

СПЕЦИФИКАЦИЯ МАСТАЛЛОПРОКАТА
SPECIFICATION OF ROLLED STEEL

Наименование профиля, ГОСТ, ТУ Profile name, GOST, TU	Номер или марка металла профиль, мм Profile number or mark, mm	Масса металла по элементам конструкций, т Metal mass per structure elements, t	Общая масса, т Total mass, t
Рифленый ГОСТ Р 57837-2017 Flange bears as per GOST 57837-2017	С355 по ГОСТ 535-2005 St3sp5 as per GOST 535-2005	1 2051 2 3052 3 3062	0.03 0.59 0.62
		Итого: / Total:	0.62
Всего профилей / Profile total:		4	0.62
ГОСТ листовой по ГОСТ 14637-89 Rolled plate as per GOST 14637-89	С355 по ГОСТ 14637-89 St3sp5 as per GOST 14637-89	5	0.00
		6	0.36
		7	0.01
		8	0.07
		9	0.19
		Итого: / Total:	0.64
Всего профилей / Profile total:		10	0.64
Швеллеры по ГОСТ 8240-97 Channel bars as per GOST 8240-97	С355 по ГОСТ 535-2005 St3sp5 as per GOST 535-2005	11 20P 12 30P 13 30P	0.64 1.58 1.92
		14	3.49
Всего масса / Total mass:		15	3.49
В том числе по маркам или наименованиям: Including the metal grades:	С355 по ГОСТ 535-2005 St3sp5 as per GOST 535-2005 С355 по ГОСТ 14637-89 St3sp5 as per GOST 14637-89	16 4.11 17 4.11 18 0.64	4.11 0.64

ВЕДОМОСТЬ ССЫЛОЧНЫХ И ПРИЛАГАЕМЫХ ДОКУМЕНТОВ
LIST OF REFERENCE AND ATTACHED DOCUMENTS

ОБЩИЕ УКАЗАНИЯ

Обозначение Designation	Наименование Name	Примечание Note
<u>Ссылочные документы Reference documents</u>		

RPR.0120.0.0.KMEC0001

Металлоконструкции. Альбом типовых изделий и узлов . Технические требования

Metal structures. Album of typical articles and details. Technical requirements

1 Рабочая документация разработана на основании контракта №. 77-258/1414800.
2 Настоящая документация включает в себя чертежи металлоконструкций
площадки обстройки реакторного здания 10УЖА на отм. +26.100 в помещениях 11УБР31Р001
и 12УБР31Р001.

3 Рабочие чертежи разработаны в соответствии с нормами, правилами
и стандартами РФ, определенными в Контракте.

4 Класс безопасности конструкций - 2Н по ОРВ-88/97, НП-001-97 (ПНАЭГ-01-011-97)
"Общие положения обеспечения безопасности атомных станций".

5 Категория сейсмостойкости элементов - I по НП-031-01 "Нормы проектирования
сейсмостойких атомных станций".

6 Категория ответственности конструкций за радиационную и ядерную безопасность -
I по Пин АЭ-5.6 "Нормы строительного проектирования АЭС с реакторами различного типа".

7 Несущие элементы площадок рассчитаны на следующие нагрузки и воздействия:

- собственный вес металлоконструкций;

- монтажную (перемещаемую) нормативную нагрузку - 4 кН/м²;

- осевые внешние воздействия.

8 Конструкции площадок выполнить из стали:

8.1 Прокат толстолистовой из стали углеродистого обыкновенного качества
для сварных конструкций по ГОСТ 14637-89 марки Ст3сп5 с гарантой свариваемости.

8.2 Фасонный прокат из стали марок Ст3сп5 по ГОСТ 535-2005 с гарантой
свариваемости.

8.3 Марки стали элементов приведены в ведомости элементов.

9 Изготовление, монтаж, контроль качества и приемку конструкций
(в том числе сварки) производить в соответствии с требованиями следующих документов:

- СП 70.13330.2012 "Несущие и ограждающие конструкции", МДС 53-1.2001

"Рекомендации по монтажу стальных строительных конструкций (к СП 70.13330.2012);

- ГОСТ 23118-2012 "Конструкции стальные строительные. Общие технические
условия";

- СП 53-101-98 "Изготовление и контроль качества стальных строительных
конструкций";

- СНиП 12-04-2002 "Безопасность труда в строительстве. Часть 2. Строительное
производство".

