Министерство образования Республики Беларусь Белорусский национальный технический университет Факультет транспортных коммуникаций Кафедра «Геодезия и аэрокосмические геотехнологии»

# Отчет по учебно-геодезической практике (Высшая геодезия)

Выполнил: Бригада № 3

Смоуж Т. А.

Лаппо Я. В.

Гайдук А. С.

Малец Е. Д.

Проверил: Будо А. Ю.

## ПОЛИГОНОМЕТРИЯ 4 КЛАССА 1 И 2 РАЗРЯДОВ

Полигонометрические сети 4 класса, 1 и 2 разрядов создаются в виде отдельных ходов или различных систем ходов.

Отдельный ход полигонометрии должен опираться на 2 исходных пункта. На исходных пунктах необходимо измерять примычные углы.

В исключительных случаях при отсутствии между исходные пунктами видимости с земли допускается:

- проложение хода полигонометрии, опирающегося на 2 исходных пункта, без угловой привязки на одном из них. Для контроля угловых измерений используются дирекционные углы на ориентирные пункты государственной геодезической сети или дирекционные углы примычных сторон;
- проложение замкнутого хода полигонометрии 1, 2 разрядов опирающегося на один исходный пункт, при условии передачи или измерения с точек хода двух дирекционных углов на две смежные стороны по возможности в середине хода;
- координатная привязка к пунктам геодезической сети. При этом для контроля угловых измерений в целях обнаружения грубых ошибок измерений используются дирекционные углы на ориентирные пункты или азимуты, полученные из астрономических или гиротеодолитных измерений.

Проложение висячих ходов не допускается.

При построении полигонометрических сетей 4 класса, 1 и 2 разрядов необходимо соблюдать следующие требования, приведенные, таблице 1.

Таблица 1 – Требования к полигонометрии 4 класса.

Показатели	4 класс	1 разряд	2 разряд
Предельная длина хода:			
отдельного	15 км	5 км	3 км
между исходной и узловой точкой	10 км	3 км	2 км
между узловыми точками	7 км	2 км	1,5 км
Предельный параметр полигона	30 км	15 км	9 км
Длины сторон хода:			
наибольшая	2,00 км	0,80 км	0,35 км
наименьшая	0,25 км	0,12 км	0,08 км
средняя расчетная	0,50 км	0,30 км	0,20 км
Число сторон в ходе, не более	15	15	15
Относительная погрешность	1:25000	1:10000	1:5000
СКП измерения угла не более	3"	5"	10"
Угловая невязка хода, не более	$5\sqrt{n}$	$10\sqrt{n}$	$20\sqrt{n}$

Расстояние между пунктами параллельных полигонометрических ходов данного класса, по длине близких к предельным, должно быть не менее:

- в полигонометрии 4 класса 2,5 км;
- 1 разряда 1,5 км.

С целью обеспечения большей жесткости сети следует стремиться к сокращению многоступенчатости сети, ограничиваясь развитием полигонометрии 4 класса и 1 разряда.

Измерение углов на пунктах полигонометрии производится способом измерения отдельного угла или способом круговых приемов, как правило, по трехштативной системе. При этом для приборов должны соблюдаться допуски, приведенные в таблице 2.

Так как измерения производились теодолитом с точность 2 то

в таблице 2 приведены допуски для приборов соответствующей точности.

Таблица 2 – Допуски при измерении горизонтальных углов.

Основные элементы угловых измерений	Допуски для 2"
Расхождения в полуприёмах	8"
Расхождения в приёмах	8"
Колебание значения 2С в приёмах	12"
Колебание между повторными	
наблюдениями начального направления	8"
в начале и конце полуприёма	
Колебание направлений в отдельных приёмах	8"

Теодолит и визирные цели должны устанавливаться над центрами с точностью 1 мм с помощью оптического центрира.

Линии в полигонометрии 4 класса, 1 и 2 разрядов измеряются светодальномерами, радиодальномерами.

В отдельных случаях - базисными приборами, тахеометрами и другими приборами и методами, обеспечивающими точность, соответствующую классу или разряда полигонометрии.

Приборы и оборудование, фиксирующие концы линии, должны устанавливаться над центрами с точностью 1 мм.

## нивелирование III класса

Способ нивелирования III класса зависит от применяемых нивелиров. Предпочтение отдают нивелирам с компенсатором. Нивелиры и рейки исследуют и поверяют с целью установления их пригодности для нивелирования III класса, приведения в рабочее состояние и определения постоянных.

Нивелирование III класса производят в прямом и обратном направлениях.

Порядок работы на станции при использовании цифрового нивелира и штриховой рейки:

- 1. Прибор устанавливается на равноудаленное расстояние между двумя рейками и приводится в рабочее положение.
- 2. Наводятся на заднюю рейку, берут отсчет и записывают его в журнал нивелирования.
- 3. Наводятся на переднюю рейку, берут отсчет и записывают его в журнал нивелирования.
  - 4. Меняют высоту инструмента.
- 5. Наводятся на переднюю рейку, берут отсчет и записывают его в журнал нивелирования.
- 6. Наводятся на заднюю рейку, берут отсчет и записывают его в журнал нивелирования.
  - 7. Выполняют постраничный контроль.

Нивелирование выполняют участками в 20-30 км. Переход от нивелирования в прямом направлении к нивелированию в обратном направлении делают только на постоянных знаках. При этом рейки меняют местами.

Нормальная длина луча визирования - 75 м. При отсутствии колебаний изображения реек и увеличения трубы не менее 35х

длину луча разрешается увеличивать до 100 м. Неравенство расстояний на станции допускают не более 2 м, а их накопление по секции - не более 5 м.

Высота луча визирования над подстилающей поверхностью должна быть не менее 0,3 м.

Нивелирование выполняют при хорошей видимости, отчетливых и спокойных изображениях реек. В солнечные дни не следует нивелировать в периоды, близкие к восходу и заходу солнца.

При работе на станции нивелир с уровнем защищают от солнечных лучей зонтом.

Рейки устанавливают по уровню на костыли или башмаки. В местах установки башмаков предварительно снимают дерн. Для удобства рекомендуется пользоваться не менее чем тремя костылями или башмаками. На участках с рыхлым или заболоченным грунтом рейки устанавливают на забитые деревянные колья с вбитыми в их торцы гвоздями с полусферическими головками. Длина и диаметр кольев должны быть такими, чтобы обеспечивалась их устойчивость.

После выполнения нивелирования по секции сравнивают между собой значения превышения, полученные из прямого и обратного ходов; расхождение между этими значениями не должно превышать 10 мм.

