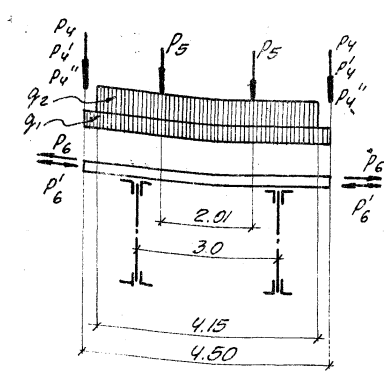


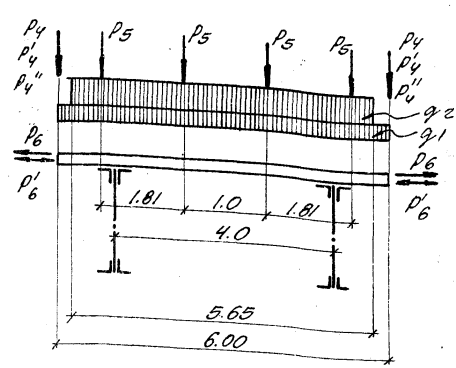
СХЕМА ПРОЛЕТА У ПАРТЫСАНИЯ



B=3.0



B=4.5



B=6.0

НАГРУЗКА НА 1 ПОГ. МЕТР ПРОЛЕТНОГО СТРОЕНИЯ (Т.М)

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ (М.)		
3.0	4.5	6.0
1.7	2.8	3.9

НАГРУЗКИ ДЛЯ РАСЧЕТА ФЕРМЫ ПРОЛЕТНОГО СТРОЕНИЯ (Т)

НАИМЕН. СИЛЫ	ВНД НАГРУЗКИ	ХАРАКТЕР НАГРУЗКИ	ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ		
			3.0	4.5	6.0
P1	Плиты, пол, ограждение	Постоянная	1.53	2.21	3.43
P1'	Конвейер, лента, матерчатый, промпроводка	Врем. длительная	1.03	2.83	4.38
P2''	Просыпь, толпа, снег, пыль	Врем. кратковрем.	1.42	1.97	2.13
P3	Продольн. растягив. сила	Врем. кратковрем.	8.7	23.7	38.5
P3'	Продольн. сжат. сила	Врем. кратковрем.	5.3	10.6	18.2

НАГРУЗКИ ДЛЯ РАСЧЕТА ПРОГОНОВ

НАИМЕН. СИЛЫ	ВНД НАГРУЗКИ	ХАРАКТЕР НАГРУЗКИ	ЕД. ИЗМ.	ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ		
				3.0	4.5	6.0
P4	Собств. вес ограждения	Постоянная	Т	0.28	0.31	1.0*
P4'	Промпроводка	Врем. длительная	Т	0.27	0.41	0.54
P4''	Снег, пыль	Врем. кратковрем.	Т	0.65	0.84	1.08
P5	Конвейер, лента, матерчатая	Врем. длительная	Т	0.75	2.4	1.9
q1	Плиты пола, пол	Постоянная	Т/м	0.83	0.85	0.84
q2	Просыпь, толпа	Врем. кратковрем.	Т/м	1.05	1.05	1.05
P6	Распор от веса ограждения, снега и пыли	Постоянная, Врем. кратковрем.	Т	0.12	0.67	0.51*
P6'	Распор от ветра	Врем. кратковрем.	Т	+0.15 -0.37	+0 -0.62	0 -0.34

\*) с бортовым элементом

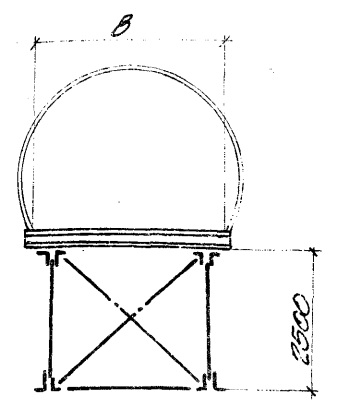
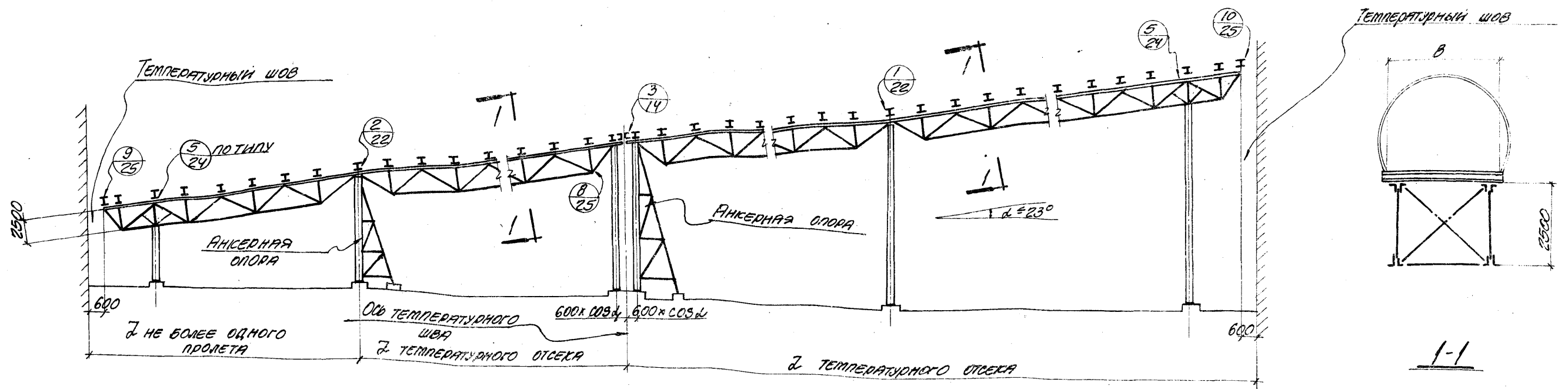
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Величины нагрузок поправлены с учетом коэффициента 0.9 на дополнительное сочетание.
2. Все нагрузки - расчетные.
3. Фермы могут быть установлены наклонно, под углом к горизонту до 23°.
4. При расчете плит учитываются только нагрузки q1 и q2.
5. Нагрузки на фермы и прогоны приняты на основании таблицы нагрузок, помещенной в выпуске 1.
6. Нагрузки на 1 пог. метр фермы пролетного строения определены с учетом собственного веса металлоконструкции.

ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ. СХЕМЫ НАГРУЗОК

Харьковский проектстройинститут  
 Харьков  
 Проектирование  
 Инженер  
 П. П. П.

ТК	НЕОТАПЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ
197	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СХЕМА НАГРУЗОК	3.016-2 ВЫПУСК ЛИСТ 2



1-1

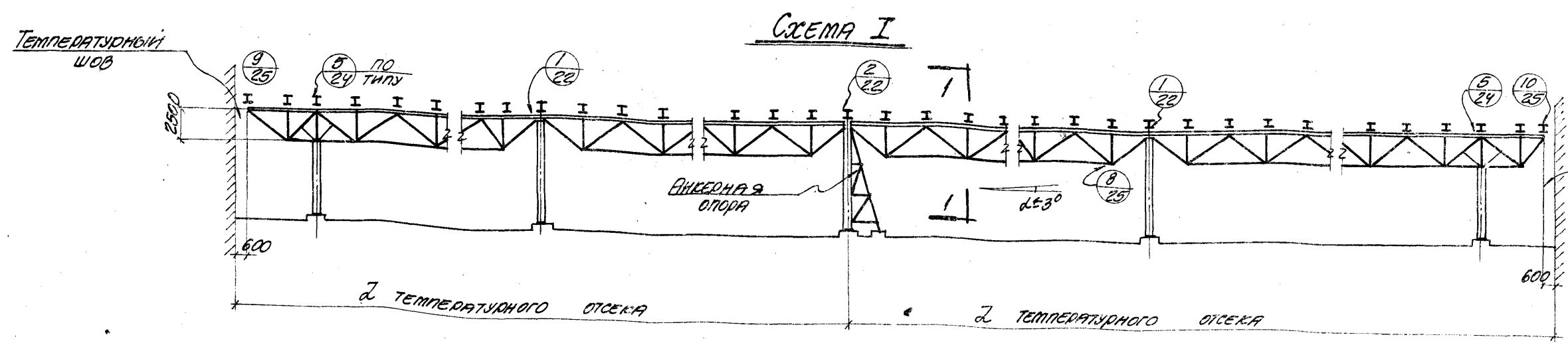


СХЕМА II

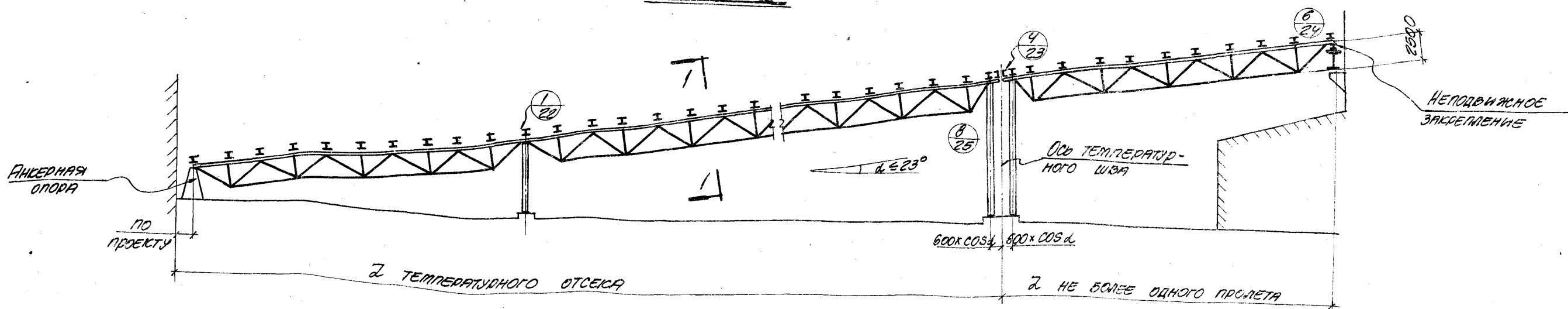


СХЕМА III

Схемы компоновки галерей

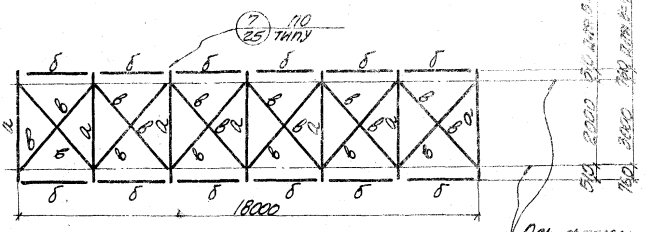
ТК	НЕОТРАПЛИВЯЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОУЩЕЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ.	Серия 3.016-2
	1971	Схемы компоновки галерей
		Выпуск лист 2 1

ФЕРМА	ПРОСЕТ СТЕРЖИ	Схемы ферм галерей	Схемы отпорочные намок ферм
Рядовая	18 м	<p>По 4.7. поясов 25 3000 2x6000=12000 3000 25 18000</p>	<p>18000</p>
	24 м	<p>По 4.7. поясов 25 3000 3x6000=18000 3000 25 24000</p>	<p>12000 12000</p>
	30 м	<p>По 4.7. поясов 25 3000 4x6000=24000 3000 25</p>	<p>15000 15000</p>
Консольная	18 м	<p>По 4.7. поясов 25 3x6000=18000 5500 25</p>	<p>12000 11500 5500</p>
	24 м	<p>По 4.7. поясов 25 4x6000=24000 5500 25</p>	<p>13000 14500 5500</p>
	30 м	<p>По 4.7. поясов 25 5x6000=30000 5500 25</p>	<p>16000 11500 5500</p>

СОГЛАСОВАНО  
 М.П. и Подпись  
 А.А. Иванова  
 В.В. Петрова  
 Г.Г. Сидорова  
 Д.Д. Козлова  
 Е.Е. Минеева  
 З.З. Павлова  
 И.И. Семенова  
 К.К. Федорова  
 Л.Л. Жукова  
 М.М. Орлова  
 Н.Н. Щербакова  
 О.О. Карпова  
 П.П. Попов  
 Р.Р. Морозов  
 С.С. Березин  
 Т.Т. Виноградов  
 У.У. Герасимов  
 Ф.Ф. Гладков  
 Х.Х. Иванов  
 Ц.Ц. Козлов  
 Ч.Ч. Лебедев  
 Ш.Ш. Мухоморов  
 Щ.Щ. Новиков  
 Э.Э. Орлов  
 Ю.Ю. Павлов  
 Я.Я. Семенов

ХАРЬКОВСКИЙ  
 ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК  
 Г. ХАРЬКОВ

ТК	НЕОСТАБИЛИЗИРУЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОУСИЛИЛИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЖКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
1971	Схемы ферм и отпорочные намок ферм	Лист 2 из 2



1-1

Ось симметрии  
галереи

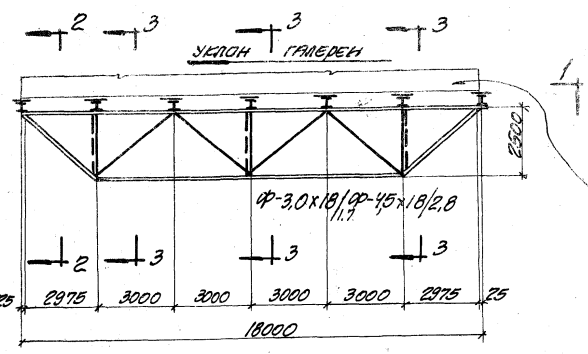
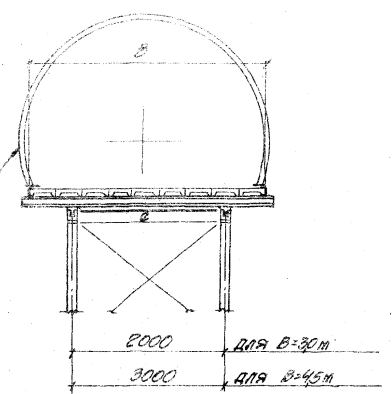
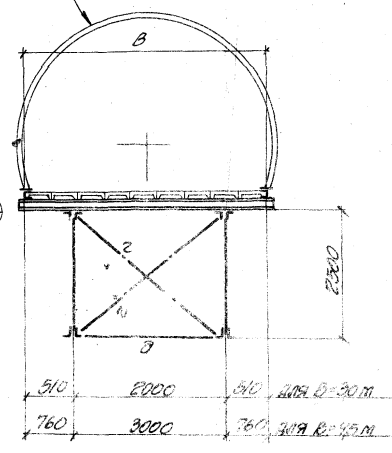


СХЕМА ГАЛЕРЕИ

ОТРАСЦЕННИЕ ИЗ САМОУСЛАЖИВАЮЩИХСЯ РАБЕВЩОЦЕМЕНТНЫХ ОБЛОЧКОВ



2-2



3-3

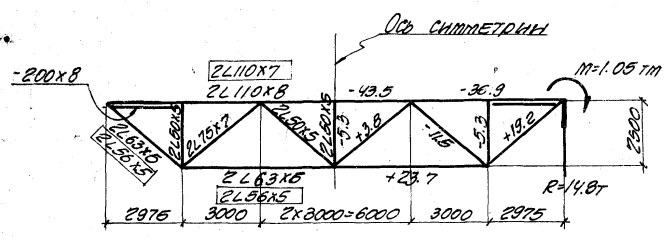
ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ В М	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ Т, ММ	ПРИМЕЧАНИЯ
		ЭКСП	СОСТАВ		
3.0	Ф-3.0x18/1.7	СМ. СХЕМЫ НА ДАННОМ ЛИСТЕ			
4.5	Ф-4.5x18/2.8	СМ. СХЕМЫ НА ДАННОМ ЛИСТЕ			
3.0	а		-60x6 -160x8 I 12	Mx=1.00 My=0.39 R=4.7 N=7.0	
4.5			-60x6 -160x14 I 24	Mx=2.66 My=1.13 R=8.2 N=7.7	
3.0 и 4.5	б		-170x10 C16	Mx=0.59 My=0.48	
	в		L 50x5	N=18.0	
	г		L 50x5	N=3.0	
	д		2L 50x5	M=2.3 N=9.0	ПЛАКИ - 8x8 ЧЕРЕЗ 750

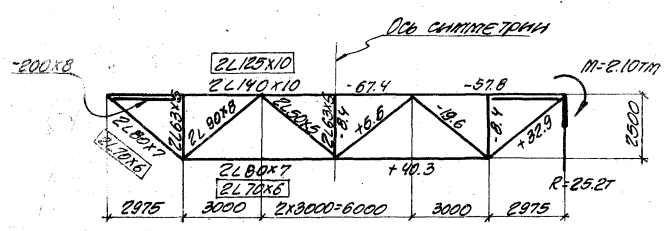
УСИЛИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ В Т.	ДО 25	26-40	41-60	61-100
ТОЛЩИНА ХВОЛЫК ФАШОНК В ММ	8	10	12	14

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИМЫКАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СПОТДИТЕ УЗЕЛ (2/2)
2. УКАЗАН И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НИЖКОЛЕГИРОВАННОЙ СТАЛИ



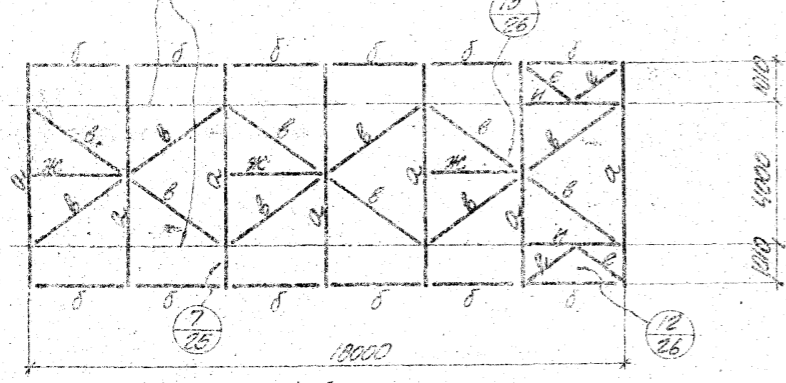
Ф-3.0x18/1.7



Ф-4.5x18/2.8

ТК	НЕОТРАСЦЕННЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОУСЛАЖИВАЮЩИМИ РАБЕВЩОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.0/6-2
1001	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕЧЕНИЯ Ф-3.0x18/1.7; Ф-4.5x18/2.8	ВЫХОД ЛИСТ 2 3

Ось симметрии  
Галереи



1-1

Усилия Галереи

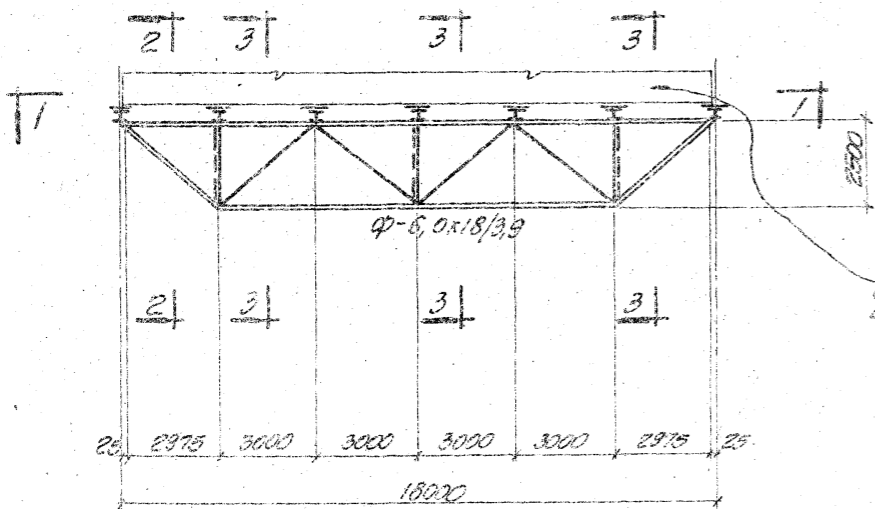
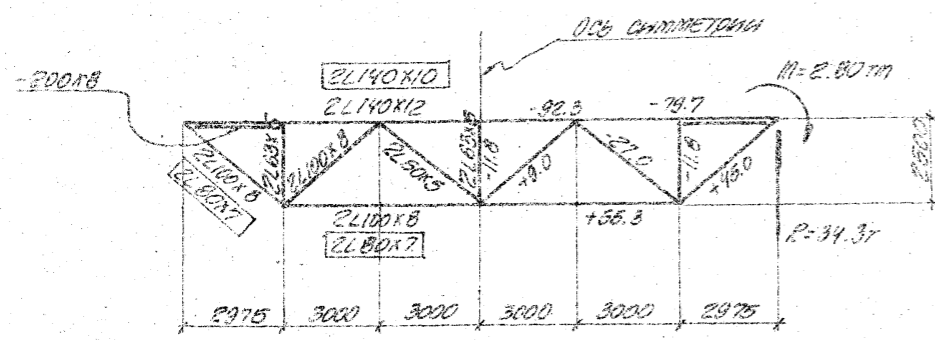
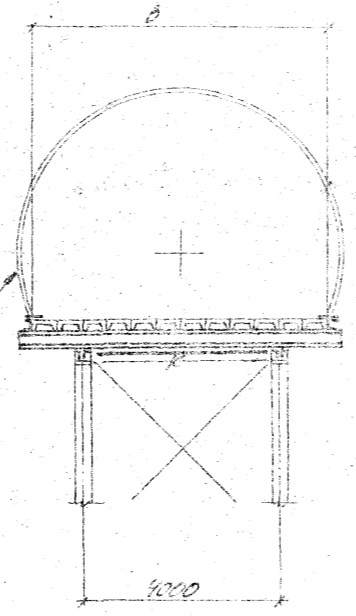


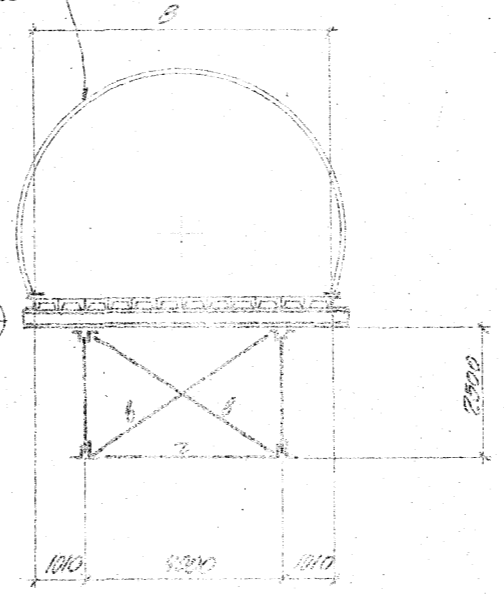
Схема Галереи



Ф-6.0x18/39



2-2



3-3

Ограждение из  
самонесущих ребер  
цементных оснований

Таблица сечений

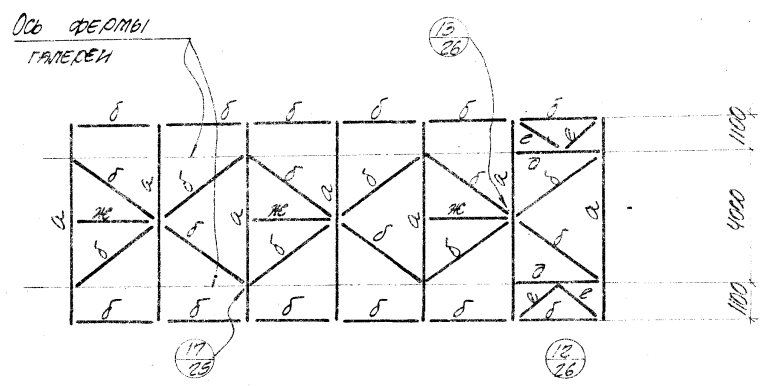
Ширина Галереи "В" в м	Марка	Сечение		Расчетные усилия Т; М	Примечания
		Знач	Состав		
6.0	Ф-6.0x18/39	Ст. сеч. на арках			
	а		-60x6 -160x14 I24	M <sub>x</sub> = 4.33 M <sub>y</sub> = 0.67 R = 12.1 N = 15.4	
	б		-170x10 C16	M <sub>x</sub> = 0.98 M <sub>y</sub> = 0.59 N = 9.8	
	в		L 50x5	N = 8.0	
	г		2L 70x5	N = 3.0	
	д		2L 63x5	N = -6.0	
	ж		C10	M <sub>x</sub> = 0.3 N = 2.61	
	и		2C12	M <sub>x</sub> = 1.2 N = 4.9	
	к		2C20	M <sub>x</sub> = 2.3 N = 9.0	Панель - 8x8 через 750

Усилия в элементах решетки в Т	до 25	26-40	41-60	61-100
Толщина узловых франгов в мм	8	10	12	14

Примечания:

1. Приближающаяся к арочной опоре панель фермы усилена, смотрите узел 2-2
2. Усилия и сечения даны для одной фермы галереи.
3. Сечения в рамках из низколегированной стали

ТК	Неотрапезные трапециевидные галереи с самонесущими ребрами цементными основаниями	Серия 8.016-2
1971	Пролетные стеллажи сечением 6.0x18/39	Экз. лист 2 4



1-1

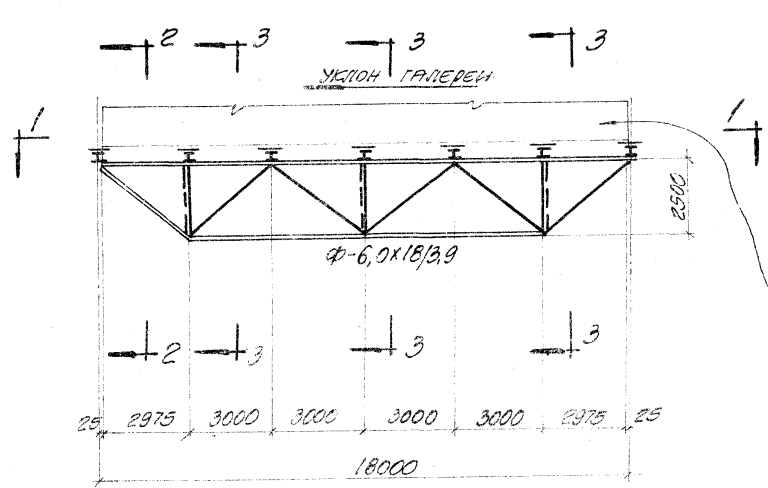
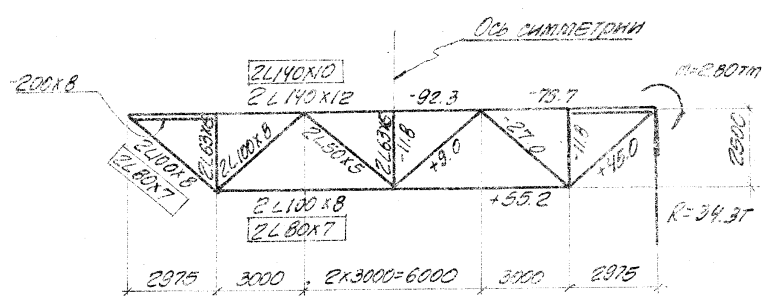
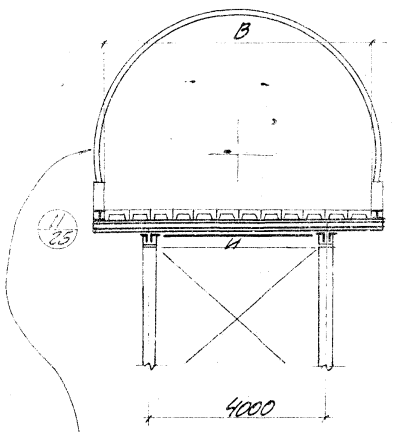


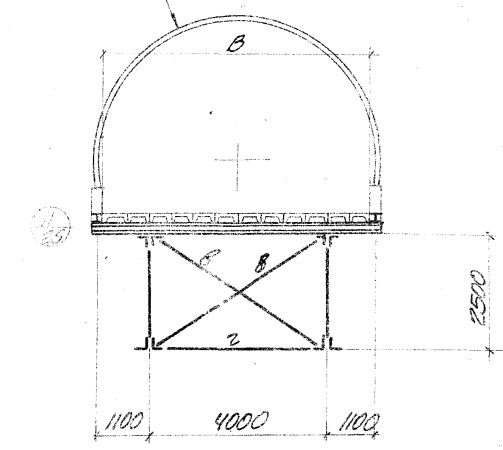
Схема габредеи



Ф-6,0x18/3,9



2-2



3-3

Отражение из самоносущих асбестоцементных оболочек

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАБРЕДЕИ "В" в м	МАРКА	СЕЧЕНИЯ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ T, ТМ	ПРИМЕЧАНИЯ
		ГОТОВ	СОСТАВ		
6.0	Ф-6,0x18/3,9	от сечения на данном листе			
	а	I <sup>12</sup>	-60x6 -160x14 I24	M=4.33 N=8.67 R=12.1, N=15.4	
	б	L	L 50x5	N=9.8	
	в	L	L 50x5	N=3.0	
	г	L	L 70x5	N=3.0	
	д	I	2C12	M=1.2 N=4.3	
	е	L	2L 63x5	N=6.0	
	ж	C	C10	M=0.5 N=2.61	
и	I <sup>50</sup>	2C 20	M=2.3 N=9.0	ПАНЕЛИ - б-в ЧЕРЕЗ 750	

УСИЛИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ Ø Т	20-25	26-40	41-60	61-100
ТОЩИНА УЗЛОВЫХ ФРАСОНОВ В мм	8	10	12	14

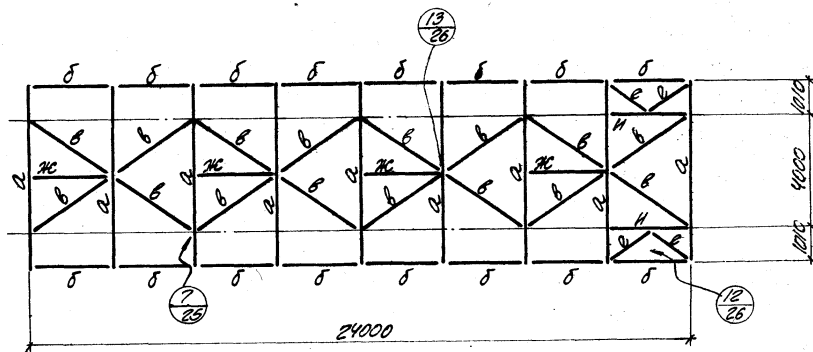
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Привыкающая к панели опоре панель фермы уклона, отложите узел (2-2)
2. Усилия и сечения даны для одной фермы габредеи.
3. Сечения в рамках из низколегированной стали.