10 Крепление элементов выполнять на усилия, приведенные в ведомости элементов.
Минимальные усилия для прикрепления - 50 кН.

11 Заводскую сварку выполнять методами и с применением сварочных материалов,
обеспечивающими получение металла шва с расчетными характеристиками не ниже металла
свариваемых элементов (таблица Г.1 СП 16.13330.2011 "Стальные конструкции").
Монтажную сварку производить электродами с характеристиками не ниже, чем у электродов
типа С42А по ГОСТ 9467-75.

Рекомендуется максимально использовать автоматическую и полуавтоматическую
сварку.

12 Катеты швов принять в соответствии с пунктом 14.1.7 и таблицей 38
СП 16.13330.2011, кроме оговоренных.

Визуальный и измерительный контроль всех швов производить в объеме - 100 %.

Ультразвуковой контроль тавровых сварных соединений столиков к закладным деталям из
углеродистой стали с полным проплавлением кромок выполнять в соответствии с
требованиями ГОСТ Р 55724-2013 в объеме 100 %.

Отступление от размеров и формы швов, превышающие допуски по ГОСТ 5264-80 и
ГОСТ 14771-76, не допускаются.

13 Постоянные болты класса точности А по ГОСТ Р ИСО 4014-2013, класса прочности
8.8 по ГОСТ ISO 898-1-2014. Гайки для соединения классов точности А и В по
ГОСТ ISO 4032-2014, класса прочности 8 по ГОСТ ISO 898-2-2015. Шайбы плоские
по ГОСТ 11371-78.

Закрепление производить постановкой контргаек по ГОСТ 6402-70.

Болты, гайки и шайбы защищаются термодиффузионным цинковым покрытием
толщиной не менее 20 мкм (класс покрытия 3) с последующим фосфатированием
по ГОСТ Р 9.316-2006. После окончания монтажа конструкций болты и гайки окрасить
как остальные элементы.

В соответствии с СТО 02494680-0051-2006 гайки болтов затягивают до отказа
монтажными ключами с усилием 294 Н (30 кгс)...343 Н (35 кгс) и длиной рукоятки:

- 200...250 мм - для болтов M12;

- 300...350 мм - для болтов M16;

- 350...400 мм - для болтов M20;

- 400...450 мм - для болтов M22;

- 500...550 мм - для болтов M24.

14 Изготовление и монтаж конструкций (в том числе сварки) производить
в соответствии со специально разработанным проектом производства работ (ППР)
и проектом производства сварочных работ (ППСР) - заранее разработанному
технологическому регламенту, обеспечивающему минимальные деформации элементов,
минимальные сварочные напряжения и соблюдение допусков, заложенных в проекте.

15 Решетчатый настил с ячеекой 33.3x33.3 мм и несущими полосами 30x2,
которые располагаются параллельно меньшей стороне ячеек балочной клетки. Настил
должен соответствовать требованиям 01.PA1.0.0.KM.TT.NSN002.

3 The working drawings shall be delivered complete with fasteners for attachment to the
bearing steel structures, as well as with Hilti S-MD 05 self-drilling screws or similar ones with
a shear strength of at least 5 kN (to be fastened with a spacing < 200 mm). It is allowed to use
0.63 mm self-drilling screws. The design of the attachment shall ensure that horizontal seismic
loads are transferred to the platform beams.

4 The structures refer to safety class 2N as per OPB-88/97, NP-001-97 (PNAEG-01-011-97)
General regulations on ensuring of nuclear power plants safety.

5 The components refer to seismic category I as per NP-031-01 Design standards for
seismic-resistant nuclear power stations.

6 The structures refer to criticality category I of importance for radiation and nuclear safety as
per PIN AE-5.6 Construction design standards of nuclear power plants with reactors of different
types.

7 The bearing components of the platforms are designed to withstand the following loads and
impacts:

- dead weight of metal structures;

- rated erection (transferable) load of 4 kN/m²;

- special external impacts.

8 The platform structures shall be made of steel:

8.1 Hot-rolled plate made of commercial quality carbon steel of grade St3sp5 for welded
structures as per GOST 14637-89 with weldability assurance.