Если расхождение получилось больше допустимого, то нивелирование по секции повторяют в одном из направлений. Явно неудовлетворительное значение превышения исключают. Оставшиеся два значения принимают в обработку, если они не расходятся между собой больше чем на 10 мм и получены из нивелирования в противоположных направлениях.

#### СПУТНИКОВЫЕ ИЗМЕРЕНИЯ

В настоящее время всё большую популярность приобретают методы определения координат и высот с применением спутниковой геодезической аппаратуры (в дальнейшем — СГА).

Данные методы по сравнению с традиционной, «наземной» технологией, имеют неоспоримые преимущества, которые проявляются в повышении производительности труда, снижении издержек производства инженерно-геодезических работ, и как результат — повышения качества продукции, снижение конечной стоимости этапов строительства зданий и сооружений, достижении конкурентоспособности предприятия.

Принцип спутникового метода измерения координат заключается в определении расстояния от приемника до спутника и последующей корректировки полученных данных с учетом поправок. Сегодня все работы проводятся в двух группах режимов, в статических и кинематических.

Статическая съемка – это классический вид съемки, хорошо приспособленный для любой длины базовой линии (короткой, средней, длинной). Один приемник (базовый) находится на точке с известными координатами, другой устанавливают на точку, координаты которой необходимо определить, и производят одновременную запись измерений во внутреннюю память для их последующей обработки на компьютере и вычисления координат. Весь процесс измерений полностью автоматизирован. Время наблюдения зависит от длины базовой линии (расстояния от базового до подвижного приемника), количества видимых спутников и т.д. Как правило, одночастотные приемники используются на базовых линиях, длина которых не превышает 15 км. Для базовых линий длиннее 15 км следует использовать двухчастотные прием-

#### ники.

Методика выполнения измерений в режиме «Статика»

- Прогнозирование (планирование измерений);
- Полевые работы;
- Предобработка;
- Уравнивание и оценка точности результатов измерений.

## Прогнозирование (планирование измерений)

Оно выполняется основе предварительной полевой и камеральной подготовки материалов.

Полевая подготовка включает в себя:

- рекогносцировку;
- обследование исходных пунктов;
- закладку определяемых пунктов будущей спутниковой геодезической сети.

Камеральная подготовка:

- сбор и анализ исходных данных;
- изученности района работ, подготовка оборудования;
- выбор методов и проектирование геодезической сети;
- прогнозирование полевых наблюдений.

## Полевые работы

Измерения в режиме «Статика» подразумевают выполнение длительных наблюдений на пунктах сети. Наблюдения заключаются в одновременной работе двух и более приёмников СГА для определения векторов геодезической сети. Наблюдения выполняются согласно программе работ, при необходимости корректируя действия в зависимости от внешних условий.

Важно, чтобы приемники были проверены и полностью заряжены, для того что бы обеспечить непрерывность сеансов и работу в течение запланированного времени.

## Предобработка

Измерения, полученные при выполнении полевых работ, загружаются с приёмников, импортируются в новый или ранее созданный проект программного комплекса.

Далее выполняется предварительная обработка с оценкой точности полученных параметров векторов, в результате которой принимается решение о принятии или исключении их в дальнейшей работе. Методика предварительной обработки и принятие решения о пригодности зависит от используемых программных комплексов. Наши измерения обрабатывались в программном продукте КРЕДО GNSS.

## Уравнивание и оценка точности результатов измерений

После предобработки выполняется уравнивание результатов измерений в два этапа. На первом уравнивается вся сеть без фиксирования координат опорных пунктов. Особенность этапа заключается в отсутствии влияния ошибок координат исходных пунктов.

На втором этапе производится поочерёдная фиксация координат опорных пунктов с одновременным выполнением анализа о пригодности каждого пункта для выполнения уравнивания сети. В результате возможно принятие решений об исключении или необходимости добавления других опорных пунктов.

В результате уравнивания создаётся подробный отчёт, в котором проводится оценка качества выполненной работы, каталог

уравненных координат и высот с оценкой точности каждого определяемого пункта. Пример такого отчёта:

# ПРИЛОЖЕНИЕ А. Поверки электронного теодолита DT-2A

Белорусский национальный технический университет Факультет транспортных коммуникаций Кафедра «Геодезия и аэрокосмические геотехнологии»

#### Отчет

о выполнении поверок электронного теодолита DT-2A

Выполнил: Бригада № 3

Лаппо Я.В.

Смоуж Т. А.

Малец Е.Д.

Гайдук А.С.

Проверил: ст. преподаватель

Будо А. Ю.

## 1. Поверка цилиндрического уровня

**Главное условие:** Ось цилиндрического уровня должна быть перпендикулярна вертикальной оси инструмента.

**Выполнение поверки:** Установите инструмент так, чтобы ось цилиндрического уровня была параллельна двум установочным винтам. С помощью этих винтов загоните пузырь уровня в центр колбы уровня.

Поверните инструмент на 180° вертикальной оси и проверьте движение пузыря цилиндрического уровня. Если пузырь переместился, следует выполнить юстировку.

**Результат поверки:** Пузырек уровня отклонился на 1/2 деления от нуль-пункта.

Вывод: Поверка выполняется.

**Юстировка:** Отрегулируйте положение пузырька уровня с помощью шпильки из набора аксессуаров к инструменту, чтобы он переместился к центру колбы на половину своего отклонения.

Откорректируйте оставшуюся половину отклонения с помощью установочных винтов.

Поверните инструмент на 180° вертикальной оси и проверьте движение пузыря цилиндрического уровня. Если пузырь переместился, следует повторить регулировку.

#### 2. Поверка круглого уровня

**Главное условие:** Ось круглого уровня должна быть параллельна оси вращения инструмента.

**Выполнение поверки:** До начала данной поверки должна быть выполнена юстировка цилиндрического уровня (если в этом есть необходимость). Если пузырёк круглого уровня находится в нуль-пункте после приведения в центр пузырька цилиндрического уровня, то дальнейшая юстировка не требуется. В противном

случае необходима юстировка.

**Результат поверки:** Пузырёк круглого уровня находится в нуль-пункте после приведения в центр пузырька цилиндрического уровня.

Вывод: Поверка выполняется.

**Юстировка:** Действуя юстировочной шпилькой, повернуть юстировочные винты, пока пузырёк круглого уровня не переместится в центр. Во избежание разрыва, нельзя перетягивать юстировочные винты.

## 3. Поверка сетки нитей телескопа

**Главное условие:** Вертикальные нити сетки нитей телескопа должны быть перпендикулярны горизонтальной оси инструмента.

**Выполнение поверки:** Тщательно отгоризонтируйте инструмент на треггере.

Наведите сетку нитей на хорошо видимую точку A с дистанции не менее 50 м.