ТК	НЕОТАЖИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАБРЕДЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2	
	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕЦЦИЯ 6,0x18/3,9	ВЫИСК	ЛИСТ 2 5

ИРШІ ПІДПИСАНИЙ Г. ХАРЬКІВ  
 НА СЕКЦІЮ  
 ПРОЕКТИВНО-КОНСТРУКЦІЙНИЙ  
 БУДІВНИЦЬКОГО  
 ПІДПРИЄМСТВА





1-1  
УГОЛОК ГАЛЕРЕИ

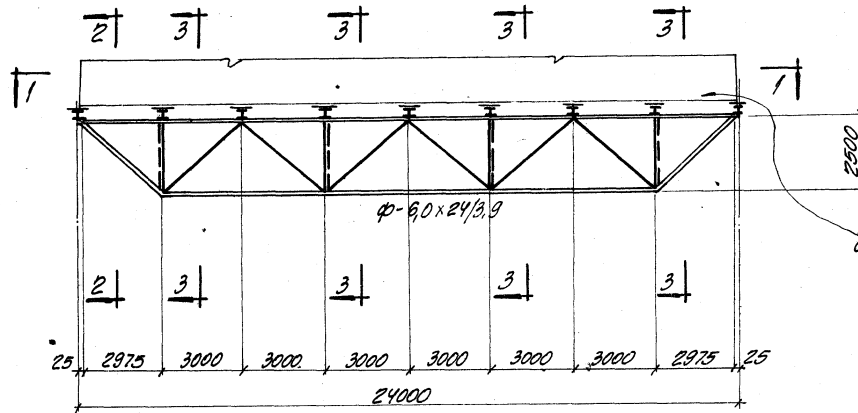
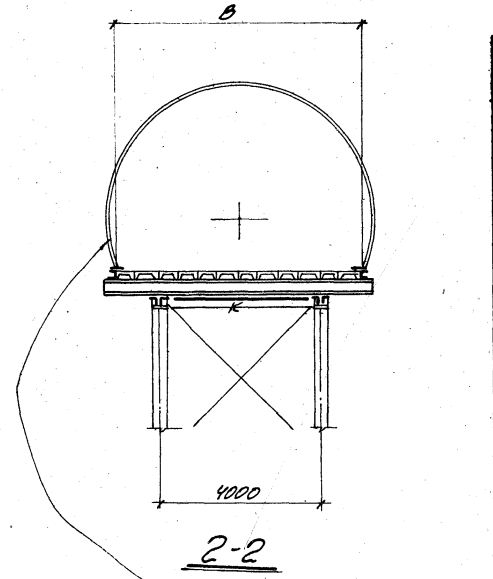
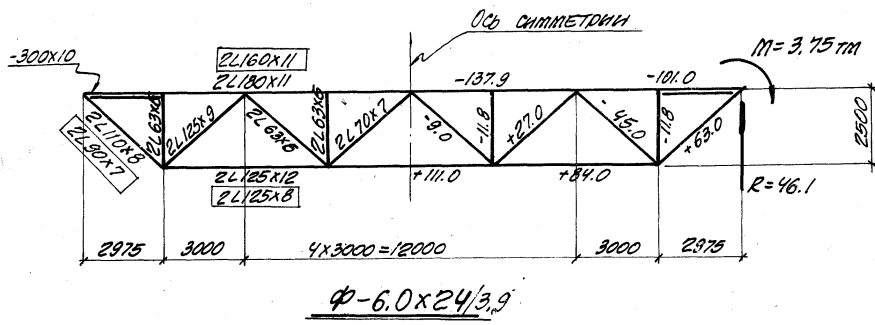


СХЕМА ГАЛЕРЕИ



Ограждения из самонесущих асбестоцементных оболочек

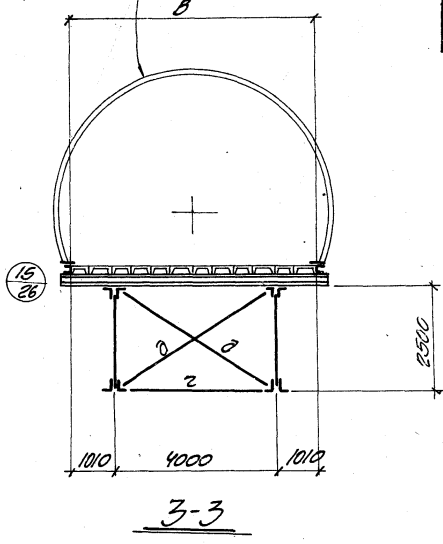


ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ в м	МАРСА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ Т; М	ПРИМЕЧАНИЯ	
		ЗОСНЭ	СОСТАВ			
6,0	Ф-60x24/3,9	СМ. СХЕМЫ НА ДАННОЙ ЛИСТЕ				
		а	I	-60x6 -160x14 I 24	Mx=4,33 My=0,67 R=12,1 N=15,4	
		б	I <sub>50</sub>	-170x10 C16	Mx=0,28 My=0,55 N=1,7	
		в	L	L 50x5	N=+8,0	
		г	L	L 50x5	N=+3,0	
		д	L	L 50x5	N=+3,0	
		е	L	L 50x5	N=+3,0	
		ж	C	C 10	N=0,5 M=2,61	
		и	C	C 12	M=1,6 N=6,6	
		к	I <sub>50</sub>	C 20	M=2,8 N=11,2	ПАНЕЛИ - 8-8 ЧЕРЕЗ 750

УСИЛИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ В Т	ДО 25	26-40	41-60	61-100	101-150
ТОЛЩИНА УЗЛОВЫХ ФАРАНОС В ММ	8	10	12	14	16

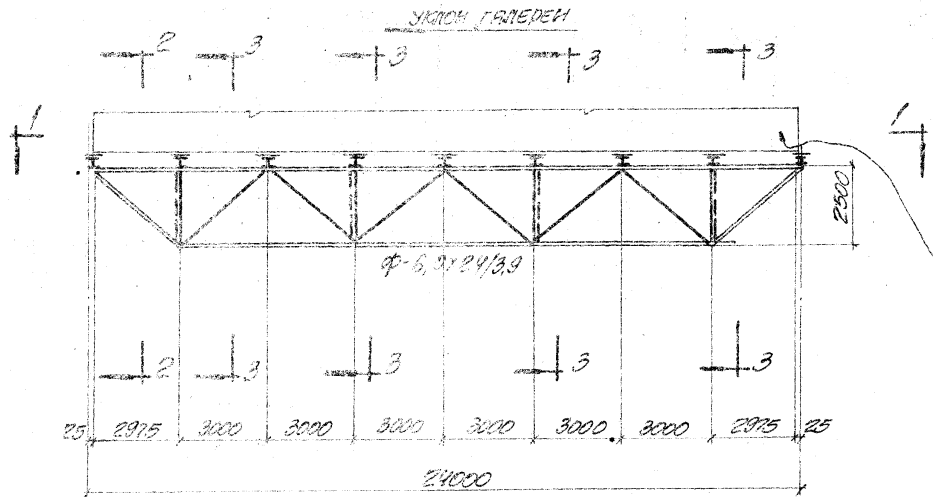
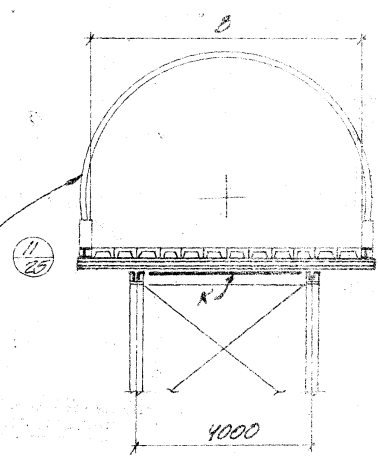
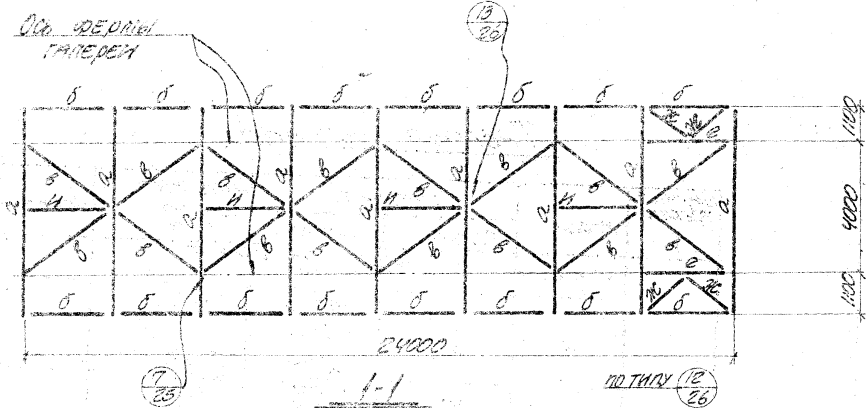
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Прилегающая к анкерной опоре панель фермы укорочена смотрите узел (2/2)
2. Усилия и сечения даны для одной фермы галереи.
3. Сечения в рамках из низколегированной стали.

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ТРАНСПОДЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ.	СЕРИЯ 3.016-2
1971	ПРОЛЕТНЫЕ СТОВБЫ СЕРИЯ 6.0x24/3,9	ЛИСТ 2/7

ПРОЕКТИРОВАНИЕ  
Г. ХАРЬКОВ





Ограждение из самонесущих асбестоцементных оболочек

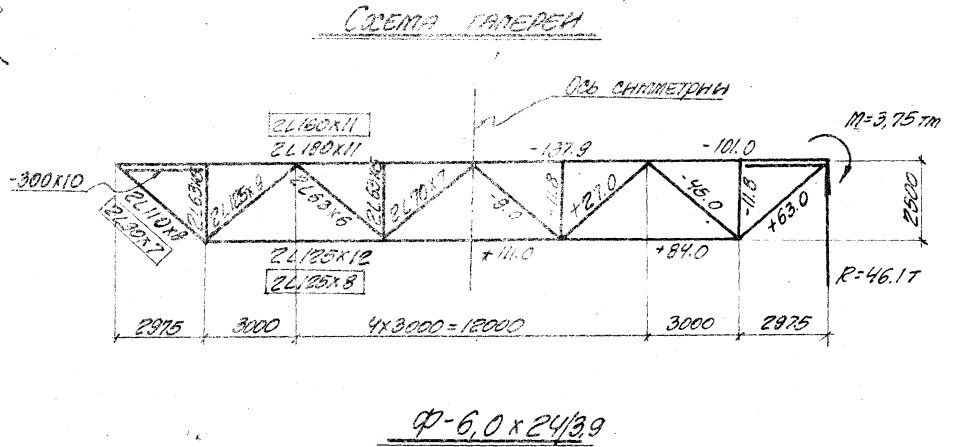
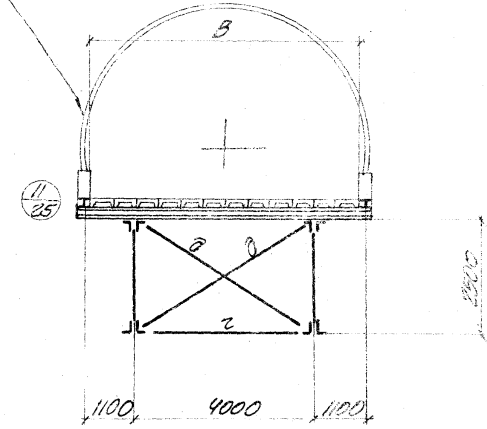


Таблица сечений

Ширина галереи в м.	Материя	Сечение		Расчетные усилия Т, тм.	Примечания
		Эскиз	Состав		
6.0	Ф-6,0x24/3,9	см. схему на данном листе			
		a		-60x6 -160x14 I 24	M <sub>к</sub> = 4.33 M <sub>у</sub> = 0.67 R = 12.1 N = 15.4
		б		L 63x6	N = +13.1
		в		L 50x5	N = +8.0
		г		2L 70x5	N = -3.0
		д		L 50x5	N = +3.0
		жс		2L 63x5	N = -8.0
		е		2С12	M = 1.6 N = 6.6
		и		С10	M = 0.5 N = 2.61
		к		2С20	M = 2.8 N = 11.2

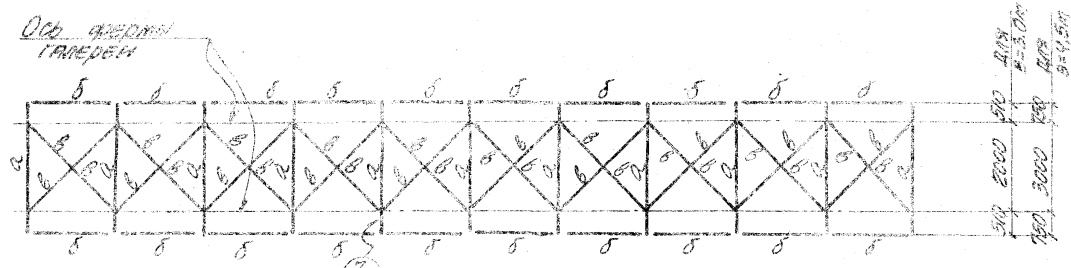
Усилия в элементах решетки в т.	до 25	26-40	41-60	61-100	101-150
толщина узловых фазанок в мм	8	10	12	14	16

Примечания:

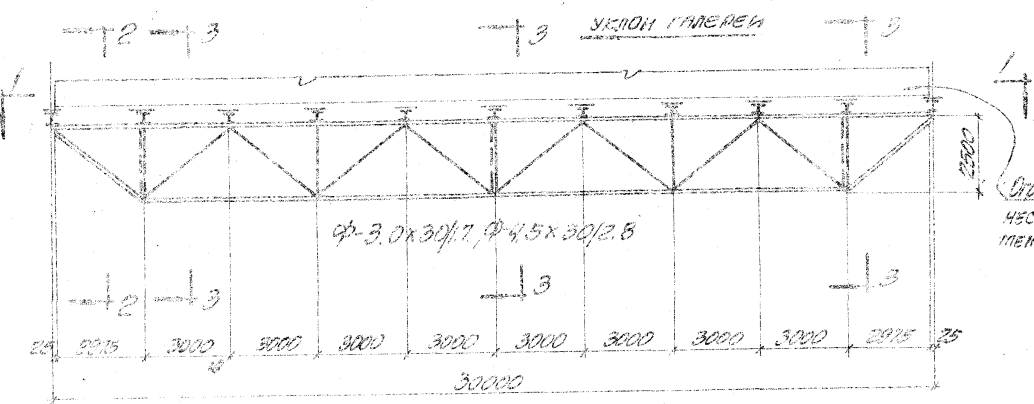
1. Примыкающая к анкерной опоре панель должна сокращена, смотрите узел 2/22
2. Усилия и сечения даны для одной половины галереи.
3. Сечения в районе из низколегированной стали.

ХАТОВСКИЙ  
ПРОМСТРОИТЕЛЬСТ  
Г. МАРЬКОВ

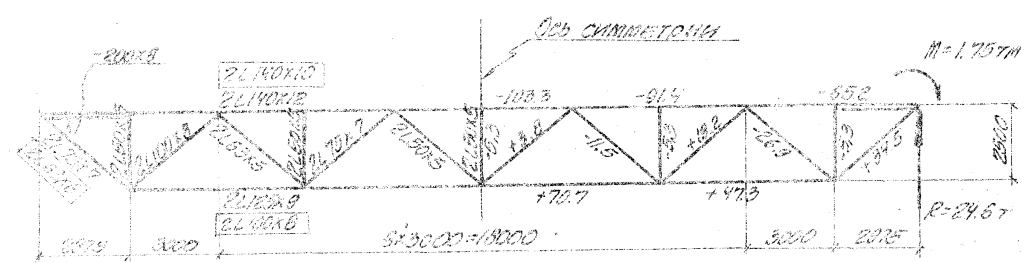
ТК	НЕОТАЖИВАЕМЫЕ ТРАНСПОДТЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ.	СЕКЦИЯ 3.016-2	
	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕКЦИЯ 6.0x24/3,9	ВЫИСК 2	ЛИСТ 8



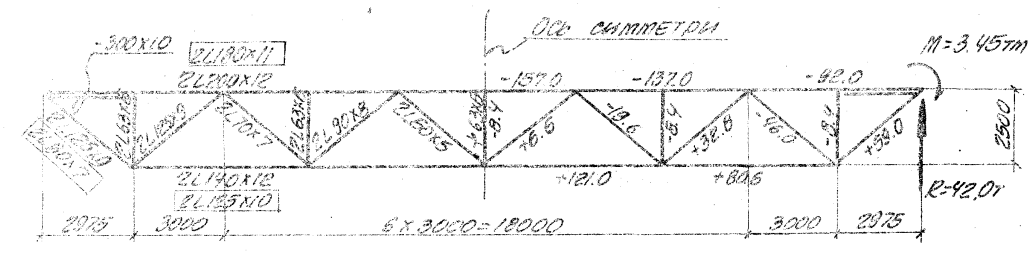
1-1



Система галереи

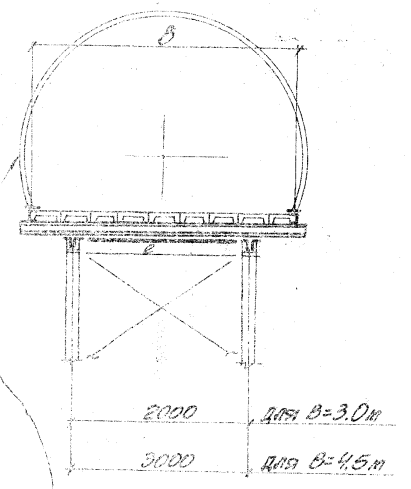


φ-3.0x30/1.7

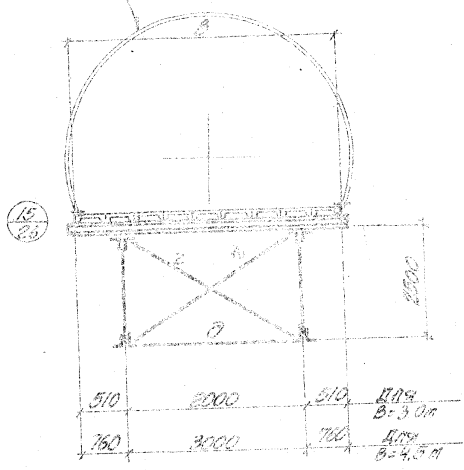


φ-4.5x30/2.8

Обрамление из стальных труб; асбестоцементный обшивочный материал.



2-2



3-3

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

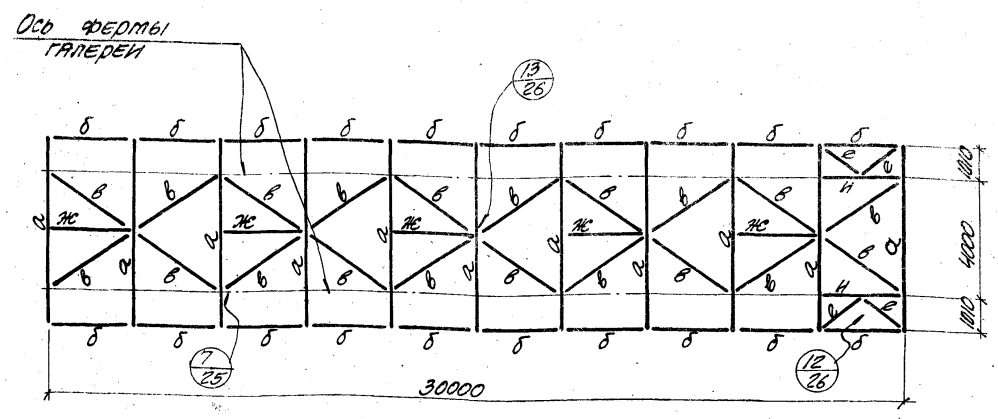
Ширина галереи, м в т.	Марка	Сечение		Расчетные усилия Т; М	Примечания
		Сетка	Обшив		
3.0	φ-3.0x30/1.7	см. схемы на данном листе			
4.5	φ-4.5x30/2.8	см. схемы на данном листе			
3.0		I <sup>160</sup>	-60x6 -160x8 I 12	M <sub>x</sub> = 1.80 M <sub>y</sub> = 0.39 R = 4.70 N=7.0	
4.5	а	I <sup>160</sup>	-60x6 -160x14 I 24	M <sub>x</sub> = 2.66 M <sub>y</sub> = 1.13 R = 8.20 N=7.7	
3.0x4.5	б	50 I	-170x10 С 16	M <sub>x</sub> = 0.59 M <sub>y</sub> = 0.48	
	в	L	L 50x5	N = +8.0	
	г	L	L 50x5	N = +3.0	
	д	L	L 50x5	N = -3.0	
	е	I <sup>50</sup>	2L 20	M = 3.5 N = 14.0	панель B=8 через 750

Усилия в элементах сетки в т.	Толщина обшивки из асбестоцемента в мм					
	20-25	26-40	41-60	61-100	101-150	7-150
толщина обшивки из асбестоцемента в мм	8	10	12	14	15	20

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Применяющая к анкерной опоре панель фермы укорочена, смотрите узел (2/2)
2. Усилия и сечения даны для одной фермы галереи.
3. Сечения в рамке из низколегированной стали.