8.2 Shaped rolled stock shall be made of grade St3sp5 steel as per GOST 535-2005 with
weldability assurance.

8.3 The grades of steel used for components are specified in the list of components.

9 Fabrication, erection, quality control and acceptance of the structures (including welding)
shall comply with the requirements of the following regulatory documents:

- цинканаполненная эпоксидная грунтовка типа ЦИНГЛ по ТУ 2312-022-12288779-2000
в 1 слой толщиной 50 мкм (предмонтажная антикоррозийная защита);

- SP 70.13330.2012 Load-bearing structures and building enclosures, MDS 53-1.2001
Recommendations for installation of steel civil structures (to SP 70.13330.2012);

- ГОСТ 23118-2012 Building structures. General specification;

- SP 53-101-98 Production and quality control of steel structures;

- SNIP 12-04-2002 Occupational safety in construction. Part 2. Construction operations.

10 Components shall be fastened with forces specified in the List of components. Minimum
fastening force shall be 50 kN.

11 Shop welding shall be performed using methods and welding consumables that ensure
obtaining weld metal design characteristics not lower than those of the metal of components to be
welded (Table D.1 of SP 16.13330.2011 Steel structures). Field welding shall be performed using
electrodes with characteristics not lower than those of type E42A electrodes as per
GOST 9467-75.

It is recommended to use automatic and semi-automatic welding to the maximum possible
extent.

12 Weld legs shall comply with item 14.1.7 and Table 38 of SP 16.13330.2011, unless
otherwise specified.

All welds shall be subject to visual and dimensional test as required by GOST R 55724-2013.

Ultrasonic testing of T-formed welded joints of support tables connections to embedded parts
made of carbon steel with complete weld penetration of edges shall be made in accordance with the
requirements of GOST R 55724-2013 in the scope of 100 %.

Weld size and form deviations shall not exceed tolerances given in GOST 5264-80 and
GOST 14771-76.

13 Permanent bolts shall be of accuracy class A as per GOST R ISO 4014-2013, strength class 8.8
as per GOST ISO 898-1-2014. Nuts for connections shall be of accuracy class A and B as per
GOST ISO 4032-2014, strength class 8 as per GOST ISO 898-2-2015.

Flat washers shall be in line with GOST 11371-78 requirements.

Locknuts shall be used for fastening as per GOST 6402-70.

Bolts, nuts and washers are to be protected by thermal diffusion zinc coating with
a thickness of at least 20 μm (coating class 3) and subsequent phosphatizing as per
GOST R 9.316-2006. After the structures have been installed, bolts and nuts shall be painted as
other components.

In compliance with STO 02494680-0051-2006, bolt nuts are to be fully tightened using
wrenches with a force of 294 N (30 kgf) to 343 N (35 kgf) and the following handle length:

- 200 to 250 mm - for M12 bolts;

- 300 to 350 mm - for M16 bolts;

- 350 to 400 mm - for M20 bolts;

- 400 to 450 mm - for M22 bolts;

- 500 to 550 mm - for M24 bolts.

14 The structures shall be fabricated and installed in compliance with a specially developed Work
Execution Plan (WEP) and Welding Method Statement (WMS), a pre-developed process schedule
intended to minimize component strains and welding stresses as well as to ensure compliance with
the design tolerances.

15 Welded grid decking shall be with 33.3x33.3 mm cells 30x5 bearing strips arranged
parallel to the shorter side of beam grid side cells. The decking shall be manufactured as per
01.PA1.0.0.KM.TT.NSN002.

The welded grid decking shall be delivered complete with fasteners for attachment to the
bearing steel structures, as well as with Hilti S-MD 05 self-drilling screws or similar ones with
a shear strength of at least 5 kN (to be fastened with a spacing < 200 mm). It is allowed to use
0.63 mm self-drilling screws. The design of the attachment shall ensure that horizontal seismic
loads are transferred to the platform beams.

A toe (framing) board (150 mm high from the decking top and 2 mm thick) installed along
the edges of the decking (where there is no fence and around process openings) shall be
supplied along with the decking.