Качните телескоп по вертикали и проверьте скользит ли точка А вдоль всей вертикальной нити.

Если точка А скользит вдоль всей вертикальной нити, то вертикальные нити сетки нитей телескопа перпендикулярны горизонтальной оси инструмента. Юстировка в этом случае не требуется.

Если точка A при качении оптической трубы вдоль вертикали отклоняется от вертикальной нити сетки нитей, то в этом случае юстировка требуется.

**Результат поверки:** Точка А скользит вдоль всей вертикальной нити.

Вывод: Поверка выполняется.

**Юстировка:** Отвинтите крышку покрывающую 4 регулировочных винта сетки нитей поворачивая крышку против часовой

стрелки.

Ослабте эти винты отверткой из набора аксессуаров, считая при этом число оборотов отвёртки. Совместите вертикальную нить сетки нитей с точкой A и затяните регулировочные винты тем же количеством оборотов отвёртки.

Проведите проверку до тех пор пока точка А не будет скользить по всей длине вертикальной нити сетки нити.

# 4. Коллимация инструмента

**Главное условие:** Визирная ось телескопа должна быть перпендикулярна горизонтальной оси инструмента.

**Выполнение поверки:** Установите инструмент между точками A и B в пределах их прямой видимости на равном расстоянии 50-60м от каждой из них.

Тщательно отгоризонтируйте инструмент на триггере по цилиндрическому уровню.

Наведитесь на А.

Ослабьте затяжной винт вертикальной наводки и поверните трубу на 180° вокруг горизонтальной оси инструмента т.о. чтобы труба показывала в противоположную сторону

Наведитесь на точку В и закрепите затяжной винт вертикальной наводки.

Ослабте затяжной винт горизонтальной наводки и поверните трубу на 180° вокруг вертикальной оси инструмента т.о. чтобы труба показывала в противоположную сторону. Наведитесь на точку А и закрепите затяжной винт горизонтальной наводки.

Ослабьте затяжной винт вертикальной наводки и поверните трубу на 180° вокруг горизонтальной оси инструмента. Перекрестие сетки нитей телескопа (точка С) должно совпасть с точкой В.

Если точка С не совпадает с точкой В то требуется регулировка состоящая из следующих процедур.

Результат поверки: Точки совпадают.

Вывод: Поверка выполняется.

**Юстировка:** Отвинтите крышку покрывающую 4 регулировочные винты сетки нитей. Регулировочных винта сетки нитей поворачивая крышку против часовой стрелки

Определите точку D между B и C т.о. чтобы расстояние CD равнялось ¼ расстояния BC. (несовпадение BC в 4 раза больше реальной ошибки за коллимацию из-за того что телескоп при проверке поворачивался 2 раза.

Поворачивая регулировочные воротки в верхней, нижней, левой и правой части окуляра передвиньте вертикальную нить сетки нитей т.о. чтобы она совпадала с точкой D. По окончании регулировки повторите процедуру проверки.

Если точки В и С совпадают, то дальнейшей регулировки не требуется. В противном случае повторите регулировку.

## 5. Поверка лазерного отвеса.

**Главное условие:** Вертикальная ось теодолита должна находиться над точкой центрирования когда лазерный визир будет попадать на точку центрирования.

**Выполнение поверки:** Установите инструмент на штатив на высоту около 1.5м и отгоризонтируйте его. Включите лазерный отвес и заметьте первоначальное расположение лазерного визира на земле.

Поверните инструмент на 180° вокруг вертикальной оси и проверьте точку на земле. Если первоначальная точка центрирования остаётся в пределах 1мм от первоначального положения визира регулировки не требуется. В противном случае требуется ре-

гулировка состоящая из следующих процедур.

**Результат поверки:** Точка центрирования остаётся в пределах 1мм от первоначального положения визира.

Вывод: Поверка выполняется.

**Юстировка:** Отвинтите крышку регулировочной части окуляра отвеса. Под ней находятся 4 регулировочных винта воротков. Отрегулируйте положение воротков окуляра с помощью шпильки из набора аксессуаров т. о. чтобы передвинуть первоначальную точку центрирования к лазерному визиру на ½ величины её отклонения от визира.

Поверните инструмент на 180° вокруг вертикальной оси и проверьте точку на земле. Если первоначальная точка центрирования остаётся менее 1мм от первоначального положения визира регулировки не требуется. В противном случае требуется повторение регулировки.

# ПРИЛОЖЕНИЕ Б. Поверки цифрового нивелира DL-202

Белорусский национальный технический университет Факультет транспортных коммуникаций Кафедра «Геодезия и аэрокосмические геотехнологии»

Поверки электронного нивелира *DL* – 202

Выполнил: Бригада № 3

Лаппо Я. В

Смоуж Т. А.

Гайдук А. С.

Малец Е. Д.

### 1. Поверка круглого уровня

**Главное условие:** Ось круглого уровня должна быть параллельна оси вращения инструмента.

**Выполнение поверки:** Подъемными винтами подставки выводят в центр окружности пузырек установочного круглого уровня.

Поворачивают зрительную трубу вокруг оси вращения инструмента на 180°.

Если пузырек круглого уровня после поворота трубы остался в центре, то условие поверки выполнено, в противном случае необходимо произвести юстировку круглого уровня.

Результат поверки: Юстировка не требуется.

Юстировка: выполняется следующим образом:

- исправительными винтами круглого уровня перемещают пузырек к центру на половину его отклонения;
- подъемными винтами подставки устраняют вторую половину отклонения, т.е. выводят пузырек уровня точно на центр. Для контроля поверку повторяют.

## 2. Поверка сетки нитей

**Главное условие:** Горизонтальная нить сетки должна быть перпендикулярна вертикальной оси вращения инструмента.

**Выполнение поверки:** Устанавливают и приводят в рабочее положение нивелир, а на расстоянии 30-40 мм от него устанавливают рейку.

Наводят зрительную трубу нивелира на рейку так, чтобы ее изображение оказалось на краю поля зрения, закрепляют трубу и берут отсчет по рейке.

Наводящим винтом перемещают трубу в горизонтальной плоскости до так пор, пока изображение рейки окажется на другом

краю поля зрения, и берут по рейке еще один отсчет.

Если отсчеты равны, то условие поверки выполнено, в противном случае необходимо произвести юстировку сетки нитей.

Результат поверки: Юстировка не требуется.

Юстировка: выполняется следующим образом:

- отвинчивают колпачок окулярной части трубы;
- ослабляют крепежные винты оправы сетки нитей;
- поворачивают оправу сетки нитей так, чтобы ее горизонтальная нить оказалась на отсчете;
- зажимают крепежные винты оправы сетки и завинчивают колпачок обратно на окулярную часть трубы.