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ТРАНСПОРТЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ с самоуступающими асбестоцементными обшивками	СЕРИЯ 3.016-2	
	1971	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕТКИ φ-3.0x30/1.7; φ-4.5x30/2.8	ВЫПУСК 2 ЛИСТ 9



1-1

ОГРАЖДЕНИЕ ИЗ САМОНЕСУЩИХ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫХ ОБОЛОЧЕК

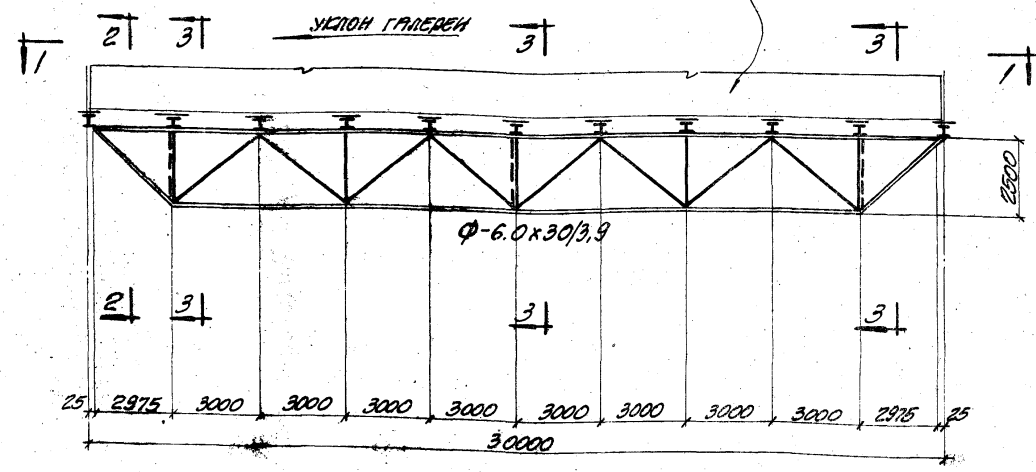
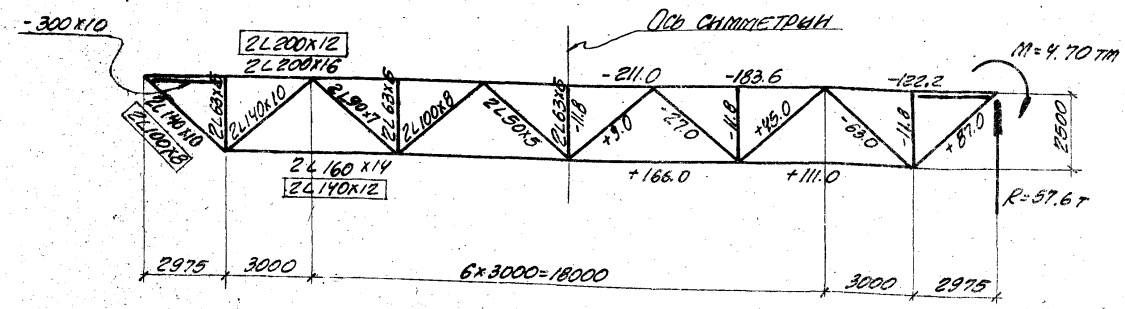
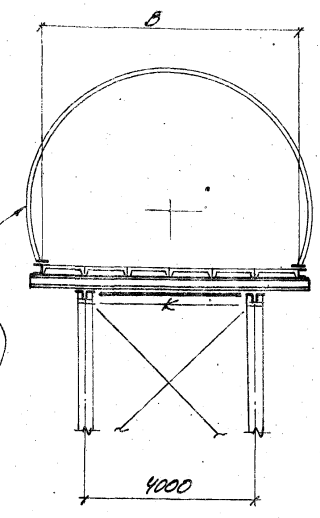


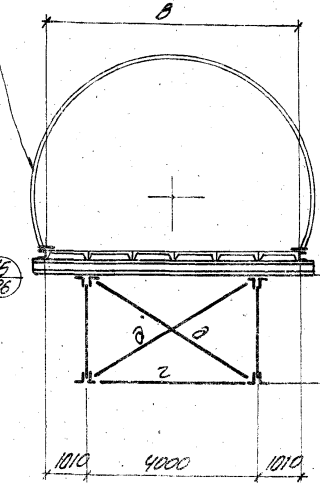
СХЕМА ГАЛЕРЕИ



φ-6.0 x 30/3.9



2-2



3-3

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРОКА ГАЛЕРЕИ В М	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНОЕ УСИЛИЕ Т; ТМ	ПРИМЕЧАНИЯ
		ЭКСИЗ	СОСТАВ		
6.0	СМ. СХЕМУ НА ДАННОМ ЛИСТЕ				
	а	I	-60x6 -160x14 I 24	Mx=4.33 My=0.67 R=12.1 N=15.4	
	б	I	-170x10 C 16	Mx=0.98 My=0.55 N=16.3	
	в	L	L 50x5	N=9.0	
	г	L	L 50x5	N=3.0	
	д	L	L 63x5	N=-10.5	
	ж	C	C 10	M=0.5 N=2.61	
	и	C	C 14	M=2.00 N=8.2	
	к	I	2L 20	M=3.5 N=14.0	ТАБЛИЦА В В ЧЕРЕЗ 750

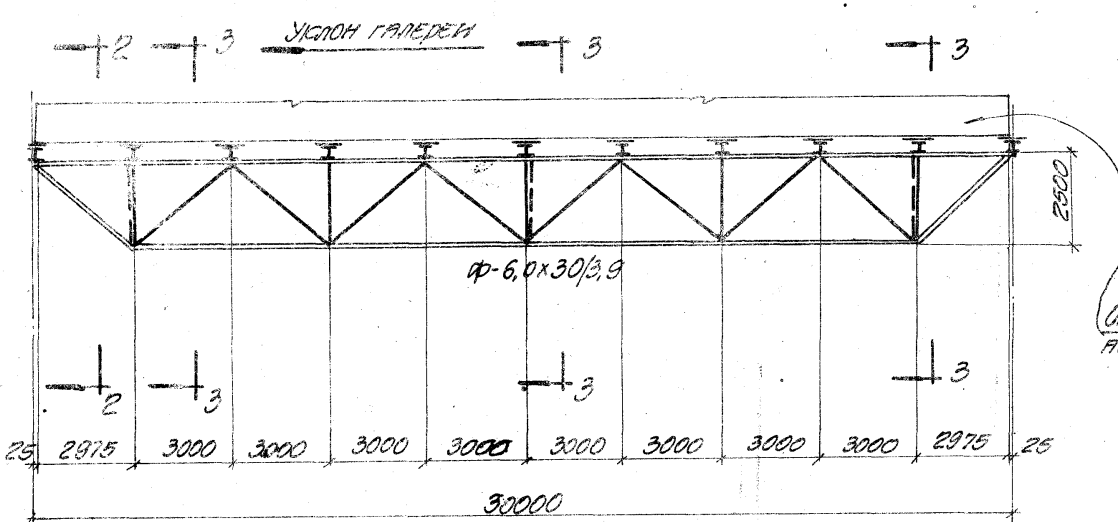
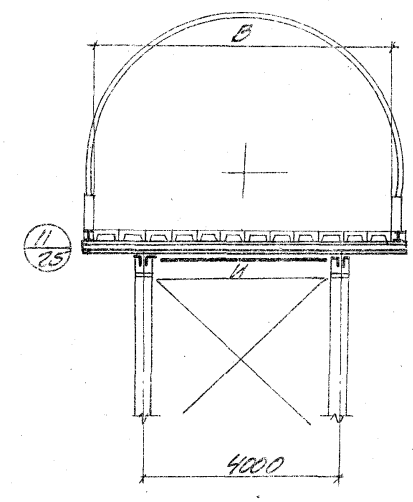
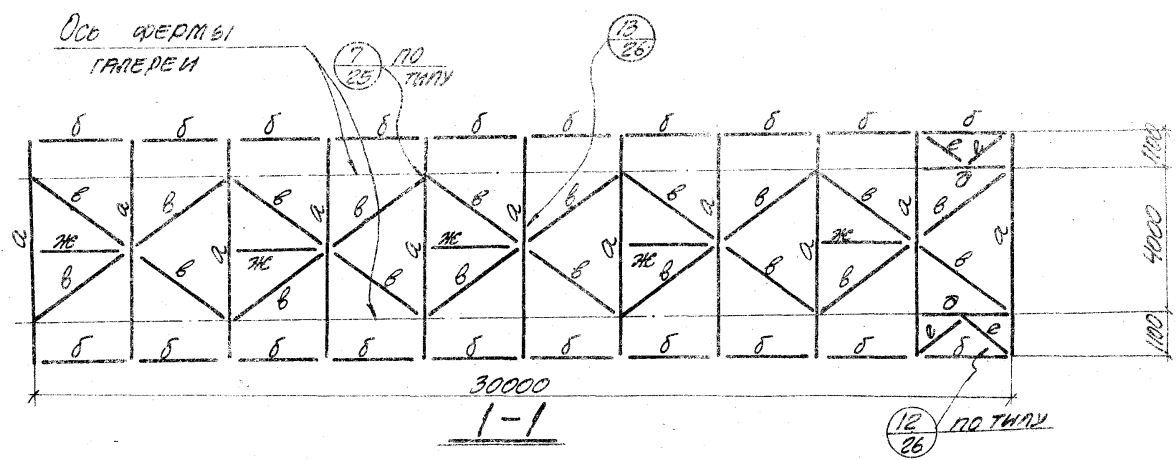
УСИЛИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ В Т.	ДО 25	26-40	41-60	61-100	101-150	7150
ТОЛЩИНА УЛОВЫХ ДИАФРАГМ В ММ	8	10	12	14	16	20

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Пристыкающая к анкерной опоре панель фермы укорочена смотрите узел (2/22)
2. Усилия и сечения даны для одной фермы галереи.
3. Сечения в рамках из низколегированной стали.

ТК	НЕОТАЖИВЛЯЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ.	СЕРИЯ	3.016-2
	ПРОЕКТНЫЕ ПРОСНЕНИЯ СЕКЦИЯ 6.0 x 30/3.9	ВАРИАНТ ЛИСТ	2 10

Г. ХАРЬКОВ  
 Исполнитель: Л. С. КОЗЛОВ  
 Проверен: А. В. ПЕТРОВ  
 Инженер: С. В. КОЗЛОВ  
 Проектант: А. В. ПЕТРОВ

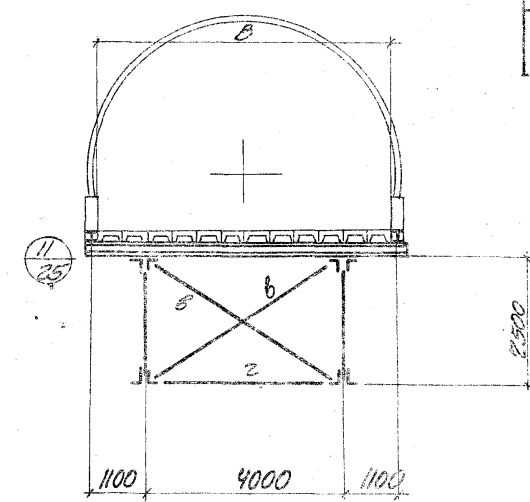
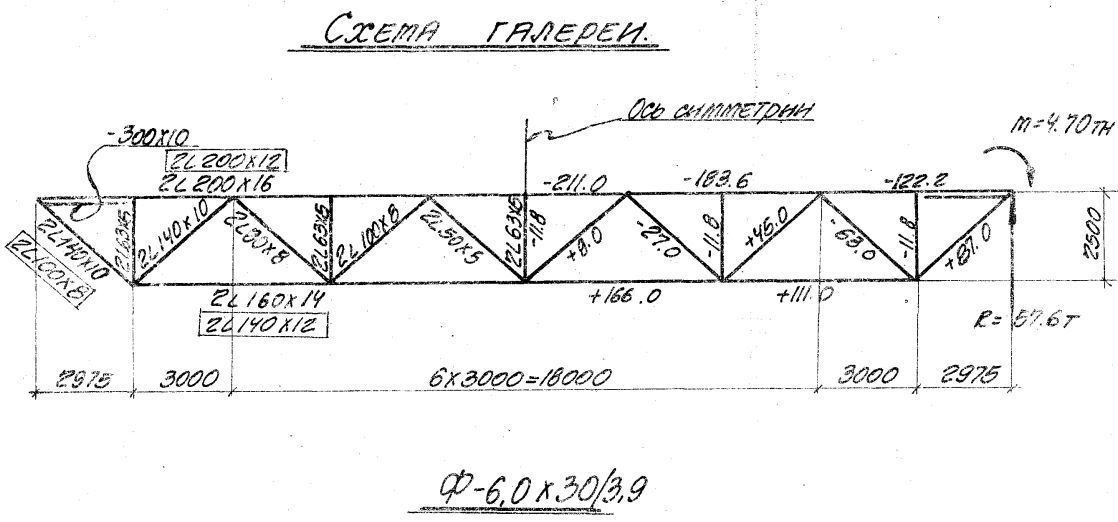


Оформление из самонесущих асбестоцементных оболочек

**ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ**

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ "В" В М	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСЛНН Я Т; ГМ	ПРИМЕЧАНИЯ
		УСЛНН Я	СОСТАВ		
6,0		Ст. системы на данном листе			
	а	I <sup>2*</sup>	60x6 160x14 T 24	Mx = 4.33 My = 0.67 R = 12.1 N = 15.4	
	б	L	L 75x6	N = 16.3	
	в	L	L 50x5	N = 9.0	
	г	JL	2L 70x5	N = 3.0	
	д	JL	2C 14	M = 2.00 N = 8.2	
	е	JL	2L 63x5	N = 10.5	
	ж	C	C 10	M = 0.5 N = 2.61	
	и	I <sup>50</sup>	2C 20	M = 3.5 N = 14.0	ПАНЕЛЬ - б = в ЧЕРЕЗ 750

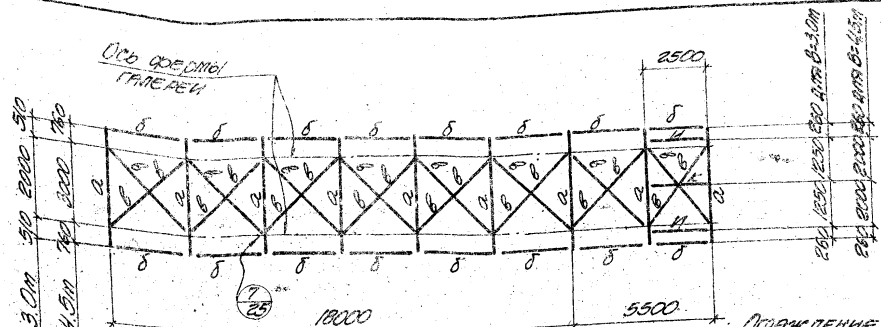
УСЛНН Я В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ В Т.	ДО 25	26-40	41-60	61-100	101-150	> 150
ТОЛЩИНА УЗЛОВИЩ ФАССОНК В ММ	8	10	12	14	16	20



- ПРИМЕЧАНИЯ:**
1. Параллельная к анкерной опоре панель фермы укорочена, смотрите узел (2/28)
  2. Услнн я и сечения даны для одной фермы галереи.
  3. Сечения в рамках из низколегированной стали

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ПРОСЛОЖЕННЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
	ПРОЕКТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕКЦИЯ 6,0х30/3,9	Выпуск лист 2/11

Г. ХАРЬКОВ



ОГРАЖДЕНИЕ ИЗ  
САМОДЕЛЬНЫХ ПЛОСКО-  
ЦЕМЕНТНЫХ ОБЛОЧКОВ

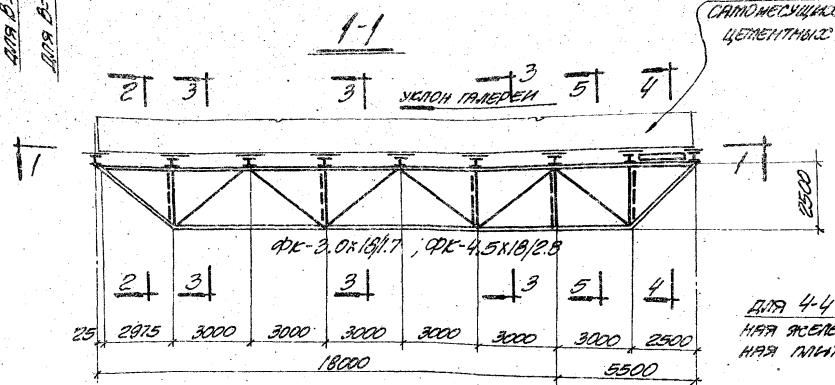
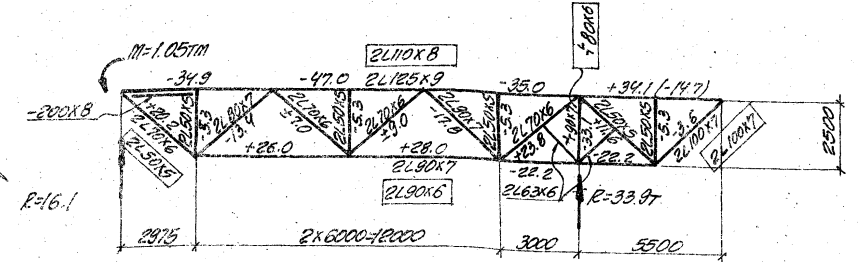
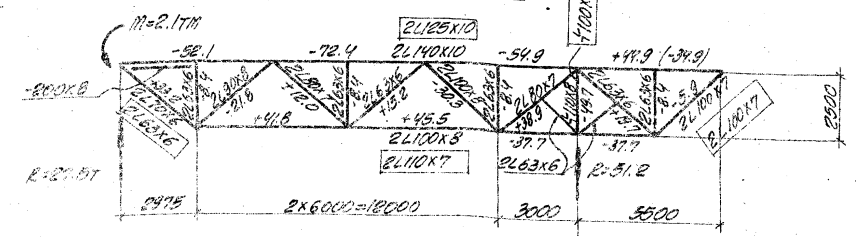


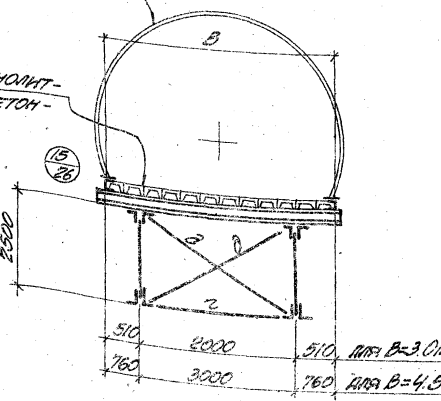
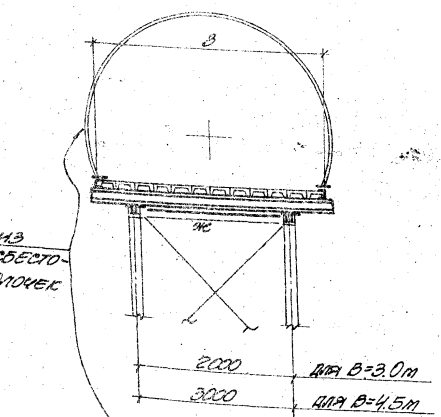
СХЕМА ГАЛЕРЕИ



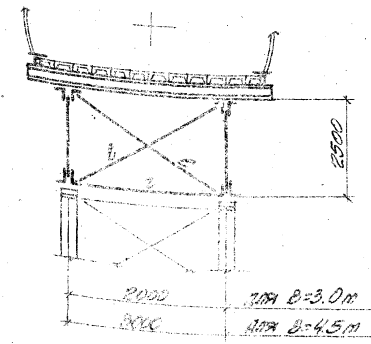
ФК-3.0x18/17



ФК-4.5x18/28



3-3, 4-4



5-5

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ в м	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСЛОВИЯ Т, тм	ПРИМЕЧАНИЕ	
		ЭЛЕМЕНТ	ОБЪЕМ			
3.0	ФК-3.0x18/17	см. схемы на				
4.5	ФК-4.5x18/28	данном листе				
3.0	а	I	-60x6 -160x8 I12	Mx=1.00 My=0.39 N=7.0 R=4.7		
			4.5	I	-60x6 -160x14 I24	Mx=2.66 My=1.13 N=7.7 R=8.2
3.0 и 4.5	б	L			-170x10 L16	Mx=0.59 My=0.48
			L	L50x5	N=+0.0	
			L	L50x5	N=-3.0	
			L	L75x6	N=-8.5	
3.0	в	L	L75x6	N=-8.5		
			L	L90x7	N=-8.5	
3.0 и 4.5	г	C	C14	M=0.8 N=1.3		
			I	I14	M=1.3 N=2.1	
			Ж	Ж50	M=2.3 N=9.0	ПАНЕЛЬ-8-8 УСРЕДН. 750

УСЛОВИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ ВТ	10 25	26 +40	41 +60	61 +100
ТОЛЩИНА УЛОЖКИ РАСС- НОС в мм	8	10	12	14

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Прямоугольная к анкерной опоре панель фермы усреднена, смотрите узел 2/28
2. Условия и сечения даны для одной фермы галереи.
3. Сечения в рамках из нержавеющей стали.

ТК	НЕОПРАВДАНИЕ ТРАНСПОРТНЫХ ГАЛЕРЕИ С ОГРАНИЧИТЕЛЬНЫМИ ПЛОСКО-ЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
1971	ПРОЕКТНЫЕ СТОЛБЫ Сечения 3.0x18/17, 4.5x18/28 с концами	ЛИСТ 2 12

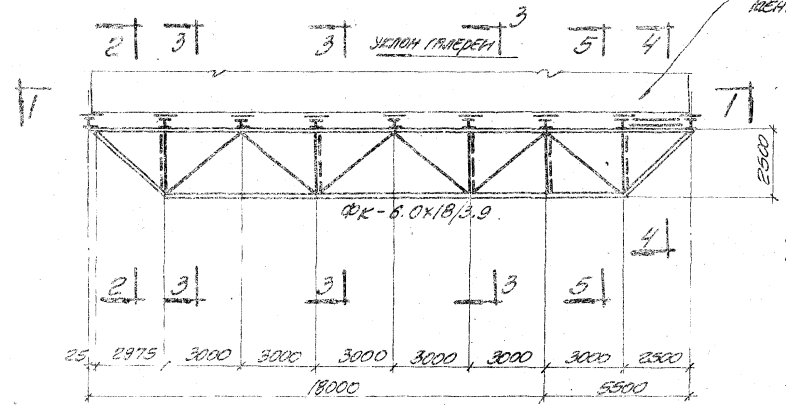
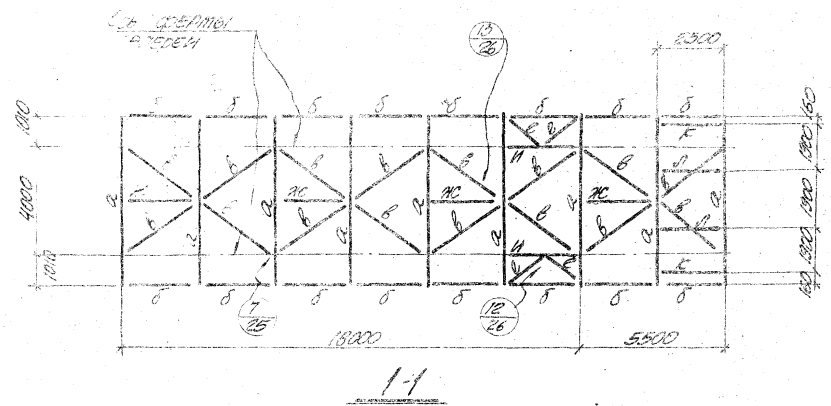
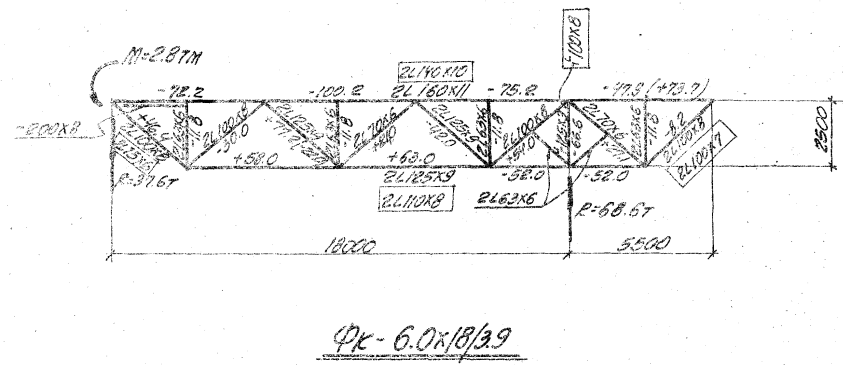
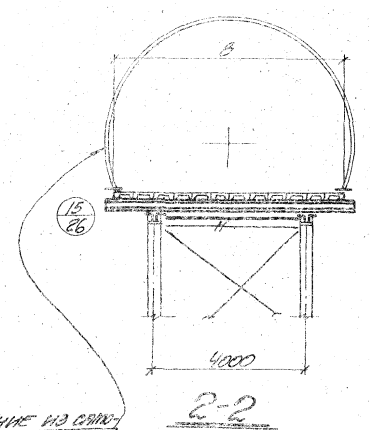


СХЕМА ГАЛЕРЕИ



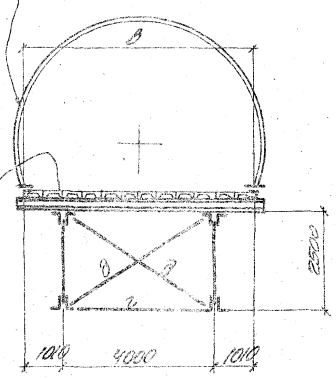
ФК-6.0x18/3.9



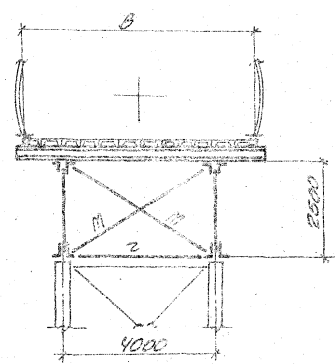
2-2

УПРАСНЕНИЕ НА СВОИ  
НЕУСЛУЖИВАЮЩИЕ  
ИЗЪЯТЫЕ ОБЪЕМЫ

ДЛЯ 4-4 МОНО-  
ЛИТНАЯ ЖЕЛЕЗО-  
БЕТОННАЯ ПЛИТА



3-3, 4-4



5-5

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

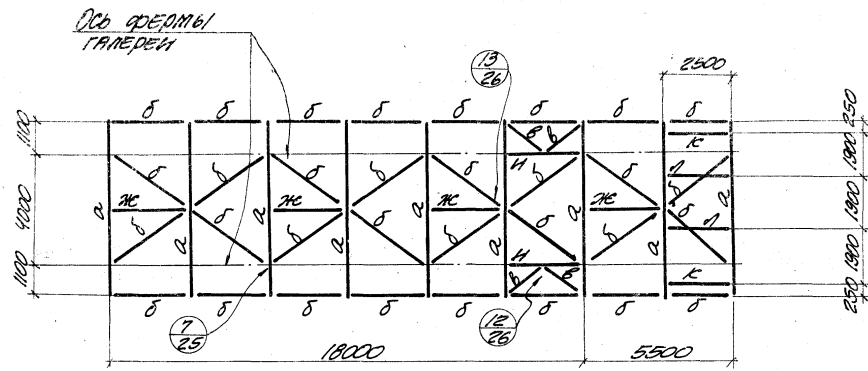
ИДЕНТИФИКАЦИОННЫЙ №	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ Т, ТН	ПРИМЕЧАНИЯ		
		УЗЕЛЫ	СОСТАВ				
6.0	ФК-6.0x18/3.9	СМ. СХЕМУ НА ДАННОМ ЛИСТЕ					
		а	I	-60x6 -160x14 I 24	Mx=4.33 My=0.67 N=15.4 R=12.7		
		б	50	F	-170x10 C16	Mx=0.98 My=0.55 N=2.8	
		в	L	L50x5	N=+8.0		
		г	L	L50x5	N=+3.0		
		д	L	L50x5	N=+3.0		
		е	L	L50x5	N=+3.0		
		ж	L	L50x5	N=+3.0		
		з	L	L50x5	N=+3.0		
		и	L	L50x5	N=+3.0		
		к	L	L50x5	N=+3.0		
		л	L	L50x5	N=+3.0		
		м	L	L50x5	N=+3.0		
н	L	L50x5	N=+3.0				

УСИЛИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ СЕТЕКИ В Т	20 25	26-40	41-60	61-100
ТОЛЩИНА ХЛОПКА В ДИСКЕ В ММ	8	10	12	14

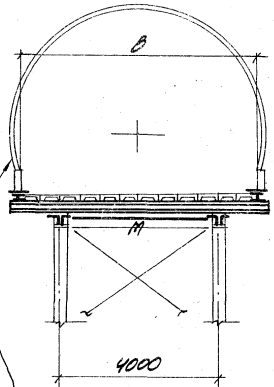
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИТЯЖАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ (26)
2. УСИЛИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НИКОЛЕТИРОВАННОЙ СТАЛИ.