</

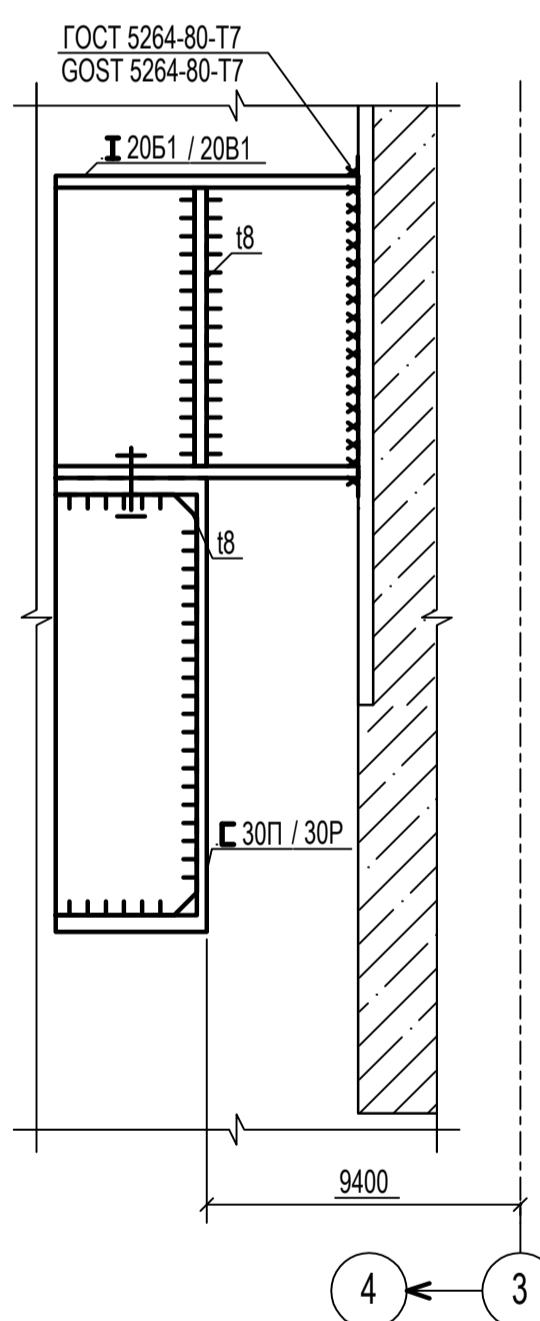
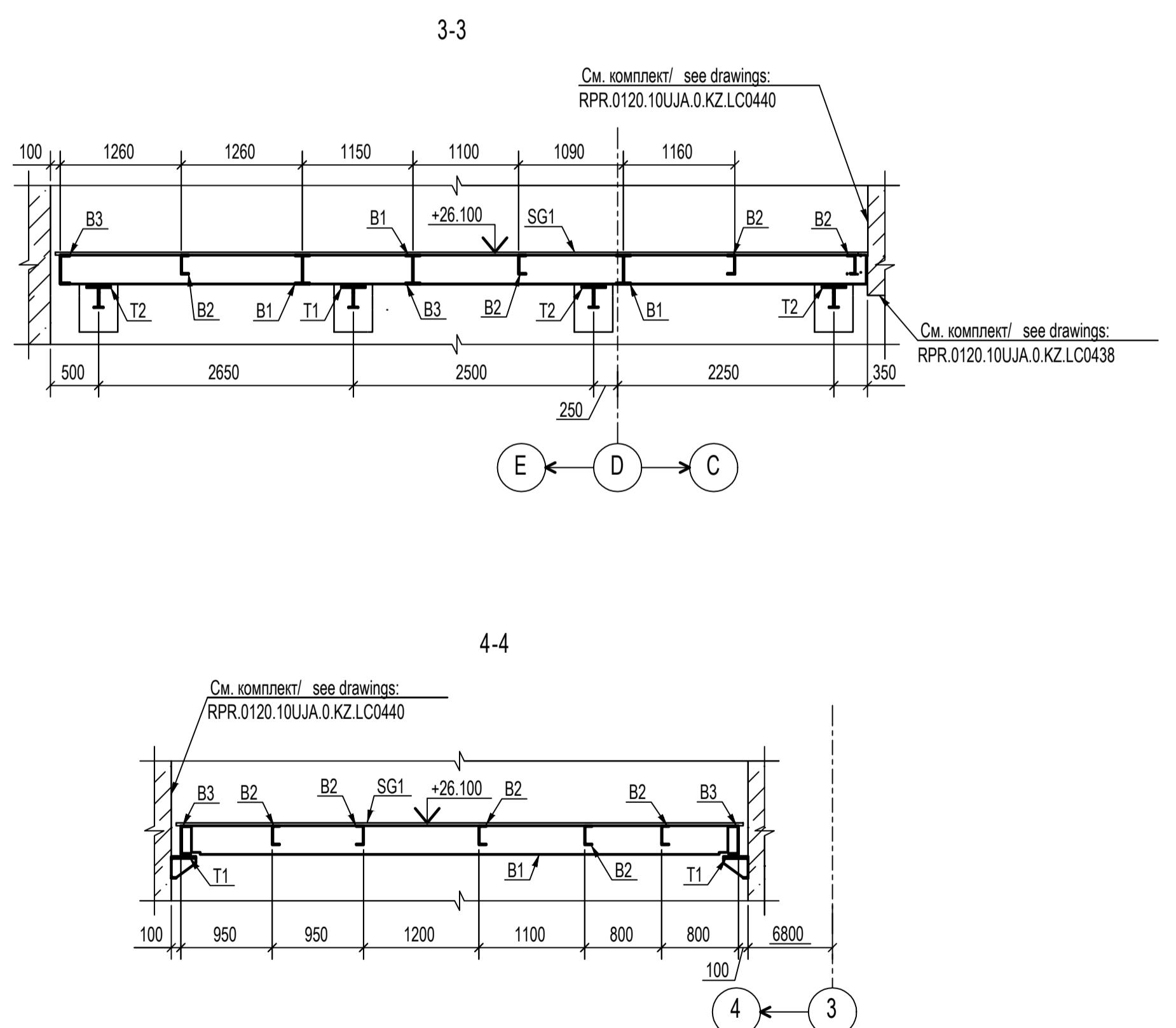