#### 3. Поверка главного условия

**Главное условие:** Визирная ось зрительной трубы должна быть перпендикулярна вертикальной оси прибора.

**Выполнение поверки:** Две нивелирные рейки устанавливаются в створе на расстояние 50 м друг от друга (А и В). Следующим шагом необходимо устанавливают нивелир от рейки В на расстояние, примерно одна треть от общего, и приводят прибор в рабочее положение.

Далее выполняют следующую последовательность действий: **Menu** → **Measure** → **Adjust**. Четко наводятся на рейку и нажимают **Meas**. В результате, прибор самостоятельно берет отсчет по рейке А. После чего нажимают **Ent** и наводятся на рейку В, далее еще раз нажимают **Meas**. В результате, прибор самостоятельно берет отсчет по рейке В.

Следующим шагом, нивелир устанавливают от рейки A на расстояние, примерно одна треть от общего, и приводят прибор в рабочее положение.После нажатия на **Ent** и наводятся на рейку B, далее нажимают **Meas**. В результате, прибор самостоятельно

берет отсчет по рейке В. Нажимают **Ent** и наводятся на рейку A, далее нажимают **Meas**, в результате прибор самостоятельна берет отсчет по рейке A.

После выполнения всего вышеперечисленного прибор самостоятельно рассчитывает величины отклонений, которые сравниваются с допусками и на основе сравнения делается вывод о необходимости выполнения юстировки.

**Допуск:** При расстоянии 50 м, величина угла i не должна превышать 10'', а величина отклонения x не должна превышать 3 мм.

Результат поверки: Юстировка не требуется.

#### ПРИЛОЖЕНИЕ В. Технические характеристики приборов

#### ГНСС приемник Trimble R8S GNSS

ГНСС приемник Trimble R8s предоставляет полный набор функций в рамках одной универсальной модернизируемой платформы. Он позволяет выбрать тип приемника, наилучшим образом подходящий для работы над вашими сегодняшними проектами. Для этого выберите базовую конфигурацию приемника и предпочтительный для вас канал передачи данных. Вы можете выбрать приемник либо со встроенным УКВ радиомодемом, либо со встроенным сотовым 3G модемом. Каждый приемник Trimble R8s оснащен технологией отслеживания Trimble 360, гарантирующей работу со спутниковыми сигналами всех существующих и планируемых созвездий. Благодаря возможностям приема полного спектра спутниковых сигналов, GNSS приемники с технологией Trimble 360 могут использоваться в тех местах, где GNSS съемка прежде была невозможна, например, в сильно застроенной городской местности. Приемник Trimble R8s поддерживает работу с 440 GNSS каналами. Система позволяет отслеживать сигналы всех спутниковых созвездий, включая GPS, ГЛОНАСС, Galileo, BeiDou и QZSS.



Рисунок 1 – ГНСС приемник Trimble R8s GNSS

Таблица 3 – Технические характеристики ГНСС приемника Trimble R8s

Количество каналов	440
NAVSTAR GPS:	L1, L2C, L2E, L5
ГЛОНАСС:	L1C/A, L1P, L2C/A, L2P, L3
BeiDou:	B1, B2
Galileo	E1, E5A, E5B
SBAS	есть
DIFF	-
СКО Статика в плане	3.0  mm + 0.5  mm/km
СКО Статика по высоте	5.0  mm + 0.5  mm/km
СКО Статика быстрая в плане	3.0  mm + 0.5  mm/km
СКО Статика быстрая по высоте	5.0  mm + 0.5  mm/km
СКО РРК в плане	8.0  mm + 1.0  mm/km
СКО РРК по высоте	15.0 мм + 1.0 мм/км
СКО RTK в плане	8.0 мм + 1.0 мм/км
СКО RTK по высоте	15.0 мм + 1.0 мм/км
СКО DGPS в плане	0.25  m + 1.0  mm/km
СКО DGPS по высоте	0.50  m + 1.0  mm/km
Время инициализации, сек	<8 сек.
Частота позиционирования, Гц	1, 2, 5, 10, 20
Надежность инициализации	>99.9%
Кол-во интерфейсов RS232	2
Bluetooth 2.0	есть
Встроенный модем GSM/GPRS	опция
Встроенный УКВ модем	опция (Rx, Tx)
Мощность передачи, Вт	0.5
Частотный диапазон, МГц	403-473
Возможность подключения внешних GSM и УКВ модемов	есть
Форматы поправок	RTCM 2.1, RTCM 2.3, RTCM 3.0, RTCM 3.1, CMR+, CMRx
Вывод сообщений формата	опция (NMEA, GSOF, RT17 и RT27, поддержка BINEX и сглаженной несущей)
Поддерживаемые эфирные протоколы	Trimble, Pacific Crest, SATEL
Форматы записи спутниковых измерений	t02
	•

# Продолжение таблицы 3.

56Мб	
190 x 104	
пластик	
1.52	
От -40° до +65° С	
От -40° до +75° С	
IP67	
2.0	
100%, с конденсацией	
до 1.0 м	
3.2 Bt	
Li-Ion	
2800	
1	
2	
5.0	
5.0	
11-28	
есть	
есть	
CCIB	
есть	
CCIB	

## Taxeометр Trimble M3 DR 3"



Рисунок 2 – Тахеометр Trimble M3 DR 3"

Таблица 4 – Технические характеристики тахеометра Trimble M3 DR 3"

<b>.</b> .	*
Точность угловых измерений	3"
Компенсатор	Двухосевой
Тип компенсатора	Жидкостно-электрический детектор
Диапазон компенсации	±3'
Увеличение зрительной трубы	33x
Минимальное фокусное расстояние	1,5м
Лазерный визир	Да
Дальность измерений по призме	до 5 000 м
Дальность измерений DR (без отражателя)	до 300 м
Точность измерения расстояний	
В точном режиме по одной призме	$\pm (3 \text{ MM} + 2 \text{ ppm})$
В точном безотражательном режиме	$\pm (3 \text{ MM} + 2 \text{ ppm})$
Трегер	Съемный, 3-штырьковый, типа Wild

# Продолжение таблицы 4.

Центрир	Оптический
Панель управления	Односторонняя
Дисплей	Графический ЖК (128х64) со свето-
Дисплен	диодной подсветкой
Клавиатура	25 клавиш, буквенно-цифровая
Объем памяти	До 10 000 точек
Коммуникационный порт	Последовательный RS-232C
Питание	перезаряжаемая батарея ВС-65
Время работы от одной батареи (при	
30-секундных паузах между измере-	не менее 16 ч
ниями)	
Рабочая температура	от -20°C до +50°C
Пыле-влагозащищенность	IP56
Вес инструмента с батареей	5,4 кг

#### Теодолит электронный DT2A

Теодолит электронный DT2A — это простой в управлении высокоточный инструмент. Он к минимуму сводит ошибки оператора в процессе работы и поэтому в первую очередь на него следует обратить внимание начинающим специалистам. Теодолит имеет двустороннюю панель управления и компенсатор с диапазоном  $\pm 3$ ′. Угловая точность теодолита 2".