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОУСИЛИВАЮЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ.	СЕРИЯ 3.016-2
1971	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕКЦИЯ 6.0x18/3.9 С КОНСОЛЯМИ	Лист 12



1-1



2-2

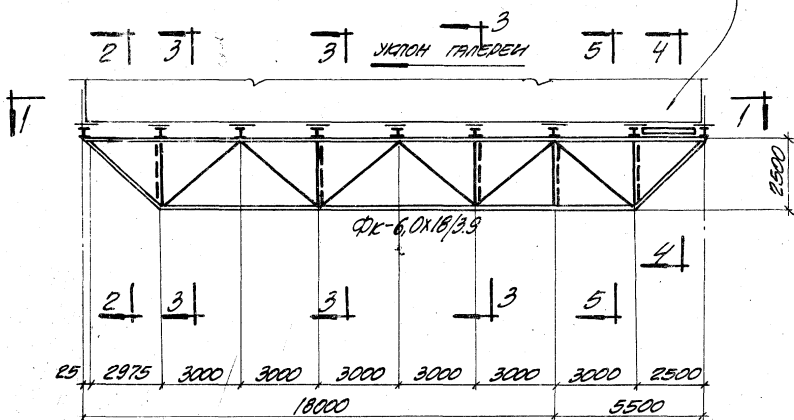
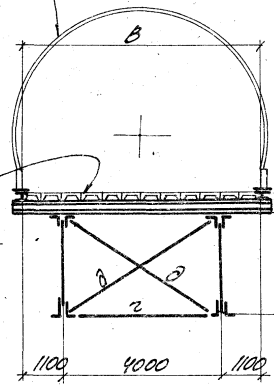
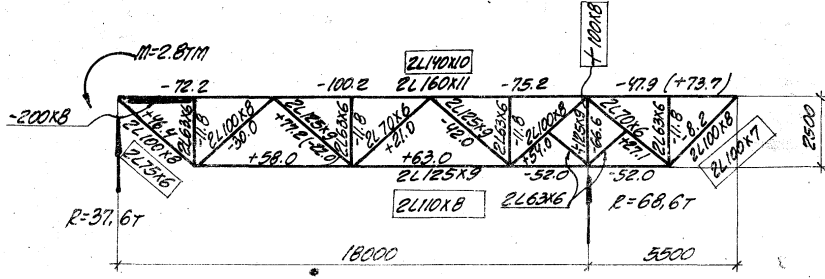


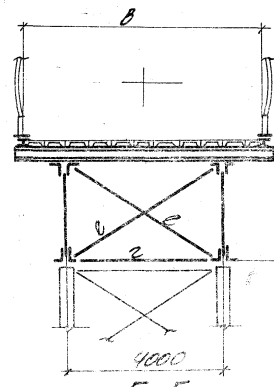
СХЕМА ГАЛЕРЕИ



3-3; 4-4



ФК-6.0х18/3,9



5-5

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ в м	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСЛОВИЯ Т, тм	ПРИМЕЧАНИЯ
		ЭКИВ от сечения	СОСТАВ на данном месте		
6,0	ФК-6.0х18/3,9		-60x6 -160x14	Мх=4,33 Му=0,67 R=12,1 N=15,4	
	a		I 24	Mx=4,33 Mu=0,67 R=12,1 N=15,4	
	delta		L 50x5	N=+9,8	
	theta		L 63x5	N=-6,0	
	zeta		L 70x5	N=-4,0	
	eta		L 50x5	N=3,0	
	epsilon		L 100x7	N=-8,5	
	zeta		C 10	M=0,5 N=2,61	
	eta		C 12	M=1,2 N=4,9	
	theta		C 14	M=0,8 R=1,5	
	lambda		I 14	M=1,3 R=2,1	
mu		I 50	M=2,3 N=9,0	ПАНЕЛЬ 5-8 ЧЕРЕЗ 150	

ШИРИНА В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ в т.	до 25	26+40	41+60	61+100
ГОЛУБИНА УЛОЖКИ ФРАНКОВ в мм	8	10	12	14

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИМЫКАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ 22
2. УСЛОВИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НАЗКОЛЕГАНОВОЙ СТАЛИ.

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРУЕМЫЕ ТРАНСПОДПЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ С СИММЕТРИЧНЫМИ РАБОТОУЧЕТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ.	СЕРИЯ
	ПРОМЕТНЫЕ СТОЕВЫЕ СЕЧЕНИЯ 6.0х18/3,9 С КОНСОЛЯМИ.	3.016.2
1971		МАШИНА ЧЕРТ. 2

МА. КОДЕС. ДИЗАЙН. КОМПАНИЯ. АДРЕС: МОСКВА, БУЛЬВАР НЕКИТАЯ, 17. ТЕЛЕФОН: 8 (495) 797-7000. Г. ХАРЬКОВ

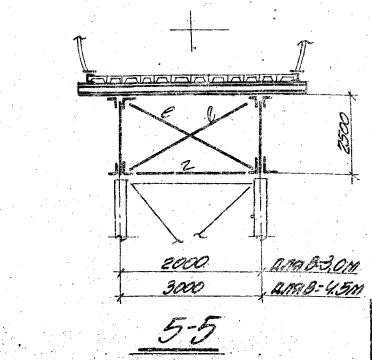
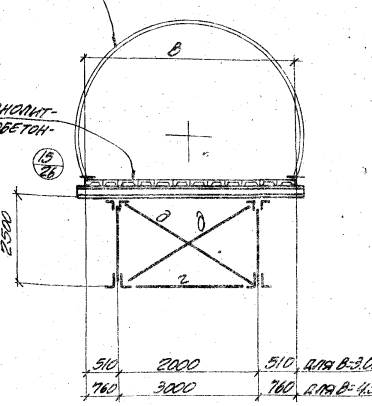
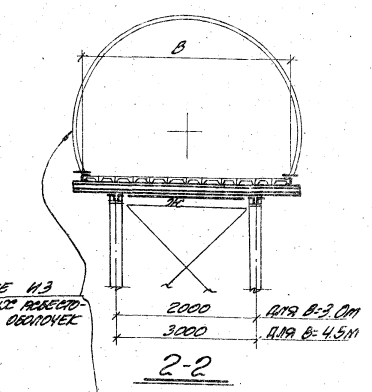
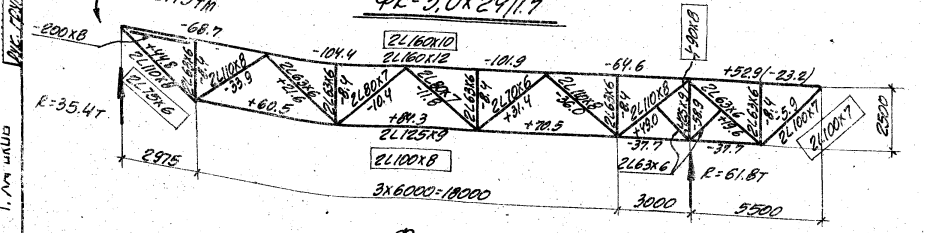
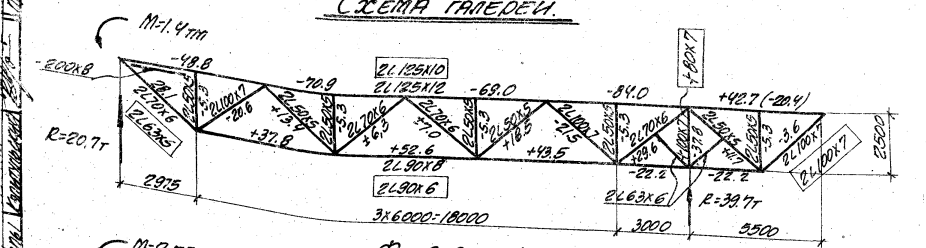
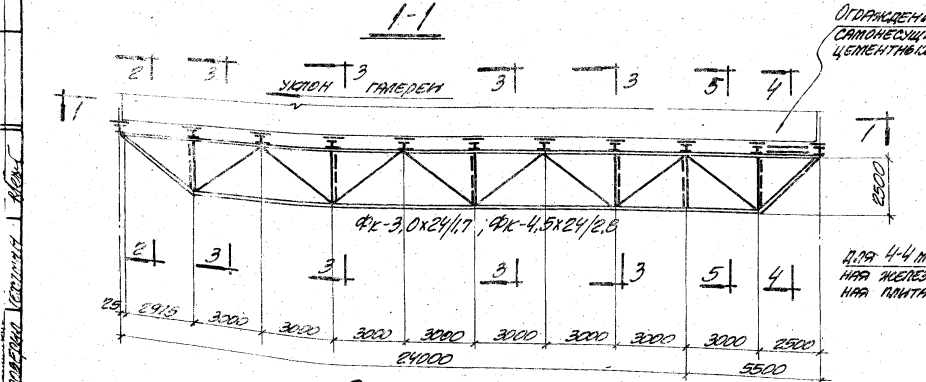
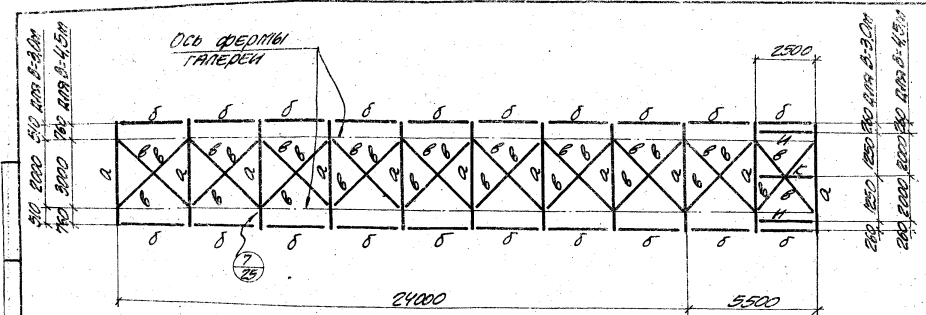


ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАЛЕРЕИ 'В' М	МАТЕР	СЕЧЕНИЕ		ПРОЧЕТНЫЕ СВОЙСТВА ВТ И ТМ	ПРИМЕЧАНИЯ
		СЛЕВЫ	СПРАВА		
3.0	ФК-3.0x24/1.7	ОН. СДЕЛКА	НА ДАННОМ ЛИНЕЙ		
4.5	ФК-4.5x24/2.8				
3.0	а	I	-60x6	Mx=1.00	
			-160x8	Mx=0.39	
4.5	а	I	-60x6	Mx=2.66	
			-160x14	Mx=1.13	
3.0 и 4.5	б	50	I 12	N=7.0	
			I 24	N=8.2	
3.0 и 4.5	в	L	-170x10	Mx=0.59	
			С 16	Mx=0.98	
3.0	г	L	L50x5	N=+8.0	
			L	N=-8.0	
4.5	г	L	L50x5	N=+3.0	
			L	N=-8.5	
3.0 и 4.5	д	L	L75x6	N=-8.5	
			L	N=-8.5	
3.0 и 4.5	е	I	С 14	M=0.8	
			I 14	M=1.3	
3.0 и 4.5	ж	I	I 14	M=1.3	
			I 20	M=2.8	
			2С 20	N=11.2	ПАНЕЛИ-3=В ЧЕРЕЗ 1000

СКОЛОНЕ В ЗАЕМЛЕНТАХ РАВНОУСНО В Т.	ТОЛЩИНА ЗАКРЕПЛЕНИЯ ПАНЕЛИ В ММ			
	40 ÷ 25	26 ÷ 40	41 ÷ 60	61 ÷ 100
	8	10	12	14

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИМЫКАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ГАЛЕРЕИ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ (2/22)
2. УСИЛИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НИЗКОЛЕГТИРОВАННОЙ СТАЛИ.

ТК 1971	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С СПИНОСИМИЛЬНЫМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЖЕНИЯМИ	СЕРИЯ Э. 016-2
	ПРОСТЫЕ СТОПОРЕНА СЕЧЕНИЯ 3.0x24/1.7, 4.5x24/2.8 С КОМПЛЕКТОМ	Анкетный лист 2 15



ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ИДЕНТИФИКАЦИОННЫЙ № ГАЛЕРЕИ	МАТЕРИАЛ	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ Т, МТ	ПРИМЕЧАНИЯ	
		КОЭФФ. ОТ СЕЧЕНИЯ	СОСТАВ НА ДАННОЙ ПЛОСКОСТИ			
6.0	Ст 60x24/39			-60x6	Ny = 4.33 Nz = 0.57 R = 12.1	
				I 24	N = 15.4	
				δ	-170x10 C 16	Ny = 0.98 Nz = 0.55 N = 13.1
				8	L 50x5	N = 8.0
				6	L 70x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0
				8	L 50x5	N = 3.0

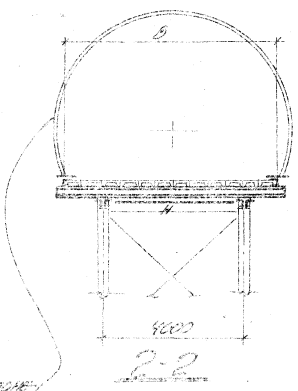
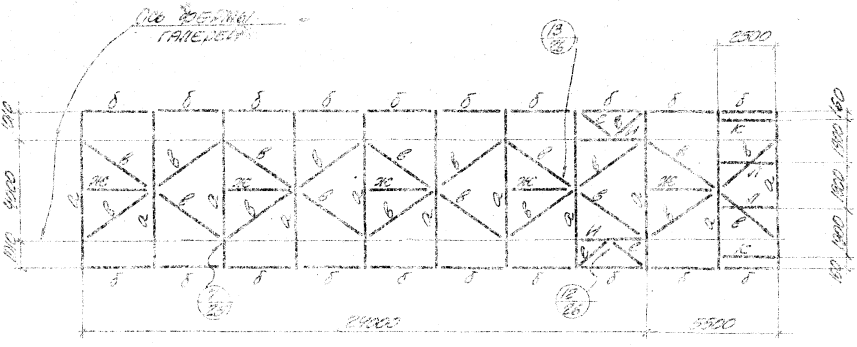
УСИЛИЯ В ЭЛЕМЕНТАХ БЕЗУПРЕДКА В Т. ТОЛЩИНА ЗАГОТОВОК ИВАРЧАК В ММ	ДИНАМА				
	40 25	26+40	41+60	61+100	101+150
	8	10	12	14	16

ПРИМЕЧАНИЯ:

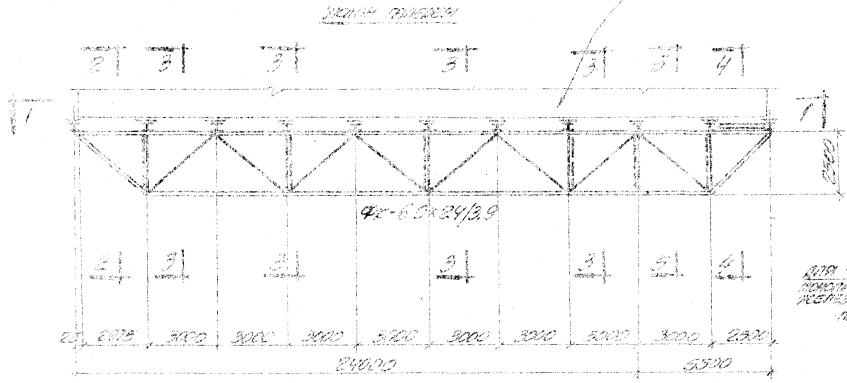
1. ПРИБЛИЖЕННАЯ К АКСИОННОЙ ОУЗДЕ ПЛОЩАДЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРЕТЬ УЗЕЛ (2/22)
2. УСИЛИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАЙОНЕ ИЗ НЕКАСТАИРОВАННОЙ СТАЛИ.

ТК 1971	НЕОТВАЖИВАЕМЫЕ ТРАНСВЕРСНЫЕ ПРИБЕДЫ С ЦЕМЕНТОБЕТОННОЙ РАБЕТОСЦЕМЕНТНЫМ ОБЪЕМОМ	СЕРИЯ 3. 016-2
	ПОДЪЕМНЫЕ СТРОИТЕЛЬСТВА СЕЧЕНИЯ 6.0x24/39 С КОМПАНДО.	ИНДЕКС ЛАТА 2 16

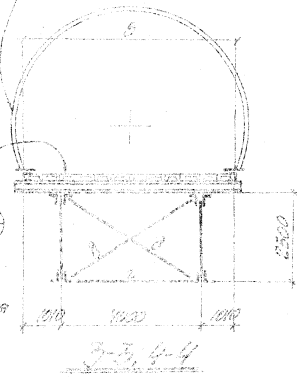
11689-02 24



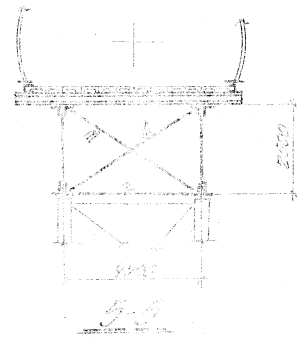
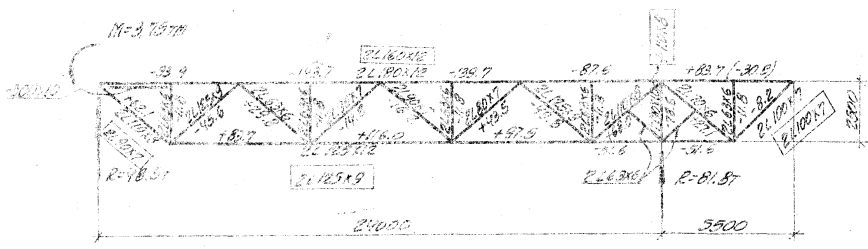
УПРОЩЕНИЕ НА ОСНОВЕ ОДНОГО РАССЕЧЕНИЯ



УЗЕЛ 4-4



СЕРИЯ ГАЛЕРЕИ



ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК И С. ХАРКОВ

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

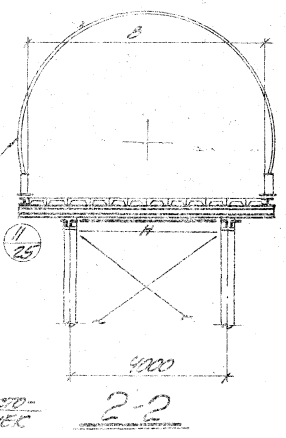
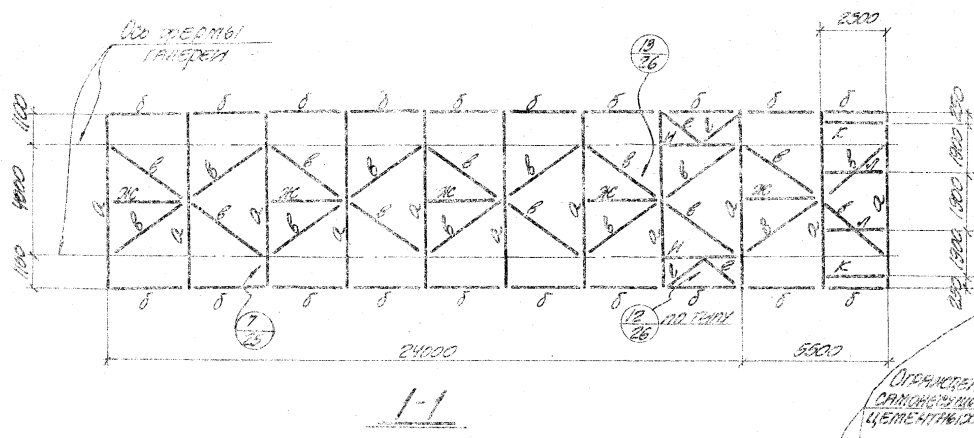
ШИРИНА ГАЛЕРЕИ В М	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ Т, ТМ	ПРИМЕЧАНИЯ
		ЭСКИЗ	СОСТАВ		
6.0	ФК-6,0x24/3,9	СИСТЕМА НА ДАННОМ МАСШ			
	а		-60x6 -160x14 I24	Mx = 4.33 My = 0.67 R = 12.1 N = 15.4	
	б	L	L63x6	N = 13.1	
	в	L	L50x5	N = 8.0	
	г	L	L70x5	N = 3.0	
	д	L	L50x5	N = 3.0	
	е	L	L63x6	N = 8.0	
	ж	C	C10	M = 0.3 N = 2.61	
	и	C	C12	M = 1.6 N = 6.6	
	к	C	C14	M = 0.8 R = 1.3	
	л	I	I14	M = 1.3 R = 2.1	
	м	L	L100x7	N = 8.5	
	н	L	L50	M = 0.3 N = 11.2	МАРКА - 3-В ЧЕР. 3 150

УСИЛИЕ В РАЙОНЕ ПЕРЕКРЕСТКА	ДО 25	26-40	41-60	61-100	101-150
ГОЛОМКА СРЕДНЕГО РАДИУСА R, ММ	8	10	12	14	16

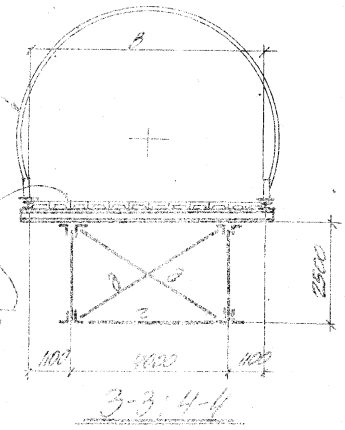
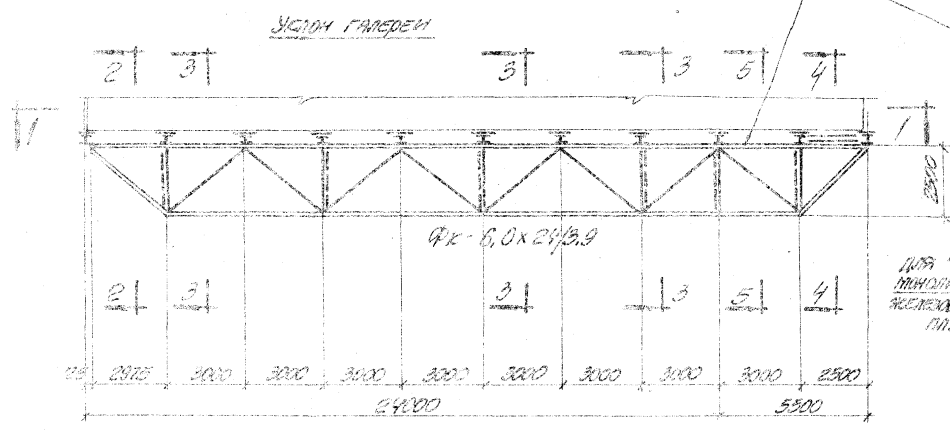
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИМЕНИВАЮЩАЯСЯ К РАКЕТНОЙ ОПДЕ ПИЛЛЕРС ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ 2/26
2. УСИЛИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ
3. СЕЧЕНИЯ В РАЙОНЕ ИЛЗ ПИЛКОЛЕТИ КОЛОННОЙ СТАНЫ.

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С СПОСОБИМЫМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЖЕНИЯМИ	СЕРИЯ 3.016-2
1971	ПРОДЛЕННЫЕ СТРЕЛЕНАЯ СЕЧЕНИЯ 6,0x24/3,9 С КОНОСОЛЬЮ	ВЫИСК ЛИСТ 2 17

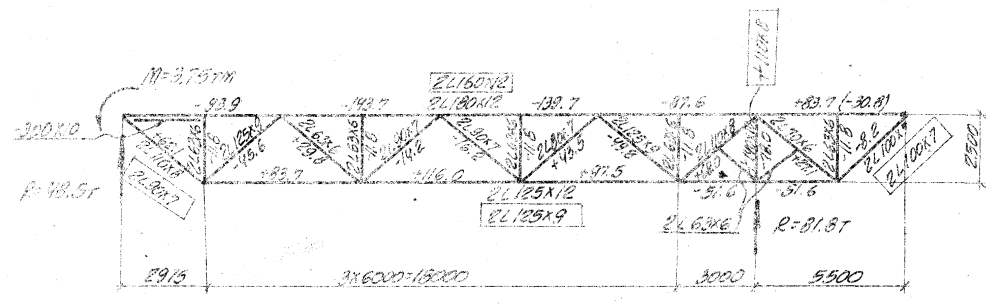


ОГРАЖДЕНА ИЗ СПОСОБИМЫХ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫХ ДОСКОК