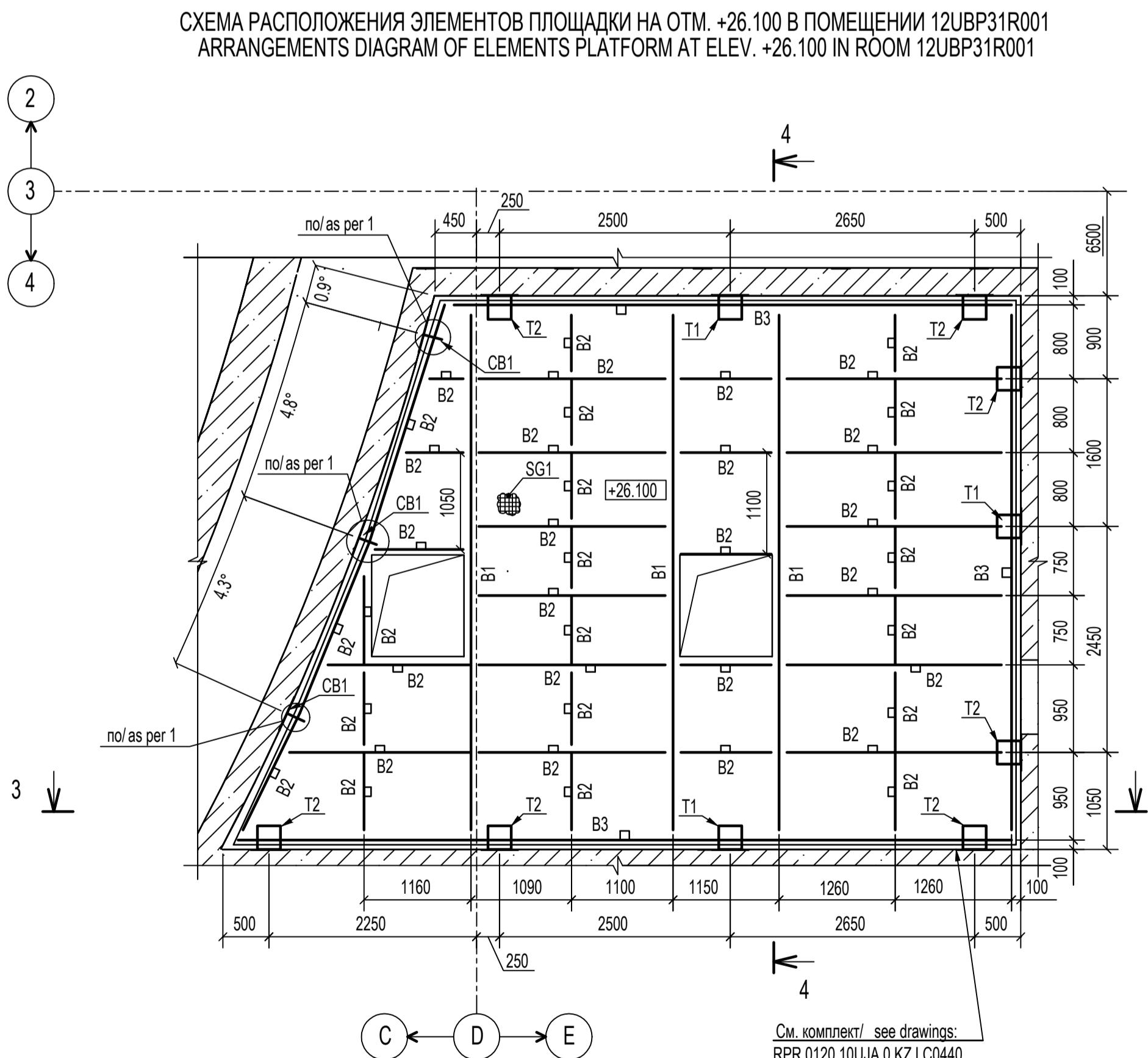