Рисунок 3 — Теодолит электронный DT2A

Таблица 5 – Технические характеристики электронного теодолита DT2A

Наименование	Характеристики
Точность угловых измерений	2"
Дискретность отсчета	1" / 5"
Точность компенсации	±3′
Увеличение зрительной трубы	30X
Диаметр объектива	45мм
Изображение	прямое
Поле зрения	1° 30′

# Продолжение таблицы 5.

Трегер	съемный, типа Wild
Отвес	лазерный
Панель управления	двусторонняя
Дисплей	с двух сторон LCD
Передача данный на компьютер	кабель RS232C (в комплект не входит)
Питание	4xAA
Время работы от одной батареи	около 20 часов
Рабочая температура	-20°C - +50°C
Bec	4,7 кг
Минимальное фокусное расстояние	1,3 м
Длина телескопа	156 мм
Датчик наклона	есть
Диапазон	±3′

## Цифровой нивелир DL-202



Рисунок 4 – Цифровой нивелир DL-202

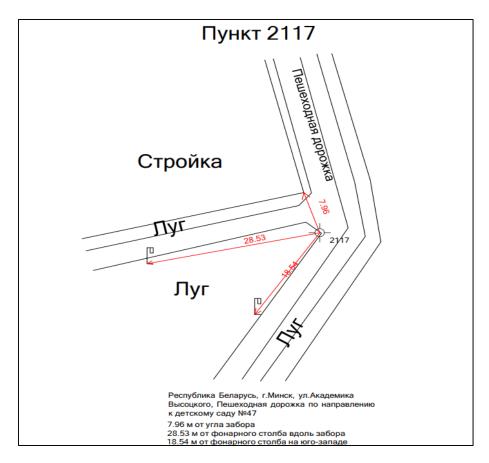
Таблица 6 – Технические характеристики цифрового нивелира DL-202

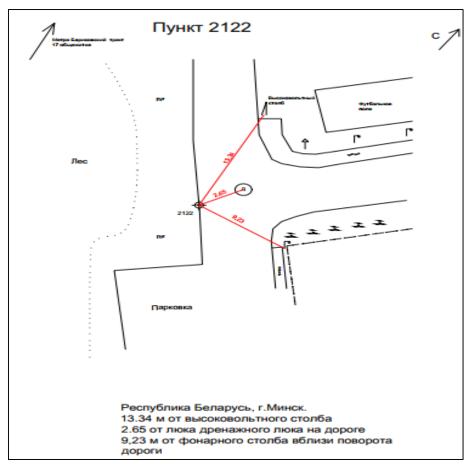
Точность нивелирования (СКО на 1 км двойного хода)	электронное измерение на фиберглассовую рейку 1.5 мм оптическое измерение 2.0 мм
Точность измерения дальности	10 мм
Диапазон измерения	от 1,5 до 100 м
Время измерения	3 сек.
	изображение прямое
Зрительная труба	увеличение 32X
	поле зрения 1020′
Компенсатор	тип маятниковый, с магнитным демпфером
	диапазон $\pm 12'$
	точность способность 0,5"/1'
Встроенная память	16 МБ

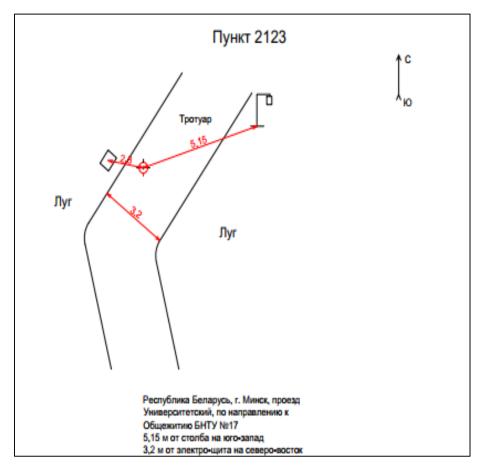
# Продолжение таблицы 6.

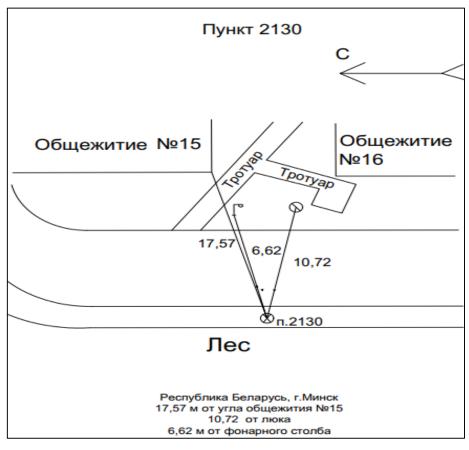
Точность круглого пузырькового уровня	8′/ 2 мм
Дисплей	LCD, 128×32 dpi
Защита	IP54
Рабочая температура	—2050°C
Время работы от встроенных батарей	15 часов
Габариты	270х210х180 мм
Bec	2,5 кг

## ПРИЛОЖЕНИЕ Г. Абрисы пунктов











## ПРИЛОЖЕНИЕ Д. Журнал нивелирования III класса

Ход от пункта 2119 до пункта 18058. Дата: 30.06.2021

Время начала: 07:30, окончание 07:47 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		Наблюдения по шкале, м		Casarras	
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м
			Прямо	ой ход			
5	63,17	63,56	-0,39	2,1448	1,1525	0,9923	0,9904
3	03,17	05,50	-0,39	2,0781	1,0896	0,9885	0,9904
6	51,63	51 27	0,26	2,0944	1,0871	1,0073	1,0063
0	31,03	51,37	-0,13	1,9890	0,9837	1,0053	1,0003
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	114,80	114,93	-0,13	8,3063	4,3129	3,9934	1,9967
<u>Z</u> D-	229	9,73	-0,13	3,9934		1,9967	1,9907
			Обратн	ый ход			
6	51,32	51,60	-0,28	0,8832	1,8885	-1,0053	-1,0053
Ü	31,32	31,00	-0,28	1,0262	2,0314	-1,0052	-1,0055
5	63,51	63,12	0,39	1,0465	2,0374	-0,9909	-0,9913
3	03,31	05,12	0,11	0,9532	1,9448	-0,9916	-0,9913
		•	Постраничн	ый контроль			•
Ση-	114,83	114,72	0,11	1,9094	3,9199	-2,0105	-1,9965
$\sum D=$	229	9,55	0,11	-2,0105		-1,0053	-1,9903