МАРКА 4-4 НЕКОМПЕТЕНТНО РАБОТА

СЕЧЕНИЯ ГАЛЕРЕИ



ФК-6,0x24/3,9

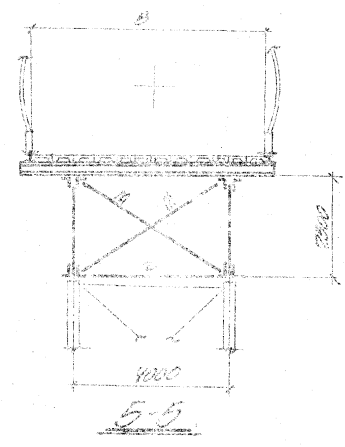


ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

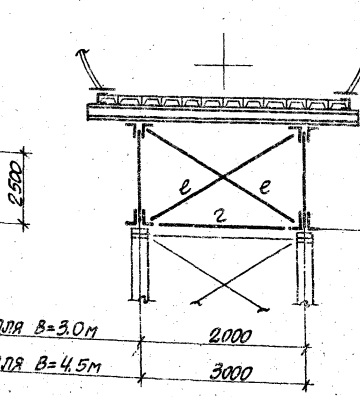
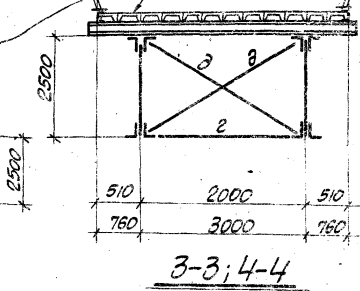
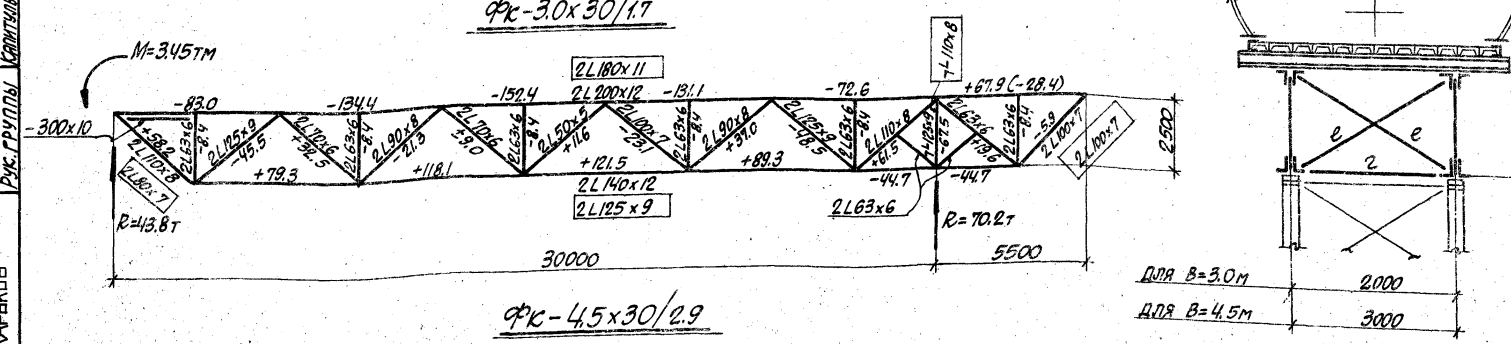
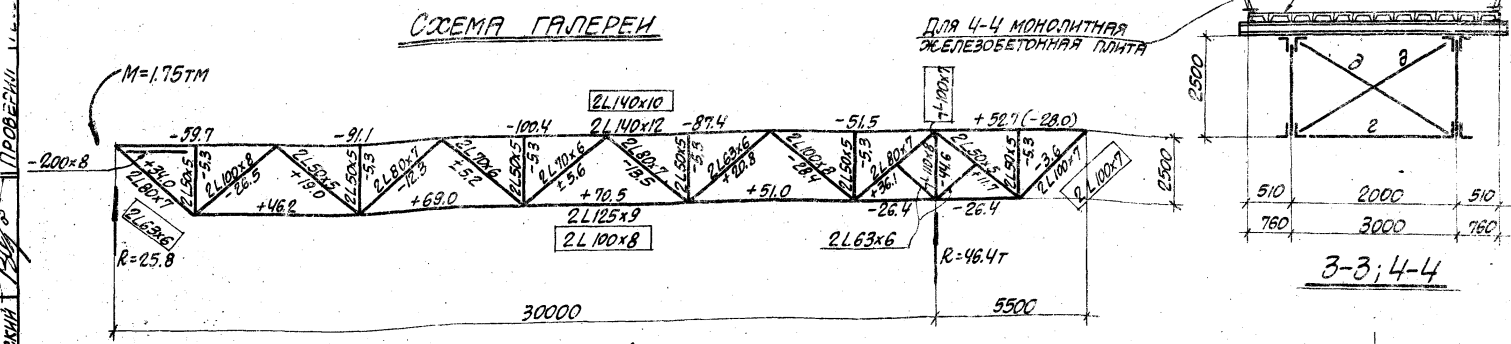
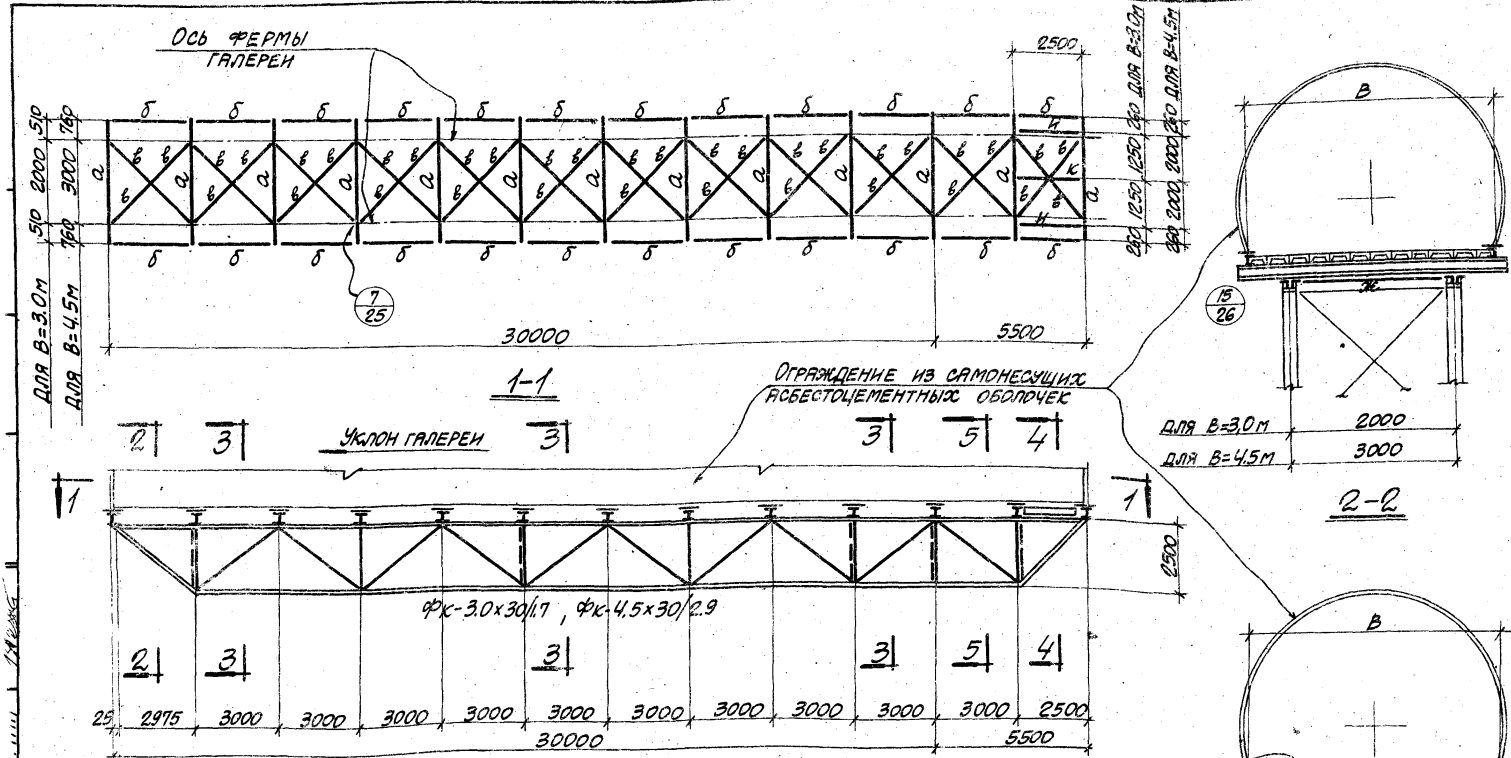
ШИРИНА ГАЛЕРЕИ В М	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ В Т, ТМ	ПРИМЕЧАНИЯ	
		ЭСКИЗ	СОСТАВ			
3.0	ФК-3.0x30/1.7	СМ. СХЕМУ НА ДАННОМ ЛИСТЕ				
4.5	ФК-4.5x30/2.9	СМ. СХЕМУ НА ДАННОМ ЛИСТЕ				
3.0	а		-60x6 -160x8 I12	Mx=1.00 My=0.39 N=7.0 R=4.7		
			4.5	-60x6 -160x14 I24	Mx=2.66 My=1.13 N=7.7 R=8.2	
3.0x4.5	б		-170x10 L16	Mx=0.59 My=0.48		
			в	L50x5	N=+8.0	
			г	2L50x5	N=-3.0	
3.0	д		L50x5	N=+3.0		
			3.0	е	L75x6	N=-8.5
4.5	ж		L90x7	N=-8.5		
			3.0x4.5	з	L14	M=0.8 R=1.3
3.0x4.5	к		I14	M=1.3 R=2.1		
			4.5	л	2C20	M=3.5 N=14.0

УСИЛИЕ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ В Т	ДО 25	26-40	41-60	61-100	101-150	> 150
ТОЛЩИНА УЗЛОВЫХ РАСНОК В ММ	8	10	12	14	16	20

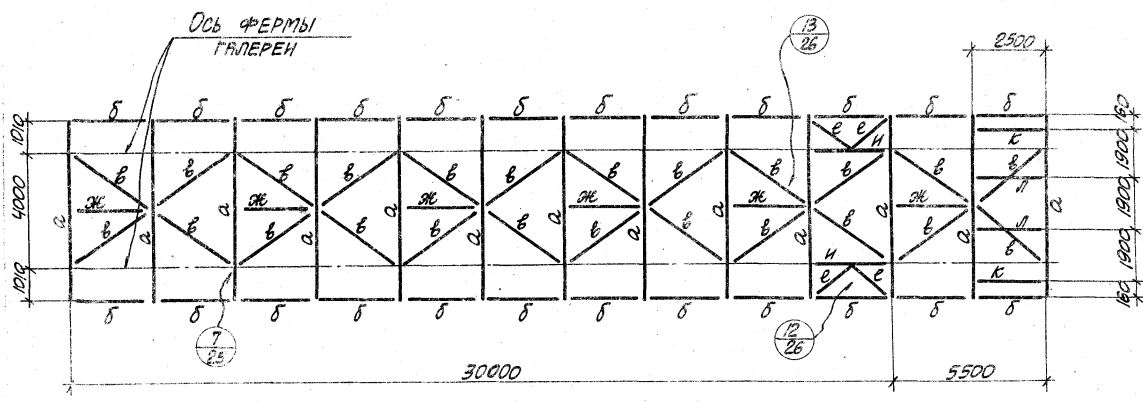
ПРИМЕЧАНИЯ

1. ПРИМЫКАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ (2/22).
2. УСИЛИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НИЗКОЛЕГИРОВАННОЙ СТАЛИ.

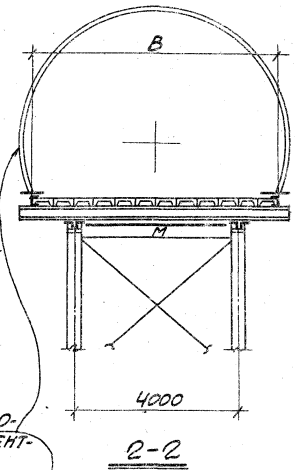
ТК	НЕОТАГЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕКЦИИ 3.0x30/1.7, 4.5x30/2.9 С КОНСОЛЯМИ	Выпуск Лист 2 18



Г. АРКАДЬЕВ  
И. А. АРКАДЬЕВА  
ПРОЕКТИРОВАНИЕ  
И. А. АРКАДЬЕВА  
И. А. АРКАДЬЕВА  
И. А. АРКАДЬЕВА



1-1



2-2

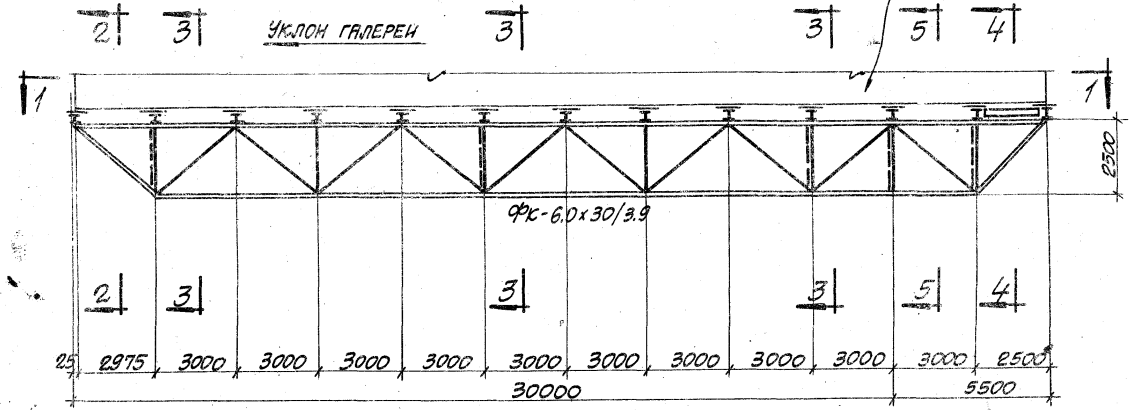
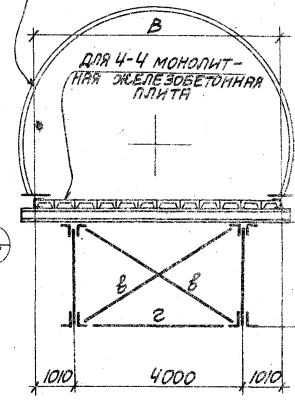
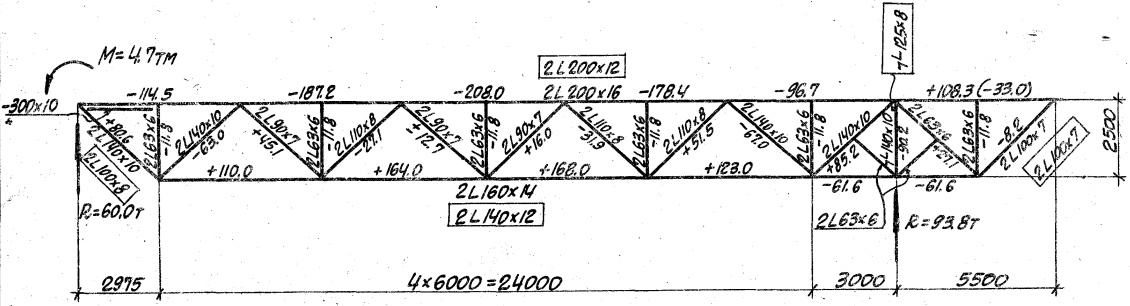


СХЕМА ГАЛЕРЕЙ



3-3, 4-4



ФК-6.0x30/3.9

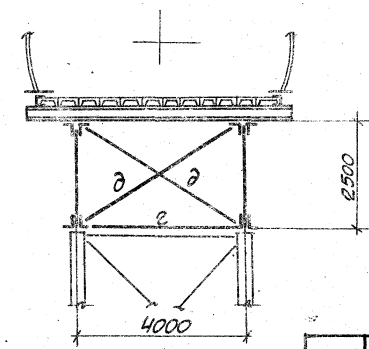
ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ШИРИНА ГАЛЕРЕЙ В М.	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСЛОВИЯ Т, ТМ.	ПРИМЕЧАНИЯ
		ЭСКИЗ	СОСТАВ		
6.0	ФК-6.0x30/3.9				
	СМ. СХЕМУ НА ДАННОМ ЛИСТЕ				
	а		-80x6 -160x14 I 24	Mx=4.33 My=0.67 R=12.1 N=15.4	
	б		-170x10 L16	Mx=0.98 My=0.55 N=16.3	
	в		L50x5	N=+9.0	
	г		2L70x5	N=-3.0	
	д		L100x7	N=-8.5	
	е		2L63x5	N=-10.5	
	ж		L10	M=0.5 N=2.61	
	и		2L14	M=2.0 N=8.2	
	к		L14	M=0.8 R=1.3	
л		I14	M=1.3 R=2.1		
м		2L20	M=3.5 N=14.0	ПАНКИ -5=8 ЧЕРЕЗ 150	

УСЛОВИЕ В ЭЛЕМЕНТАРНОЙ РЕШЕТКЕ В Т.	ДО 25	26÷40	41÷60	61÷100	101÷150	>150
ТОЛЩИНА УЗЛОВЫХ ФАСОНОВ В ММ	8	10	12	14	16	20

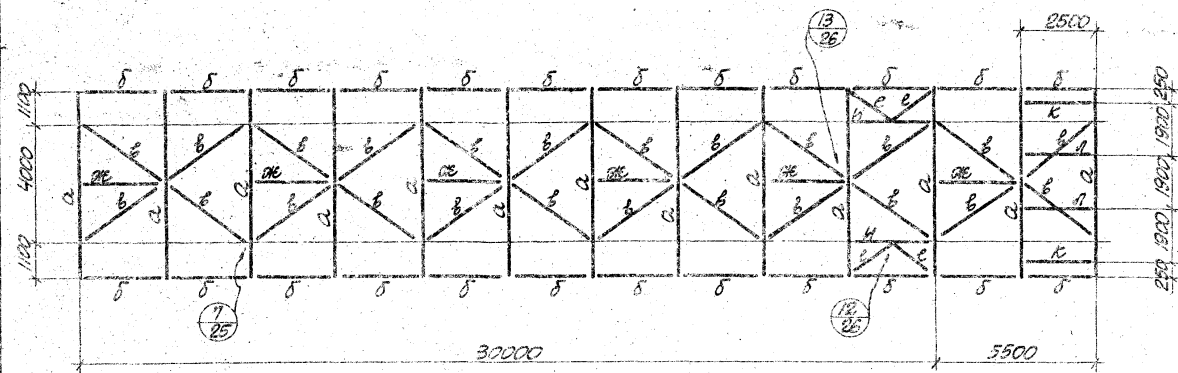
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИМЫКАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ 22
2. УСЛОВИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕЙ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НИЗКОЛЕГИРОВАННОЙ СТАЛИ.



5-5

ТК	НЕОТАПЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТЕРНЫЕ ГАЛЕРЕЙ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕКЦИЯ 6.0x30/3.9 С КОНСОЛЬЮ	Выпуск 2 Лист 19



1-1

ОПРЕДЕЛЕНИЕ ИЗ САМОНЕСУЩИХ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫХ ОБОЛОЧЕК

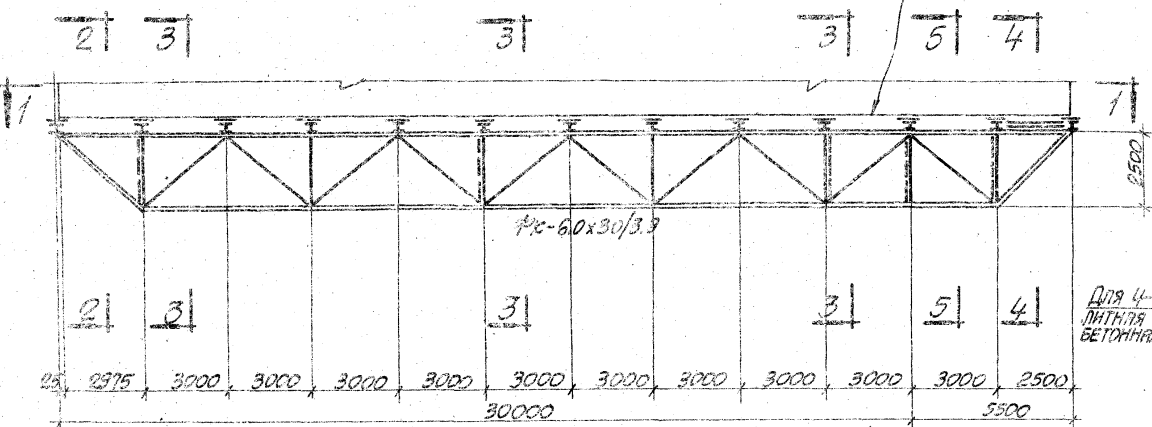


СХЕМА ГАЛЕРЕИ

ДЛЯ 4-4 МОНОЛИТНАЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ ПЛИТА

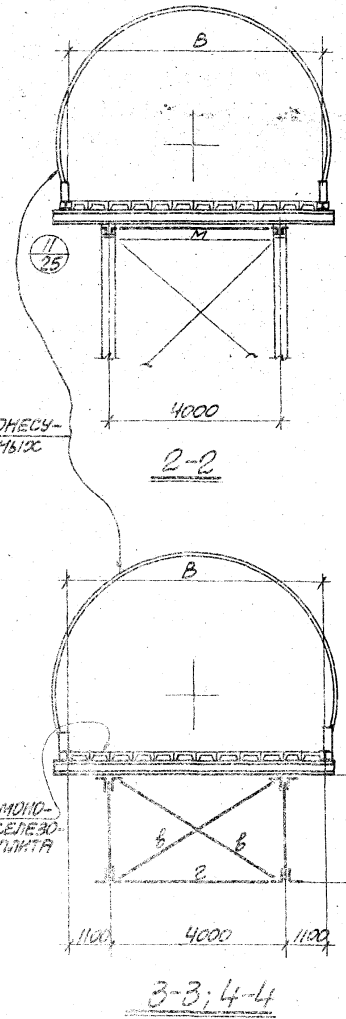


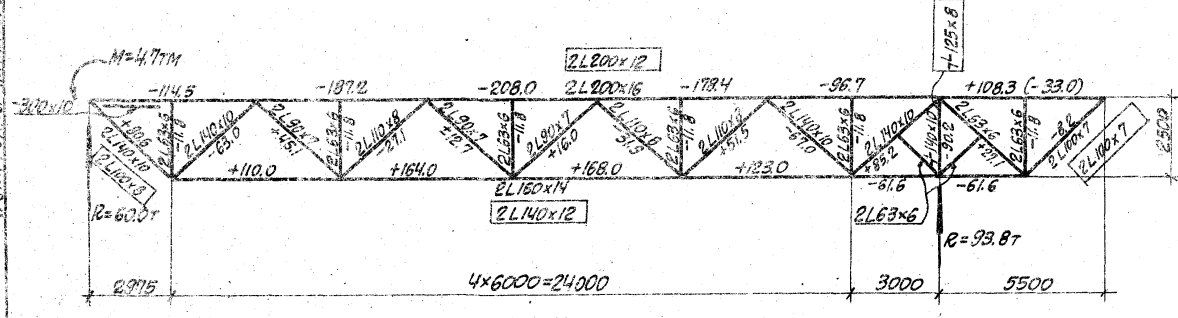
ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ

ЦИФРОВАЯ ГАЛЕРЕЯ "В" в. м.	МАРКА	СЕЧЕНИЕ		РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ Т; ТМ	ПРИМЕЧАНИЯ	
		ЭСКИЗ	СОСТАВ			
6.0	ФК-6.0x30/3.9	СМ. СХЕМЫ НА ДАННОМ ЛИСТЕ				
		a		-60x6 -160x14 I 24	Mx=4.33 My=0.67 R=12.1 N=15.4	
		b		L75x6	N=+16.3	
		в		L50x5	N=+9.0	
		г		2L70x5	N=-3.0	
		д		L100x7	N=-8.5	
		е		2L63x5	N=-10.5	
		ж		C 10	M=0.5 N=2.61	
		и		2C14	M=2.00 N=8.2	
		к		C 14	M=0.8 R=1.3	
		л		I 14	M=1.3 R=2.7	
		м		2C20	M=3.5 N=14.0	АНКЕРЫ - 5-8 ЧЕРЕЗ 750

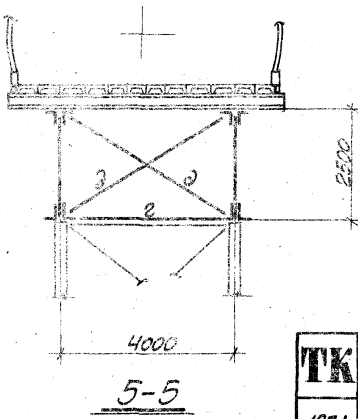
УСИЛИЕ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ в т.	ГОЛУШИНА УЗЛОВЫХ ФАСОНОВ в мм					
	20 25	26+40	41+60	61+100	101-150	151-200
УСИЛИЕ В ЭЛЕМЕНТАХ РЕШЕТКИ в т.	80	100	120	140	160	200

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ПРИМЫКАЮЩАЯ К АНКЕРНОЙ ОПОРЕ ПАНЕЛЬ ФЕРМЫ УКОРОЧЕНА, СМОТРИТЕ УЗЕЛ (22).
2. УСИЛИЯ И СЕЧЕНИЯ ДАНЫ ДЛЯ ОДНОЙ ФЕРМЫ ГАЛЕРЕИ.
3. СЕЧЕНИЯ В РАМКАХ ИЗ НИЗКОЛЕГИРОВАННОЙ СТАЛИ.



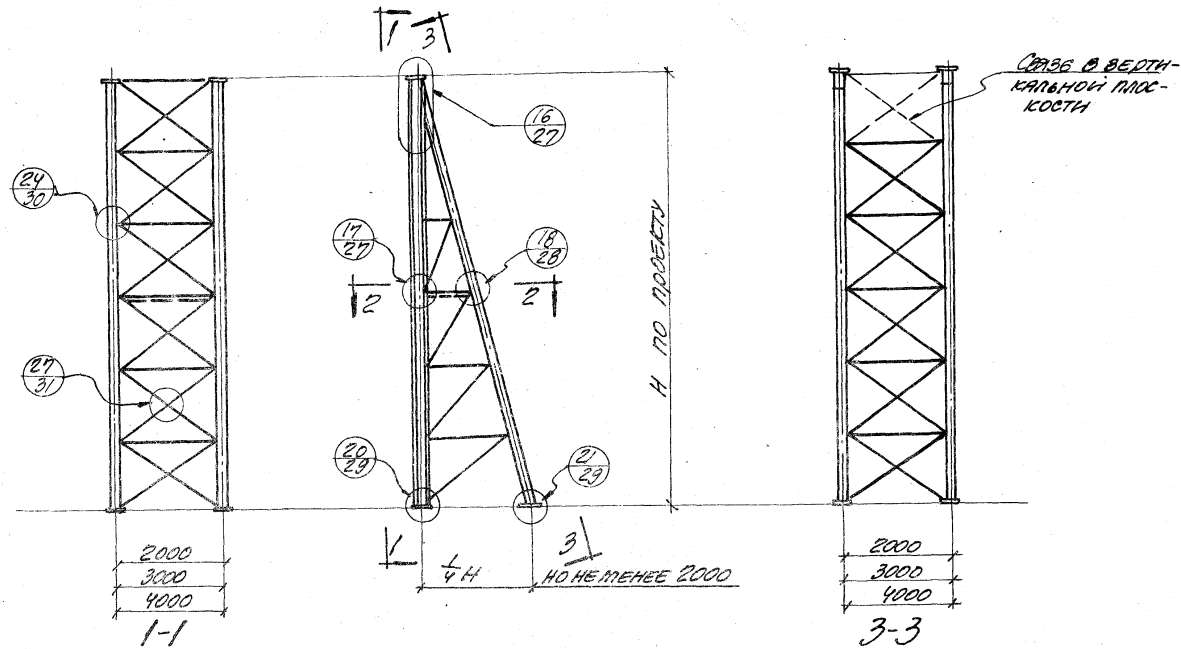
ФК-6.0x30/3.9



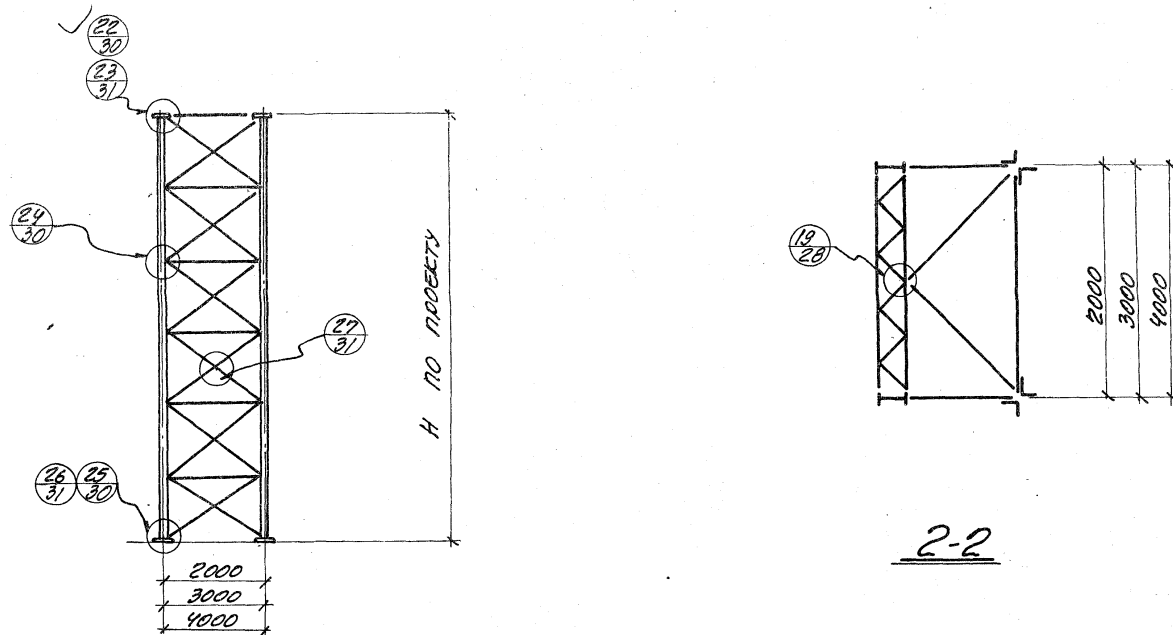
5-5

ТК	НЕОТАЖИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТЕРНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
	ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ СЕКЦИЯ 6.0x30/3.9 С КОНСОЛЯМИ	ВЫПУСК ЛИСТ 2 20

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК Г.ХАРАКОВ  
 НАМ. ПР. РАБОТА  
 ПРАВИТЕЛЬСТВО УССР  
 ДИРЕКЦИЯ УСТРОИТЕЛЬСКО-ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКОГО УЧРЕЖДЕНИЯ



Схемы неподвижных опор галерей шириной 3,0; 4,5; 6,0 м



Схемы шарнирных опор галерей шириной 3,0; 4,5; 6,0 м

ПРИМЕЧАНИЯ:

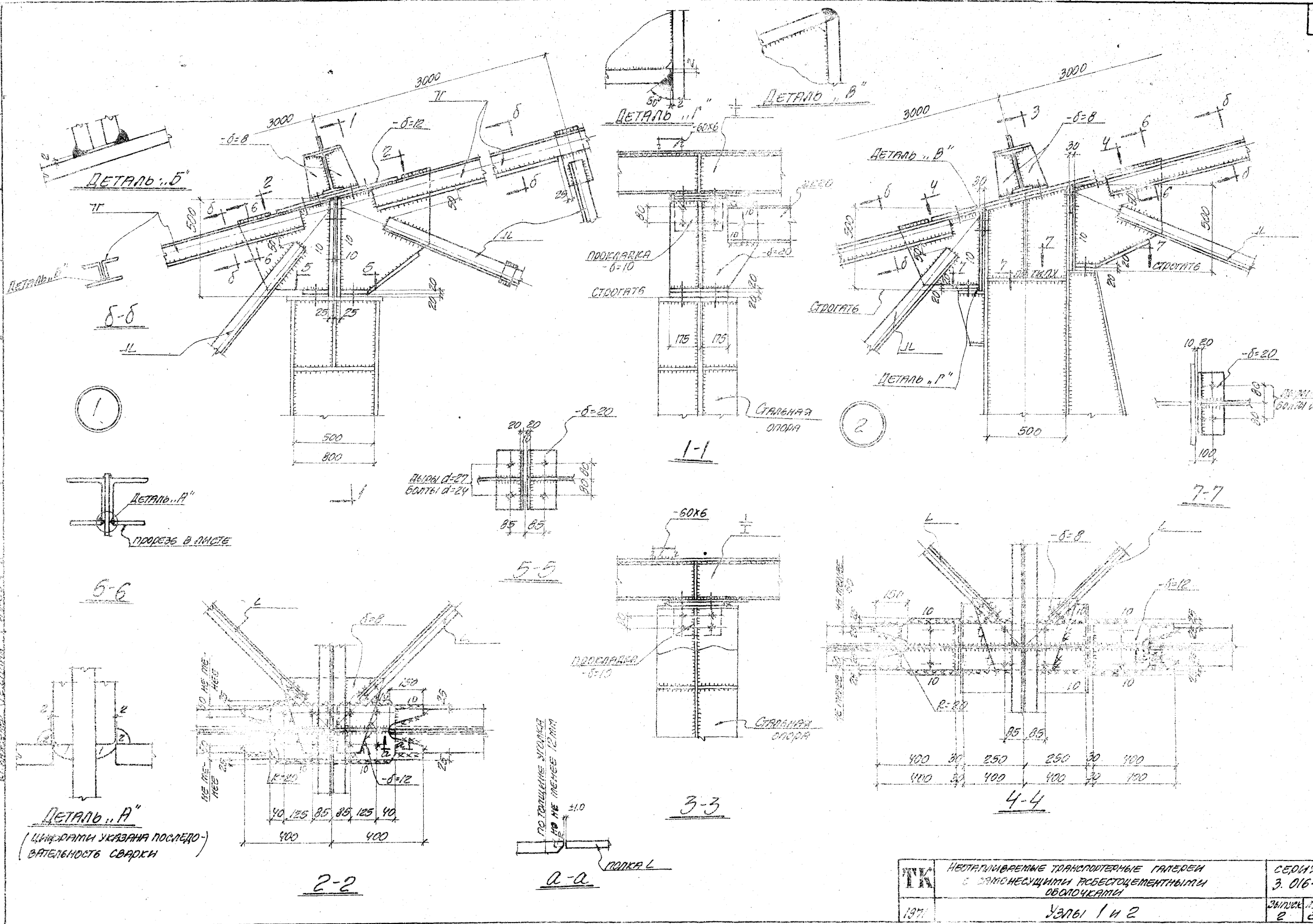
1. Схемы компоновки галерей приведены на листе 1
2. Расстояние между ветвями опор принимается для  $B=3,0\text{ м}-2\text{ м}$ ;  $B=4,5\text{ м}-3\text{ м}$ ;  $B=6,0\text{ м}-4\text{ м}$ .
3. Угол наклона крестовых связей принимается примерно  $45^\circ$ .  
Количество панелей определяется высотой опор.
4. Сечение крестовых связей и распорок принято из уголков для всех ширин галерей.
5. Вертикальные связи располагаются в плоскостях обеих полок ветвей опор и соединяются между собой решеткой.
6. Указания по расчету опор и связей приведены в пояснительной записке.
7. Неподвижные опоры образуются из конструкции обычных шарнирных опор, усиленных подкосом крестового сечения из прокатных уголков (со стороны подъема галерей) и системой связей между ними.
8. При отношении высоты опоры к ее ширине  $\geq 8$  опоры, следует делать трапециевидальной формы с соотношением высоты к средней линии трапеции не  $\geq 5$

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТРОИИПРОЕКТ Г. ХАРЬКОВ

ИВ. АСО-5  
С. КОНОСОВ  
В.Е. СЕРОВА  
С. ИВАНЧЕНКО

ПРОЕКТА  
ФОРМЫ  
КАРОЛИНОВИЧ  
СЕРТИФИКАТ

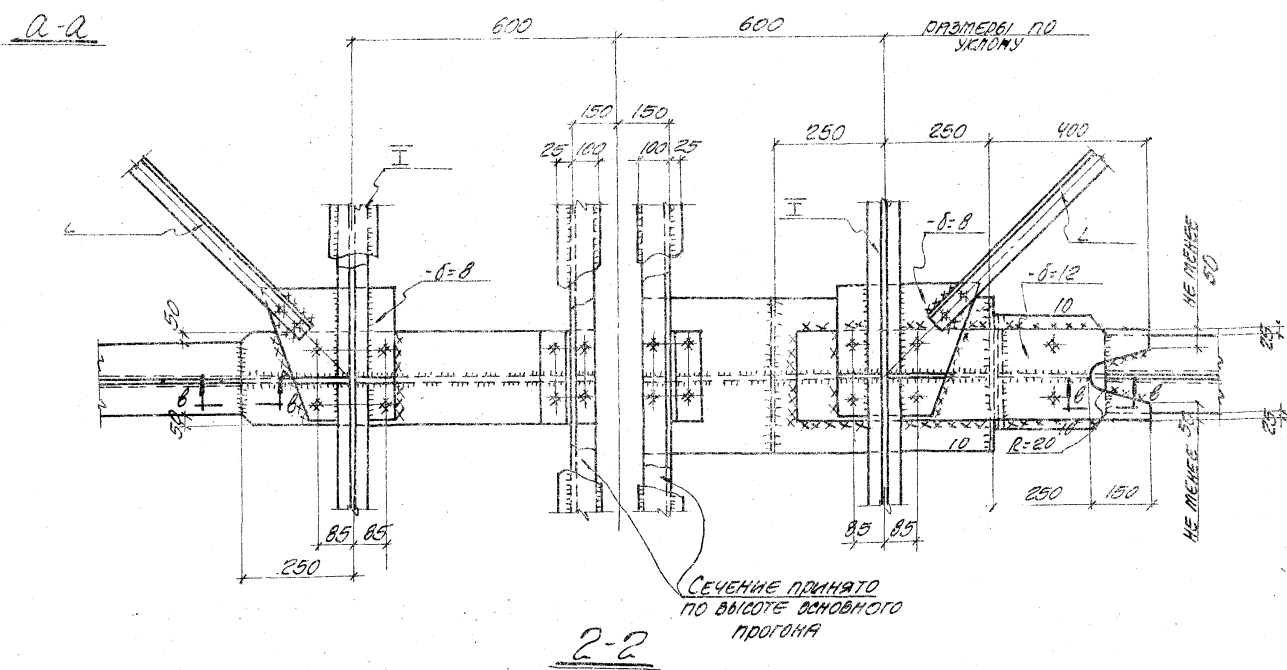
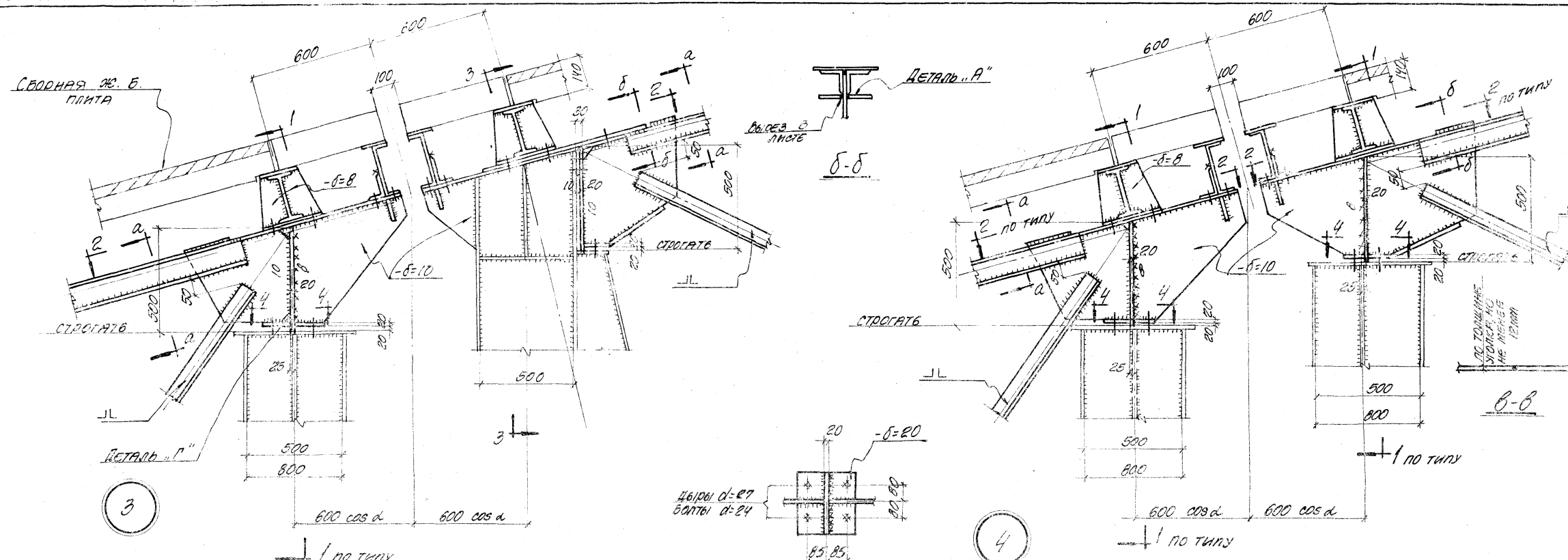
ТК	НЕОТАГЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
1971	Схемы опор.	Лист 2



ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК ПРОЕКТА И.С.С.С.Р. Г. ХАРЬКОВ

ДЕТАЛЬ "А"  
(ЦИФРАМИ УКАЗАНА ПОСЛЕДОВАТЕЛЬНОСТЬ СВАРКИ)

ТК	НЕСТАЦИОНАРНЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С ЗАМОЩЕННЫМИ РЕБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
1971	Узлы 1 и 2	Лист 2 из 22



ПРИМЕЧАНИЕ:  
 РАЗРЕЗЫ 1-1 и 3-3 и ДЕТАЛИ "А", "Б", "Г"  
 СМОТРИТЕ НА ЛИСТЕ 22

ПРОЕКТИРОВАНИЕ  
 Г. ХАРЬКОВ

АРХИТЕКТУРНО-ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ ОТДЕЛ  
 ЧАО «ХАРЬКОВСКИЙ ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ»  
 АДРЕС: ХАРЬКОВ, ПЛ. ГОРЬКОГО, 40

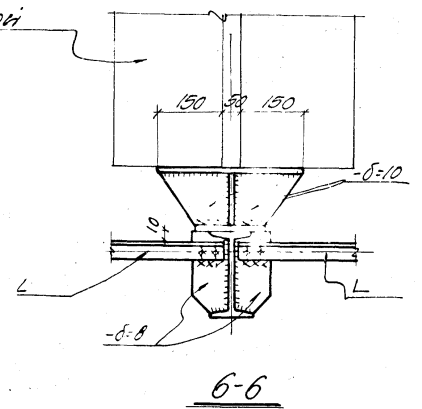
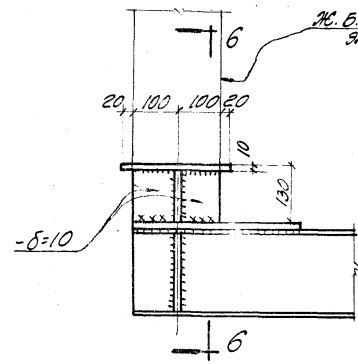
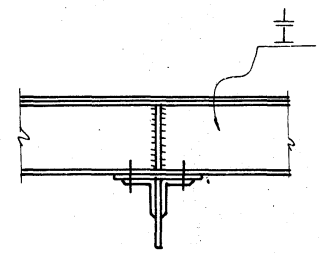
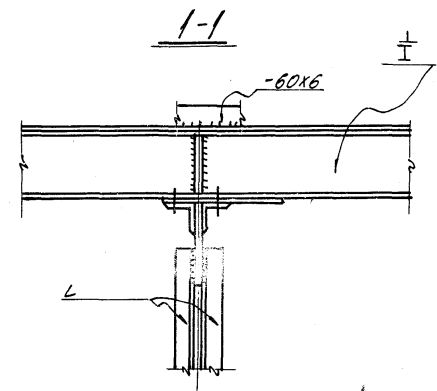
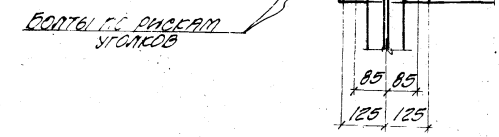
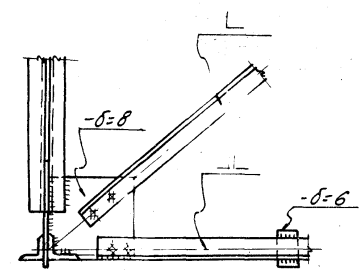
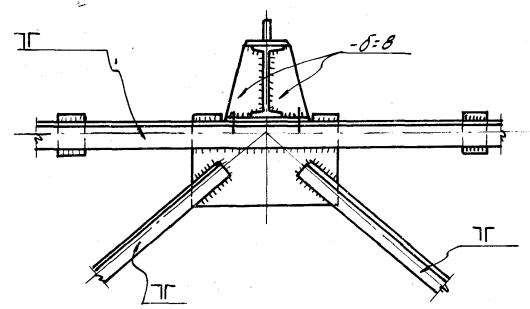
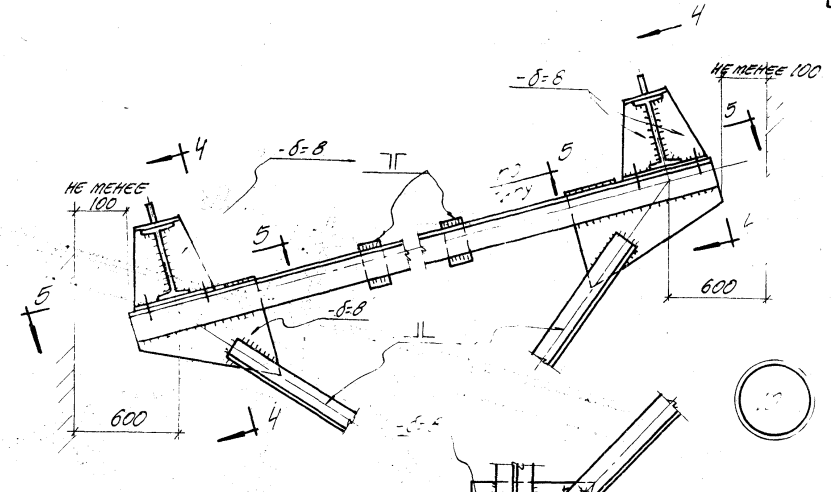
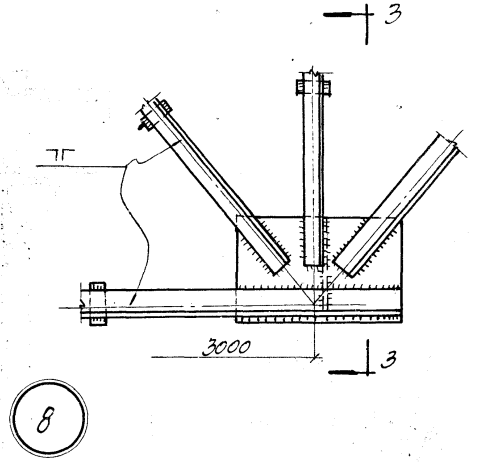
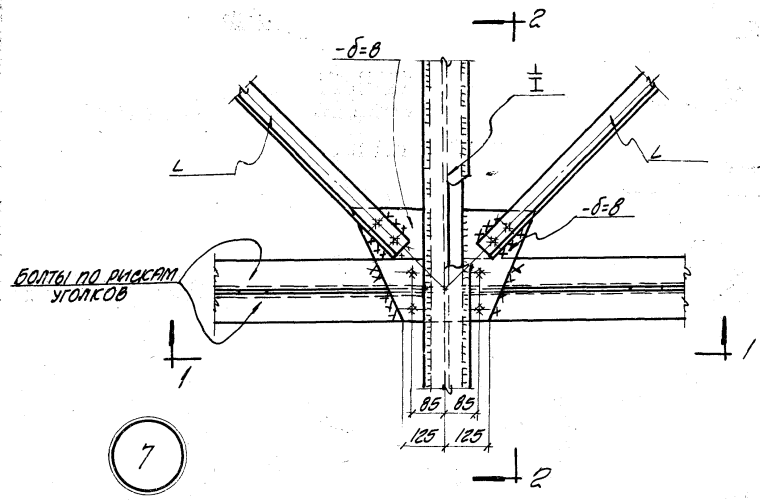
РАБОТА  
 ПО ПРОЕКТУ  
 ПРОЕКТА  
 КОМПЛЕКТА  
 ПРОЕКТА  
 КОМПЛЕКТА

ДИЗАЙНЕР  
 ПРОЕКТИРОВЩИК  
 ПРОЕКТИРОВЩИК  
 ПРОЕКТИРОВЩИК

ТК	НЕОТРАЖИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3: 016-2	
	1971	Узлы 3 и 4	ВЫПУСК ЛИСТ 2 23







11

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ  
 ИР. АСО-5  
 Д. КОСЕР.  
 Ю. ГОЛЫ  
 С. ИВАНЕНКО

ПРОЕКТИРОВАНИЕ  
 МАШИНОСТРОИТЕЛЬНЫЙ  
 ПРОЕКТИРОВАНИЕ

УТВЕРЖДЕНО  
 МАШИНОСТРОИТЕЛЬНЫЙ  
 ПРОЕКТИРОВАНИЕ

ТК	НЕОТРАПЛИВЛЯЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАРЕДИ с САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ		СЕРИЯ 3.016-2	
	1971	Узлы 7; 8; 9; 10; 11	ВЫПУСК 2	ЛИСТ 25