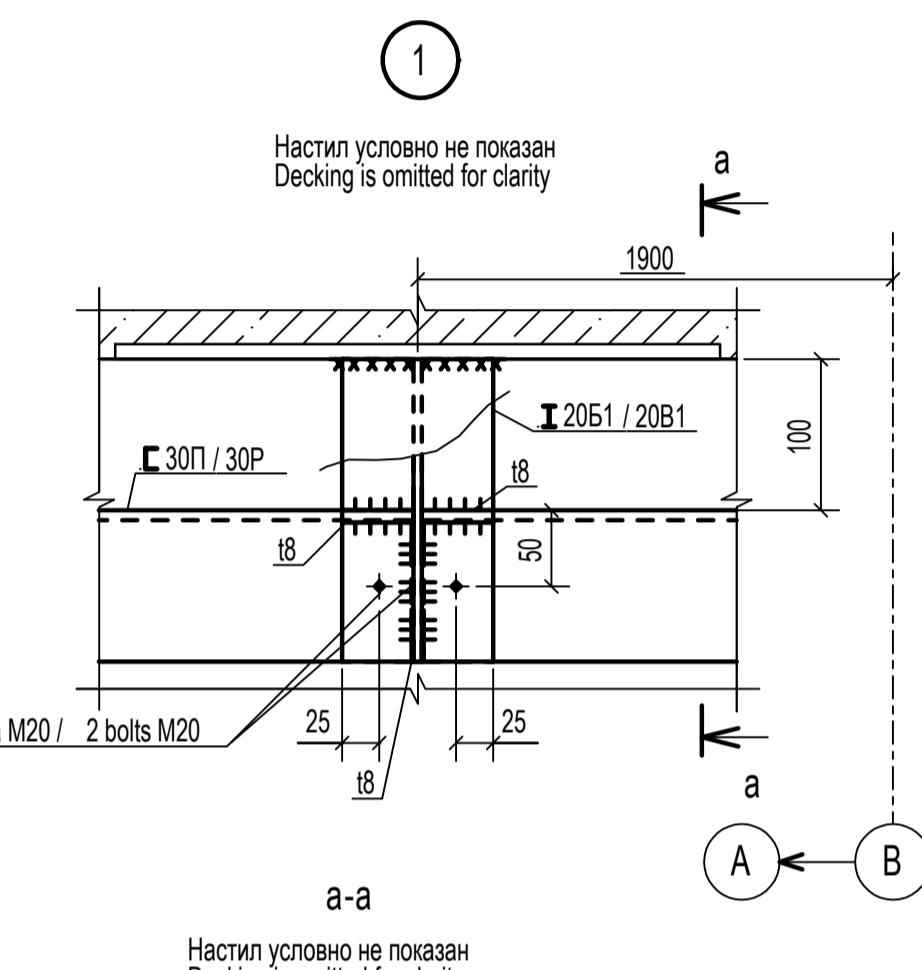
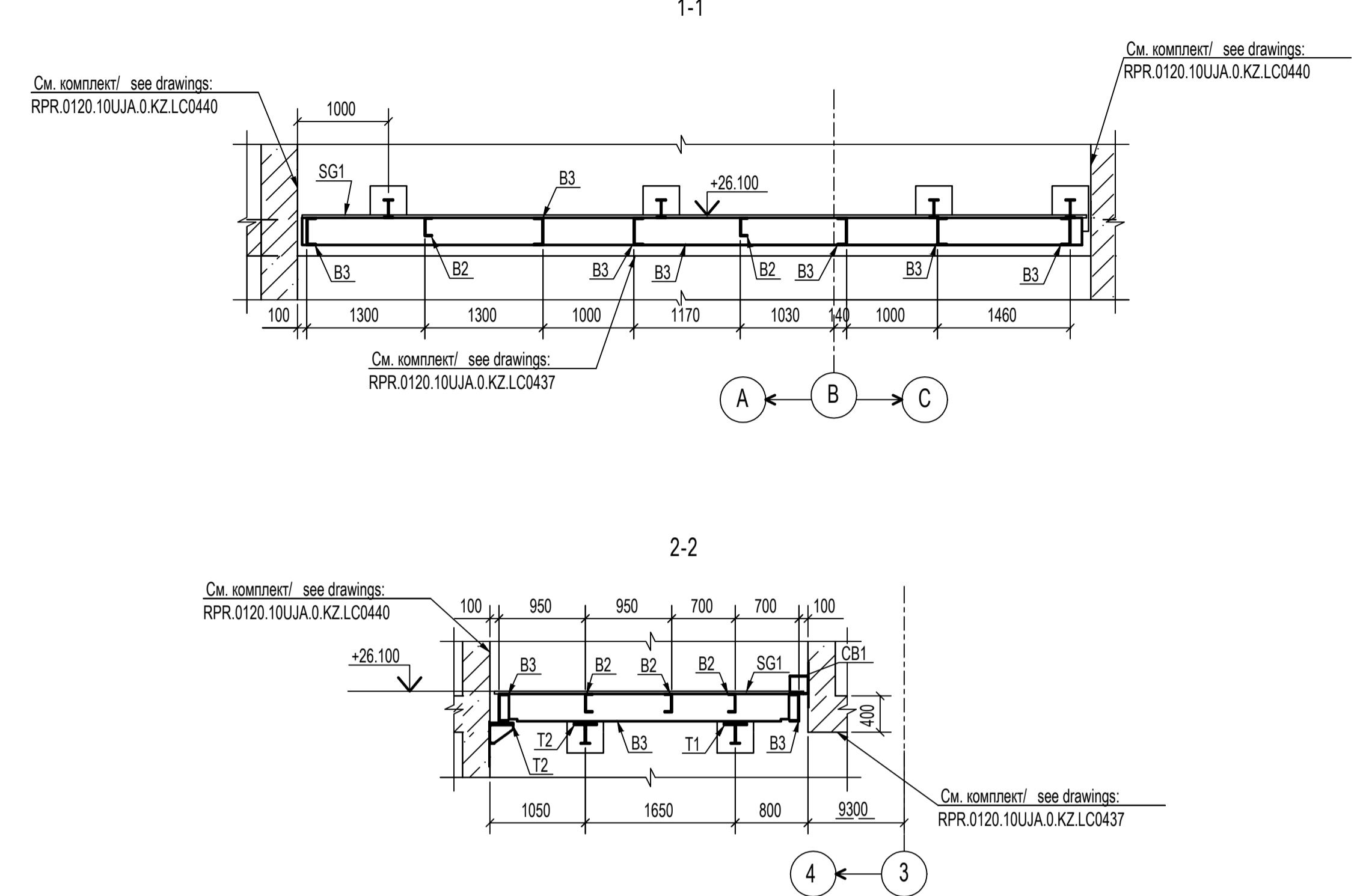