 $L_{cped.} = 229,64$   $\mu_{meop} = 4,79$ h = 1,9966

Ход от пункта 0320 до пункта 18032. Дата: 30.06.2021

Время начала: 08:00, окончание 08:17 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо

	Расстояние, м		Наблюдения		аблюдения по шкале,	(ения по шкале, м		
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м	
			Прямо	ой ход			•	
7	00.79	91,38	-0,6	1,4843	1,5505	-0,0662	-0,0680	
,	90,78	91,38	-0,6	1,5939	1,6637	-0,0698	-0,0080	
			Постраничн	ый контроль				
$\Sigma D=$	90,78	91,38	-0,6	3,0782	3,2142	-0,1360	-0,0680	
$\Sigma D^-$	182,16 -0,1360		6 -0,6			-0,0680	-0,0080	
			Обратн	ый ход				
7	90,85	91,44	-0,59	1,6464	1,5770	0,0694	0,0713	
,	90,63		-0,59	1,5912	1,5180	0,0732	0,0713	
			Постраничн	ый контроль				
$\sum D=$	90,85	91,44	0.50	3,2376	3,0950	0,1426	0,0713	
$\Sigma D^{-}$	183	2,29	-0,59	0,1426		0,0713	0,0713	

 $L_{cped.} = 182,225$   $\mu_{meop} = 4,27$ h = -0,0697 Ход от пункта 18032 до пункта 18058. Дата: 30.06.2021

Время начала: 08:25, окончание 08:41 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		На	аблюдения по шкале,	, M	Спанная
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м
			Прям	ой ход			
8	56,60	56,50	0,1	2,1347	2,0009	0,1338	0,1341
0	30,00	30,30	0,1	2,0611	1,9267	0,1344	0,1341
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	56,6	56,5	0,1	4,1958	3,9276	0,2682	0,1341
∠D-	11	3,1	0,1	0,2682		0,1341	0,1341
			Обратн	ный ход			
8	56,78	56,73	0,05	2,0042	2,1390	-0,1348	-0,1348
8	30,78	30,73	0,05	1,9924	2,1272	-0,1348	-0,1346
•		•	Постраничн	ый контроль	•		
$\sum D=$	56,78	56,73	0,05	3,9966	4,2662	-0,2696	-0,1348
$\Sigma D^-$	113	3,51	0,03	-0,2696		-0,1348	-0,1346

 $L_{cped.} = 113,305$   $\mu_{meop} = 3,37$ h = 0,1345

Ход от пункта 2119 до пункта 2131. Дата: 30.06.2021

Время начала: 08:52, окончание 09:14 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Гайдук Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		H	аблюдения по шкале,	M	Canara
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м
			Прямо	ой ход			
9	66.42	66.02	-0,5	2,2977	1,4741	0,8236	0,8242
9	66,42 66,92		-0,5	2,2242	1,3995	0,8247	0,8242
10	70,07	70,20	-0,13	2,5404	1,2976	1,2428	1,2429
10	70,07	70,20	-0,63	2,4532	1,2103	1,2429	1,2429
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	136,49	137,12	-0,63	9,5155	5,3815	4,1340	2,0670
<u>Z</u> D-	273	3,61	-0,03	4,1340		2,0670	2,0070
			Обратн	ый ход			
10	71,04	70,29	0,75	1,2531	2,4935	-1,2404	-1,2389
10	71,04	70,29	0,75	1,2919	2,5293	-1,2374	-1,2369
9	66,42	66,92	-0,5	1,4890	2,3121	-0,8231	-0,8253
9	00,42	00,92	0,25	1,4725	2,2999	-0,8274	-0,8233
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	137,46	137,21	0,25	2,5450	5,0228	-2,4778	-2,0642
∑D-	274	274,67		-2,4778		-1,2389	-2,0042

 $L_{\textit{cped.}} = 274,14$  $\mu_{\textit{meop}} = 5,24$ 

h = 2,0656

Ход от пункта 2131 до пункта 0320. Дата: 30.06.2021

Время начала: 09:27, окончание 09:49 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Малец Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		На	блюдения по шкале,	, M	Среднее	
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	превышение, м	
Прямой ход								
11	85,07	83,19	1,88	1,7800	1,9202	-0,1402	-0,1402	
11	65,07	65,19	1,88	1,6433	1,7835	-0,1402	-0,1402	
			Постраничн	ный контроль				
$\Sigma D=$	85,07	83,19	1,88	3,4233	3,7037	-0,2804	-0,1402	
∠D-	168	3,26	1,00	-0,2804		-0,1402	-0,1402	
			Обрати	ный ход				
11	83,13	83,02	0,11	1,8576	1,7171	0,1405	0.1401	
11	65,15	65,02	0,11	1,9160	1,7763	0,1397	0,1401	
•		•	Постраничн	ный контроль	•	•	•	
$\Sigma D=$	83,13	83,02	0,11	3,7736	3,4934	0,2802	0,1401	
$\sum D^{-}$	160	5,15	0,11	0,2802		0,1401	0,1401	

 $L_{cped.} = 167,205$   $\mu_{meop} = 4,09$ h = -0,1402

Ход от пункта 2119 до пункта 2117. Дата: 30.06.2021

Время начала: 10:11, окончание 10:27 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Смоуж Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		H	аблюдения по шкале,	M	C	
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м	
			Прямо	ой ход				
12	55,60	55,42	0,18	1,9735	1,6307	0,3428	0,3431	
12	33,60	33,42	0,18	1,9032	1,5598	0,3434	0,3431	
13	70.70	70,10	0,6	2,1958	0,9979	1,1979	1,1980	
15	70,70	70,10	0,78	2,1377	0,9396	1,1981	1,1980	
			Постраничн	ый контроль				
$\sum D=$	126,30 125,52		0,78	8,2102	5,1280	3,0822	1,5411	
∠D-	251	1,82	0,78	3,0822		1,5411	1,5411	
			Обратн	ый ход				
13	70,82	69,99	0,83	1,0186	2,2177	-1,1991	-1,1990	
13	70,82	09,99	0,83	0,9868	2,1856	-1,1988	-1,1990	
12	55,56	55,44	0,12	1,6251	1,9696	-0,3445	-0,3447	
12	33,30	33,44	0,95	1,6126	1,9575	-0,3449	-0,3447	
			Постраничн	ый контроль				
$\sum D=$	126,38	125,43	0,95	2,0054	4,4033	-2,3979	-1,5437	
<u>Z</u> D-	25	1,81	0,93	-2,3979		-1,1990	7 -1,5437	