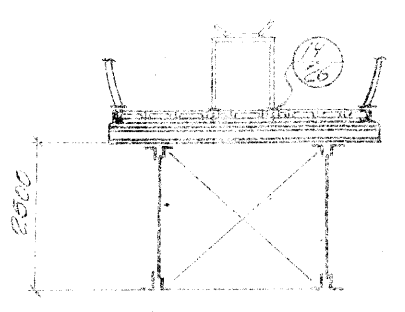
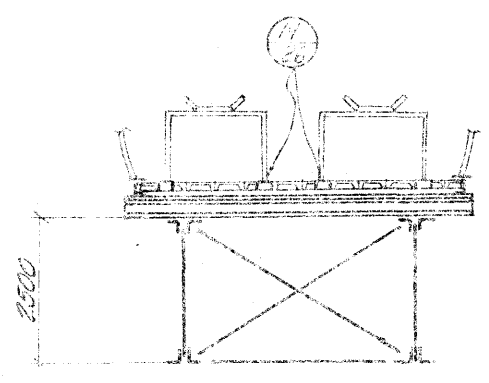
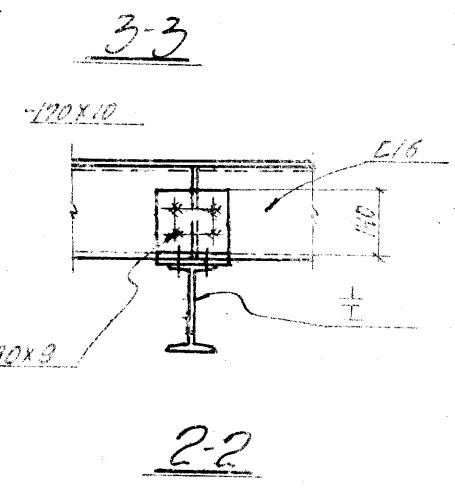
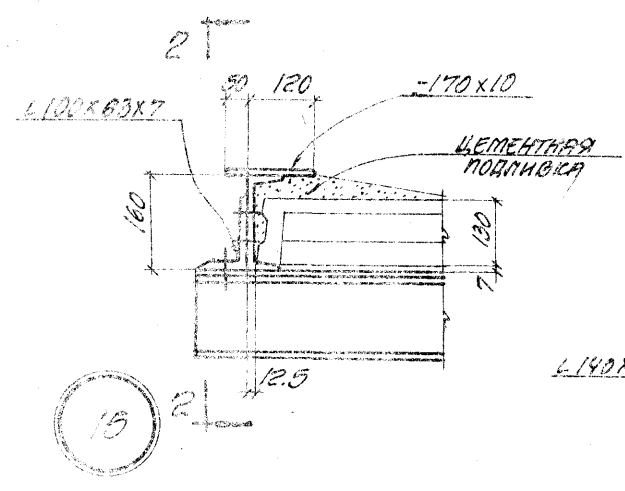
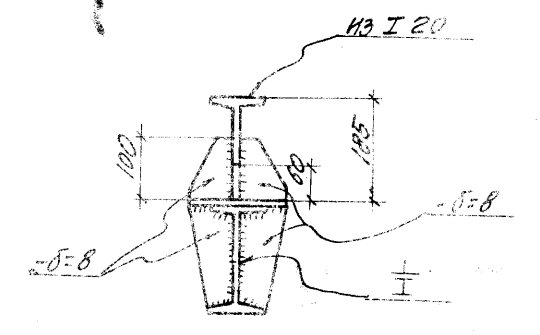
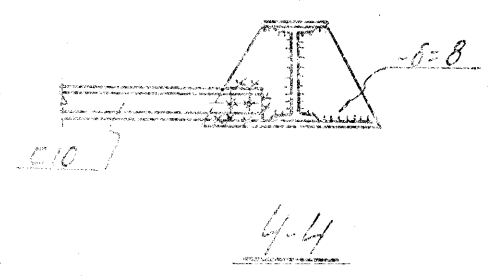
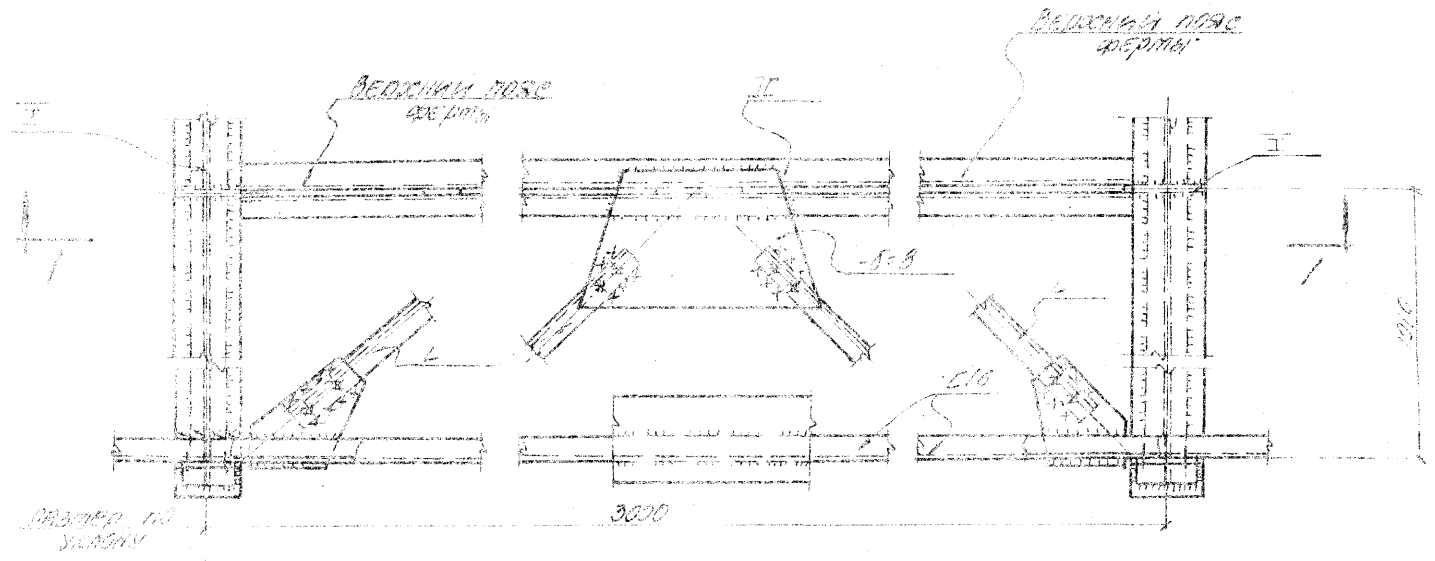
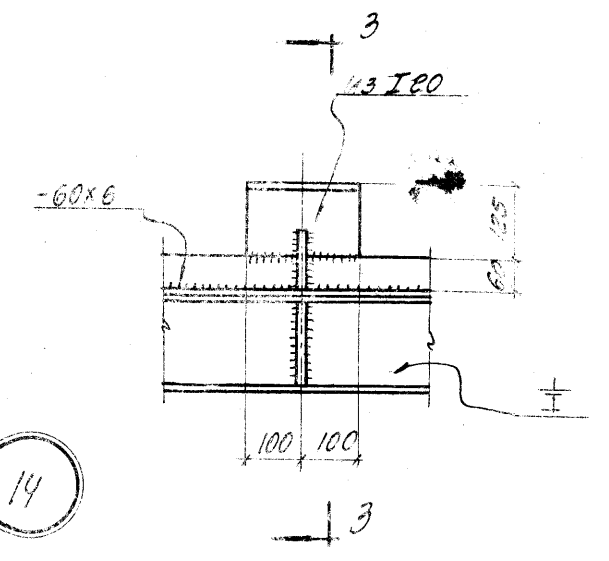
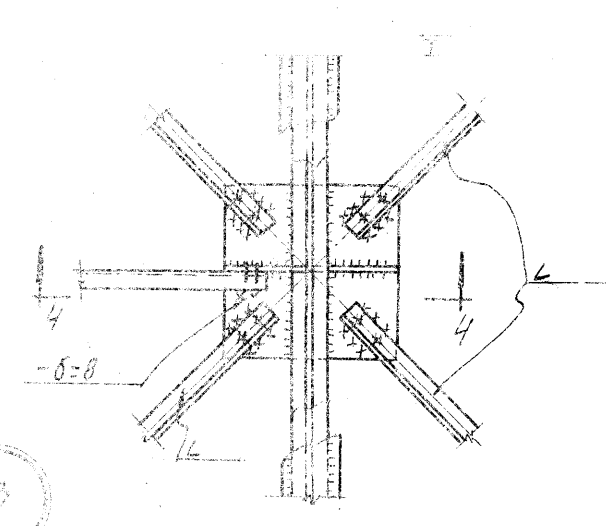
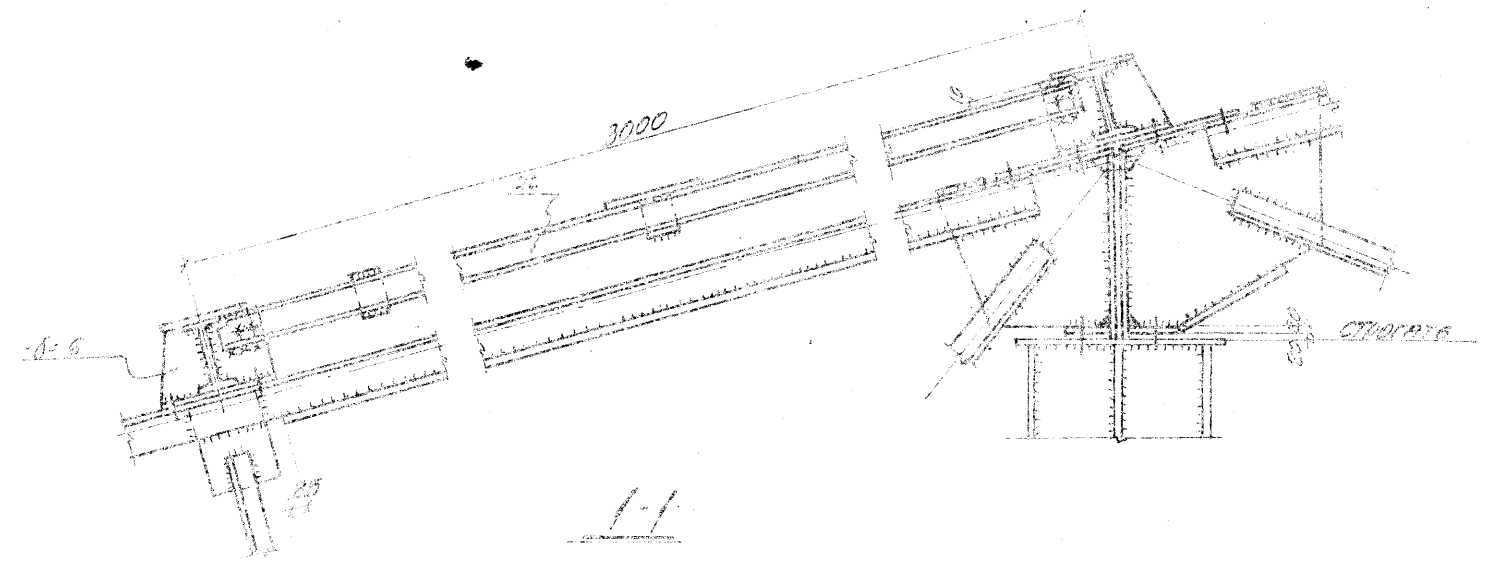
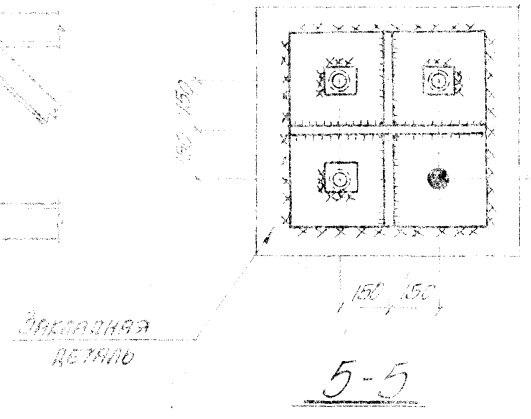
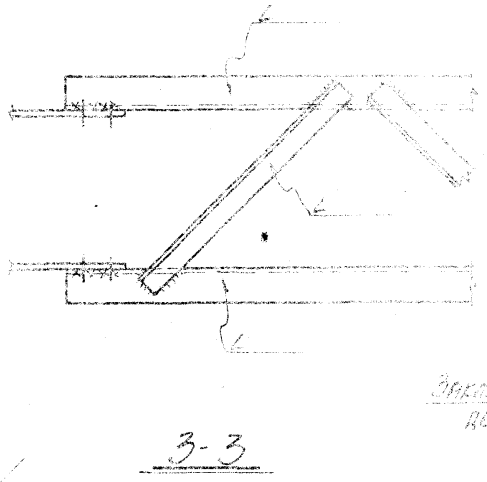
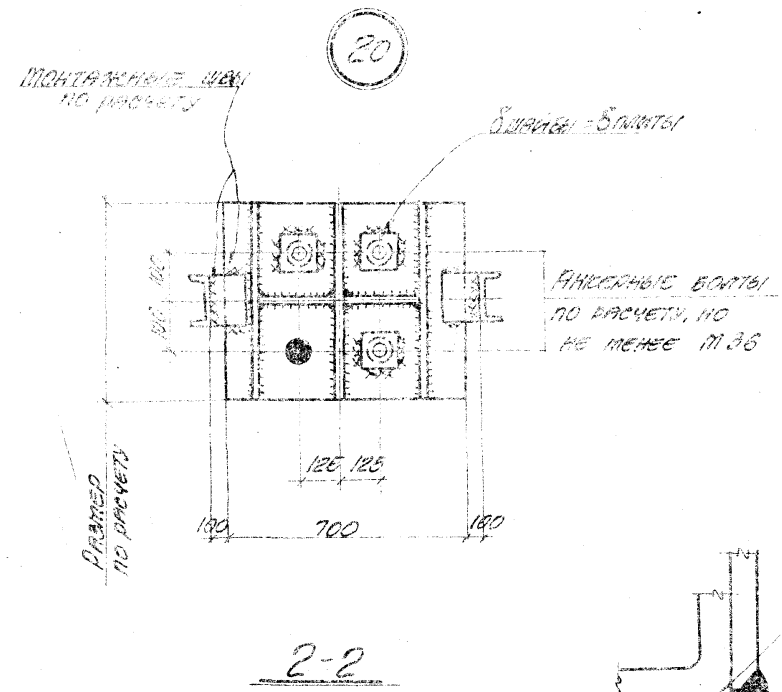
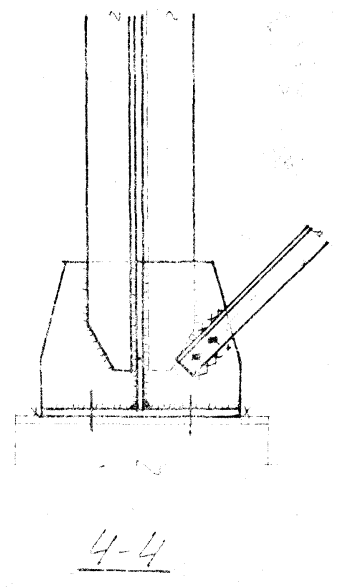
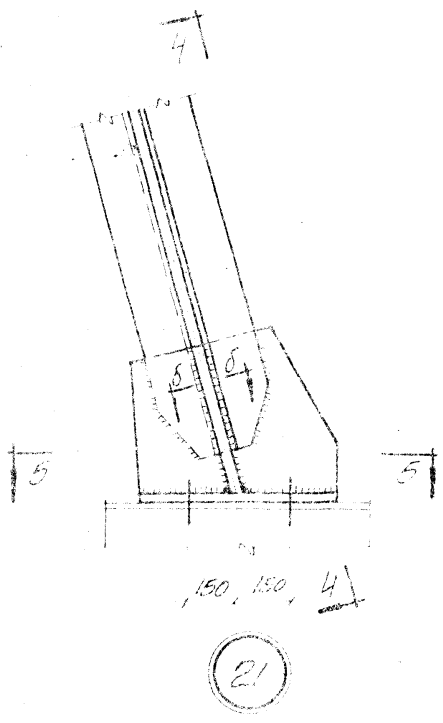
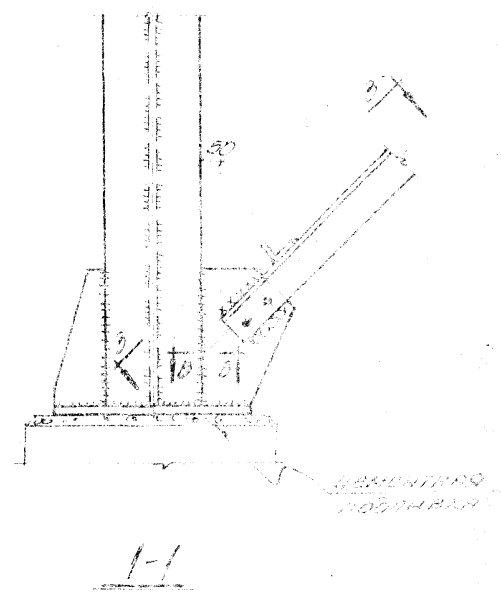
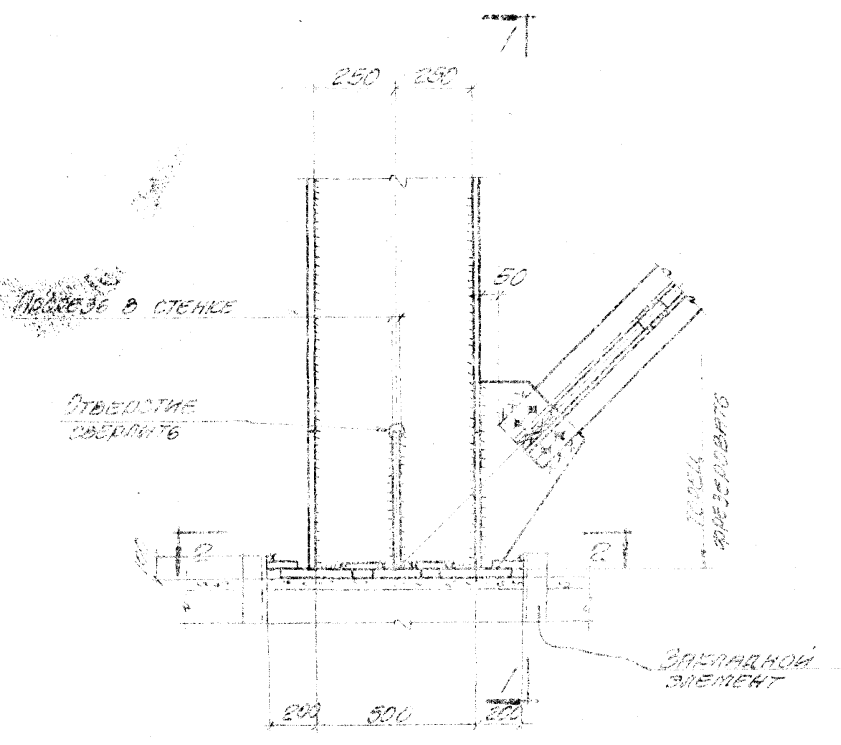
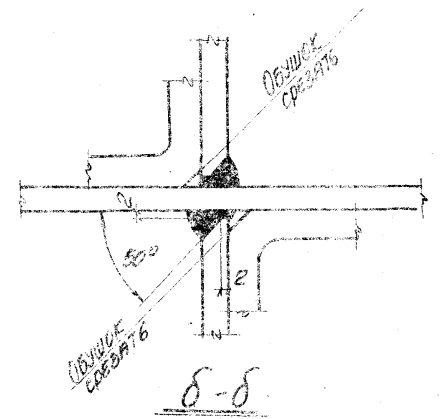
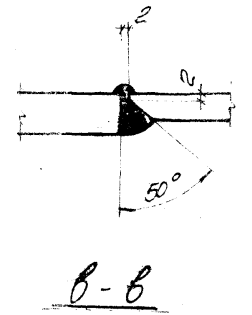


Схема кровли для помещений конвейера

TK	УСТАНОВКА НА ПЕРЕКРЫТИИ ПИЛОНОВ С ОБЪЕДИНЕНИЕМ РАБОТОУСТАНОВКИ	СЕРИЯ
1371	Схема кровли для помещений конвейера, листы 12, 13, 14, 15	3 016-2
		ЭНГЕЛЬСКИЙ Р. 28



АКЦЕДНЫЕ БОРТЫ  
НО РАСЧЕТУ, НО  
НЕ МЕНШЕ М36



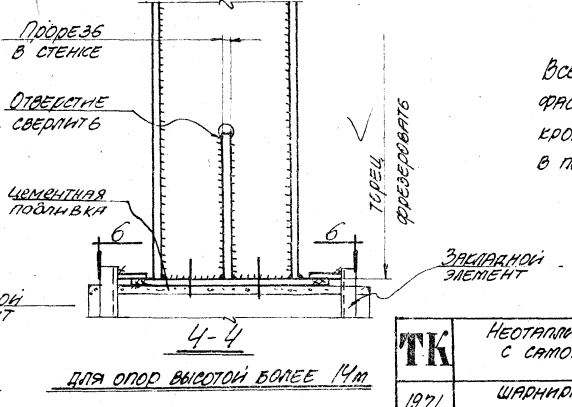
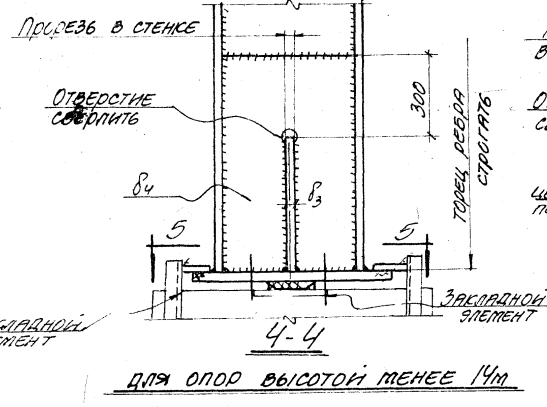
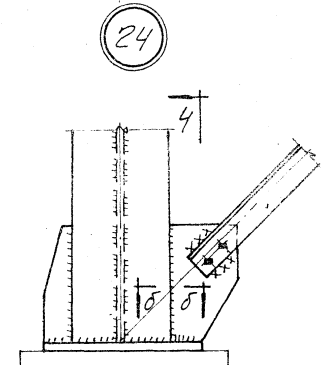
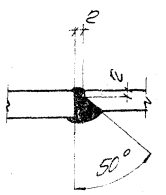
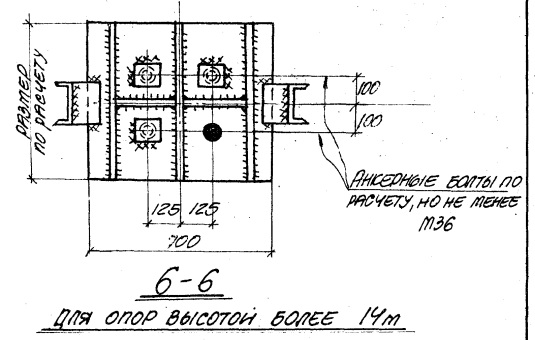
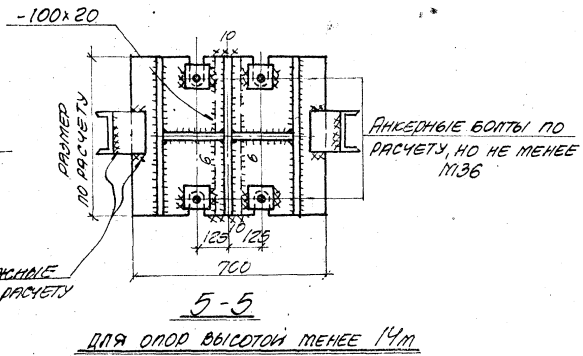
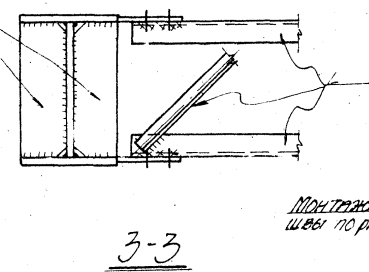
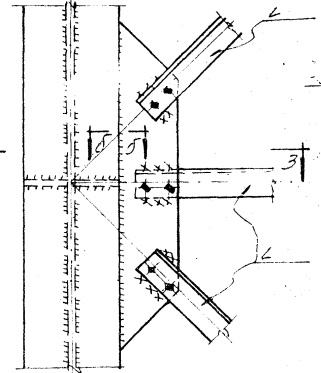
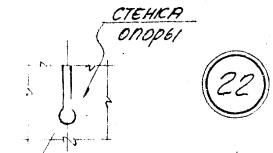
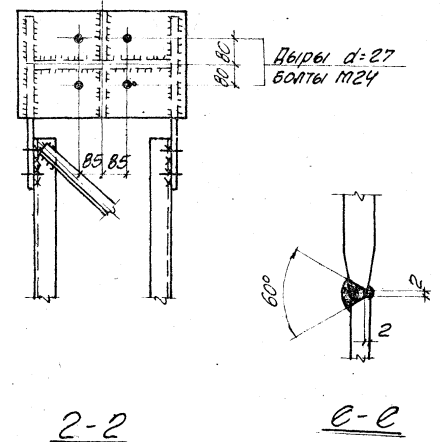
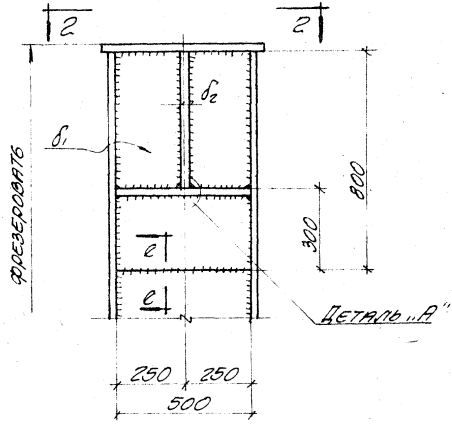
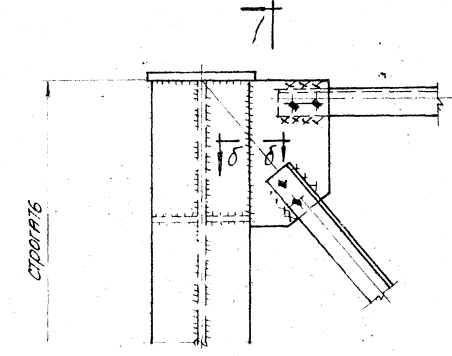
**ПРИМЕЧАНИЕ**

ВЪЕ СЕЧЕНИЯ ЭЛЕМЕНТОВ, РАДИУСЫ ОГОРНВХ ПЛИТ, ФАСОНОВ И СВЯРНХ ШОВОВ ОПРЕДЕЛЯЮТСЯ РАСЧЕТОМ.

ТК	НЕОТАЖИВЛЯЕМЫЕ ТОРМОЗТЕЧНЫЕ ТАРНАКИ С САМОДЕЮЩИМИ АСВЕТОЦЕМЕНТНЫМИ ДЕКОУСАМИ	СЕРИЯ 3.016-2
	НЕПОДВЖНЫЕ ОПОРЫ. УЗЛЫ 20, 21	ВЫПУСК ПЛЕТ 2 29

ТАБЛИЦА ТОЛЩИН ПЛИТ И РЕБЕР

ОПОРНОЕ ДАВЛЕНИЕ τ	Толщина в мм		Нормал. сила в ветви γ	Ширина "Б" мм	Толщина мм.	
	δ <sub>1</sub>	δ <sub>2</sub>			δ <sub>3</sub>	δ <sub>4</sub>
≤ 80	20	20	≤ 70	400	16	16
81-150	25	25	71-150	400	20	20
			151-250	500	25	
			251-380	600	30	



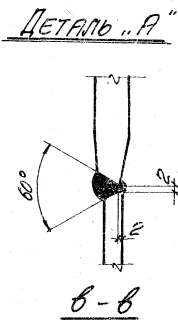
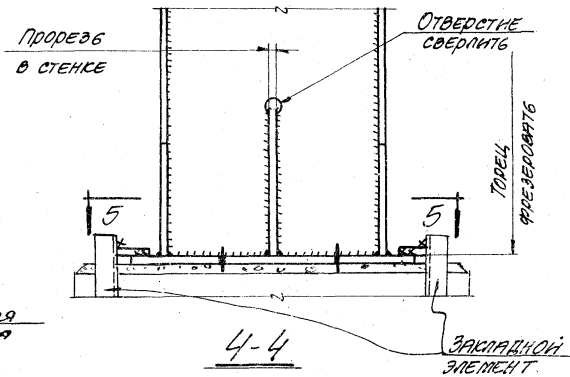
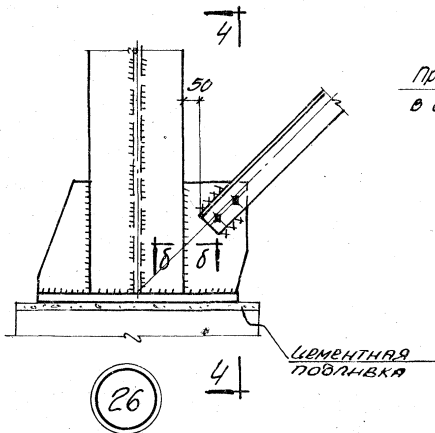
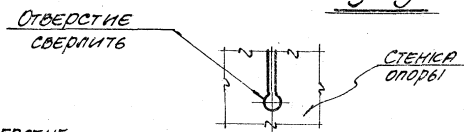
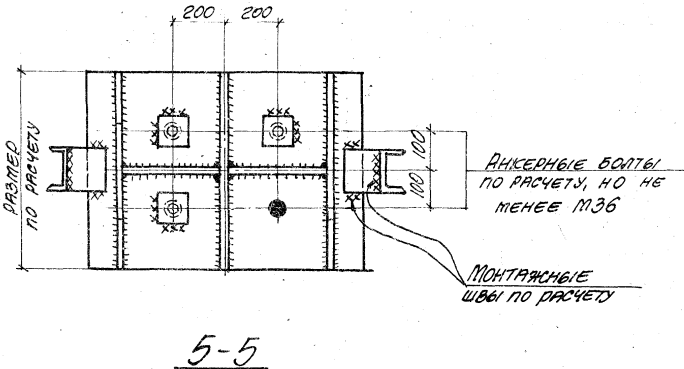
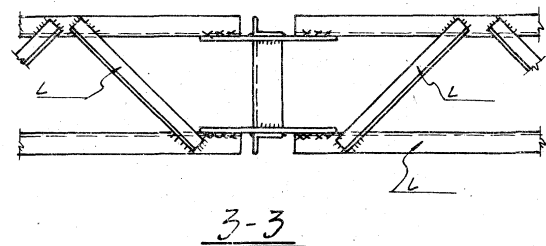
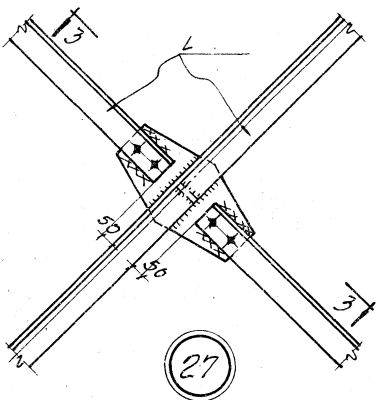
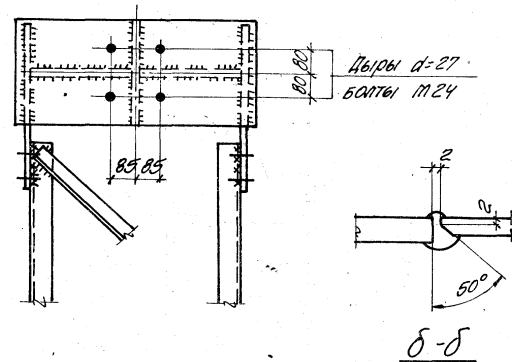
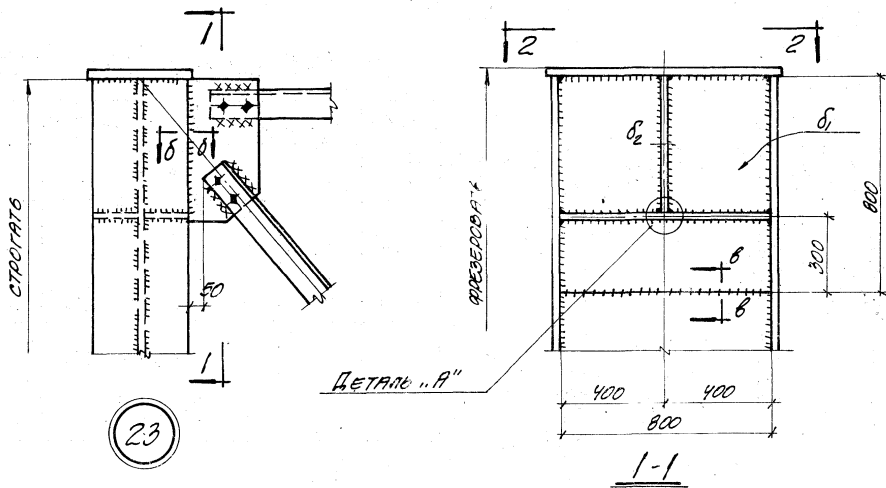
**ПРИМЕЧАНИЕ:**  
 ВСЕ СЕЧЕНИЯ ЭЛЕМЕНТОВ, РАЗМЕРЫ ОПОРНЫХ ПЛИТ, ФАССОК И СВАРНЫХ ШВОВ ОПРЕДЕЛЯЮТСЯ РАСЧЕТОМ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ. УКАЗАНИЯ ПО РАСЧЕТУ ПРИВЕДЕНЫ В ПОЯСНИТЕЛЬНОЙ ЗАПИСКЕ.

ТК 1871	НЕСТАЛЛОВАЯ ИЛИ ТРАНСПОРТНЫЕ ПЛАТФОРМЫ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБОЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3.06-2
	ШАРНИРНЫЕ ОПОРЫ, ВЫСОТОЙ ДО 20 м Узлы 22, 24, 25	ВЫПУСК ПЛИТ 2 30

ПРОЕКТИРОВАНИЕ  
 Г. ХАРЬКОВ

ТАБЛИЦА ТОЛЩИН РЕБЕР

ОПОРНОЕ ДАВЛЕНИЕ ФЕРМЫ Т	ТОЛЩИНА $\delta_1$ мм	НОРМАЛЬНАЯ СИЛА В ВЕТВИ Т	ТОЛЩИНА $\delta_2$ мм
$\leq 70$	20	$\leq 140$	20
71-150	25	141-360	25



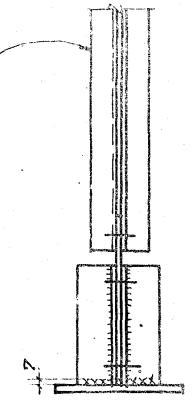
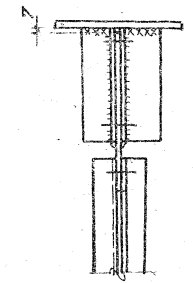
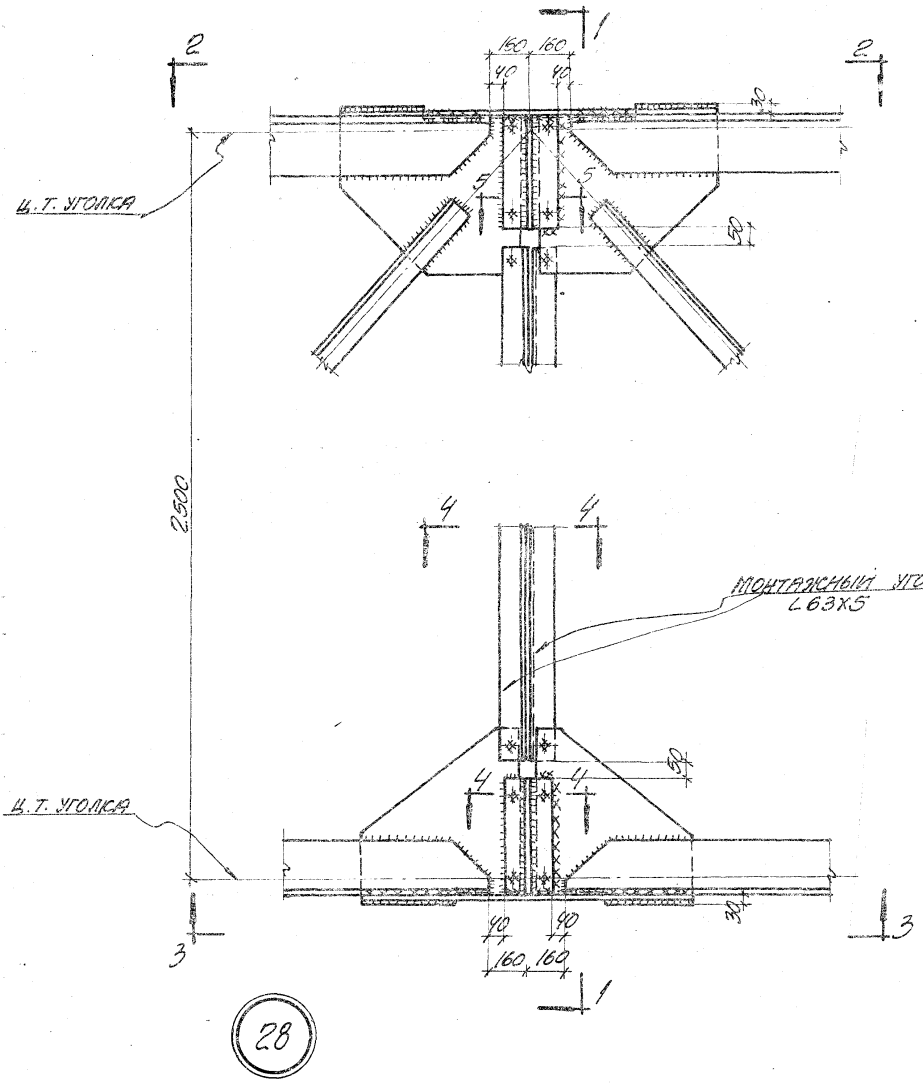
ПОЯСНЕНИЕ

Все сечения элементов, размеры опорных плит, флангов и сварных швов определяются расчетом, кроме оговоренных. Указания по расчету приведены в пояснительной записке.