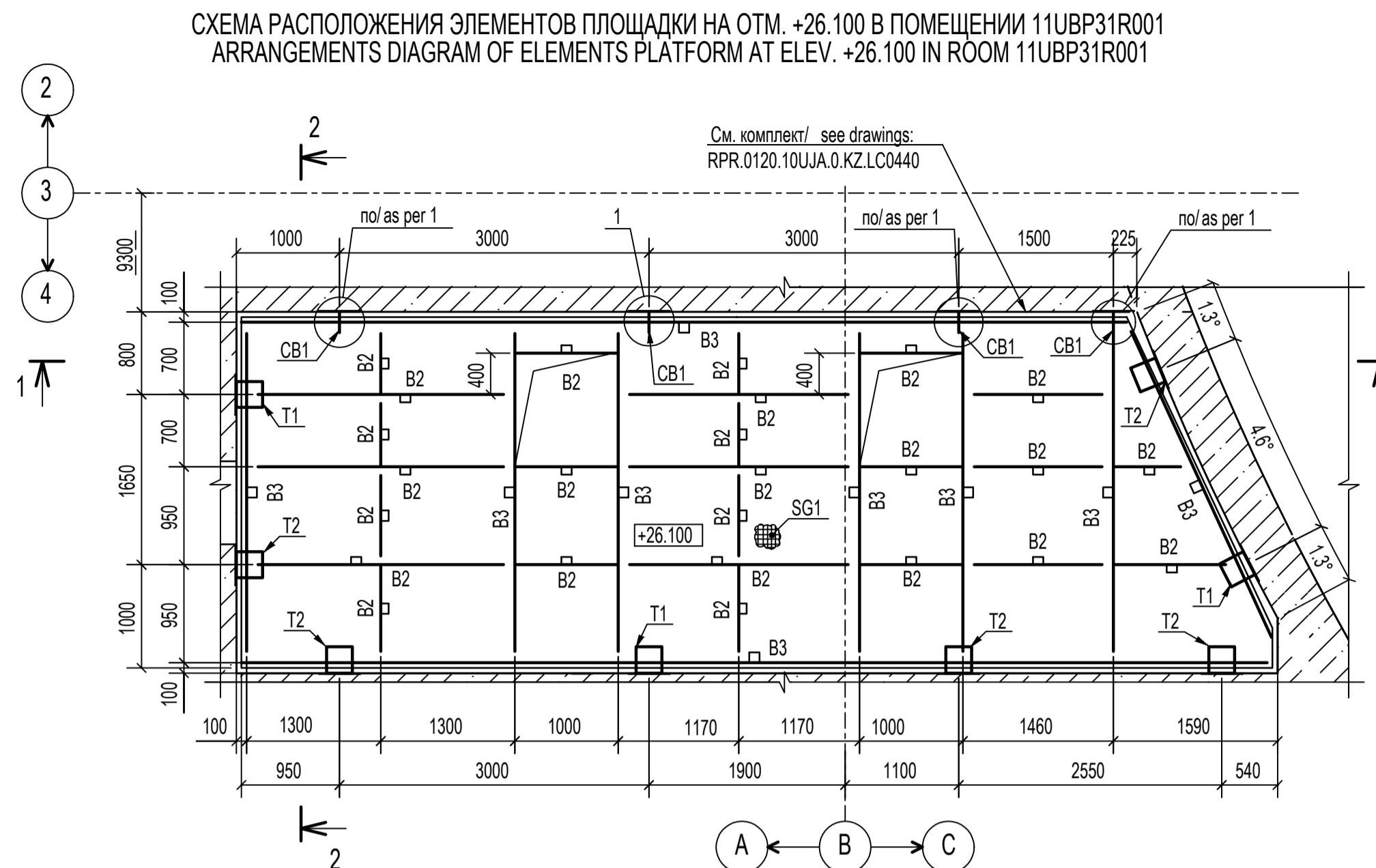
ЗЕДОМОСТЬ ЭЛЕМЕНТОВ