 $L_{cped.} = 251,815$   $\mu_{meop} = 5,02$ h = 1,5424

Ход от пункта 2117 до пункта 2123. Дата: 30.06.2021

Время начала: 10:40, окончание 11:00 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Смоуж Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		H	аблюдения по шкале,	M	Charren
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м
			Прямо	ой ход			
14	54.20	55.61	-1,31	1,9448	2,7773	-0,8325	-0,8329
14	54,30	55,61	-1,31	1,8656	2,6989	-0,8333	-0,8329
15	49,87	50,52	-0,65	2,0924	1,2916	0,8008	0,8013
13	49,67	30,32	-1,96	2,0842	1,2825	0,8017	0,8013
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	104,17	106,13	-1,96	7,9870	8,0503	-0,0633	-0,0317
∠D-	21	0,30	-1,90	-0,0633		-0,0317	-0,0317
			Обратн	ый ход			
15	50,57	49,85	0,72	1,2978	2,1005	-0,8027	-0,8019
13	50,57	49,63	0,72	1,2850	2,0860	-0,8010	-0,8019
14	55,64	54,32	1,32	2,7056	1,8713	0,8343	0,8339
14	33,04	34,32	2,04	2,6689	1,8354	0,8335	0,8339
•	•		Постраничн	ый контроль		•	•
$\sum D=$	106,21	104,17	2,04	2,5828	4,1865	-1,6037	0,0321
∑D-	21	0,38	2,04	-1,6037		-0,8019	0,0321

 $L_{cped.} = 210,34$   $\mu_{meop} = 4,59$ h = -0,0319

Ход от пункта 2123 до пункта 0320. Дата: 30.06.2021

Время начала: 11:17, окончание 11:41 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Смоуж

		Расстояние, м		H	аблюдения по шкале,	M	Charry
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м
			Прямо	ой ход			
16	61,44	60,94	0,5	1,7319	1,5156	0,2163	0,2159
16	01,44	60,94	0,5	1,7227	1,5072	0,2155	0,2139
17	56,49	57,30	-0,81	1,6968	1,3570	0,3398	0,3409
17	30,49	37,30	-0,31	1,6471	1,3051	0,3420	0,3409
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	117,93	118,24	-0,31	6,7985	5,6849	1,1136	0,5568
$\Sigma D^-$	23	6,17	-0,31	1,1136		0,5568	0,5508
			Обратн	ый ход			
17	57,32	56,45	0,87	1,3606	1,7014	-0,3408	-0,3404
17	31,32	30,43	0,87	1,3379	1,6778	-0,3399	-0,3404
16	60,91	61,53	-0,62	1,5706	1,7856	-0,215	-0,2148
10	00,91	01,33	0,25	1,5371	1,7517	-0,2146	-0,2146
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	118,23	117,98	0,25	2,6985	3,3792	-0,6807	-0,5552
<u>Z</u> D-	23	236,21		-0,6807		-0,3404	-0,3332

 $L_{cped.} = 236,19$  $\mu_{meop} = 4,86$ 

h = 0,5560

Ход от пункта 2131 до пункта 2130. Дата: 30.06.2021

Время начала: 17:12, окончание 17:31 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		На	аблюдения по шкале,	, M	Среднее
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	превышение, м
			Прям	ой ход			
18	75,99	75,57	0,42	2,5053	1,2727	1,2326	1,2314
18	73,99	15,51	0,42	2,4476	1,2175	1,2301	1,2314
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	75,99	75,57	0,42	4,9529	2,4902	2,4627	1,2314
∠D-	15	1,56	0,42	2,4627		1,2314	1,2314
			Обратн	ный ход			
18	75,42	75,87	-0,45	1,3559	2,5890	-1,2331	-1,2314
16	73,42	75,67	-0,45	1,3023	2,5319	-1,2296	-1,2314
	•		Постраничн	ый контроль	•		
$\sum D=$	75,42	75,87	-0,45	2,6582	5,1209	-2,4627	-1,2314
$\Sigma D^-$	15	1,29	-0,43	-2,4627		-1,2314	-1,2314

 $L_{cped.} = 151,425$   $\mu_{meop} = 3,89$ h = 1,2314

Ход от пункта 2130 до пункта 18062. Дата: 30.06.2021

Время начала: 17:45, окончание 18:01 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		Ha	аблюдения по шкале.	, M	C		
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	Среднее превышение, м		
	Прямой ход								
19	62,69	62,72	-0,03	1,0108	1,8155	-0,8047	-0,8060		
19	02,09	02,72	-0,03	0,9663	1,7736	-0,8073	-0,8060		
			Постраничн	ый контроль			-		
$\Sigma D=$	62,69	62,72	-0,03	1,9771	3,5891	-1,6120	-0,8060		
∑D-	12:	5,41	41			-0,8060	-0,8000		
			Обратн	ный ход					
19	62,57	62,85	-0,28	1,7751	0,9665	0,8086	0,8081		
19	02,37	02,83	-0,28	1,8473	1,0398	0,8075	0,0001		
•			Постраничн	ый контроль			•		
$\sum D=$	62,57	62,85	-0,28	3,6224	2,0063	1,6161	0,8081		
$\sum D^{-}$	12:	5,42	-0,26	1,6161		0,8081	0,0001		

 $L_{cped.} = 125,415$   $\mu_{meop} = 3,54$ h = -0,8070 Ход от пункта 18062 до пункта 2122. Дата: 30.06.2021

Время начала: 18:24, окончание 18:43 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		Ha	блюдения по шкале,	, M	Среднее	
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	превышение, м	
Прямой ход								
20	90.69	80,68 80,89 -0,2		1,0715	1,4936	-0,4221	-0,4227	
20	80,08	80,89	-0,21	1,0483	1,4715	-0,4232	-0,4227	
			Постраничн	ый контроль				
$\Sigma D=$	80,68	80,89	-0,21	2,1198	2,9651	-0,8453	-0,4227	
∠D-	16	1,57	-0,21	-0,8453		-0,4227	-0,4227	
			Обраті	ный ход				
20	80,99	80,59	0,4	1,5696	1,1462	0,4234	0,4238	
20	60,55	80,39	0,4	1,5323	1,1081	0,4242	0,4236	
			Постраничн	ый контроль				
$\Sigma D=$	80,99	80,59	0,4	3,1019	2,2543	0,8476	0,4238	
∑D-	163	1,58	0,4	0,8476		0,4238	0,4236	

 $L_{cped.} = 161,575$   $\mu_{meop} = 4,02$ h = -0,4232

Ход от пункта 2122 до пункта 2123. Дата: 30.06.2021

Время начала: 19:02, окончание 19:27 Погода солнечная, изображение четкое.