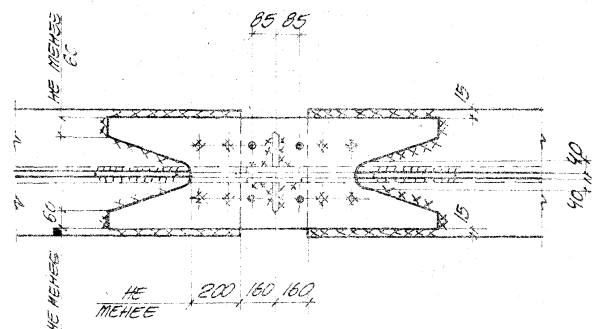
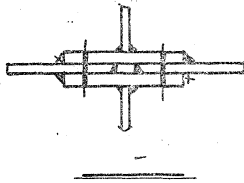
ТК 1971	НЕОТЯЖИВАЕМЫЕ ДУБОВИТЕРНЫЕ ГАКРЕКИ С СЯКОУЩЕЙ ИЛИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБЛОЧКАМИ.	СЕРИЯ 3.016-2
	ШАРНИРНЫЕ ОПОРЫ ВЫСОТОЙ СЫЩЕ 20м УЗЛЫ 23, 26, 27	ЛИСТЫ 2

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК  
Г. ХАРЬКОВ

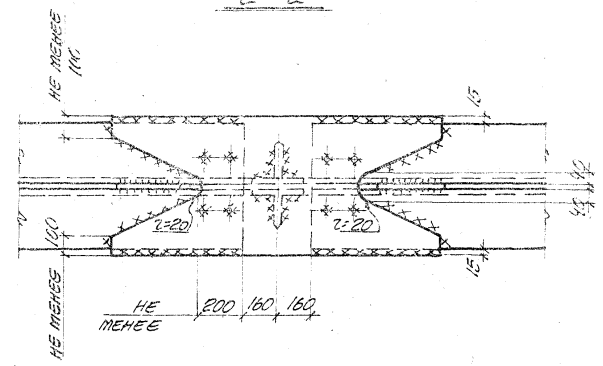
ДИР. ПОД-С  
И. КОСОТ.  
С. ГАВРИЛ.  
С. БАХАРАЧ.  
С. СЕМЕР.  
С. КОСТО.  
С. МАКУШ.  
С. ПЕТРОВ.  
С. ВАСИЛ.  
С. ОГАНИСЬКИЙ.  
С. ШИШИЛОВ.  
С. ШИШОВ.  
С. КОЛОСОВ.  
С. ПЕРВОМ.  
С. ГАВРИЛ.  
С. МАКУШ.  
С. КОЛОСОВ.  
С. ПЕРВОМ.  
С. ГАВРИЛ.



1-1



2-2



3-3

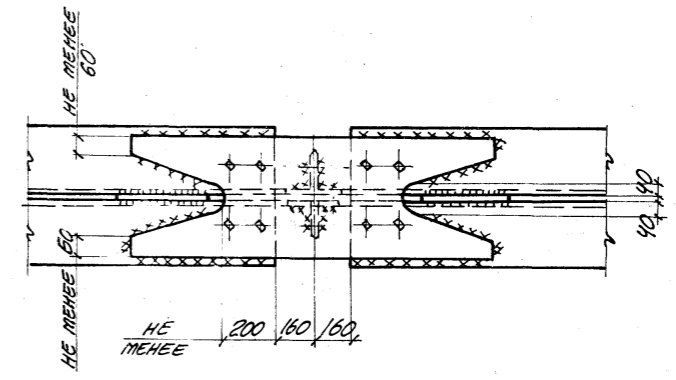
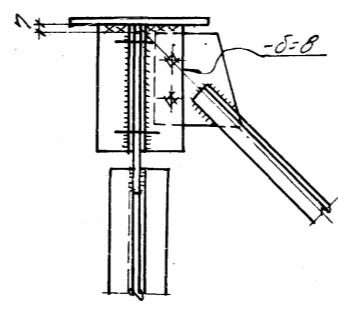
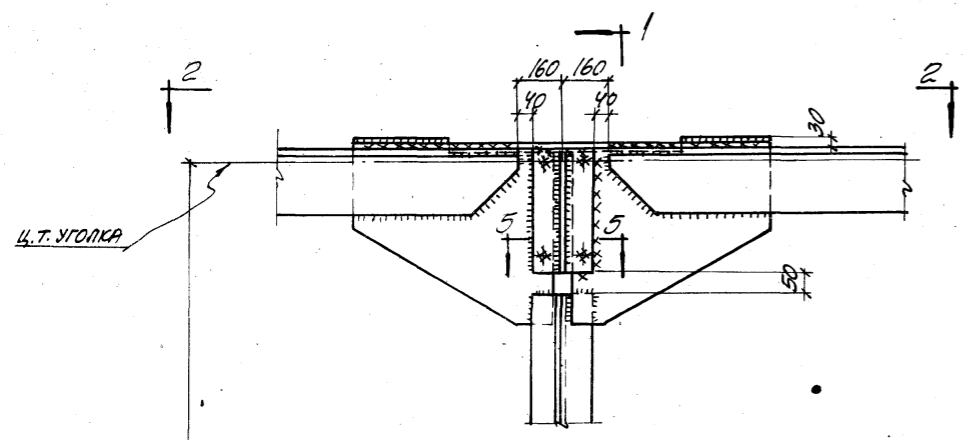
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. УКАЗАНИЯ ПО РАСЧЕТУ СТЫКА ПРИВЕДЕНЫ НА ЛИСТЕ 34
2. ВСЕ ДИМЫ  $d=23$ , БОЛТЫ  $d=20$

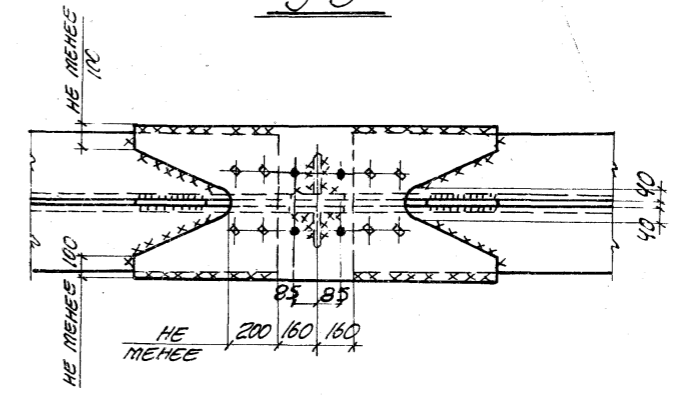
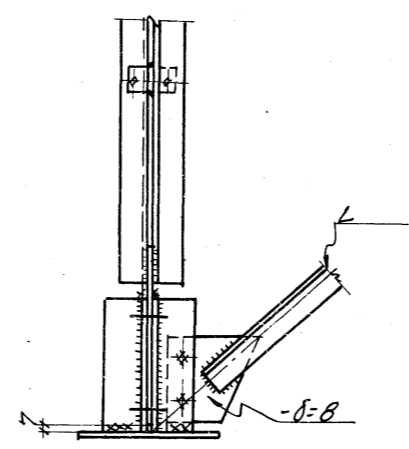
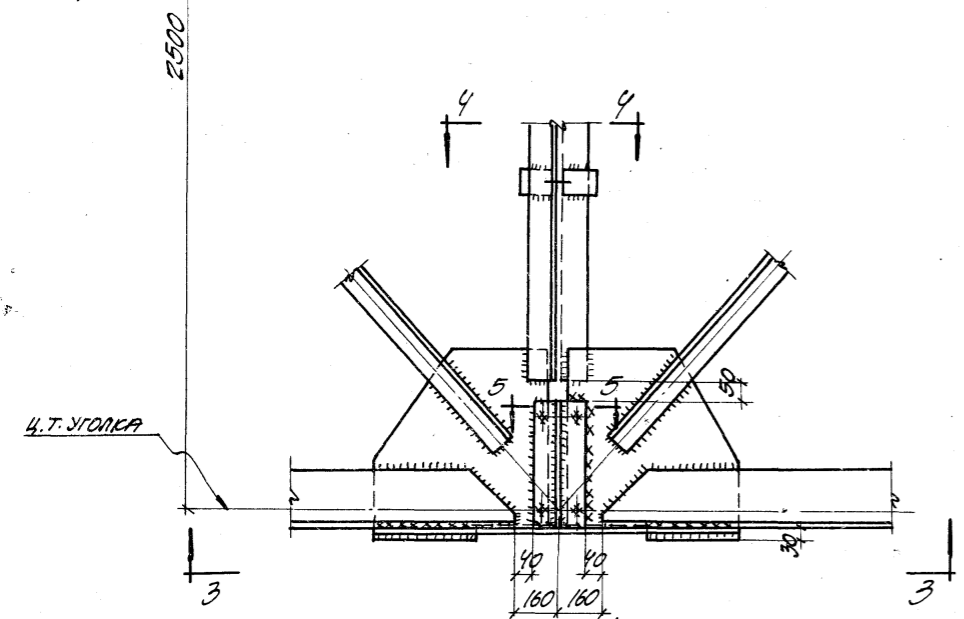
ИЗДАНИЕ  
Г. ХАРЬКОВ

Инженер  
Г. МИХАЙЛОВ

ТК	НЕОТРАМБЛИВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГРАБЕРЫ С САМОУСУЩАМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ОБМОУЛЯМИ	СЕРИЯ	3.016-2
	ДЕТАЛЬ МОНТАЖНОГО СТЫКА УЗЕЛ 28	ВЫПУСК	Лист 2



3-3



2-2

ПРИМЕЧАНИЯ:

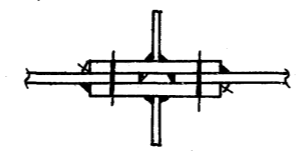
1. УКАЗАНИЯ ПО РАСЧЕТУ СТЫКА ПРИВЕДЕНЫ НА ЛИСТЕ 34
2. ВСЕ ДИПЕРЫ d=23, БОЛТЫ d=20

1-1

29



4-4



5-5

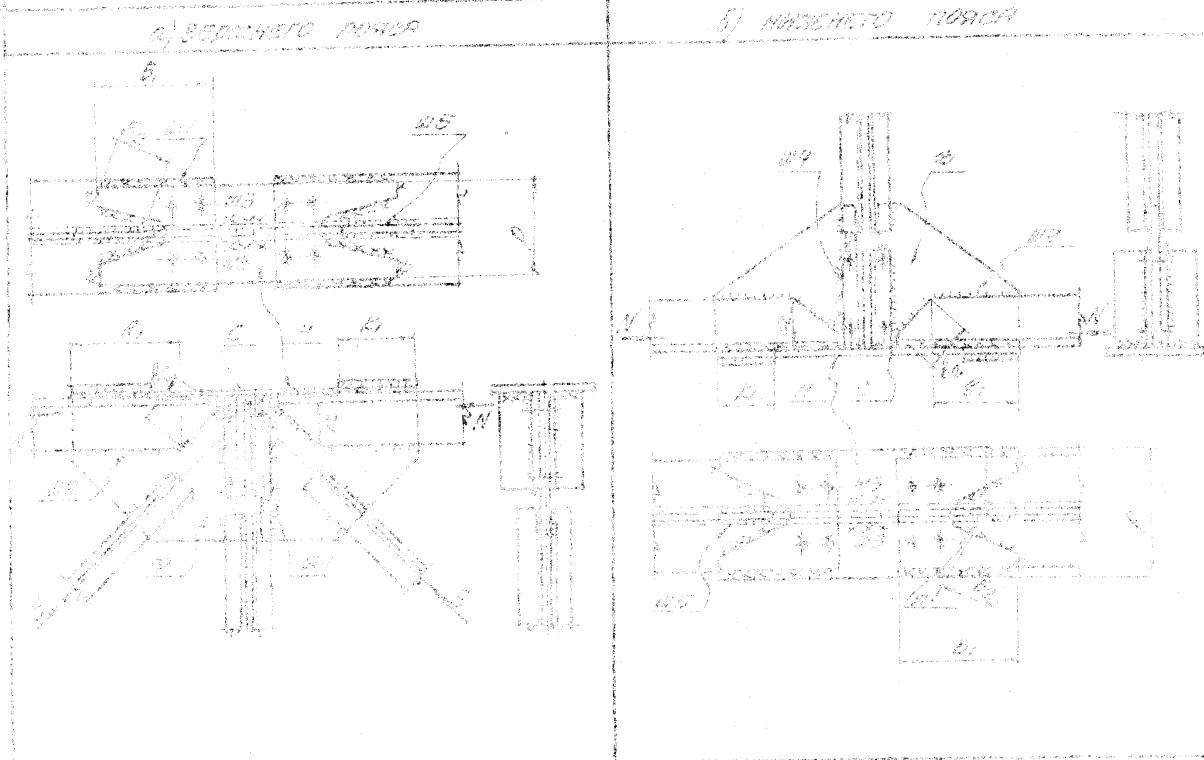
ТК	НЕСТАЛЛОВАЕМЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОНЕСУЩИМИ АСБЕСТОЦЕМЕННЫМИ ОБЛОЧКАМИ	СЕРИЯ 3. 016-2	
	ДЕТАЛЬ МОНТАЖНОГО СТЫКА УЗЕЛ 29	ВЫИСК ЛИСТ 2	33
1971		11689-02 41	

Г. ЛАРЬКОВ

Г. ЛАРЬКОВ



МОНТАЖНЫЙ СТЫК ДЕРЕВА ТАБЛИЦА 1



1. Расчет сращивки швов в зонах со стыкуемыми углами производится по формулам  $N_0 = 1,2 N$ ,  $S_0 = 1,2 S$ , согласно указаниям таблицы 1, где  $N$  - несущая способность стыкуемых углов дерева,  $S$  - расчетное усилие в раскосе. Коэффициенты  $\alpha$  и  $1-\alpha$ , определяющие распределение усилий  $N_0$  и  $S_0$  на швы, крепящие полки углов, принимаются в соответствии с таблицей 2.
2. Толщина накладок,  $C$ , должна быть не менее толщины раскоса  $\Phi$ .
3. Все конструктивные швы принимаются толщиной  $B_{ш}$ .

ТАБЛИЦА 2

Тип шва	Коэффициенты	
	$\alpha$	$1-\alpha$
Прямосоедин	0,30	0,70

$N_0 = 1,2 N$ ,  $S_0 = 1,2 S$

Условие	Условие
1) $N_0 \leq N$	$(1-\alpha) N_0$
2) $S_0 \leq S$	$2B + 2C - \Phi$
3) $N_0 \leq N$	$\alpha N_0$
4) $S_0 \leq S$	$2B + 2C - \Phi$
5) $N_0 \leq N$	—
6) $S_0 \leq S$	или по конструктивному
7) $N_0 \leq N$	$\alpha N_0$
8) $S_0 \leq S$	$4a - 2$
9) $N_0 \leq N$	$0,7(1-\alpha) N_0$
10) $S_0 \leq S$	$2B - 2$
11) $N_0 \leq N$	$(1-\alpha) N_0$
12) $S_0 \leq S$	или по конструктивному
13) $N_0 \leq N$	$\alpha N_0$
14) $S_0 \leq S$	$2a$

1 - B коэффициент от ширины полки углов

ИЗДАНИЕ	ИЗДАНИЕ	ИЗДАНИЕ
		ИЗДАНИЕ
1971	Расчет монтажного стыка	2 34

РАДОВЫЕ ФЕРМЫ

ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ В МЕТРАХ

3,0			4,5			6,0		
N п.п.	ПРОФИЛЬ	ВЕС КГ	N п.п.	ПРОФИЛЬ	ВЕС КГ	N п.п.	ПРОФИЛЬ	ВЕС КГ
Ф-3,0x18/1,7			Ф-3,0x18/1,7			Ф-4,5x18/2,8		
1	L110x8	544	1	L125x9	820	1	L140x10	775
2	L75x7	108	2	L100x7	76	2	L90x8	171
3	L63x6	227	3	L90x7	480	3	L80x7	337
4	L50x5	116	4	L80x6	87	4	L63x6	85
5	-200x8	76	5	L70x6	210	5	L50x5	59
	Итого	1071	6	L63x6	38	6	-200x8	76
			7	L50x5	105		Итого	1503
			8	-200x8	38			
				Итого	1834			
6	Листовая сталь	268	9	Листовая сталь	295	7	Листовая сталь	337
Ф-3,0x24/1,7			Ф-3,0x24/1,7			Ф-4,5x24/2,8		
1	L125x10	917	1	L125x12	1340	1	L160x11	1280
2	L90x8	734	2	L100x7	306	2	L125x9	623
3	L70x5	31	3	L90x7	530	3	L110x8	421
4	L50x5	135	4	L70x6	215	4	L70x5	85
5	-200x8	76	5	L63x6	46	5	L63x5	172
	Итого	1353	6	L50x5	182	6	-200x8	76
			7	-200x8	38		Итого	2667
				Итого	2657			
6	Листовая сталь	456	8	Листовая сталь	467	7	Листовая сталь	573
Ф-3,0x30/1,7			Ф-3,0x30/1,7			Ф-4,5x30/2,8		
1	L140x12	1530	1	L140x12	1811	1	L200x12	2220
2	L125x9	1110	2	L125x9	1050	2	L140x12	1624
3	L100x8	192	3	L110x8	68	3	L125x9	272
4	L75x7	125	4	L100x8	192	4	L90x8	171
5	L63x6	76	5	L100x7	76	5	L70x7	116
6	L50x5	153	6	L80x7	272	6	L63x6	120
7	-200x8	76	7	L70x6	105	7	L50x5	59
	Итого	3262	8	L63x6	92	8	-300x10	141
			9	L50x5	173		Итого	4723
			10	-200x8	38			
				Итого	3877			
8	Листовая сталь	668	11	Листовая сталь	718	9	Листовая сталь	898

КОНСОЛЬНЫЕ ФЕРМЫ

ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ В МЕТРАХ

3,0			4,5			6,0		
N п.п.	ПРОФИЛЬ	ВЕС КГ	N п.п.	ПРОФИЛЬ	ВЕС КГ	N п.п.	ПРОФИЛЬ	ВЕС КГ
Ф-4,5x18/2,8			Ф-6,0x18/3,9			Ф-6,0x18/3,9		
1	L140x10	1011	1	L140x12	918	1	L160x11	1270
2	L110x8	68	2	L100x8	676	2	L125x9	980
3	L100x8	540	3	L63x6	86	3	L100x8	390
4	L90x8	30	4	L50x5	59	4	L100x7	390
5	L70x6	55	5	-200x8	76	5	L70x6	76
6	L80x7	140		Итого	1815	6	L63x6	55
7	L63x6	260				7	-200x8	150
8	L100x7	76				8	-200x8	38
9	-200x8	38					Итого	2969
	Итого	2278						
10	Листовая сталь	361	6	Листовая сталь	367	9	Листовая сталь	423
Ф-4,5x24/2,8			Ф-6,0x24/3,9			Ф-6,0x24/3,9		
1	L160x12	1735	1	L180x11	1464	1	L180x12	1360
2	L125x9	920	2	L125x12	1174	2	L140x10	108
3	L110x8	440	3	L125x9	272	3	L125x12	1030
4	L100x7	76	4	L70x7	116	4	L125x9	270
5	L80x7	140	5	L63x6	204	5	L110x8	270
6	L70x6	55	6	-300x10	141	6	L100x7	280
7	L63x6	280		Итого	3371	7	L90x7	76
8	-200x8	38				8	L80x7	155
	Итого	3684				9	L70x6	140
9	Листовая сталь	620	7	Листовая сталь	676	10	L70x6	51
Ф-4,5x30/2,8			Ф-6,0x30/3,9			Ф-6,0x30/3,9		
1	L200x12	2627	1	L200x16	2922	1	L200x16	3458
2	L140x12	1550	2	L160x14	2166	2	L160x14	2040
3	L125x9	358	3	L140x10	338	3	L140x10	200
4	L110x8	220	4	L100x8	192	4	L110x8	320
5	L100x7	85	5	L90x7	152	5	L100x7	76
6	L90x8	174	6	L63x6	143	6	L90x7	300
7	L70x6	155	7	L50x5	59	7	L63x6	260
8	L63x6	263	8	-300x10	141	8	-300x10	71
9	-30x5	29		Итого	6113		Итого	7325
10	-300x10	71						
	Итого	5532						
11	Листовая сталь	977	9	Листовая сталь	1118	9	Листовая сталь	1282

ПРИМЕЧАНИЕ: Спецификация стали составлена на одну ферму пролетного строения галереи.

TK	НЕСТАБИЛЬНЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОУСИЛИМЫМ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМ ОБОЛОЧКАМИ	Серия 3.016-2
	СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ ФЕРМ ПРОЛЕТНЫХ СТРОЕНИЙ.	Выпуск лист 2 из 35

ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ 3,0 м					ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ 4,5 м					ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ 6,0 м					ПОЛЕЗНАЯ ШИРИНА ГАЛЕРЕИ 6,0 м 43								
№ п/п	Профиль	ВЕС в кг			МАТЕРИАЛ КОНСТР.	№ п/п	Профиль	ВЕС в кг			МАТЕРИАЛ КОНСТР.	№ п/п	Профиль	ВЕС в кг			МАТЕРИАЛ КОНСТР.	№ п/п	Профиль	ВЕС в кг			МАТЕРИАЛ КОНСТР.
		Л=18м	Л=24м	Л=30м				Л=18м	Л=24м	Л=30м				Л=18м	Л=24м	Л=30м				Л=18м	Л=24м	Л=30м	
СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С РАДОВЫМИ ФЕРМАМИ					СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С РАДОВЫМИ ФЕРМАМИ					СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С РАДОВЫМИ ФЕРМАМИ					СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С РАДОВЫМИ ФЕРМАМИ С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ БОКОВЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ								
1.	I 20				1.	I 24	904	1160	1417	1.	I 24	1188	1523	1862	1.	I 24	1225	1575	1925				
2.	I 12	51	76	93	2.	I 20	51	76	93	2.	I 20	118	151	162	2.	I 20	118	151	162				
3.	C 20	258	332	405	3.	C 20	199	199	199	3.	C 20	273	272	272	3.	C 20	273	272	272				
4.	C 16	125	125	125	4.	C 16	511	682	852	4.	C 16	512	682	852	4.	C 14			148				
5.	L 50x5	512	682	852	5.	L 50x5	348	465	528	5.	C 14			148	5.	C 12	125	125					
6.	L 100x63x7	282	376	390	6.	L 100x63x7	24	31	32	6.	C 12	125	125		6.	C 10	78	103	129				
7.	-170x10	24	31	32	7.	-160x14	582	746	912	7.	C 10	78	103	129	7.	L 70x6			384				
8.	-160x8	480	641	800	8.	-170x10	480	640	800	8.	L 70x5	129	172	129	8.	L 70x5	129	172	129				
9.	-60x6	235	290	354	9.	-60x6	94	120	147	9.	L 63x5	69	69	70	9.	L 63x5	69	275	70				
	ИТОГО:	2031	2635	3151		ИТОГО:	3123	4119	4980		ИТОГО:	4146	5267	6232		ИТОГО:	3340	4214	4930				
10.	Листовая сталь	100	125	138	10.	Листовая сталь	218	273	321	10.	Листовая сталь	308	378	429	10.	Листовая сталь	500	627	682				
СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С КОНСОЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ					СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С КОНСОЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ					СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С КОНСОЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ					СЕКЦИЯ ГАЛЕРЕИ С КОНСОЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ БОКОВЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ								
1.	I 20	76	93	109	1.	I 24	1155	1411	1675	1.	I 24	1523	1862	2200	1.	I 24	1572	1922	2274				
2.	I 14	34	34	34	2.	I 20	76	93	109	2.	I 20	151	185	218	2.	I 20	151	185	218				
3.	I 12	331	404	479	3.	I 14	34	34	34	3.	I 14	69	69	69	3.	I 14	69	69	69				
4.	C 20	63	63	63	4.	C 20	100	100	100	4.	C 20	136	136	136	4.	C 20	136	136	136				
5.	C 16	668	839	1008	5.	C 16	668	838	1008	5.	C 16	667	838	1008	5.	C 14	62	62	209				
6.	C 14	62	62	62	6.	C 14	62	62	62	6.	C 14	62	62	209	6.	C 12	125	125					
7.	L 75x6	44	44	44	7.	L 90x7	75	75	75	7.	C 12	125	125		7.	C 10	103	129	155				
8.	L 50x5	348	440	517	8.	L 50x5	450	516	609	8.	C 10	103	129	155	8.	L 100x7	103	103	103				
9.	L 100x63x7	32	38	45	9.	L 100x63x7	32	38	45	9.	L 100x7	103	103	103	9.	L 75x6			489				
10.	-170x10	628	787	947	10.	-160x14	744	909	1078	10.	L 70x5	173	307	217	10.	L 70x5	215	307	217				
11.	-160x8	289	354	408	11.	-170x10	628	787	947	11.	L 63x5	72	85	72	11.	L 63x5	72	423	72				
12.	-60x6	82	100	118	12.	-60x6	120	147	174	12.	L 50x5	394	450	463	12.	L 50x5	534	450	463				
	ИТОГО:	2657	3258	3834		ИТОГО:	4144	5040	5916		ИТОГО:	5377	6508	7482		ИТОГО:	4318	5345	6107				
13.	Листовая сталь	132	157	180	13.	Листовая сталь	281	350	383	13.	Листовая сталь	414	500	546	13.	Листовая сталь	681	820	936				

ПРИМЕЧАНИЕ: Спецификация стали на одну типоразмерную секцию составлена без учета веса ферм.

ТК	НЕСТАБИЛИЗИРОВАННЫЕ ТРАНСПОРТНЫЕ ГАЛЕРЕИ С САМОЕСЛИЗНЫМИ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ БОКОВЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ	Серия 3.016-2
	СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ ВАЛОК, СВЯЗЕЙ И ТАЖЕВ, ПРОМЕТНЫХ СИДЕННИКОВ.	
1971	ВНЕС. ЛИСТ 2	36