LIST OF ELEMENTS

Марка элемента Mark of component	Сечение Section			Усилие для прикрепления Fastening forces			Марка металла Steel grade	Примечание Notes
	Эскиз Sketch	поз. Item	Состав Composition	A, kN	N, kN	M, kN·m		
1	2	3	4	5	6	7	8	9
B1			I 30B2 30B2	*	*	-	Cт3сн5 St3sp5	
B2			C 20П 20Р	*	*	-	Cт3сн5 St3sp5	
B3			C 30П 30Р	*	*	-	Cт3сн5 St3sp5	
CB1			I 20B1 20B1	85	*	13	Cт3сн5 St3sp5	
SG1			- Реш.наст t30 grid decking t30	-	-	-	-Реш.наст t30 Grid decking t30	
T1	Сложный Complex		-	90	*	14	Cт3сн5 St3sp5	Cм./ see 16td RPR.0120.0.0.KM.EC0001
T2	Сложный Complex		-	90	*	-	Cт3сн5 St3sp5	Cм./ see 18td RPR.0120.0.0.KM.EC0001

* - минимальное усилие для расчета крепления: A, N - 50.0 кН, M - 10.0 кН·м
* - minimum force for calculation of fastening: A, N - 50.0 kN, M - 10.0 kN·m

* - minimum force for calculation of fastening: A, N - 50.0 kN, M - 10.0 kN·m



RPR.0120.10UJA.0.KM.LC0111/3.1

RPR.0120.10UJA.0.KM.LC0111-CTB001

АЭС "РУППУР" ЭНЕРГОБЛОК 1

Inv. No	Date	Replace Inv. No