Наблюдатель: Лаппо Вычислитель: Лаппо

		Расстояние, м		H	, M	Среднее	
№ станции	Задняя рейка	Передняя рейка	Разница плеч/ накопление	Задняя рейка	Передняя рейка	Превышение	превышение, м
			Прямо	ой ход			
21	74,60	74.45	0,15	1,3193	1,8778	-0,5585	-0,5579
21	74,00	74,45	0,15	1,2519	1,8091	-0,5572	-0,3379
			Постраничн	ый контроль			
$\Sigma D=$	74,6	74,45	0,15	2,5712	3,6869	-1,1157	-0,5579
∑D-	149	9,05	0,13	-1,1157		-0,5579	-0,3379
			Обратн	ый ход			
21	74,38	74,72	-0,34	1,8726	1,3157	0,5569	0,5573
21	74,38	74,72	-0,34	1,9476	1,3899	0,5577	0,3373
			Постраничн	ый контроль			
$\sum D=$	74,38	74,72	-0,34	3,8202	2,7056	1,1146	0,5573
$\Sigma D^-$	14	19,1	-0,34	1,1146		0,5573	0,3373

 $L_{cped.} = 149,075$   $\mu_{meop} = 3,86$ h = -0,5576

# ПРИЛОЖЕНИЕ Е. Схема сети полигонометрии



## ПРИЛОЖЕНИЕ Ж. Ведомость оценки точности положения пунктов

Объект:

Ведомость оценки точности положения пунктов

#### Оценка точности взаимного планового положения пунктов сети (по сторонам сети)

Тип стороны	Пункт1	Пункт2	Длина линии	Дир. угол	СКОрасстояния	СКО угла	Относитель- ная ошибка	СКО расстояния поперечное	СКОлинии
4-класс (ГГС), III класс ГС, СГГС-2									
Min	2130	2131	145,871	96°15'39,7"	0,0051	3,67	28742	0,0026	0,0057
Max	0320	18032	182,116	72°38'47,7"	0,0089	4,56	20434	0,0040	0,0098
По сети			160,156		0,0070	4,14	22736	0,0032	0,0077

#### Ведомость оценки точности положения пунктов по результатам уравнивания

M min	Пункт	M max	Пункт	М средняя
0,0057	2130	0,0107	18032	0,0077

Пункт	M	Mx	My	a	b	α	Mh
1	2	3	4	5	6	7	8
0320	0,0075	0,0069	0,0030	0,0069	0,0029	173°40'40,7"	0,0014
2117							0,0017
2119							0,0015
2122							0,0016
2123							0,0014
2130	0,0057	0,0025	0,0051	0,0052	0,0024	84°36'40,4"	0,0013
18032	0,0107	0,0075	0,0076	0,0089	0,0059	46°52'30,2"	0,0017
18058	0,0081	0,0067	0,0045	0,0069	0,0041	161°25'29,1"	0,0018
18062	0,0067	0,0060	0,0031	0,0060	0,0030	175°47'04,6"	0,0016

Примечание: Характеристики оценки точности М, Мх, Му вычислены с учетом доверительного коэффициента, установленного в разделе Классы точности Свойств проекта.

Размеры полуосей эллипсов ошибок вычислены с доверительным коэффициентом 1.0 (68.3%).

**Дата:** 13.07.2021

#### Каталог координат и высот пунктов планово-высотного обоснования

Пункт	X	Y	Н	Дирекционный угол	На пункт	Сторона	СКО дирекционного угла	СКО расстояния	Относительная ошибка
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
				1	Исходные				
2117	5967550,735	2231863,830	239,693	4°39'41,9"	2119	248,804	0°00'00,00"	0,0000	
				257°46'55,3"	2123	210,110	0°00'00,00"	0,0000	
2119	5967798,716	2231884,051	238,151	256°22'55,9"	2131	274,613	0°00'00,00"	0,0000	
				184°39'41,9"	2117	248,804	0°00'00,00"	0,0000	
				349°11'54,1"	18058	228,527	0°00'03,91"	0,0071	1:32268
2122	5967469,804	2231513,978	240,219	75°50'13,3"	2123	149,031	0°00'00,00"	0,0000	
				358°39'50,6"	18062	161,194	0°00'04,03"	0,0070	1:22987
2123 59	5967506,269	2231658,479	239,662	349°43'06,3"	2131	231,508	0°00'00,00"	0,0000	
				255°50'13,3"	2122	149,031	0°00'00,00"	0,0000	
				77°46'55,3"	2117	210,110	0°00'00,00"	0,0000	
2131	5967734,060	2231617,158	240,218	276°15'39,9"	2130	145,871	0°00'03,79"	0,0053	1:27676
				169°43'06,3"	2123	231,508	0°00'00,00"	0,0000	
				76°22'55,9"	2119	274,613	0°00'00,00"	0,0000	
				347°38'57,8"	0320	166,085	0°00'03,81"	0,0071	1:23508
				Оп	ределяемь	ie			
0320	5967896,301	2231581,634	240,079	167°38'57,8"	2131	166,085	0°00'03,81"	0,0071	1:23508
				72°38'47,7"	18032	182,116	0°00'04,69"	0,0092	1:19877
2130	5967749,969	2231472,157	241,449	162°15'53,9"	18062	124,953	0°00'04,58"	0,0074	1:16862
				96°15'39,9"	2131	145,871	0°00'03,79"	0,0053	1:27676
18032	5967950,620	2231755,461	240,011	252°38'47,7"	0320	182,116	0°00'04,69"	0,0092	1:19877
				49°45'40,5"	18058	112,349	0°00'04,84"	0,0087	1:12983
18058	5968023,194	2231841,223	240,146	229°45'40,5"	18032	112,349	0°00'04,84"	0,0087	1:12983
				169°11'54,1"	2119	228,527	0°00'03,91"	0,0071	1:32268
18062	5967630,954	2231510,220	240,642	178°39'50,6"	2122	161,194	0°00'04,03"	0,0070	1:22987
				342°15'53,9"	2130	124,953	0°00'04,58"	0,0074	1:16862

Примечание: СКО дирекционного угла, расстояния и относительная ошибка вычислены с учетом доверительного коэффициента, установленного в разделе Классы точности Свойств проекта